

■ Datum: 19 juli 2021

■ Project: Nieuwbouw DC GLP, Nuenen

■ Betreft: Uitgangspunten en Constructief
ontwerp

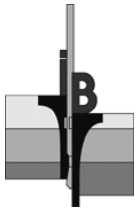
■ Ref.: R-221070-DO-001_0

Bijlage 2 Rapportage Inpijn Blokpoel



INPIJN-BLOKPOEL
ingenieursbureau

Geotechniek - Milieutechniek



Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Betreft Resultaten geotechnisch onderzoek
Funderingsadvies

Opdrachtnummer 02P013731

Documentnummer 02P013731-ADV-01

Opdrachtgever Scannell SG Venture LLP
c/o CMS
Cannon Place, 78 Cannon Street
London EC4N 6AF United Kingdom

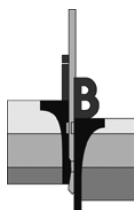
Contactbedrijf BanBouw B.V.
Collseweg 23
5674 TR Nuenen

Opgesteld door : Ir. P.W.S.M.P. Straver
Gezien : Ir. N.T. Debets
Status : Definitief
Codering : RG, PA

Paraaf :

Paraaf :

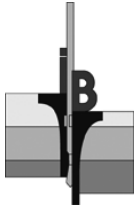
Datum rapport : 19 juli 2019



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuene

INHOUDSOPGAVE

1.	INLEIDING	1
2.	PROJECTGEGEVENS	2
2.1	PROJECTLOCATIE	2
2.2	BOUWPLAN.....	2
2.3	OMGEVING	2
2.4	TOT SLOT	2
3.	ONDERZOEK	3
3.1	SONDERINGEN.....	3
3.2	BORINGEN.....	3
3.3	UITZETTEN EN WATERPASSEN	3
3.4	FOTO'S.....	3
4.	BODEMOPBOUW EN GRONDWATER	4
4.1	HOOGTELIKKING MAAVELD	4
4.2	BESCHRIJVING BODEMOPBOUW	4
4.3	GRONDWATER	4
5.	FUNDERING	5
5.1	FUNDERINGSWIJZE.....	5
5.2	UITGANGSPUNTEN	5
5.3	BESCHRIJVING PAALSYSTEEM.....	6
5.4	RICHTLIJNEN SLOOP BESTAANDE BEBOUWING	7
5.5	PAALPUNTNIVEAU	7
5.6	DRAAGKRACHT OP DRUK.....	10
5.7	DRAAGKRACHT OP TREK.....	11
5.8	VERVORMING.....	11
5.9	VEERCOËFFICIËNT	12
5.10	RESTEREND EN AANVULLEND ONDERZOEK.....	13
5.11	RICHTLIJNEN UITVOERING EN KWALITEITSZORG.....	13
5.11.1	<i>Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg heiwerk</i>	13
5.11.2	<i>Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg vibropalen</i>	13
5.11.3	<i>Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg avegearpalen</i>	13



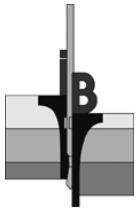
Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

BIJLAGEN:

- A) Situatietekening en foto's
- B) Waterpasstaat
- C) Sondeergrafieken
- D) Boorstaten
- E) Verklaring codering
- F) Berekening fundering
 - F1 Berekening fundering – prefab betonpalen
 - F2 Berekening fundering – vibropalen
 - F3 Berekening fundering – avegaarpalen
- G) Algemene richtlijnen uitvoering
 - G1 Algemene richtlijnen uitvoering heiwerk
 - G2 Algemene richtlijnen uitvoering vibropalen
 - G3 Algemene richtlijnen uitvoering avegaarpalen

VERZENDLIJST

Per mail naar BanBouw B.V. te Nuenen, t.a.v. dhr. G. van Doorn (Gijs@banbouw.nl)

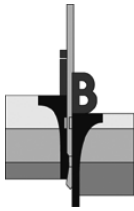


Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

1. INLEIDING

Ten behoeve van "Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen" wordt door ons bureau op verzoek van Scannell SG Venture LLP uit in voorliggend rapport een funderingsadvies gegeven.

Het advies is gebaseerd op de ons verstrekte gegevens en het geotechnisch onderzoek dat onlangs op de projectlocatie is uitgevoerd. Dit rapport bevat tevens een beschrijving en de resultaten van het onderzoek.



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

2. PROJECTGEGEVENS

2.1 Projectlocatie

De projectlocatie is gelegen aan de Collse Hoefdijk en De Wetering te Nuenen.

De locatie is grotendeels braakliggend. Enkele gebouwen die momenteel nog op de projectlocatie staan worden voor de bouwwerkzaamheden gesloopt. Voor de ligging van de projectlocatie wordt verwezen naar de situatietekening en de foto's onder bijlage A.

2.2 Bouwplan

Het plan omvat de realisatie van zes warehouses.

Warehouses 1 t/m 4 worden omsloten door sonderingen DKM-126, DKM-130, DKM-171 en DKM-176. Warehouses 5 en 6 worden omsloten door sonderingen DKM-01, DKM-15, DKM-110 en DKM-5 en warehouse 7 wordt omsloten door sonderingen DKM-178, DKM-182, DKM-193 en DKM-197. In het ontwerp is geen kelder opgenomen.

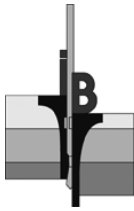
Zowel de dragende constructie als de vloer zal op palen worden gefundeerd. De constructeur van de warehouses 5 en 6 is uitgegaan van een paalbelasting op druk van globaal $F_{c,d} = 800$ kN tot 1500 kN. Tevens worden er palen op trek belast.

2.3 Omgeving

In de omgeving van de nieuwbouw is sprake van diverse bebouwing. De dichtst nabij de nieuwbouw gesitueerde bebouwing bevindt zich op een afstand van ca. 60 meter. Nadere gegevens omtrent de exacte afstand tot deze bebouwing, de aard, de conditie en funderingswijze van de bebouwing zijn ons niet bekend.

2.4 Tot slot

Geadviseerd wordt om genoemde gegevens alsmede de elders in dit rapport gehanteerde aannamen en uitgangspunten te verifiëren voordat met de resultaten uit dit rapport wordt verder gewerkt.



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

3. ONDERZOEK

3.1 Sonderingen

Verdeeld over het plan zijn 164 sonderingen gemaakt met een elektrische conus conform NEN-EN-ISO 22476-1. De sonderingen zijn uitgevoerd door een sondeertruck. De sondeerdiepte reikte tot 10 m à 20 m minus maaiveld.

Bij de sonderingen is naast de conusweerstand tevens de plaatselijke wrijving gemeten en geregistreerd. De relatie tussen conusweerstand en plaatselijke wrijving, het wrijvingsgetal, geeft beneden het grondwaterniveau een indicatie van de verschillende grondsoorten.

Voor de grafieken van de sonderingen wordt verwezen naar bijlage C; de locatie van de sondeerpunten is aangegeven op de situatietekening SIT-01 onder bijlage A.

Voor een verklaring van de op de tekening gebruikte tekens wordt verwezen naar de "Verklaring Codering" die onder bijlage E aan dit rapport is toegevoegd.

Opmerking

Na het oogsten van fruit worden de resterende sonderingen van warehouses 1 t/m 4 uitgevoerd.

In verband met een te hoog oplopende sondeerweerstand konden niet alle sonderingen tot de geplande diepte worden uitgevoerd.

3.2 Boringen

Ter aanvulling op de sonderingen zijn 12 boringen uitgevoerd over een diepte van 3 meter. Tijdens het boorwerk is naar de grondwaterstand gepeild.

Voor de boorprofielen wordt verwezen naar bijlage D; de locatie van de boringen is aangegeven op de situatietekening SIT-01 onder bijlage A.

Voor een verklaring van de op de tekening en de boorprofielen gebruikte tekens wordt verwezen naar de "Verklaring Codering" die onder bijlage E aan dit rapport is toegevoegd.

3.3 Uitzetten en waterpassen

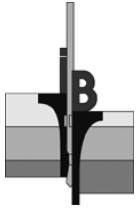
Met behulp van een GNSS meetsysteem zijn de locaties van de onderzoekspunten uitgezet in RD-coördinaten en is de hoogte van het maaiveld ter plaatse van ieder onderzoekspunt bepaald ten opzichte van NAP. Tevens is de hoogte ingemeten van enkele vaste punten nabij de projectlocatie.

Voor de omschrijving van het referentiepunt en voor de resultaten van de inmeting en waterpassing wordt verwezen naar de inmeet- en waterpasstaat onder bijlage B.

Omdat er ter controle in de omgeving van het bouwproject geen andere NAP-hoogte beschikbaar was, is het nodig na te gaan of het resultaat van onze waterpassing overeenstemt met andere gegevens ten aanzien van de hoogteligging van het terrein.

3.4 Foto's

Tijdens de uitvoering van het veldwerk zijn enkele foto's gemaakt. Voor de foto's en een tekening waarop met pijlen is aangegeven vanuit welke positie en in welke richting de foto's zijn gemaakt wordt verwezen naar bijlage A.



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

4. BODEMOPBOUW EN GRONDWATER

4.1 Hoogteligging maaiveld

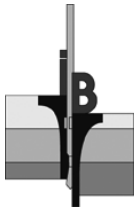
De hoogte van het maaiveld ter plaatse van de boor- en de sondeerpunten varieerde ten tijde van het onderzoek van 16,69 m + tot 18,95 m + NAP. Voor meer informatie over de hoogteligging wordt verwezen naar de waterpasstaat onder bijlage B.

4.2 Beschrijving bodemopbouw

Vanaf maaiveld tot de maximaal verkende diepte is sprake van een gelaagde bodemopbouw bestaande uit één tot enkele meters dikke zandlagen afgewisseld door dunne zandhoudende leem- en leemhoudende zandlagen. De zandlagen zijn over het algemeen vast met sondeerweerstand van meer dan 20 MPa. De leemlagen zijn in de sondeergrafiek herkenbaar aan de scherpe teruggangen in de sondeerweerstand tot minder dan 4 MPa en een wrijvingsgetal van 2 à 4 %.

4.3 Grondwater

In de boorgaten en in enkele sondeergaten werd tijdens het grondonderzoeken grondwaterstand gepeild van 17,23 m + tot 15,22 m + NAP. Er wordt op gewezen dat dit een momentopname is en dat de stand onder invloed van seizoensafhankelijke factoren zal fluctueren.



5. FUNDERING

5.1 Funderingswijze

De bodemopbouw in combinatie met de aard van de nieuwbouw geeft aanleiding uit te gaan van een fundering op palen. In dit rapport wordt in overleg met de opdrachtgever een fundering op prefab betonpalen, vibropalen en avegaarpalen voor de dragende constructie nader uitgewerkt.

Het aanbrengen van een geheel paaltype (prefab betonpalen en vibropalen) gaat gepaard met trillingen en geluid. Geverifieerd moet worden of dit kan worden geaccepteerd. Tijdens de uitvoering van avegaarpalen worden nagenoeg geen trillingen opgewekt en is er vanuit dit oogpunt geen risico voor schade aan bebouwing in de omgeving.

Voor het bereiken van de in dit rapport genoemde paalpuntniveaus dienen relatief vaste zandlagen te worden gepasseerd. Het in te zetten materieel en de kwaliteit van de palen, met name prefab betonpalen, dient hierop te zijn afgestemd.

5.2 Uitgangspunten

- Projectgegevens zoals beschreven in hoofdstuk 2.
- Situering nieuwbouw zoals weergegeven op situatietekening onder bijlage A.
- Het project is ingedeeld in Geotechnische Categorie 2.
- Fundering op prefab betonpalen, vibropalen en avegaarpalen.
- Funderingselementen worden verticaal centrisch belast.
- De berekening van het paaldragvermogen en de vervormingen is gebaseerd op NEN 9997-1:2017 (geotechnisch ontwerp van constructies).
- Voor de berekening van de draagkracht zijn de navolgende factoren aangehouden.

Geprefabriceerde gewapende betonpalen

- paalklasse punt $\alpha_p = 0,7$
- paalvoetvorm $\beta = 1,0$
- paalvoetdwarsdoorsnede $s = 1,0$
- paalklasse schacht $\alpha_s = 0,01$
- paalklasse schacht trek $\alpha_t = 0,007$

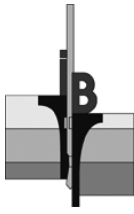
Vibropalen

- paalklasse punt $\alpha_p = 0,7$
- paalvoetvorm $\beta = 1,0$
- paalvoetdwarsdoorsnede $s = 1,0$
- paalklasse schacht $\alpha_s = 0,014$ (heidend getrokken buis)
- paalklasse schacht trek $\alpha_t = 0,012$

Avegaarpalen

- paalklasse punt $\alpha_p = 0,56$
- paalvoetvorm $\beta = 1,0$
- paalvoetdwarsdoorsnede $s = 1,0$
- paalklasse schacht $\alpha_s = 0,006$
- paalklasse schacht trek $\alpha_t = 0,0045$

- Er wordt aangenomen dat de oorspronkelijke, op natuurlijke wijze gesedimenteerde bodemopbouw aanwezig is.



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

- Het terrein zal worden opgehoogd.
- Er is niet gerekend met negatieve kleef omdat er in de toekomst geen maaiveldzakkingen van betekenis worden verwacht.
- De in dit rapport berekende draagkracht betreft het geotechnisch draagvermogen dat wordt ontleend aan de ondergrond. Door de constructeur moeten constructieve aspecten van de funderingspalen, waaronder de sterkte, worden beoordeeld.

5.3 Beschrijving paalsysteem

Prefab betonpalen

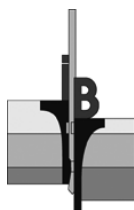
- Geprefabriceerde betonnen palen worden door middel van vrachttransport op de locatie aangeleverd.
- Op locatie worden de palen met behulp van een heisting voorzien van een heiblok tot in een draagkrachtige bodemlaag weggeheid.
- Van belang is dat de locatie bereikbaar is voor het transport van de palen en het materieel.
- Op de locatie dient voldoende ruimte te zijn voor opslag.
- Voor richtlijnen ten aanzien van de uitvoering en kwaliteitszorg wordt verwezen naar de slotparagraaf.

Vibropalen

- Een vibropaal is een in de grond gevormde paal.
- De paal wordt gemaakt middels een stalen hulpbuis.
- De hulpbuis wordt aan de onderzijde voorzien van een stalen voetplaat en op maaiveld geplaatst.
- Door middel van heiwerk op de buis wordt deze grondverdringend op diepte gebracht waarna wordt gecontroleerd of de buis droog is en vrij van grond.
- Vervolgens wordt eventueel wapening aangebracht, de buis met betonspecie gevuld, waarna deze heidend dan wel trillend wordt getrokken.
- De paal wordt afgewerkt en de stelling kan worden verplaatst.
- In beginsel dienen de palen gemaakt te worden vanaf een zodanig werkniveau dat de stijghoogte van grondwater in de dieper gelegen watervoerende zandlagen niet hoger is dan de freatische grondwaterstand.
- Voor het opnemen van trekbelasting dienen de palen over de volledige lengte te zijn gewapend.

Avegaarpalen

- Een avegaarpaal is een in de grond gevormde paal.
- De paal wordt gemaakt middels een avegaar die bestaat uit een holle as met daar omheen een doorgaand schroefblad.
- De avegaar die aan de onderzijde is voorzien van een losse afdichting (deksel), wordt op maaiveld geplaatst en vervolgens rechtson draaiend en grondverwijderend op diepte geschroefd.
- De holle buis van de avegaar wordt vervolgens volgepompt met mortel- of betonspecie.
- Ten behoeve van het lossen van het deksel wordt de avegaar circa 0,1 m gelicht, waarna de avegaar stilstaand of langzaam rechtson roterend uit de grond wordt getrokken en zodoende de paalschacht wordt gevormd. Gedurende dit proces moet het gehele systeem onder een voldoende speciedruk worden gehouden.
- Direct na het vervaardigen van de paalschacht wordt de wapening in de verse specie aangebracht. De paal wordt afgewerkt en de stelling kan worden verplaatst.



Opdracht : 02P013731
 Document : 02P013731-ADV-01
 Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

- In beginsel dienen de palen gemaakt te worden vanaf een zodanig werkniveau dat de stijghoogte van grondwater in de dieper gelegen watervoerende zandlagen niet hoger is dan de freatische grondwaterstand.
- Voor het opnemen van trekbelasting dienen de palen over de volledige lengte te zijn gewapend.

5.4 Richtlijnen sloop bestaande bebouwing

Met de sloop van de bestaande bebouwing dient de ondergrond zo min mogelijk te worden geroerd. Eventuele ontgravingen dienen deugdelijk te worden aangevuld. Palen mogen niet zonder meer worden getrokken.

Het trekken kan aanleiding geven tot gaten en ontspanning in de ondergrond. Als de palen bovendien niet geheel worden verwijderd kunnen ongezien resten achter blijven in de bodem.

Deze aspecten kunnen van invloed zijn op de uitvoering en daarmee op de kwaliteit van de nieuwe palen. Te denken valt aan verloop van de nieuwe palen, beïnvloeding van het draagvermogen en van de gesteldheid van de palen.

Op dit moment zijn ten aanzien van de bestaande fundering geen volledige gegevens bekend. Geadviseerd wordt om gegevens betreffende de fundering zo veel mogelijk te achterhalen (funderingswijze; indien op palen: paaltype, -afmeting, -puntniveaus, palenplan en gegevens betreffende misstanden en/of andere afwijkingen van het palenplan).

Indien bestaande palenplannen beschikbaar zijn wordt geadviseerd om deze op één tekening te combineren met het nieuwe palenplan, zodat eventuele knelpunten tijdig kunnen worden gesignaleerd.

Indien geen bestaande palenplannen beschikbaar zijn wordt geadviseerd om voorafgaand aan de sloop zo veel mogelijk te achterhalen waar de palen zullen zijn gesitueerd. Met de sloop van de bestaande bouw wordt aanbevolen om de locatie van de bestaande palen in te meten. De aangetroffen situatie moet uiteraard worden getoetst aan de tekening.

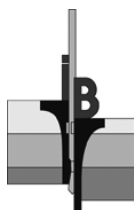
Na dient te worden gegaan in hoeverre de gegevens van invloed zijn op de inhoud van dit rapport (met name paalpuntniveaus en paal draagvermogens).

5.5 Paalpuntniveau

In de tabel worden per sondering de paalpuntniveaus gegeven waarvoor de draagkracht is berekend.

Tabel 1. Paalpuntniveau.

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m + NAP]	Paalpuntniveau [m + NAP]	
		<u>Prefab betonpalen en vibropalen</u>	<u>avegaarpalen</u>
DKM-01	17,42	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-02	17,47	5,5 tot 4,0	5,5 tot 4,0
DKM-03	17,50	6,0 tot 4,0	6,0 tot 4,0
DKM-04	17,47	6,0 tot 4,0	6,0 tot 4,0
DKM-05	17,44	6,0 tot 5,0	6,0 tot 5,0
DKM-06	17,42	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-07	17,52	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-08	17,50	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-09	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-10	17,52	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-11	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-12	17,55	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-13	17,57	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 4,5	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 4,5
DKM-14	17,57	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-15	17,65	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5

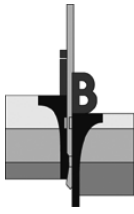


Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Blz. 8

Tabel 2. Paalpuntniveau.

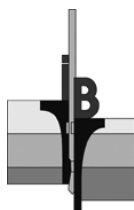
Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m + NAP]	Paalpuntniveau [m + NAP]	
		<u>Prefab betonpalen en Vibropalen</u>	<u>Avegaarpalen</u>
DKM-16	17,68	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-17	17,64	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-18	17,54	9,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-19	17,40	5,5 tot 4,5	5,5 tot 4,5
DKM-20	17,37	7,5 tot 4,5	7,0 tot 4,5
DKM-21	17,35	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-22	17,37	6,5 tot 4,0	6,5 tot 4,0
DKM-23	17,38	6,5 tot 4,0	6,5 tot 4,0
DKM-24	17,38	6,5 tot 4,0	6,5 tot 4,0
DKM-25	17,37	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-26	17,43	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-27	17,43	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-28	17,46	8,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	8,5 tot 7,5 en 5,0 tot 4,5
DKM-29	17,44	9,5 tot 9,0 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 9,0 en 5,5 tot 4,5
DKM-30	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-31	17,46	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-32	17,47	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-33	17,49	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-34	17,50	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-35	17,58	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-36	17,63	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-37	17,56	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-38	17,28	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-39	17,27	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-40	17,22	4,5 tot 4,0	4,5 tot 4,0
DKM-41	17,31	5,5 tot 4,0	5,5 tot 4,0
DKM-42	17,33	5,5 tot 5,0	5,5 tot 5,0
DKM-43	17,30	5,5 tot 4,0	5,5 tot 4,0
DKM-44	17,36	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-45	17,35	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-46	17,39	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-47	17,39	9,5 tot 8,5 en 6,5 tot 4,5	9,5 tot 8,5 en 6,5 tot 4,5
DKM-48	17,43	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-49	17,37	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-50	17,41	9,0 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0	9,0 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-51	17,47	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-52	17,43	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-53	17,51	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-54	17,49	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-55	17,32	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-56	17,34	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-57	17,21	---	---
DKM-58	17,23	6,5 tot 5,5 en 4,0	6,5 tot 5,5 en 4,0
DKM-59	17,12	6,5 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-60	17,23	---	---
DKM-61	17,26	---	---
DKM-62	17,27	---	---
DKM-63	17,27	8,5 tot 5,5	8,5 tot 5,5
DKM-64	17,32	9,0 tot 8,0	9,0 tot 8,0
DKM-65	17,26	9,0 tot 8,0	9,0 tot 8,0
DKM-66	17,26	8,5 tot 7,0	8,5 tot 7,0
DKM-67	17,29	9,5 tot 9,0 en 7,5 tot 7,0 en 5,5 tot 5,0	9,5 tot 9,0 en 7,5 tot 7,0 en 5,5 tot 5,0
DKM-68	17,29	8,5 tot 5,5	8,5 tot 5,5
DKM-69	17,34	10,0 tot 5,5	10,0 tot 5,5
DKM-70	17,28	10,0 tot 7,5	10,0 tot 7,5



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nueneen

Tabel 3. Paalpuntniveau.

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m + NAP]	Paalpuntniveau [m + NAP]	
		<u>Prefab betonpalen en Vibropalen</u>	
		<u>Avegaarpalen</u>	
DKM-71	17,35	10,0 tot 7,5	10,0 tot 7,5
DKM-72	17,39	10,0 tot 7,5	10,0 tot 7,5
DKM-73	17,45	9,0 tot 7,5	9,0 tot 7,5
DKM-74	17,41	9,0 tot 7,5	9,0 tot 7,5
DKM-75	17,14	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-76	17,04	6,0 tot 4,0	6,0 tot 4,0
DKM-77	17,13	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-78	17,15	---	---
DKM-79	17,21	6,0 tot 5,5 en 4,0	6,0 tot 5,5 en 4,0
DKM-80	17,19	---	---
DKM-81	17,15	9,0 tot 6,5	9,5 tot 6,5
DKM-82	17,20	9,0 tot 7,5	9,0 tot 7,5
DKM-83	17,19	4,5 tot 35,	4,5 tot 35,
DKM-84	17,26	7,5 tot 4,5	7,5 tot 4,5
DKM-85	17,26	9,5 tot 5,5	9,5 tot 5,5
DKM-86	17,27	9,5 tot 7,0	9,5 tot 7,0
DKM-87	17,25	9,5 tot 7,0	9,5 tot 7,0
DKM-88	17,26	9,5 tot 7,0	9,5 tot 7,0
DKM-89	17,35	9,5 tot 7,0	9,5 tot 7,0
DKM-90	17,39	9,5 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-91	17,36	9,5 tot 7,0	9,5 tot 7,0
DKM-92	17,19	8,5 tot 7,0	8,5 tot 7,0
DKM-93	17,08	---	---
DKM-94	17,00	6,0 tot 4,5	6,0 tot 4,5
DKM-95	17,09	7,5 tot 5,5	7,5 tot 5,5
DKM-96	17,14	---	---
DKM-97	17,15	6,5 tot 5,5	6,5 tot 5,5
DKM-98	17,10	6,5 tot 5,0	6,5 tot 5,0
DKM-99	17,08	6,5 tot 5,0	6,5 tot 5,0
DKM-100	17,13	6,5 tot 6,0	6,5 tot 6,0
DKM-101	17,19	8,0 en 6,0 tot 5,0	8,0 en 5,5 tot 5,0
DKM-102	17,22	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-103	17,18	9,5 tot 7,5	9,5 tot 7,5
DKM-104	17,21	8,5 tot 5,0	8,5 tot 5,0
DKM-105	17,20	10,0 tot 7,5	10,0 tot 7,5
DKM-106	17,20	9,5 tot 7,5	9,5 tot 7,5
DKM-107	17,21	9,0 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,0 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-108	17,27	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-109	17,32	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-110	17,28	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-111	17,25	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-112	17,01	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-113	17,02	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-114	16,99	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-115	17,06	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-116	17,00	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-117	17,01	8,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,0	8,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,0
DKM-118	17,05	9,0 tot 7,5 en 4,5 tot 3,5	9,0 tot 7,5 en 4,5 tot 3,5
DKM-119	16,99	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-120	16,90	6,5 tot 4,5	6,5 tot 4,5
DKM-121	16,89	6,5 tot 4,0	6,5 tot 4,0
DKM-122	16,90	6,5 tot 4,0	6,5 tot 4,0
DKM-123	16,94	6,5 tot 4,0	6,5 tot 4,0
DKM-124	19,82	6,0 tot 4,0	6,0 tot 4,0
DKM-125	16,63	5,0 tot 4,0	5,0 tot 4,0
DKM-129	17,95	13,5 tot 12,0	13,5 tot 12,0
DKM-130	18,46	12,5 tot 12,0	12,5 tot 12,0



Tabel 4. Paalpuntniveau.

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m + NAP]	Paalpuntniveau [m + NAP]	
		<u>Prefab betonpalen en Vibropalen</u>	<u>Avegaarpalen</u>
DKM-131	18,53	13,5 tot 12,0	13,5 tot 12,0
DKM-132	18,42	13,5 tot 12,0	13,5 tot 12,0
DKM-133	17,99	13,5 tot 12,0	13,5 tot 12,0
DKM-141	18,10	13,0 tot 12,0	13,0 tot 12,0
DKM-142	18,46	13,0 tot 12,0	13,0 tot 12,0
DKM-143	18,56	12,5 tot 12,0	12,5 tot 12,0
DKM-144	18,26	13,5 tot 12,5	13,5 tot 12,5
DKM-148	18,51	13,0 tot 12,0	13,0 tot 12,0
DKM-149	18,38	13,0 tot 12,0	13,0 tot 12,0
DKM-150	18,08	12,5 tot 12,0	12,5 tot 12,0
DKM-151	18,56	13,5 tot 12,0	13,5 tot 12,0
DKM-152	18,67	13,5 tot 12,5	13,5 tot 12,5
DKM-153	18,51	13,5 tot 12,0	13,5 tot 12,0
DKM-154	18,21	13,5 tot 12,5	13,5 tot 12,5
DKM-162	18,25	13,5 tot 12,5	13,5 tot 12,5
DKM-163	18,61	13,5 tot 12,5	13,5 tot 12,5
DKM-164	18,95	13,5 tot 12,5	13,5 tot 12,5
DKM-178	17,55	8,5 tot 7,0	8,5 tot 7,0
DKM-179	17,82	8,5 tot 7,0	8,5 tot 7,0
DKM-180	17,82	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-181	17,84	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-182	17,74	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-183	17,69	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-184	17,71	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-185	17,67	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-186	17,63	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-187	17,49	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-188	17,55	9,0 tot 7,0	8,5 tot 7,0
DKM-189	17,66	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-190	17,62	9,0 tot 7,0	8,5 tot 7,0
DKM-191	17,63	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-192	17,53	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-193	17,49	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-194	17,47	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-195	17,43	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-196	17,35	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0
DKM-197	17,39	9,0 tot 7,0	9,0 tot 7,0

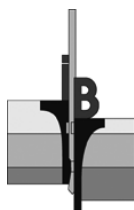
1) Niveau ten tijde van onderzoek

Bij vermelding “--- tot --- “ komen ook de tussenliggende niveaus in aanmerking en bij vermelding “--- en ---“ worden alleen de gegeven niveaus geadviseerd.

5.6 Draagkracht op druk

Het draagvermogen van een paal bestaat uit de som van het puntdraagvermogen en het schachtdraagvermogen. Voor de berekening van het puntdraagvermogen is onder meer de paalklassefactor α_p benodigd.

Uit onderzoek van Delft Cluster en CUR blijkt dat een verlaging met 30% van de α_p -waarde nodig is om te voldoen aan het in Nederland overeengekomen veiligheidsniveau. De verlaagde α_p -waarden zijn inmiddels opgenomen in NEN 9997-1:2017.



Opdracht : 02P013731
 Document : 02P013731-ADV-01
 Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Voor een voldoende draagkracht dient de centrisch aangrijpende maximale paalbelasting kleiner te zijn dan de draagkracht van de palen: $F_{c;d} \leq R_{c;d}$. Het draagvermogen is bepaald voor prefab betonpalen met een schachtafmeting 0,25 m², 0,29 m², 0,32 m², 0,35 m² en 0,40 m², voor vibropalen met een schacht/punt diameter 0,273 / 0,310 m, 0,300 / 0,330 m, 0,323 / 0,365 m, 0,356 / 0,400 m en 0,380 / 0,435 m en voor avegaarpalen met een schachtdiameter 0,30 m, 0,35 m, 0,40 m en 0,45 m.

Voor een overzicht van de berekende draagvermogens per sondering, paalafmeting en puntniveau wordt verwezen naar bijlage F1 (Berekening fundering – prefab betonpalen) en F2 (Berekening fundering – vibropalen) op blad EC1-01 t/m EC7-118 en naar bijlage F3 (Berekening fundering – avegaarpalen) op blad EC7-01 t/m EC7-95. Op blad EC7-274 van bijlage F1 (Berekening fundering – prefab betonpalen) en F2 (Berekening fundering – vibropalen) en op blad EC7-216 van bijlage F3 (Berekening fundering – avegaarpalen) is voor een sondering een voorbeeldberekening gegeven met verwijzing naar de van toepassing zijnde artikelen uit de norm.

Bij de opzet van een palenplan dient het draagvermogen dat voor een bepaald puntniveau aan een paal wordt toegekend, in beginsel te zijn afgestemd op het maatgevende laagste draagvermogen dat op dit niveau voor de relevante omliggende sonderingen is berekend.

De vermelde draagkracht betreft het geotechnisch draagvermogen dat wordt ontleend aan de ondergrond. Door de constructeur moeten constructieve aspecten van de funderingspalen, waaronder de sterkte, worden beoordeeld.

Opgemerkt wordt dat het resterend en aanvullend onderzoek aanleiding kan geven om in het palenplan andere puntniveaus en draagvermogens aan te houden.

5.7 Draagkracht op trek

Voor een voldoende draagkracht dient de maximale trekbelasting kleiner te zijn dan de som van de draagkracht op trek en het eigen gewicht van een paal: $F_{t;d} \leq R_{t;d} + G_{paal;d}$.

De draagkracht op trek is bepaald voor dezelfde paalpuntniveaus als waarvoor het draagvermogen op druk werd bepaald. Voor een overzicht van de berekende draagvermogens per sondering, paalafmeting en puntniveau wordt verwezen naar bijlage F1 (Berekening fundering – prefab betonpalen), bijlage F2 (Berekening fundering – vibropalen) op blad EC7-139 t/m EC7-273 en naar bijlage F3 (Berekening fundering – avegaarpalen) op blad EC7-112 t/m EC7-215.

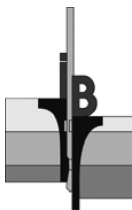
De draagkracht van een trekelement is afhankelijk van zijn positie ten opzichte van omliggende trekelementen. In dit rapport is uitgegaan van een vrijstaande paal en een paal die deel uit maakt van een twee-paalspoer, waarbij geen sprake is van omliggende op trek belaste palen die het draagvermogen negatief kunnen beïnvloeden. De onderlinge afstand tussen de palen onder de poer is aangenomen op 3 maal de equivalente diameter. Opgemerkt wordt dat bij geringere paalafstanden en/of intensievere paalconfiguraties het draagvermogen reduceert.

5.8 Vervorming

De vervormingen binnen de funderingsconstructie dienen zodanig te zijn dat in de bouwconstructie geen uiterste grenstoestand of bruikbaarheidsgrenstoestand wordt overschreden.

Tenzij specifieke vervormingseisen zijn gesteld wordt voor de uiterste grenstoestand veelal een relatieve rotatie β van maximaal 1:100 aangehouden. Voor de bruikbaarheidstoestand wordt in het algemeen aangenomen dat de scheefstand ω en/of de relatieve rotatie β de waarde van 1:300 niet mag overschrijden.

Uiterste Grenstoestand:	-Rotatiecriterium:	$\Delta s/l \leq 1:100$
Bruikbaarheidstoestand:	-Rotatiecriterium:	$\Delta s/l \leq 1:300$



Opdracht : 02P013731
 Document : 02P013731-ADV-01
 Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bij overschrijding van de bruikbaarheidstoestand zijn de vervormingen van dien aard dat binnen de bouwconstructie ongewenst verlies aan bruikbaarheid optreedt. In de regel zal deze toestand maatgevend zijn.

Vervormingen binnen de funderingsconstructie kunnen indicatief worden bepaald aan de hand van de last-zakkingsresultaten die zijn toegevoegd aan bijlage F1 (Berekening fundering – prefab betonpalen), bijlage F2 (Berekening fundering – vibropalen) op blad EC7-119 t/m EC7-123 (sondering DKM-01 op 5,5 m + NAP), op blad EC7-124 t/m EC7-128 (sondering DKM-12 op 9,0 m + NAP), op blad EC7-129 t/m EC7-133 (sondering DKM-129 op 13,0 m + NAP) en op blad EC7-134 t/m EC7-138 (sondering DKM-143 op 12,5 m + NAP) en aan bijlage F3 (Berekening fundering – avegaarpalen) op blad EC7-96 t/m EC7-99 (sondering DKM-01 op 5,5 m + NAP), op blad EC7-100 t/m EC7-103 (sondering DKM-129 op 13,0 m + NAP), op blad EC7-104 t/m EC7-107 (sondering DKM-143 op 12,5 m + NAP) en op blad EC7-108 t/m EC7-111 (sondering DKM-191 op 8,0 m + NAP).

Voor het zakkingsverschil kan in eerste instantie tenminste een derde van de berekende maximale zetting worden aangehouden tussen twee funderingselementen met een onderlinge afstand l . Indien bijvoorbeeld door belastingvariaties of verschillen in aanlegniveau en funderingsafmeting lokaal een groter zakkingsverschil optreedt, dan moet deze grotere waarde in rekening worden gebracht.

5.9 Veercoëfficiënt

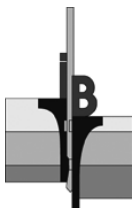
Voor de statische secant veercoëfficiënt van de kop van een vrijstaande op druk belaste paal geldt $k_{v,rep} = F_{c,rep} / s_{1;bgt.}$ waarbij s_1 de paalkopzakking betreft als zijnde de som van s_{el} , de elastische verkorting van de paal en s_b , de zakking van de paalpunt nodig voor het mobiliseren van het paal draagvermogen. De rekenwaarde van de veercoëfficiënt is bepaald als $k_{v;d} = k_{v,rep} / \gamma_{m;k}$ waarbij $\gamma_{m;k} = 1,3$.

Bij concentraties van palen waarbij de hart-op-hart-afstand kleiner is dan tien maal de kleinste paalvoetdoorsnede, dient in principe in de paalkopzakking, de zakking te worden verdisconteerd in de lagen beneden het niveau van vier maal de kleinste dwarsafmeting van de paalpunt.

Voor de veercoëfficiënt geldt in dat geval $k_{v,rep} = F_{c,rep} / (s_{1;bgt.} + s_{2;bgt.})$ waarbij s_2 de extra zakking is als gevolg van het groepseffect in de dieper gelegen lagen.

Uitgaande van de last-zakkingsgrafiek voor de bruikbaarheidstoestand is sprake van een niet lineaire veer karakteristiek. In dit rapport is ter indicatie voor enkele sonderingen, met intervallen van 10% de statische veerstijfheid berekend voor een belasting variërend van 10 tot 100 % van de paalcapaciteit.

Voor de veercoëfficiënten wordt verwezen naar bijlage F1 (Berekening fundering – prefab betonpalen) en naar bijlage F2 (Berekening fundering – vibropalen) op blad EC7-119 t/m EC7-123 (sondering DKM-01 op 5,5 m + NAP), op blad EC7-124 t/m EC7-128 (sondering DKM-12 op 9,0 m + NAP), op blad EC7-129 t/m EC7-133 (sondering DKM-129 op 13,0 m + NAP) en op blad EC7-134 t/m EC7-138 (sondering DKM-143 op 12,5 m + NAP) en naar bijlage F3 (Berekening fundering – avegaarpalen) op blad EC7-96 t/m EC7-99 (sondering DKM-01 op 5,5 m + NAP), op blad EC7-100 t/m EC7-103 (sondering DKM-129 op 13,0 m + NAP), op blad EC7-104 t/m EC7-107 (sondering DKM-143 op 12,5 m + NAP) en op blad EC7-108 t/m EC7-111 (sondering DKM-191 op 8,0 m + NAP). Opgemerkt wordt dat de gepresenteerde veerstijfheden zijn berekend voor een vrijstaande paal waarbij het hiervoor genoemde groepseffect niet is meegenomen.



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

5.10 Resterend en aanvullend onderzoek

Om te komen tot een volledig funderingsadvies dienen de resterende geplande sonderingen alsnog te worden uitgevoerd zodra het terrein toegankelijk is voor de sondeerwagen.

Verder wordt in overweging gegeven om aanvullend te sonderen tot voldoende diepte om de overgangen in paalpuntniveau beter in beeld te krijgen.

Opgemerkt wordt dat het resterend en aanvullend onderzoek aanleiding kan geven om in het palenplan andere puntniveaus en draagvermogens aan te houden.

5.11 Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg

5.11.1 Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg heiwerk

Hiervoor wordt verwezen naar de "Algemene richtlijnen uitvoering heiwerk", aan dit rapport toegevoegd onder bijlage G1. Onder meer wordt ingegaan op heiwerk in relatie tot de omgeving, het belang van de controle van uitgangspunten en aannamen en op aspecten die van toepassing zijn op het werkterrein en de uitvoering. Geadviseerd wordt hiervan kennis te nemen.

Het heiwerk kan uitgevoerd worden met een hydraulisch aangedreven valblok. Hydraulische valblokken zijn over het algemeen goed regelbaar en de grootte van de heienergie is continu en op betrouwbare wijze vast te stellen.

Voor het bereiken van de in dit rapport genoemde paalpuntniveaus dienen vaste zandlagen te worden gepasseerd. Het in te zetten materieel en de kwaliteit van de palen dient daarop te zijn afgestemd.

5.11.2 Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg vibropalen

Onder bijlage G2 zijn met betrekking tot de toepassing van een fundering op vibropalen algemene richtlijnen gegeven.

Onder meer wordt ingegaan op heiwerk in relatie tot de omgeving, het belang van de controle van uitgangspunten en aannamen, en op aspecten die van toepassing zijn op het werkterrein, de uitvoering en controle van de paalkwaliteit. Geadviseerd wordt hiervan kennis te nemen.

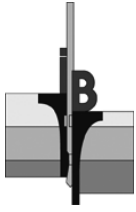
Bij toepassing van vibropalen vindt normaliter vijf dagen na het aanbrengen van de palen een kwaliteitscontrole plaats die onder meer inhoudt dat de palen akoestisch worden doorgemeten. Deze controle kan desgewenst door ons bureau worden verzorgd.

Voor het bereiken van de in dit rapport genoemde paalpuntniveaus dienen vaste zandlagen te worden gepasseerd. Het in te zetten materieel dient daarop te zijn afgestemd.

5.11.3 Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg avegaarpalen

Onder bijlage G3 zijn met betrekking tot de toepassing van een fundering op avegaarpalen algemene richtlijnen gegeven. Onder meer wordt ingegaan op het belang van de controle van uitgangspunten en aannamen en op aspecten die van toepassing zijn op het werkterrein, de uitvoering en controle van de paalkwaliteit. Geadviseerd wordt hiervan kennis te nemen.

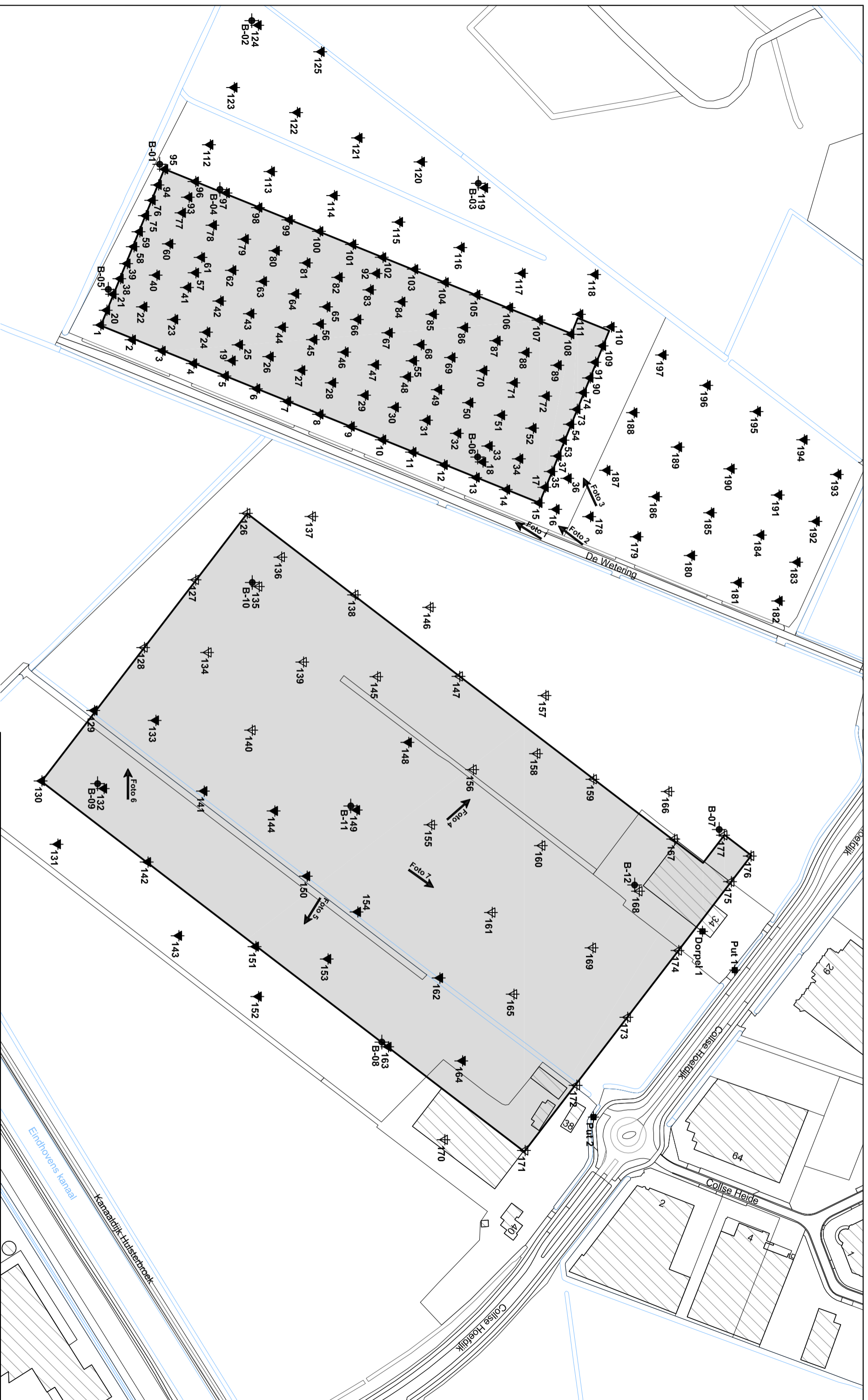
Bij toepassing van avegaarpalen vindt normaliter vijf dagen na het aanbrengen van de palen een kwaliteitscontrole plaats die onder meer inhoudt dat de palen akoestisch worden doorgemeten. Deze controle kan desgewenst door ons bureau worden verzorgd.



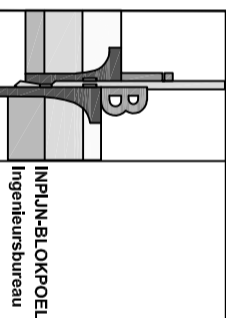
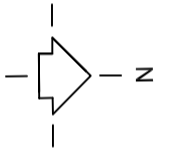
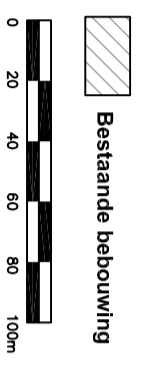
Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage A

Situatietekening en foto's

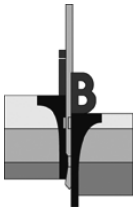


Bron:
 E-mail digitale tekening
 Bureau + vestigingsplaats:
 Tekening- / Bladnummer:
 Datum laatste bewerking:



Opdrachtnomschrijving / locatie:
Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen
 Omschrijving tekening:
Situatietekening

Opdrachtnummer: 02P013731	Bijlage: SIT-01
Bewerker: JBS/CSS	Datum: 08-07-2019
X, Y: RD/dGPS	Schaal: 1 : 2500
	Formaat: A3



Opdracht : 02P013731
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen



1.



2.



3.



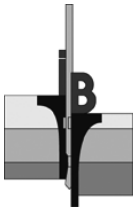
4.



5.



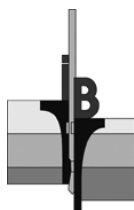
6.



Opdracht : 02P013731
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen



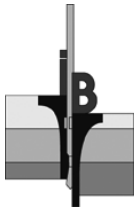
7.



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage B

Waterpasstaat



Opdracht : 02P013731
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

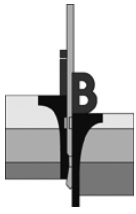
WATERPASSTAAT

Meetmethode : Uitgezet en gewaterpast middels dGPS
Datum meting : 25 – 27 – 28 juni 2019 / 1 – 2 – 3 juli 2019
Hoogte (Z) t.o.v. : NAP

<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-01	166.441	383.395	17,42
DKM-02	166.451	383.418	17,47
DKM-03	166.459	383.439	17,50
DKM-04	166.468	383.461	17,47
DKM-05	166.477	383.484	17,44
DKM-06	166.486	383.506	17,42
DKM-07	166.495	383.528	17,52
DKM-08	166.504	383.551	17,50
DKM-09	166.513	383.573	17,51
DKM-10	166.522	383.595	17,52
DKM-11	166.531	383.617	17,51
DKM-12	166.540	383.639	17,55
DKM-13	166.549	383.662	17,57
DKM-14	166.558	383.683	17,57
DKM-15	166.568	383.706	17,65
DKM-16	166.571	383.719	17,68
DKM-17	166.555	383.710	17,64
DKM-18	166.538	383.666	17,54
DKM-19	166.466	383.488	17,40
DKM-20	166.430	383.399	17,37
DKM-21	166.419	383.404	17,35
DKM-22	166.428	383.426	17,37
DKM-23	166.437	383.448	17,38
DKM-24	166.446	383.471	17,38
DKM-25	166.455	383.494	17,37
DKM-26	166.463	383.515	17,43
DKM-27	166.473	383.538	17,43
DKM-28	166.482	383.560	17,46
DKM-29	166.491	383.583	17,44
DKM-30	166.499	383.604	17,51

Let op:

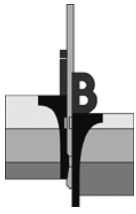
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.



<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-31	166.509	383.627	17,46
DKM-32	166.518	383.649	17,47
DKM-33	166.527	383.671	17,49
DKM-34	166.536	383.693	17,50
DKM-35	166.545	383.715	17,58
DKM-36	166.550	383.726	17,63
DKM-37	166.534	383.720	17,56
DKM-38	166.408	383.409	17,28
DKM-39	166.397	383.414	17,27
DKM-40	166.405	383.435	17,22
DKM-41	166.414	383.457	17,31
DKM-42	166.424	383.480	17,33
DKM-43	166.433	383.501	17,30
DKM-44	166.442	383.524	17,36
DKM-45	166.451	383.546	17,35
DKM-46	166.460	383.569	17,39
DKM-47	166.469	383.590	17,39
DKM-48	166.478	383.613	17,43
DKM-49	166.487	383.635	17,37
DKM-50	166.496	383.657	17,41
DKM-51	166.505	383.680	17,47
DKM-52	166.514	383.702	17,43
DKM-53	166.523	383.724	17,51
DKM-54	166.511	383.729	17,49
DKM-55	166.466	383.617	17,32
DKM-56	166.440	383.551	17,34
DKM-57	166.404	383.462	17,21
DKM-58	166.385	383.418	17,23
DKM-59	166.375	383.423	17,12
DKM-60	166.383	383.444	17,23

Let op:

Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.

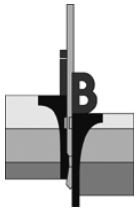


Opdracht : 02P013731
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-61	166.393	383.467	17,26
DKM-62	166.402	383.489	17,27
DKM-63	166.410	383.511	17,27
DKM-64	166.419	383.534	17,32
DKM-65	166.428	383.556	17,26
DKM-66	166.437	383.578	17,26
DKM-67	166.446	383.600	17,29
DKM-68	166.455	383.622	17,29
DKM-69	166.464	383.644	17,34
DKM-70	166.473	383.667	17,28
DKM-71	166.482	383.689	17,35
DKM-72	166.491	383.711	17,39
DKM-73	166.501	383.733	17,45
DKM-74	166.489	383.738	17,41
DKM-75	166.363	383.427	17,14
DKM-76	166.352	383.432	17,04
DKM-77	166.361	383.453	17,13
DKM-78	166.370	383.475	17,15
DKM-79	166.380	383.498	17,21
DKM-80	166.388	383.520	17,19
DKM-81	166.397	383.542	17,15
DKM-82	166.407	383.564	17,20
DKM-83	166.416	383.587	17,19
DKM-84	166.424	383.609	17,26
DKM-85	166.433	383.631	17,26
DKM-86	166.443	383.653	17,27
DKM-87	166.452	383.677	17,25
DKM-88	166.460	383.697	17,26
DKM-89	166.469	383.720	17,35
DKM-90	166.478	383.743	17,39

Let op:

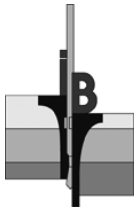
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.



<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-91	166.467	383.746	17,36
DKM-92	166.404	383.591	17,19
DKM-93	166.350	383.457	17,08
DKM-94	166.341	383.436	17,00
DKM-95	166.330	383.441	17,09
DKM-96	166.340	383.462	17,14
DKM-97	166.347	383.484	17,15
DKM-98	166.357	383.507	17,10
DKM-99	166.366	383.529	17,08
DKM-100	166.374	383.551	17,13
DKM-101	166.384	383.574	17,19
DKM-102	166.393	383.595	17,22
DKM-103	166.401	383.618	17,18
DKM-104	166.411	383.640	17,21
DKM-105	166.419	383.662	17,20
DKM-106	166.428	383.685	17,20
DKM-107	166.437	383.707	17,21
DKM-108	166.447	383.729	17,27
DKM-109	166.456	383.751	17,32
DKM-110	166.442	383.758	17,28
DKM-111	166.433	383.735	17,25
DKM-112	166.313	383.473	17,01
DKM-113	166.332	383.516	17,02
DKM-114	166.349	383.561	16,99
DKM-115	166.368	383.607	17,06
DKM-116	166.386	383.651	17,00
DKM-117	166.404	383.694	17,01
DKM-118	166.405	383.746	17,05
DKM-119	166.344	383.668	16,99
DKM-120	166.325	383.623	16,90

Let op:

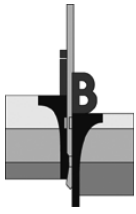
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.



<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-121	166.308	383.578	16,89
DKM-122	166.290	383.535	16,90
DKM-123	166.272	383.490	16,94
DKM-124	166.228	383.507	16,82
DKM-125	166.247	383.552	16,69
DKM-126 (niet uitgevoerd)	166.574	383.499	17,89
DKM-127 (niet uitgevoerd)	166.622	383.462	18,13
DKM-128 (niet uitgevoerd)	166.670	383.426	18,62
DKM-129	166.715	383.390	17,95
DKM-130	166.764	383.353	18,46
DKM-131	166.810	383.364	18,53
DKM-132	166.770	383.397	18,42
DKM-133	166.722	383.434	17,99
DKM-134 (niet uitgevoerd)	166.673	383.471	18,15
DKM-135 (niet uitgevoerd)	166.627	383.507	18,19
DKM-136 (niet uitgevoerd)	166.606	383.523	18,68
DKM-137 (niet uitgevoerd)	166.577	383.546	18,52
DKM-138 (niet uitgevoerd)	166.633	383.575	18,68
DKM-139 (niet uitgevoerd)	166.680	383.539	18,51
DKM-140 (niet uitgevoerd)	166.729	383.502	18,33
DKM-141	166.772	383.468	18,10
DKM-142	166.823	383.428	18,46
DKM-143	166.875	383.451	18,56
DKM-144	166.786	383.518	18,26
DKM-145 (niet uitgevoerd)	166.690	383.592	18,40
DKM-146 (niet uitgevoerd)	166.640	383.629	18,29
DKM-147 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-148	166.737	383.614	18,51
DKM-149	166.785	383.577	18,38
DKM-150	166.832	383.542	18,08

Let op:

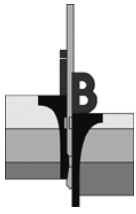
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.



<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-151	166.882	383.505	18,56
DKM-152	166.918	383.507	18,67
DKM-153	166.891	383.557	18,51
DKM-154	166.858	383.577	18,21
DKM-155 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-156 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-157 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-158 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-159 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-160 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-161 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-162	166.905	383.636	18,25
DKM-163	166.953	383.599	18,61
DKM-164	166.964	383.652	18,95
DKM-165 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-166 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-167 (niet uitgevoerd)	166.806	383.802	19,00
DKM-168 (niet uitgevoerd)	166.843	383.777	19,13
DKM-169 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-170 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-171 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-172 (niet uitgevoerd)	166.979	383.735	18,38
DKM-173 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-174 (niet uitgevoerd)	166.886	383.805	18,83
DKM-175 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-176 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-177 (niet uitgevoerd)	---	---	---
DKM-178	166.577	383.742	17,55
DKM-179	166.605	383.814	17,82
DKM-180	166.624	383.848	17,82

Let op:

Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.

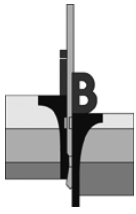


Opdracht : 02P013731
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
DKM-181	166.637	383.877	17,84
DKM-182	166.610	383.890	17,74
DKM-183	166.590	383.864	17,69
DKM-184	166.574	383.828	17,71
DKM-185	166.563	383.789	17,67
DKM-186	166.545	383.754	17,63
DKM-187	166.503	383.773	17,49
DKM-188	166.528	383.806	17,55
DKM-189	166.543	383.843	17,66
DKM-190	166.562	383.877	17,62
DKM-191	166.580	383.903	17,63
DKM-192	166.547	383.918	17,53
DKM-193	166.523	383.895	17,49
DKM-194	166.502	383.862	17,47
DKM-195	166.484	383.826	17,43
DKM-196	166.461	383.793	17,35
DKM-197	166.462	383.794	17,39
B-01	---	---	17,09
B-02	---	---	16,82
B-03	---	---	16,99
B-04	---	---	17,15
B-05	---	---	17,35
B-06	---	---	17,54
B-07	---	---	---
B-08	---	---	18,61
B-09	---	---	18,42
B-10	---	---	18,19
B-11	---	---	18,38
B-12	---	---	19,13

Let op:

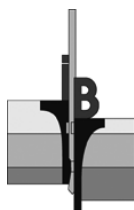
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekpunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.



<i>Meetpunten</i>	<i>x-coördinaat [m]</i>	<i>y-coördinaat [m]</i>	<i>z-coördinaat (hoogte) [m t.o.v. NAP]</i>
Grondwaterstand DKM-01	(25-06-2019)		16,12
Grondwaterstand DKM-02	(03-07-2019)		15,62
Grondwaterstand DKM-15	(03-07-2019)		16,25
Grondwaterstand DKM-19	(03-07-2019)		15,60
Grondwaterstand DKM-36	(02-07-2019)		16,13
Grondwaterstand DKM-46	(01-07-2019)		15,89
Grondwaterstand DKM-50	(01-07-2019)		15,91
Grondwaterstand DKM-58	(25-06-2019)		15,93
Grondwaterstand DKM-95	(03-07-2019)		15,29
Grondwaterstand DKM-100	(03-07-2019)		15,43
Grondwaterstand DKM-120	(03-07-2019)		15,80
Grondwaterstand DKM-123	(03-07-2019)		15,94
Grondwaterstand DKM-131	(02-07-2019)		17,03
Grondwaterstand DKM-163	(02-07-2019)		17,21
Grondwaterstand DKM-196	(02-07-2019)		16,05
Grondwaterstand B-02	(03-07-2019)		15,22
Grondwaterstand B-03	(03-07-2019)		15,49
Grondwaterstand B-04	(03-07-2019)		15,35
Grondwaterstand B-05	(03-07-2019)		16,00
Grondwaterstand B-06	(02-07-2019)		15,99
Grondwaterstand B-07	(02-07-2019)		---
Grondwaterstand B-08	(02-07-2019)		17,01
Grondwaterstand B-09	(02-07-2019)		16,72
Grondwaterstand B-10	(02-07-2019)		16,39
Grondwaterstand B-11	(02-07-2019)		16,58
Grondwaterstand B-12	(02-07-2019)		17,23
Dorpel 1			19,23
Put 1	166.899	383.845	18,88
Put 2	167.004	383.745	19,22

Let op:

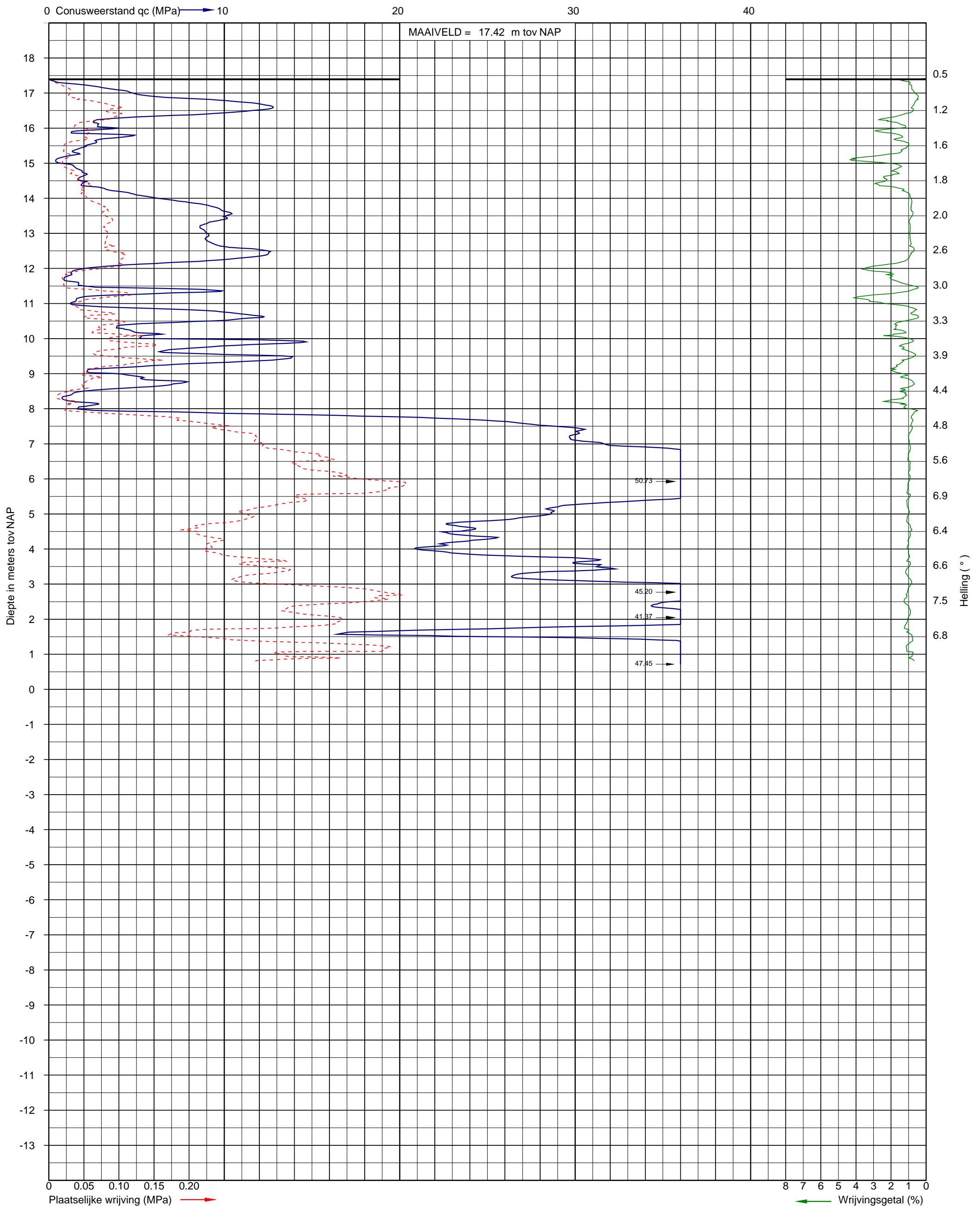
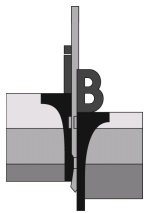
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoekspunten ten opzichte van een referentiepunt. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.

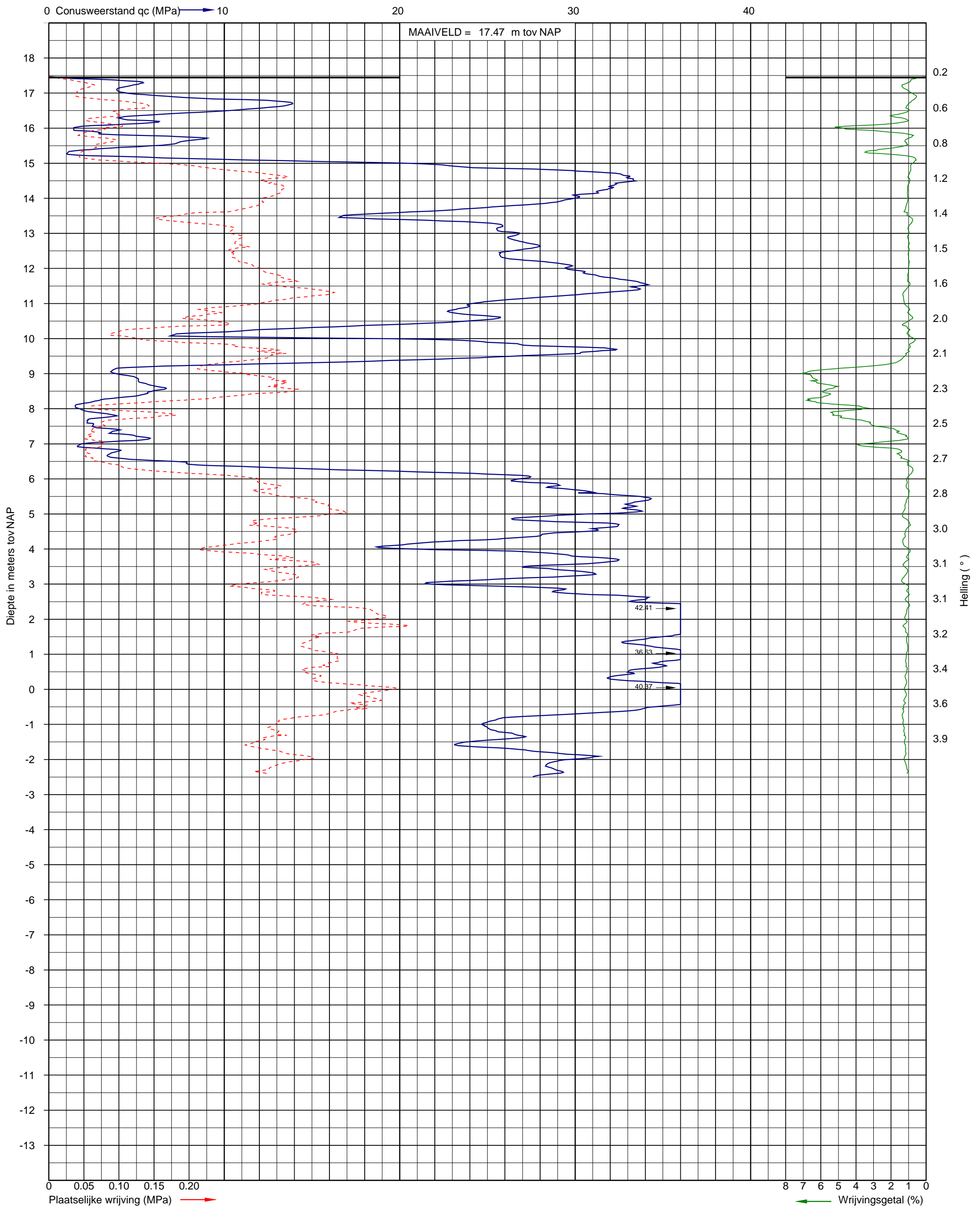


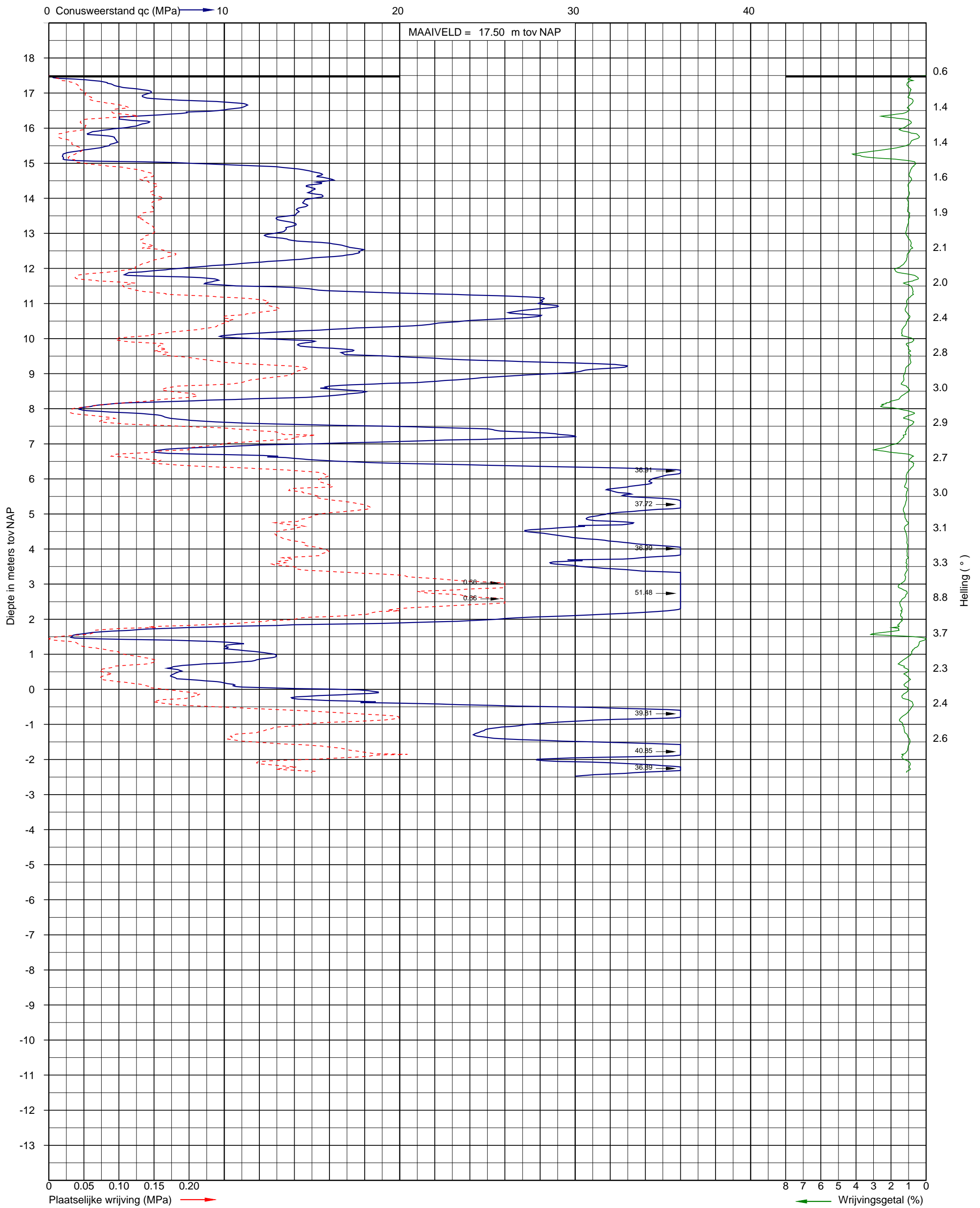
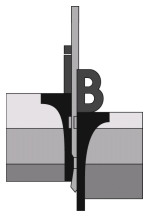
Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

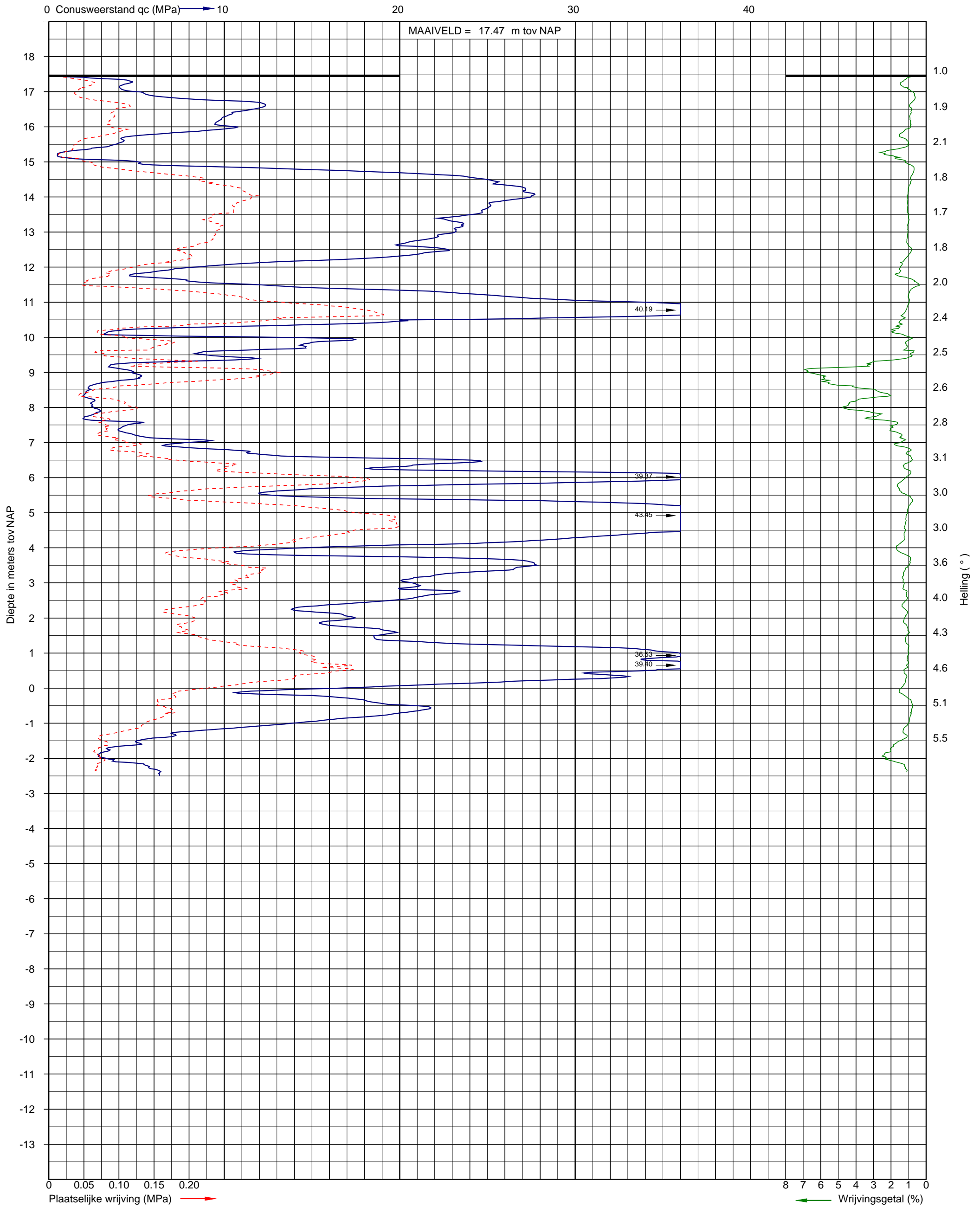
Bijlage C

Sondeergrafieken







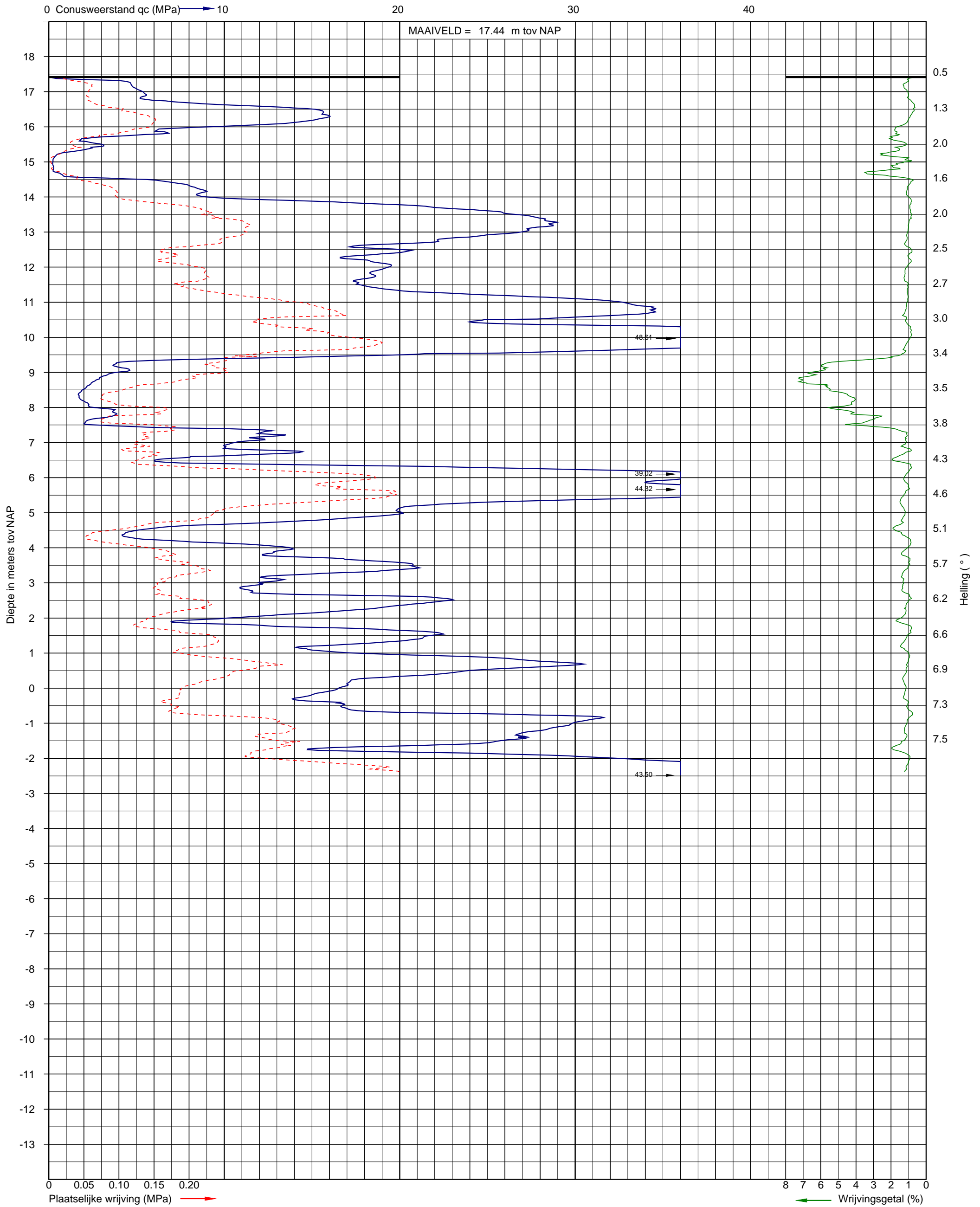


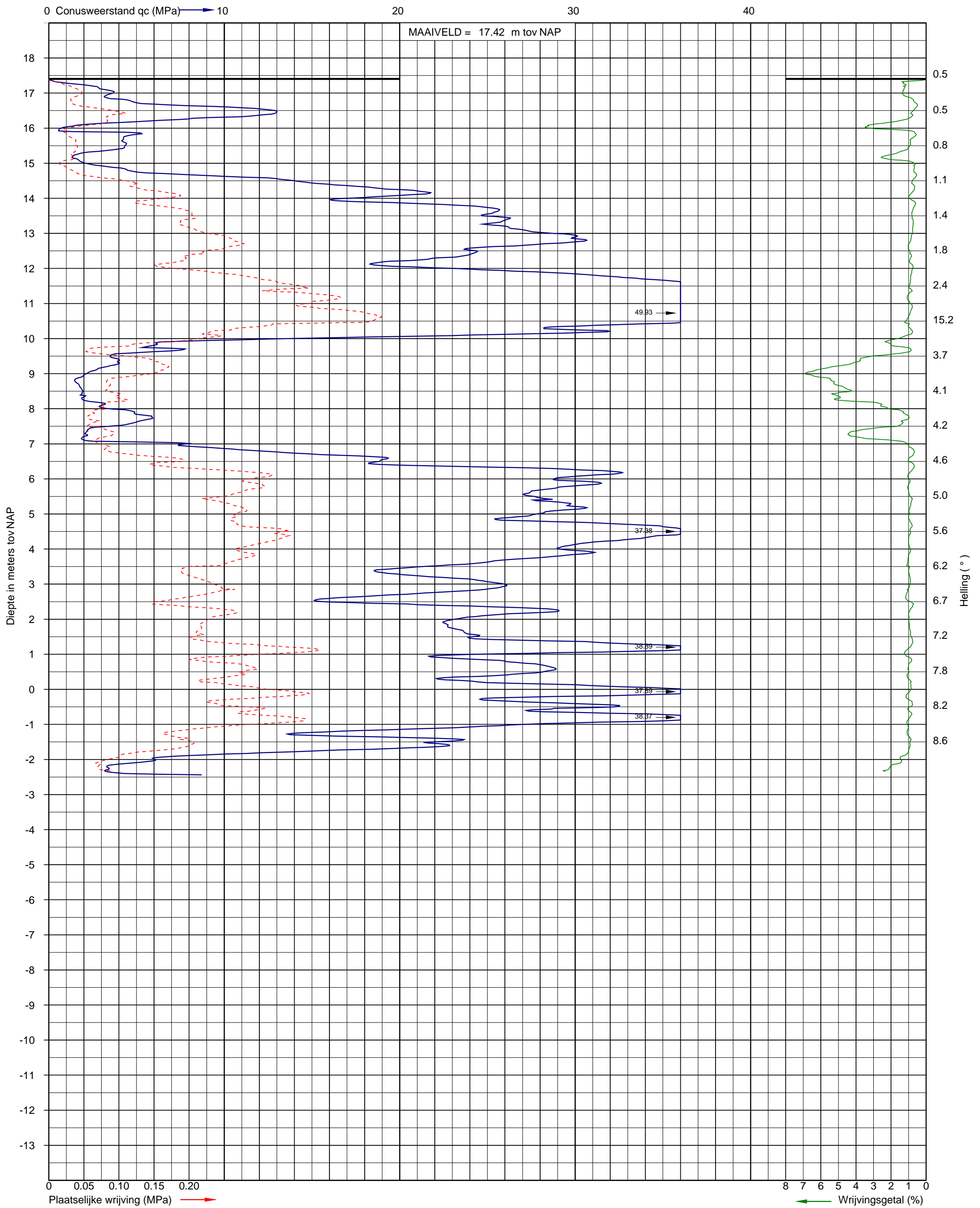
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

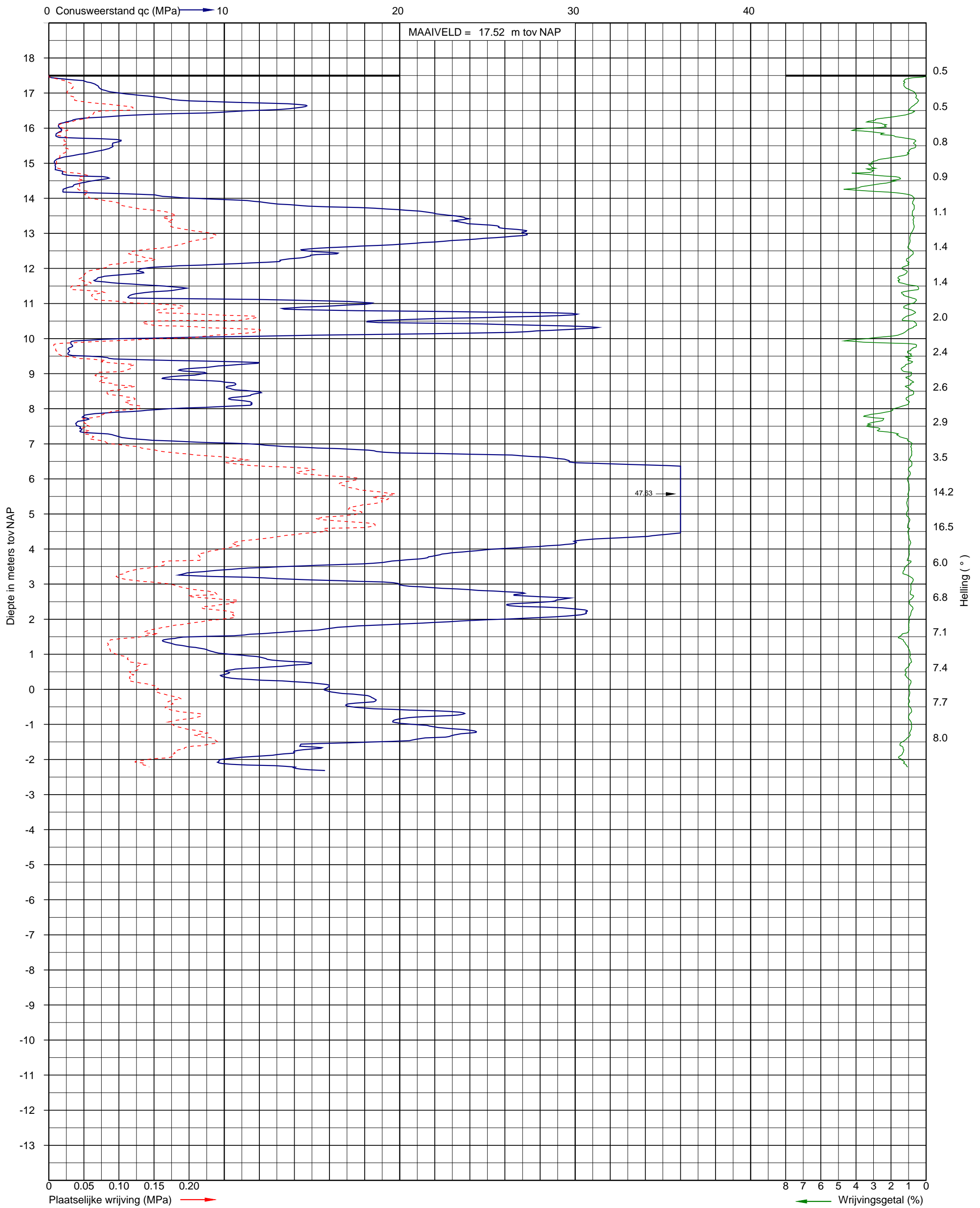
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 3-7-2019
GWS (m-mv): 0.85

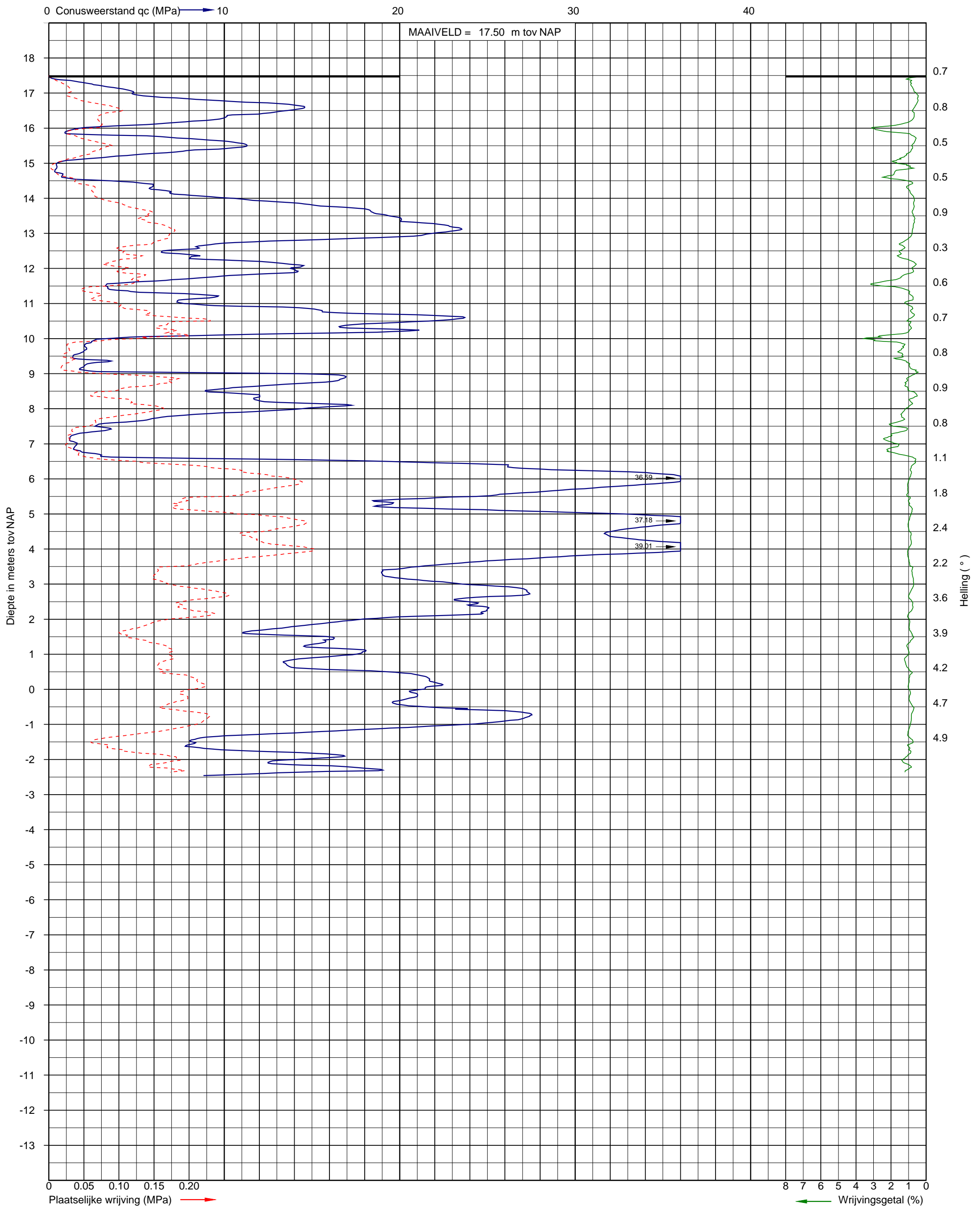
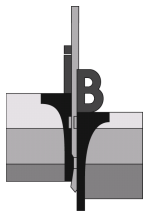
X: 166468,083
Y: 383460,881

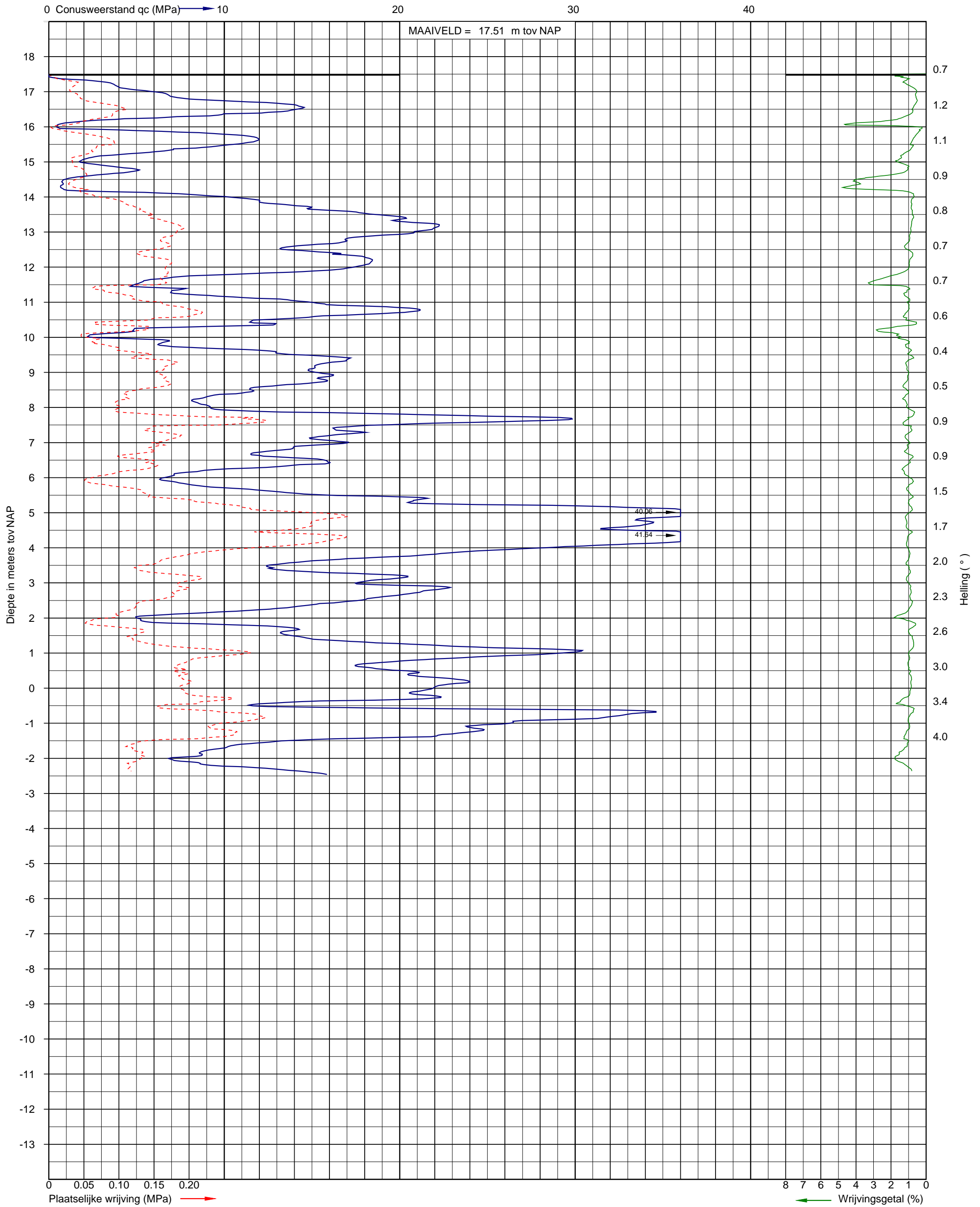
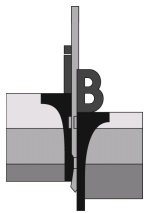
Sondering 4

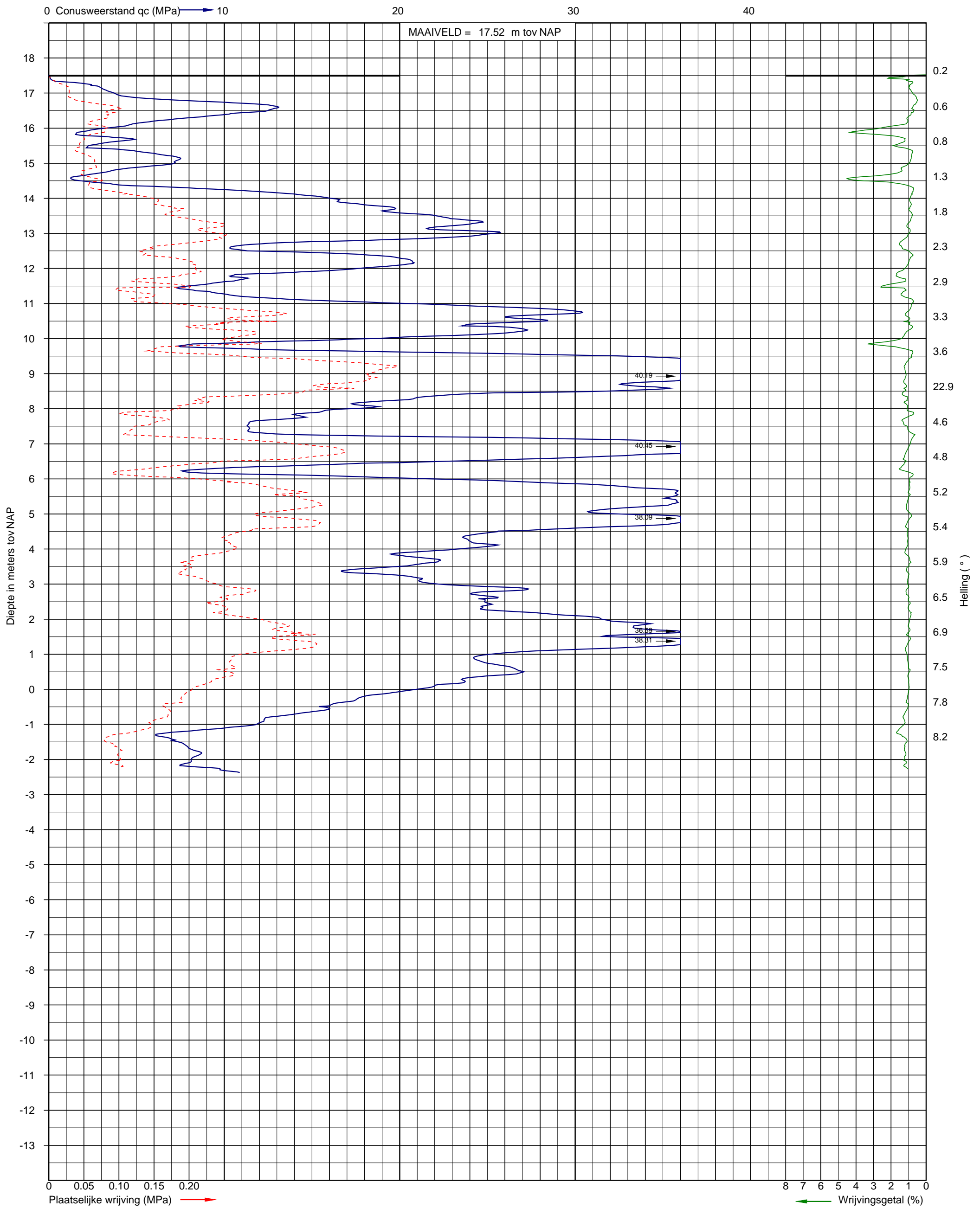










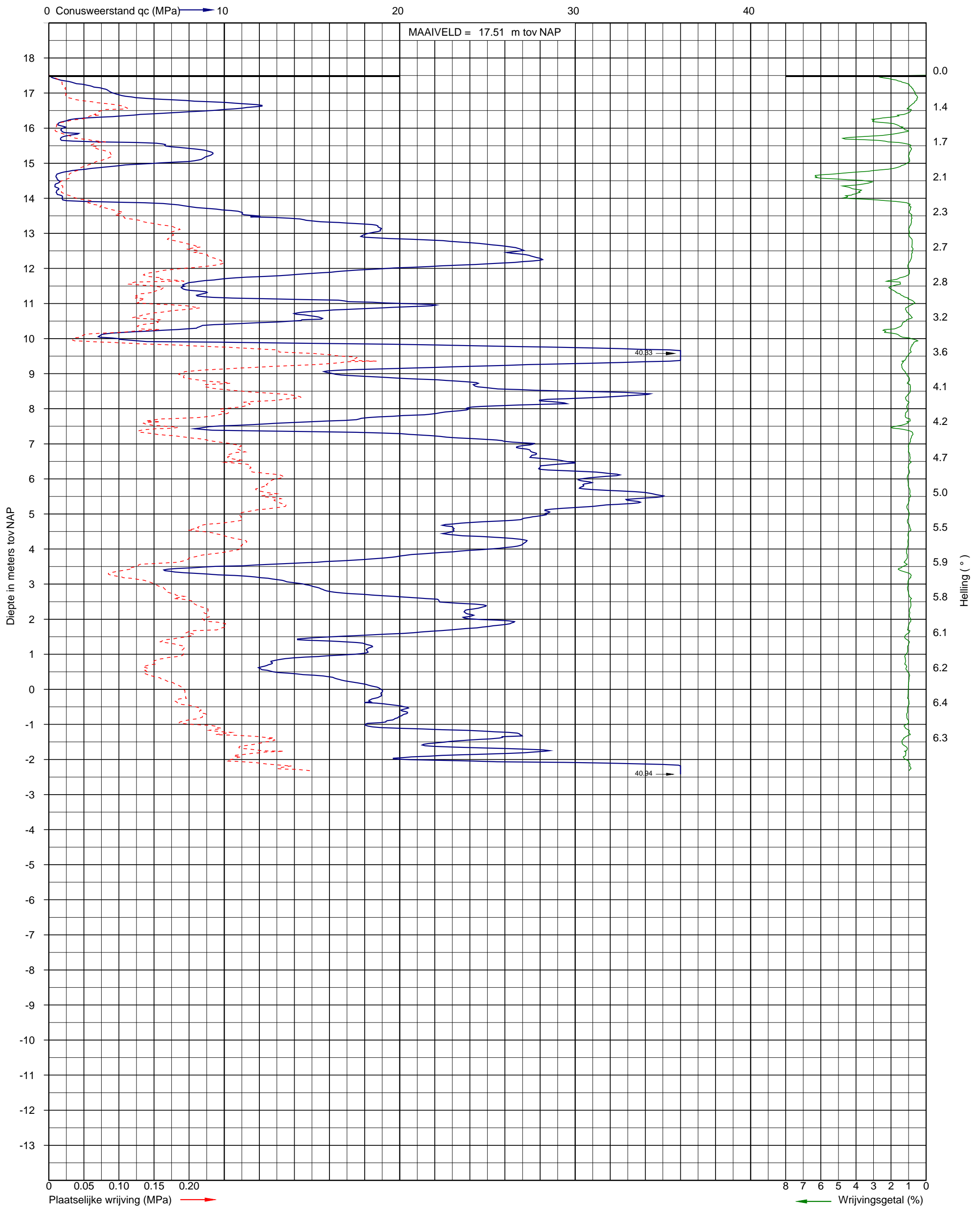
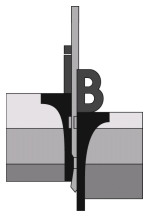


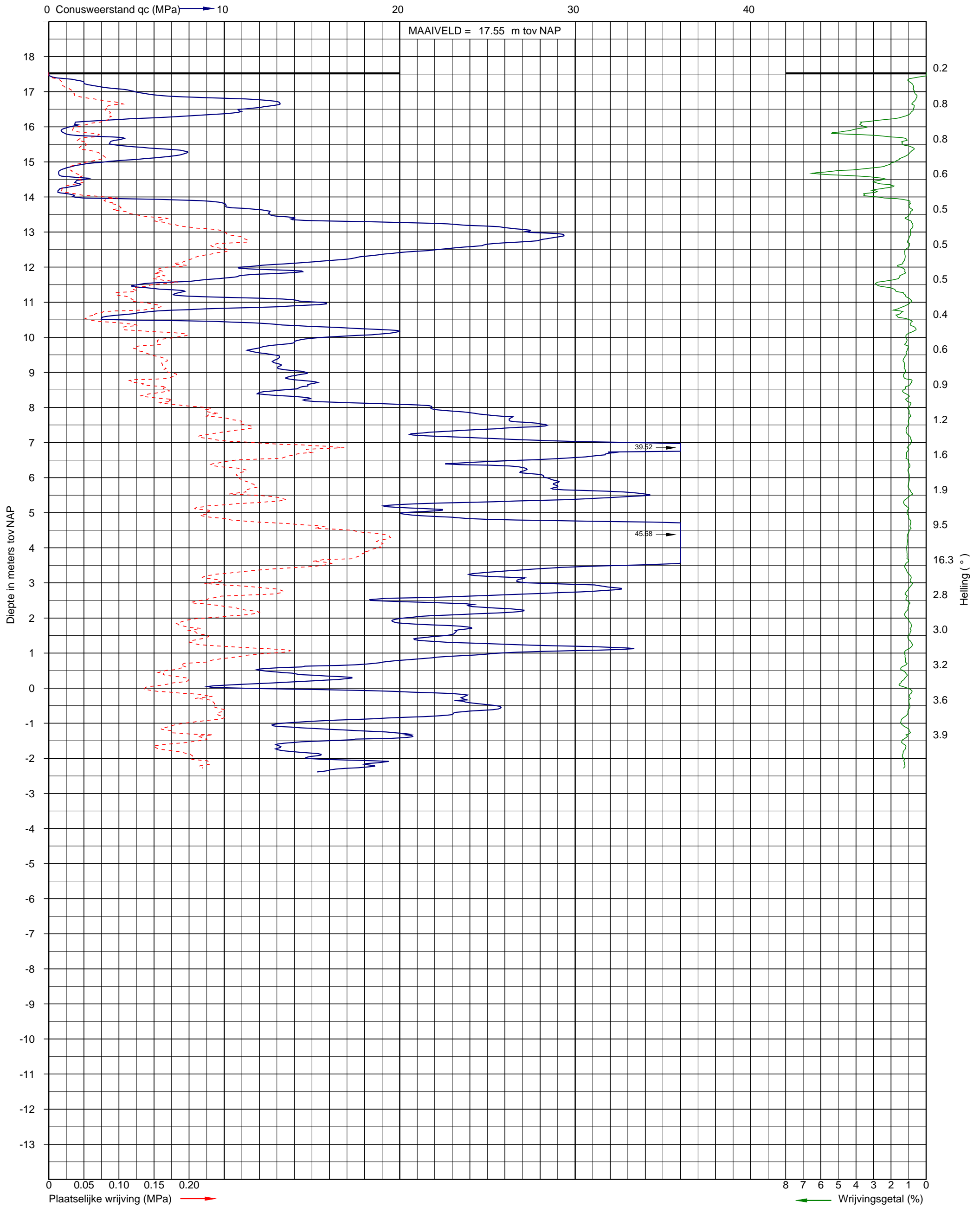
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

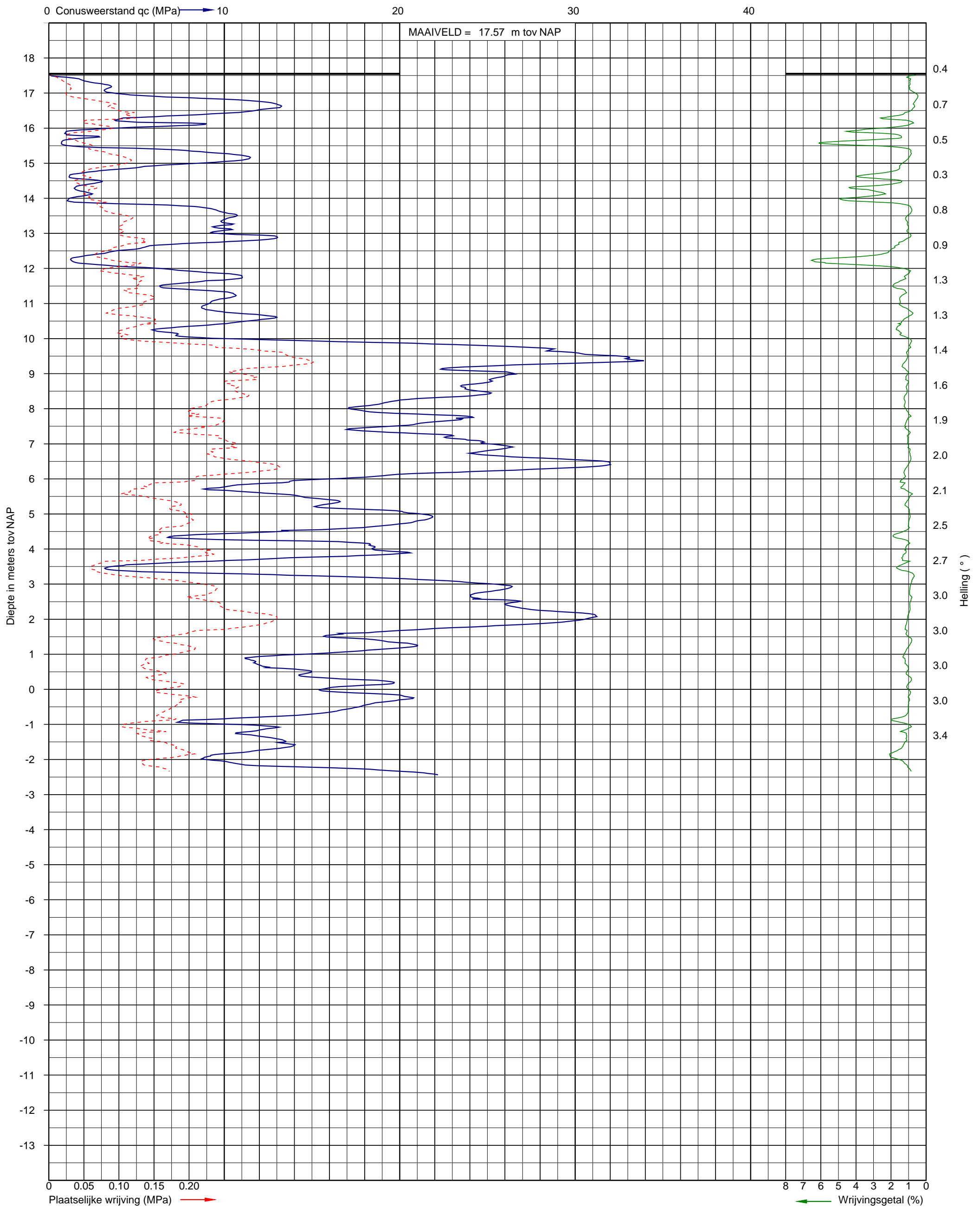
Uitvoerder: RLS
Datum: 25-6-2019

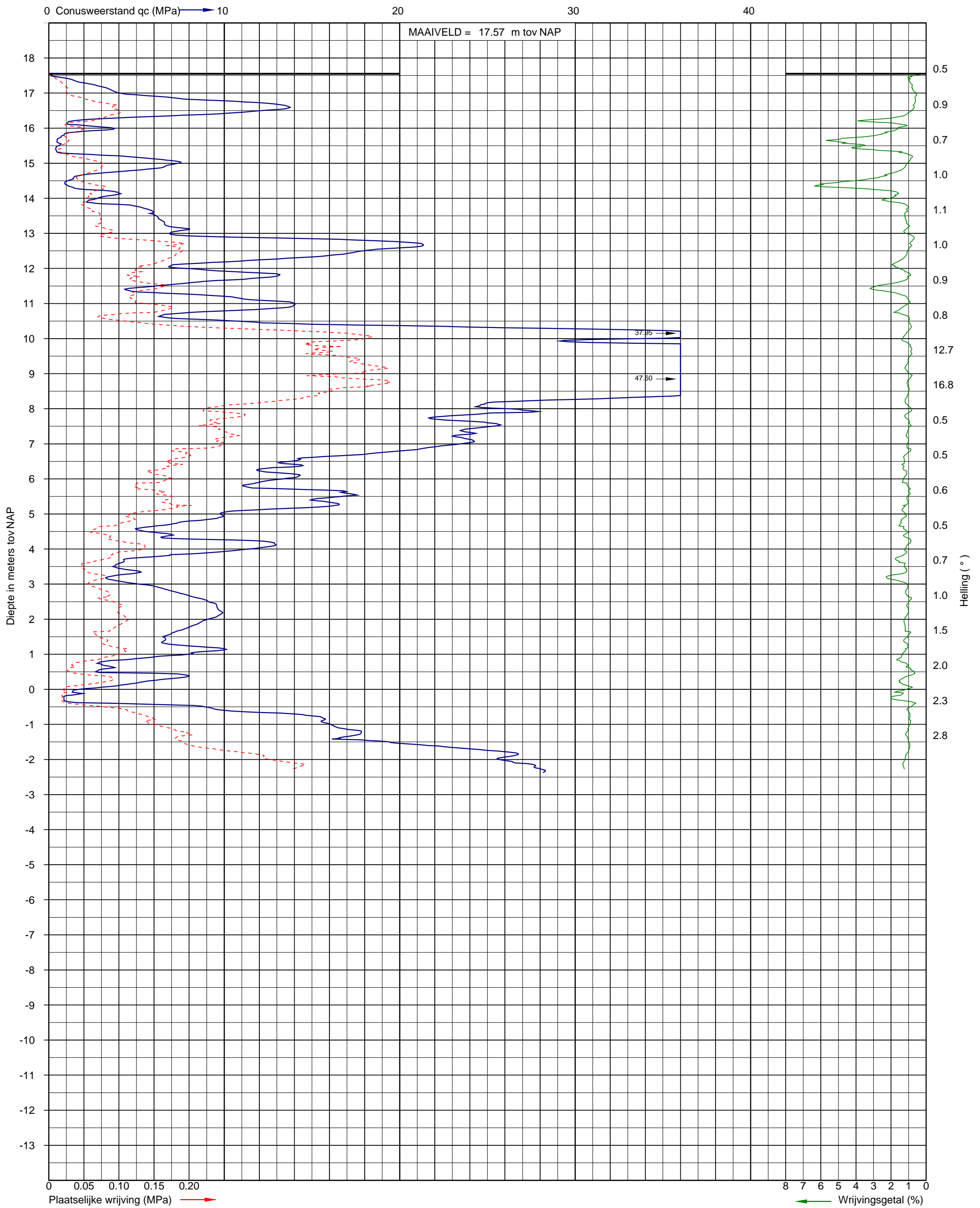
X: 166522,166
Y: 383595,020

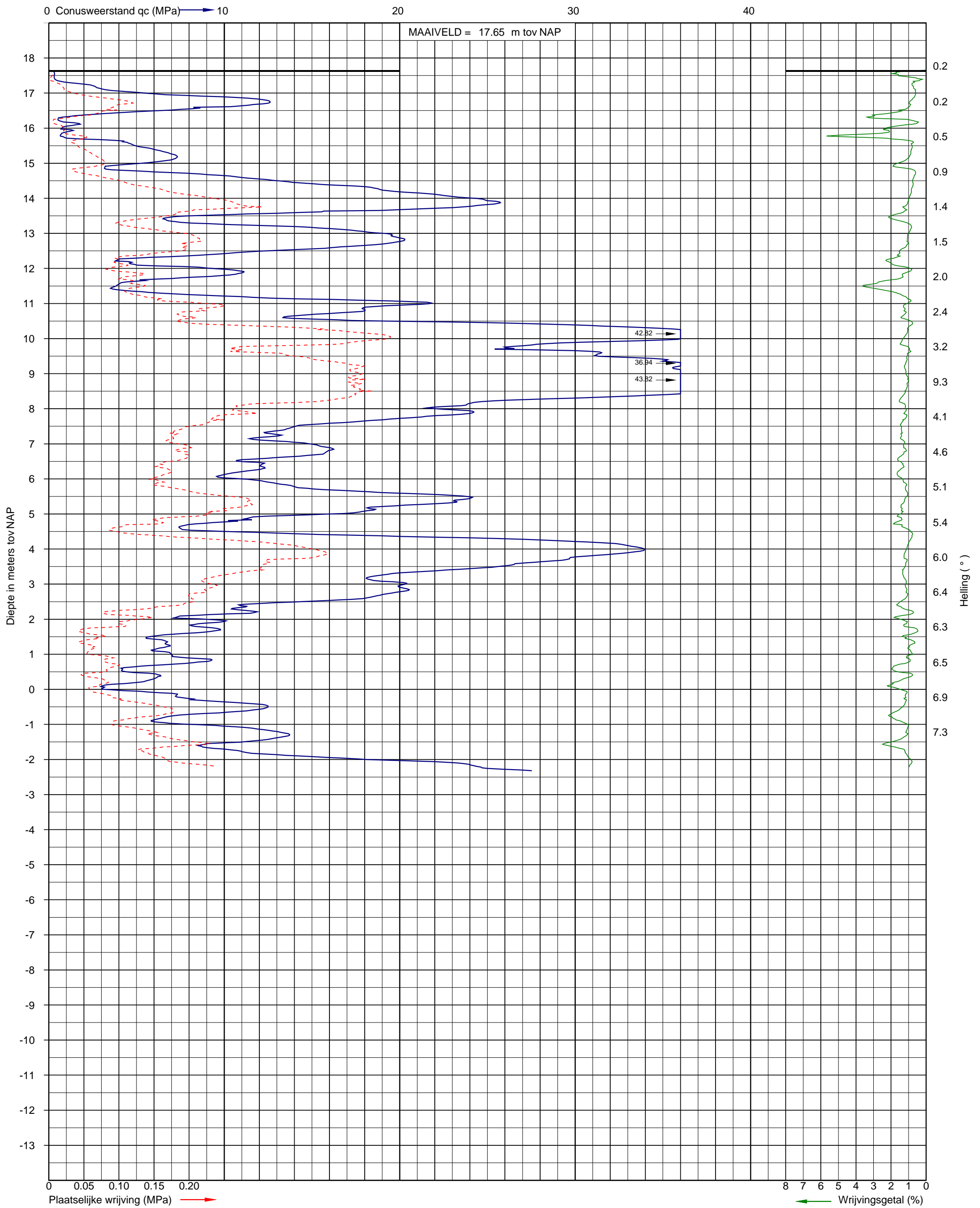
Sondering 10









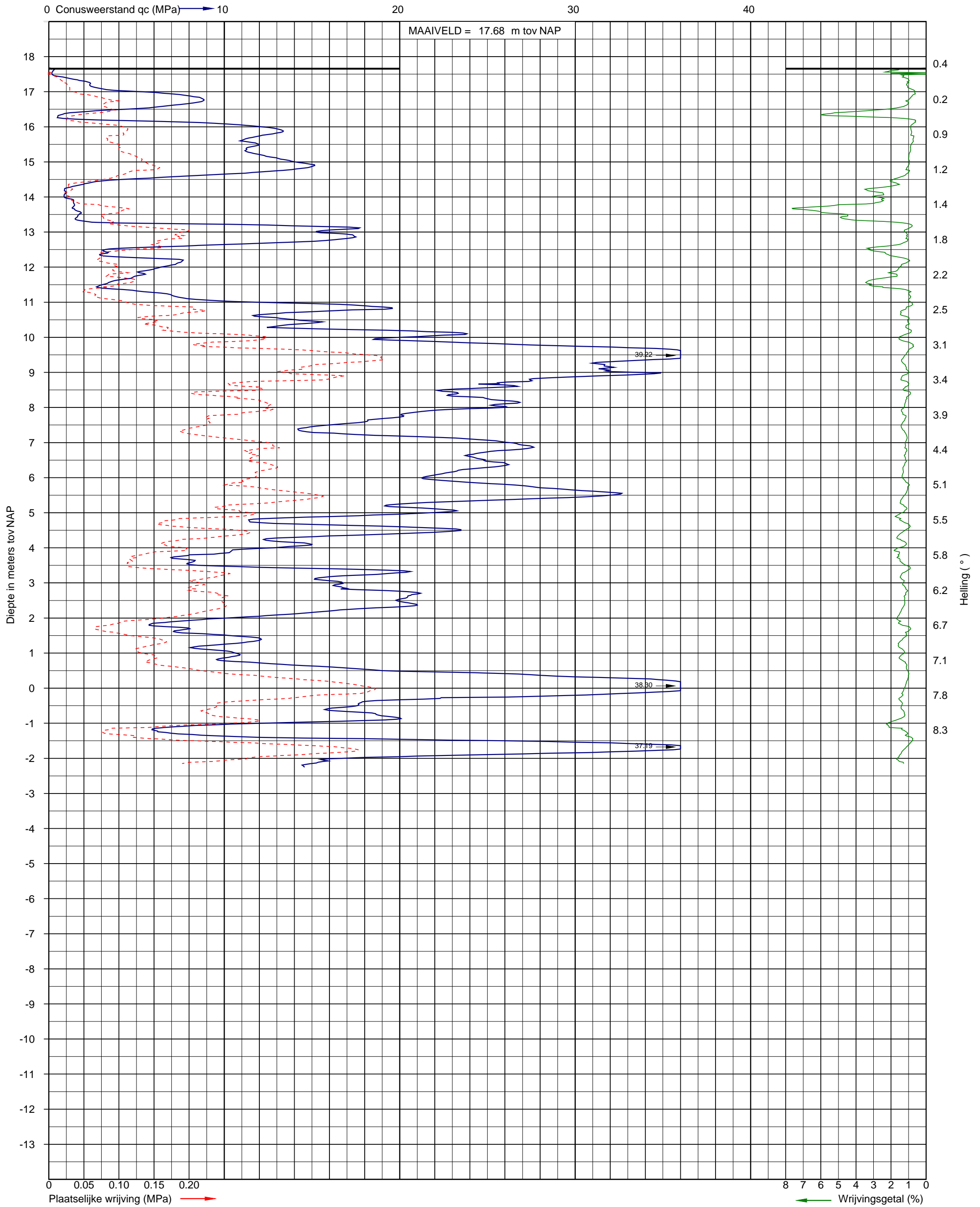
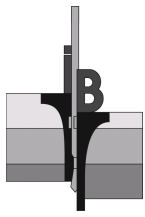


Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 4-7-2019
GWS (m-mv): 1.40

X: 166567,587
Y: 383706,340

Sondering 15

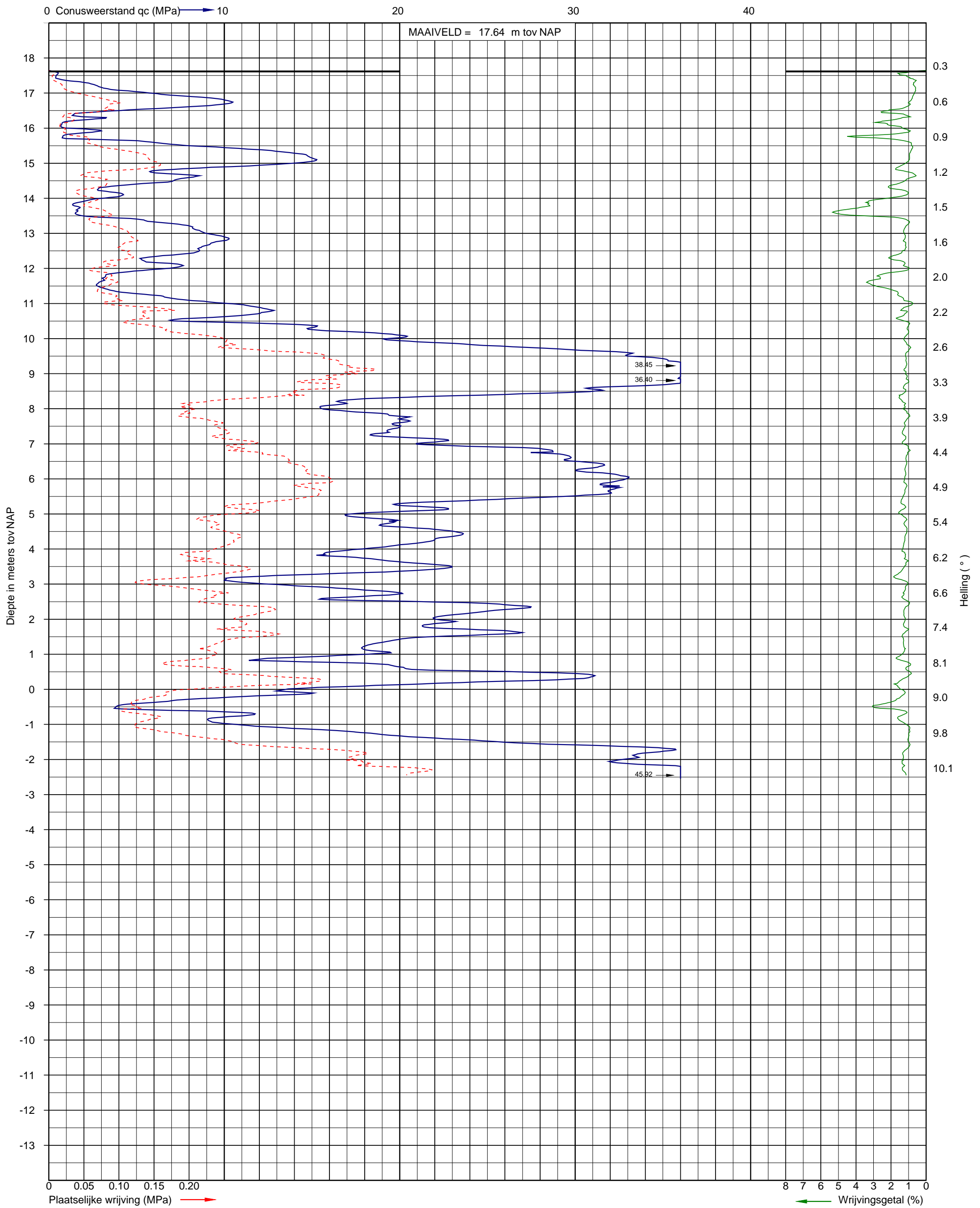
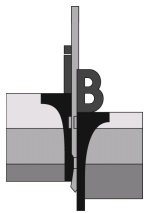


Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 4-7-2019

X: 166571,395
Y: 383718,761

Sondering 16

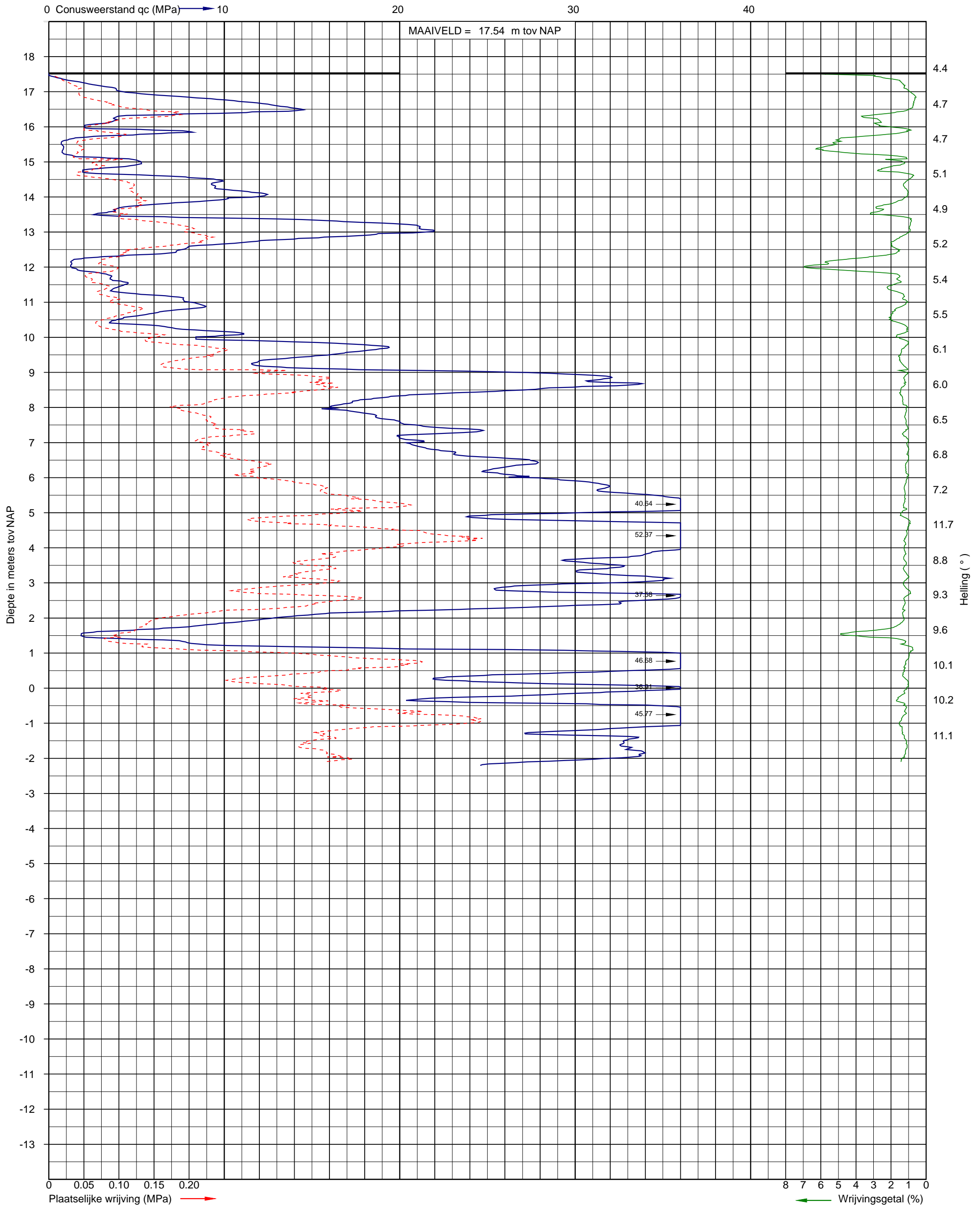


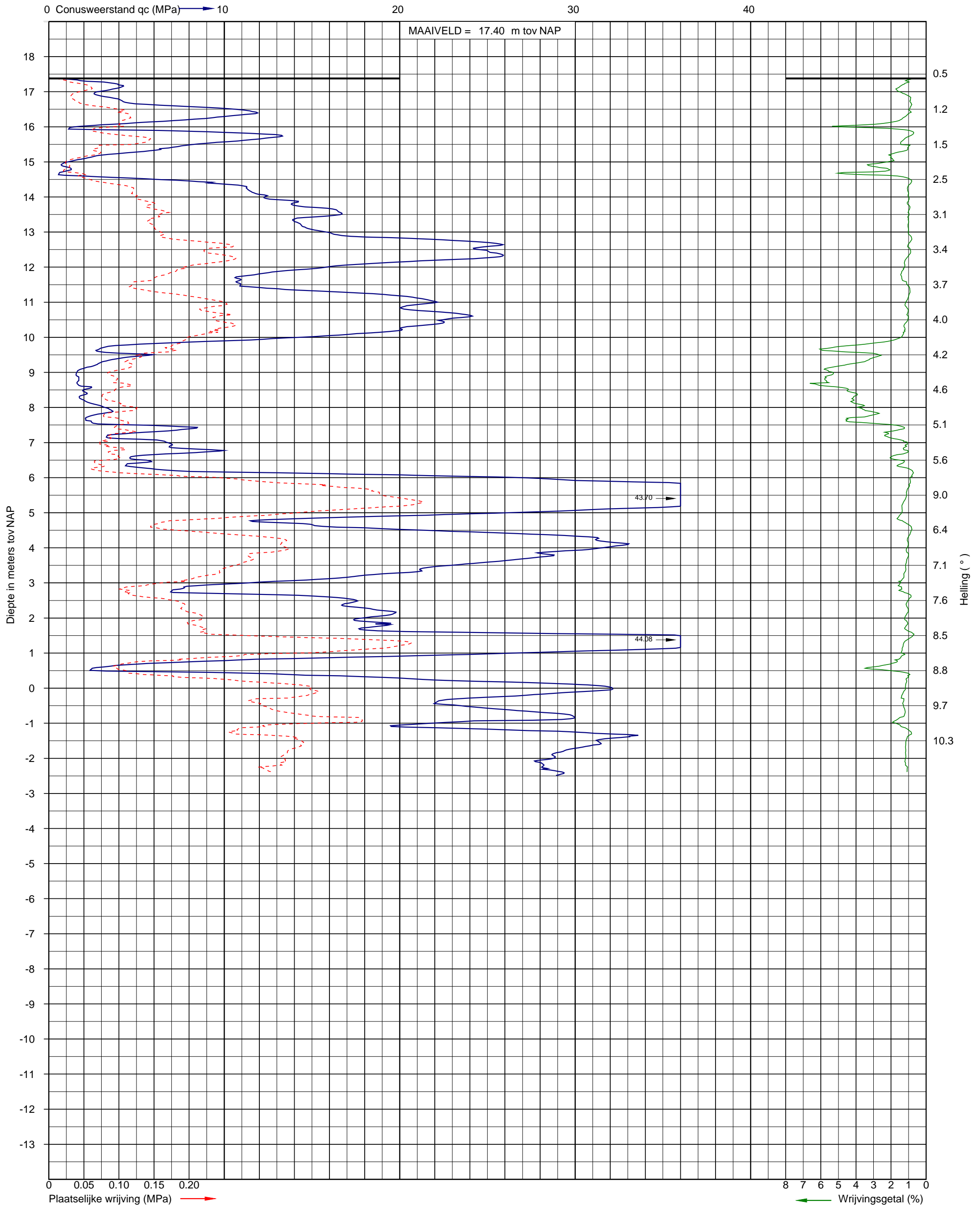
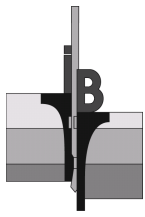
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

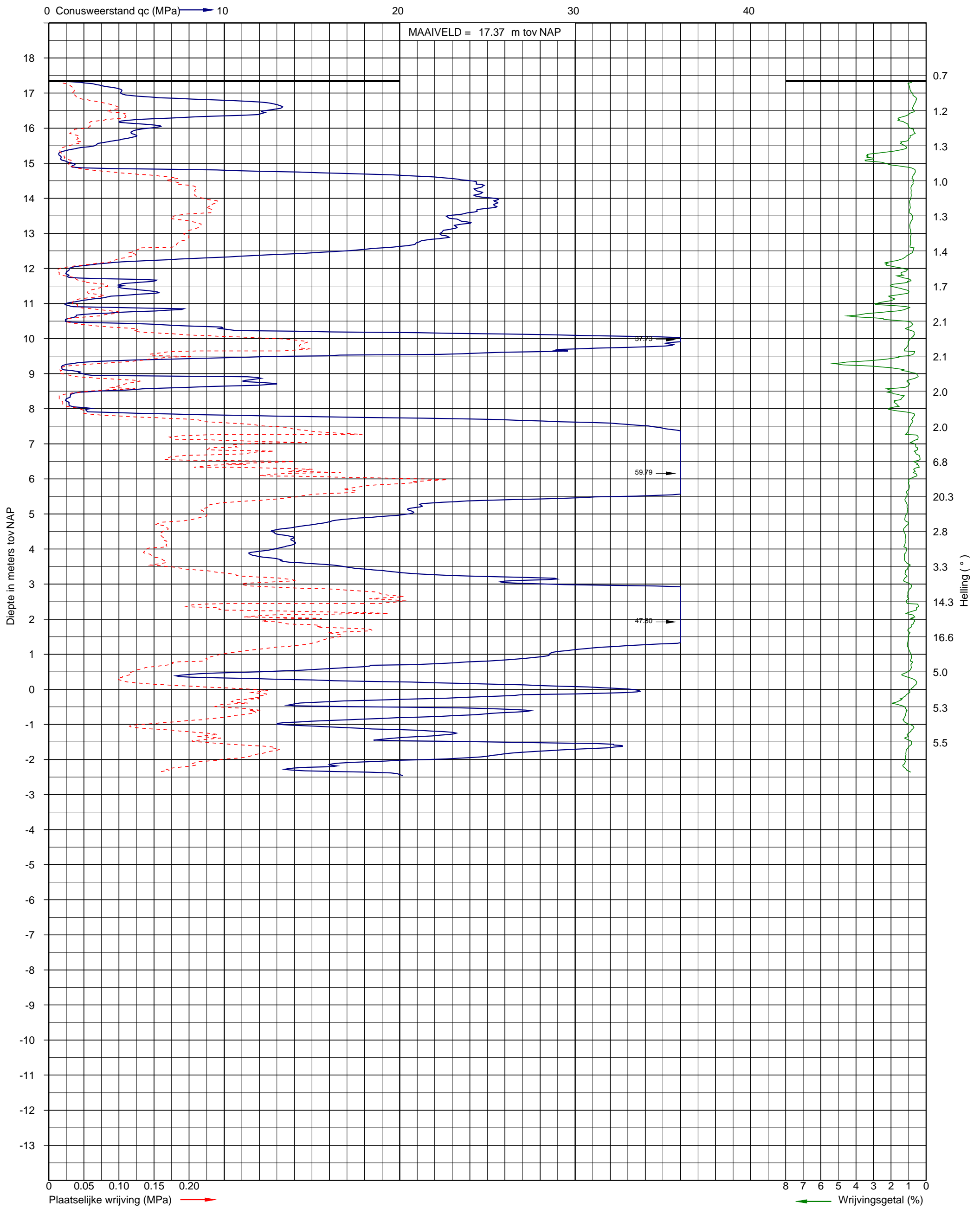
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 4-7-2019
GWS (m-mv): 1.40

X: 166555,446
Y: 383710,419

Sondering 17





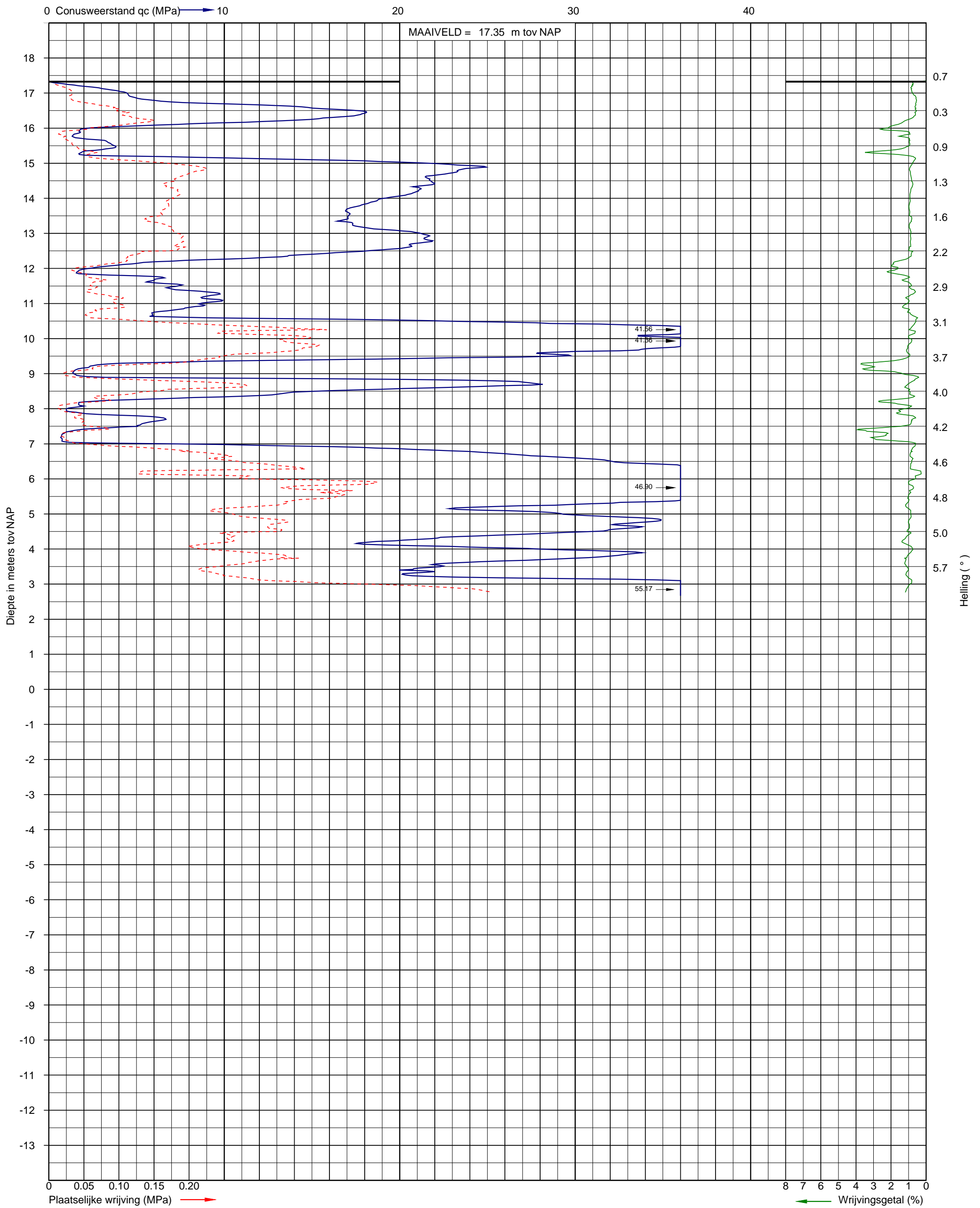


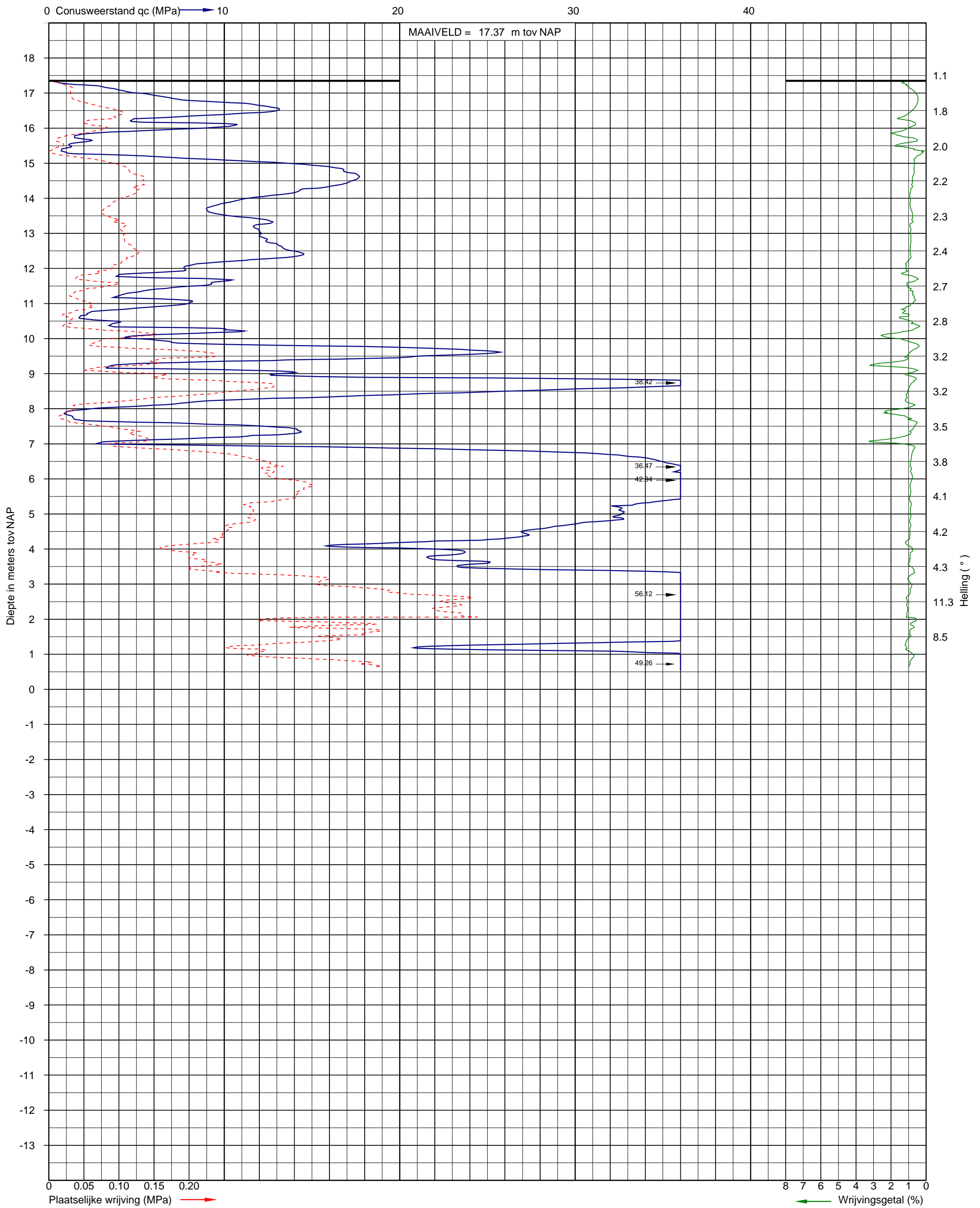
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

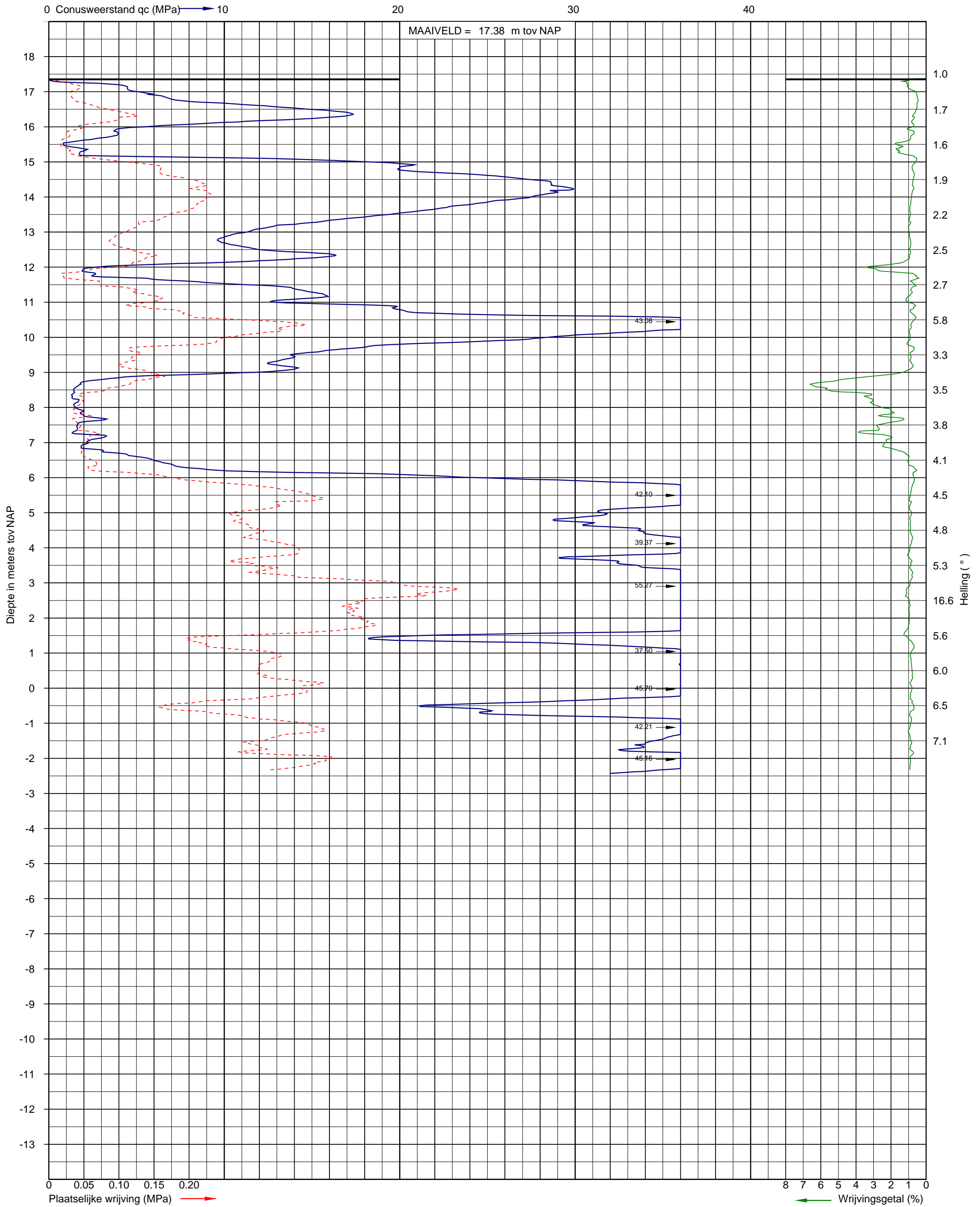
Uitvoerder: RLS
Datum: 25-6-2019

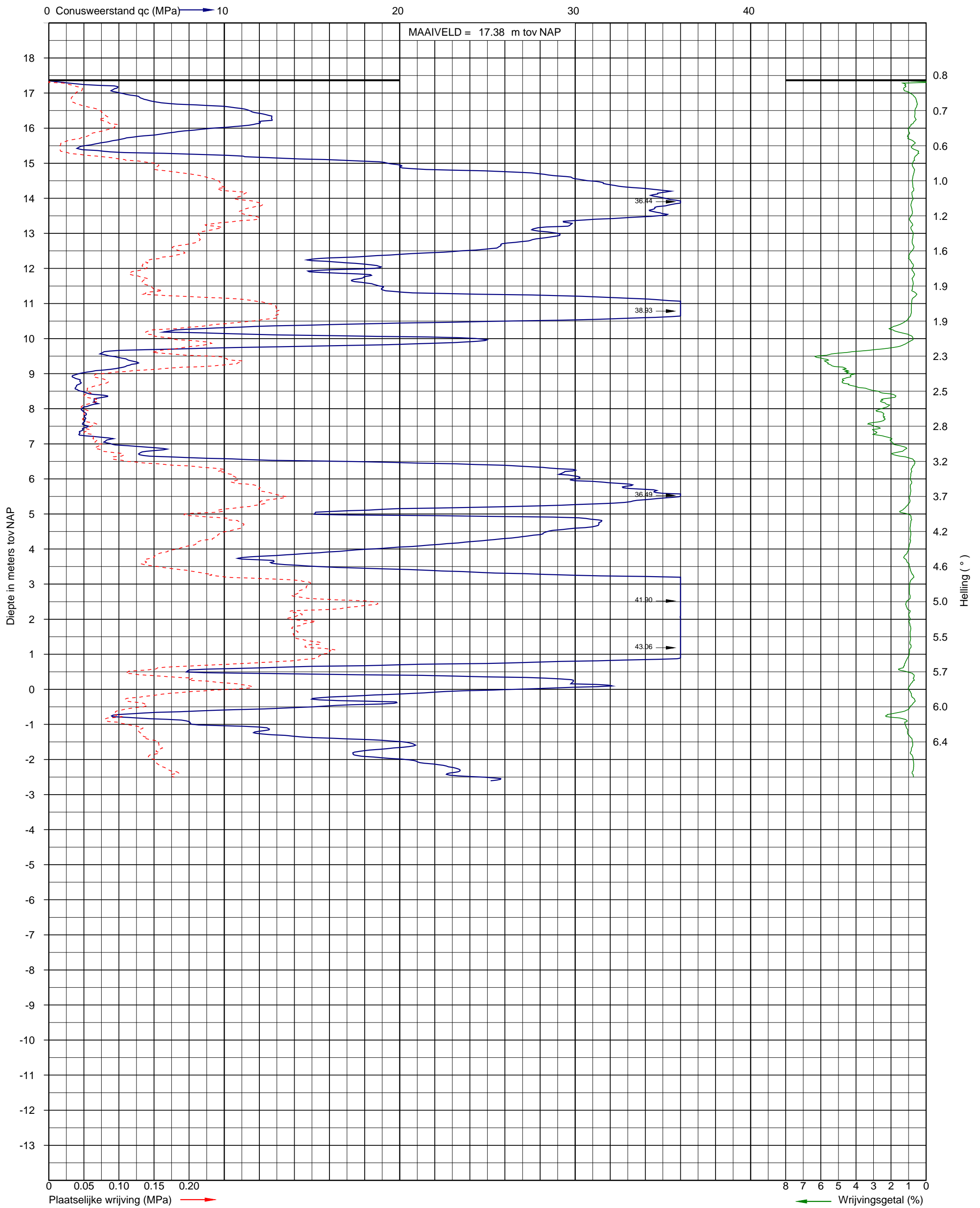
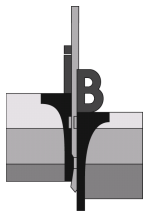
X: 166430,286
Y: 383399,158

Sondering 20







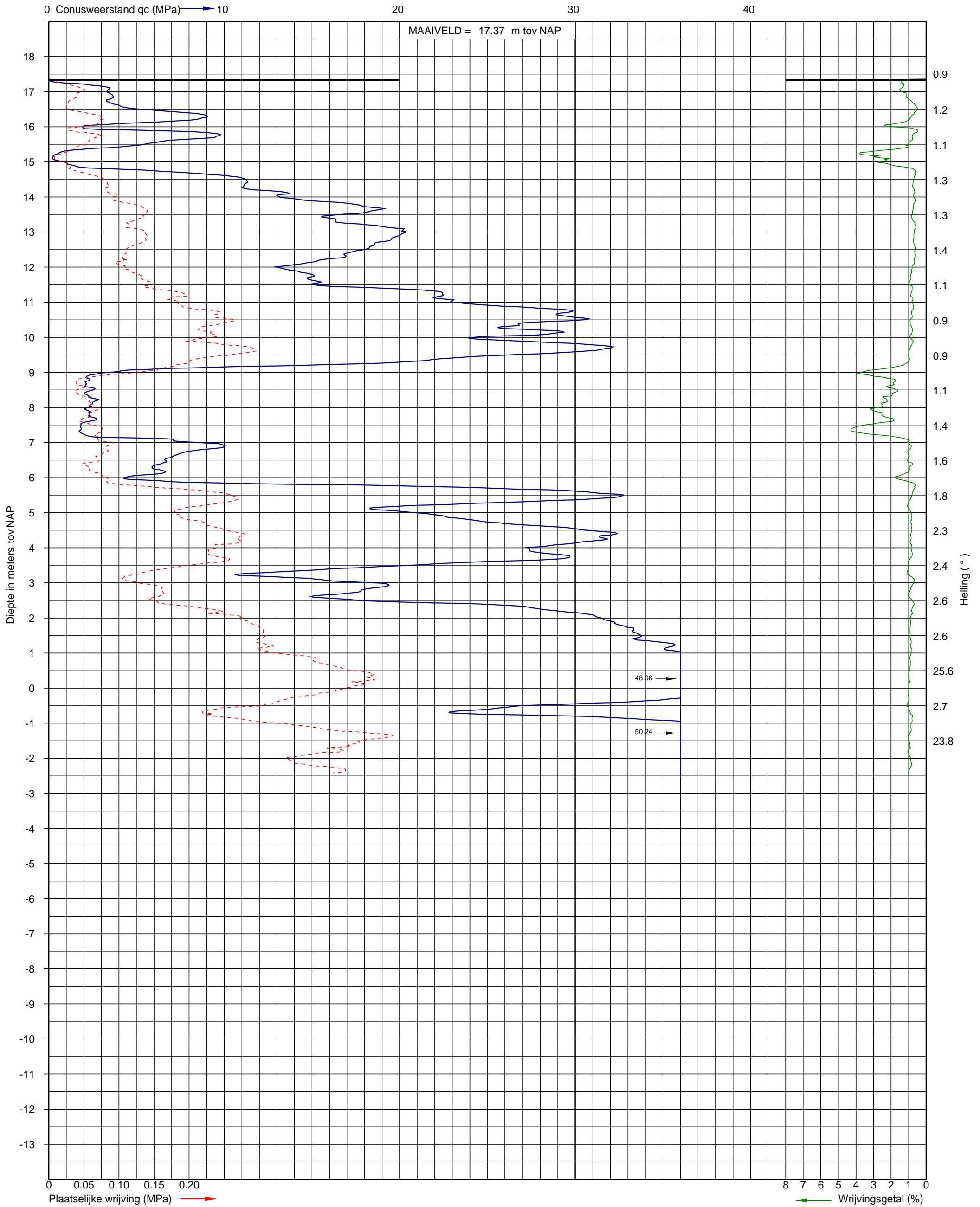
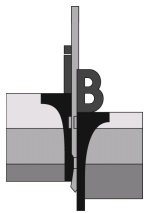


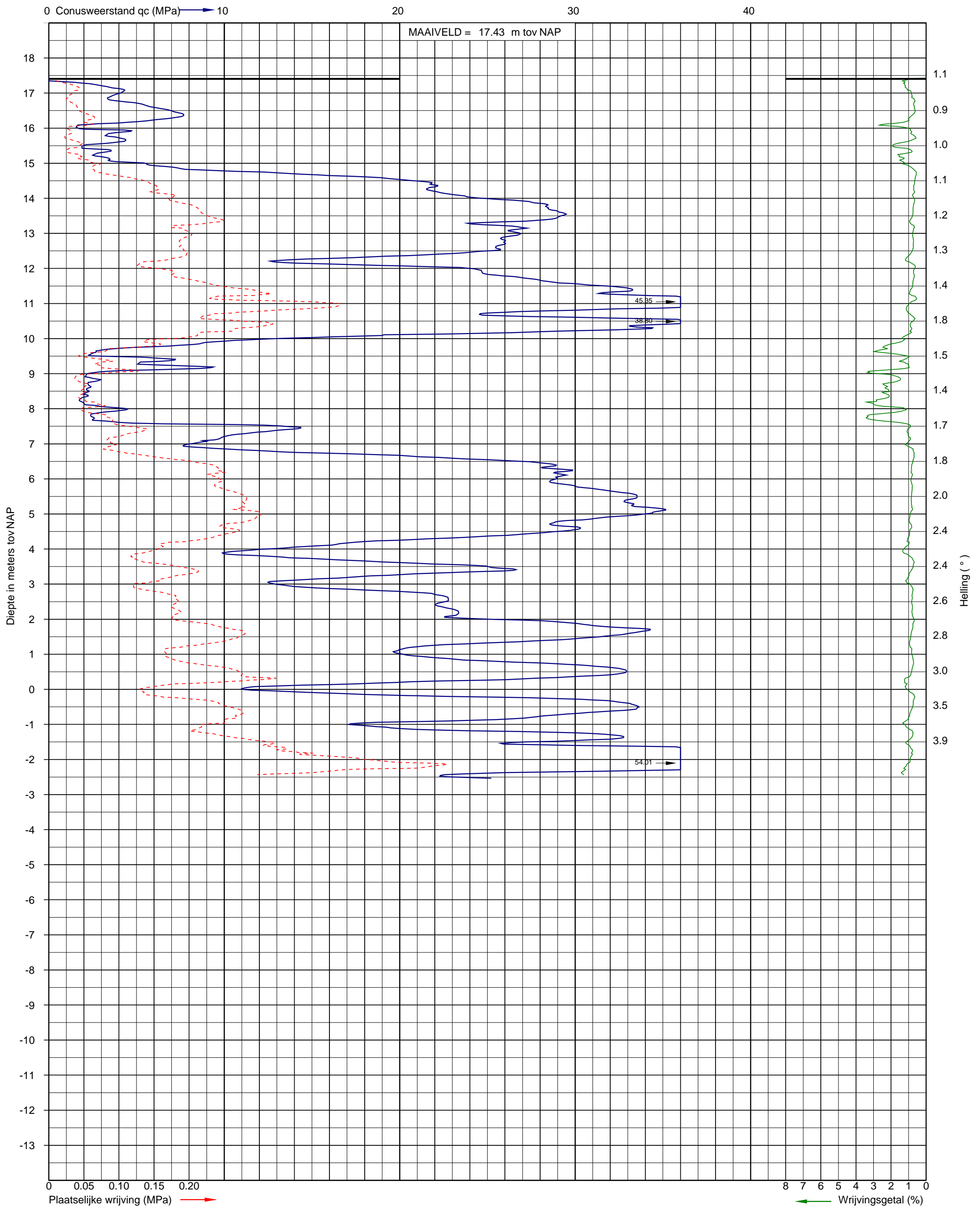
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

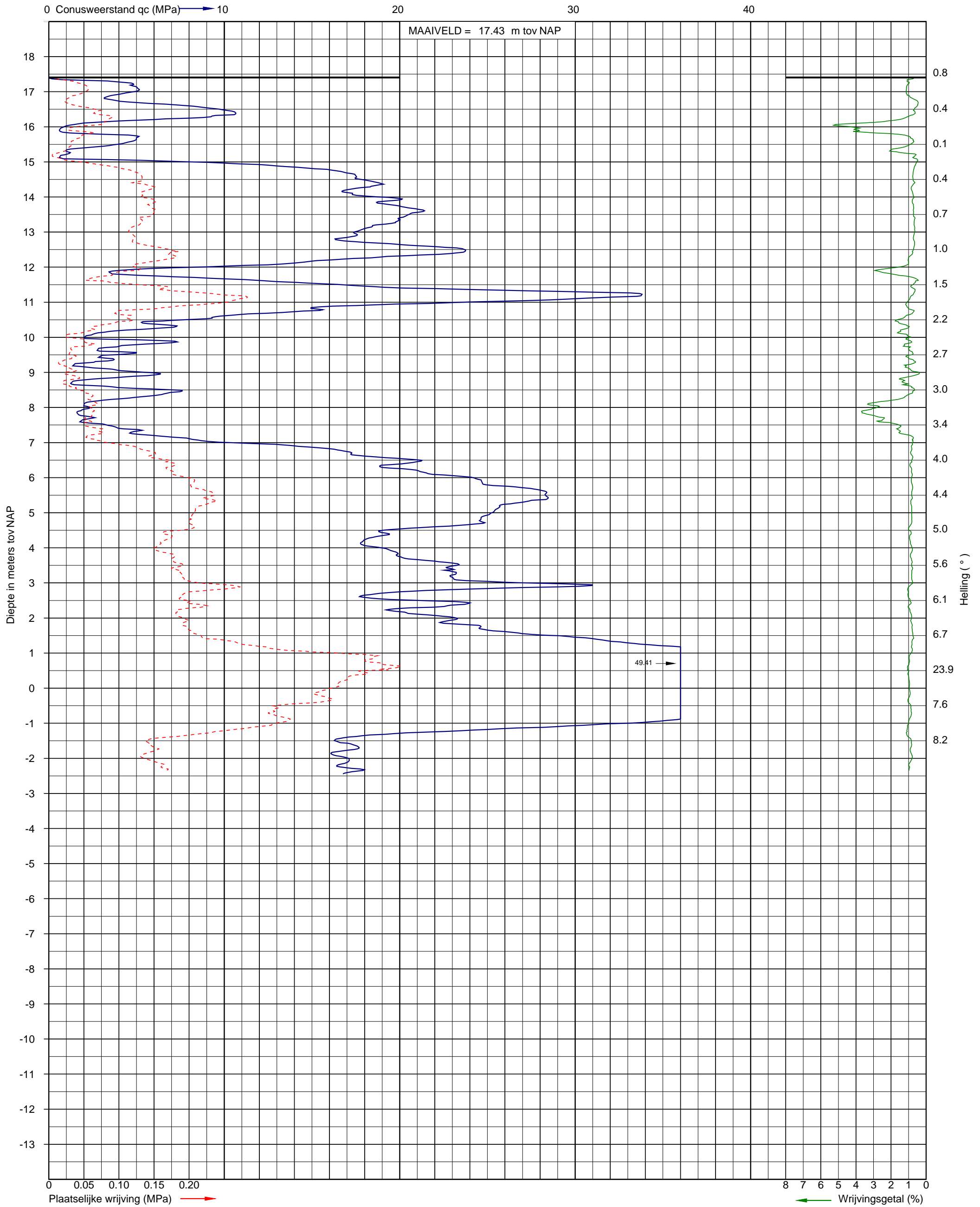
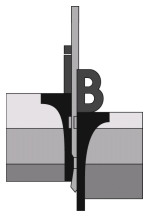
Uitvoerder: STY
Datum: 1-7-2019

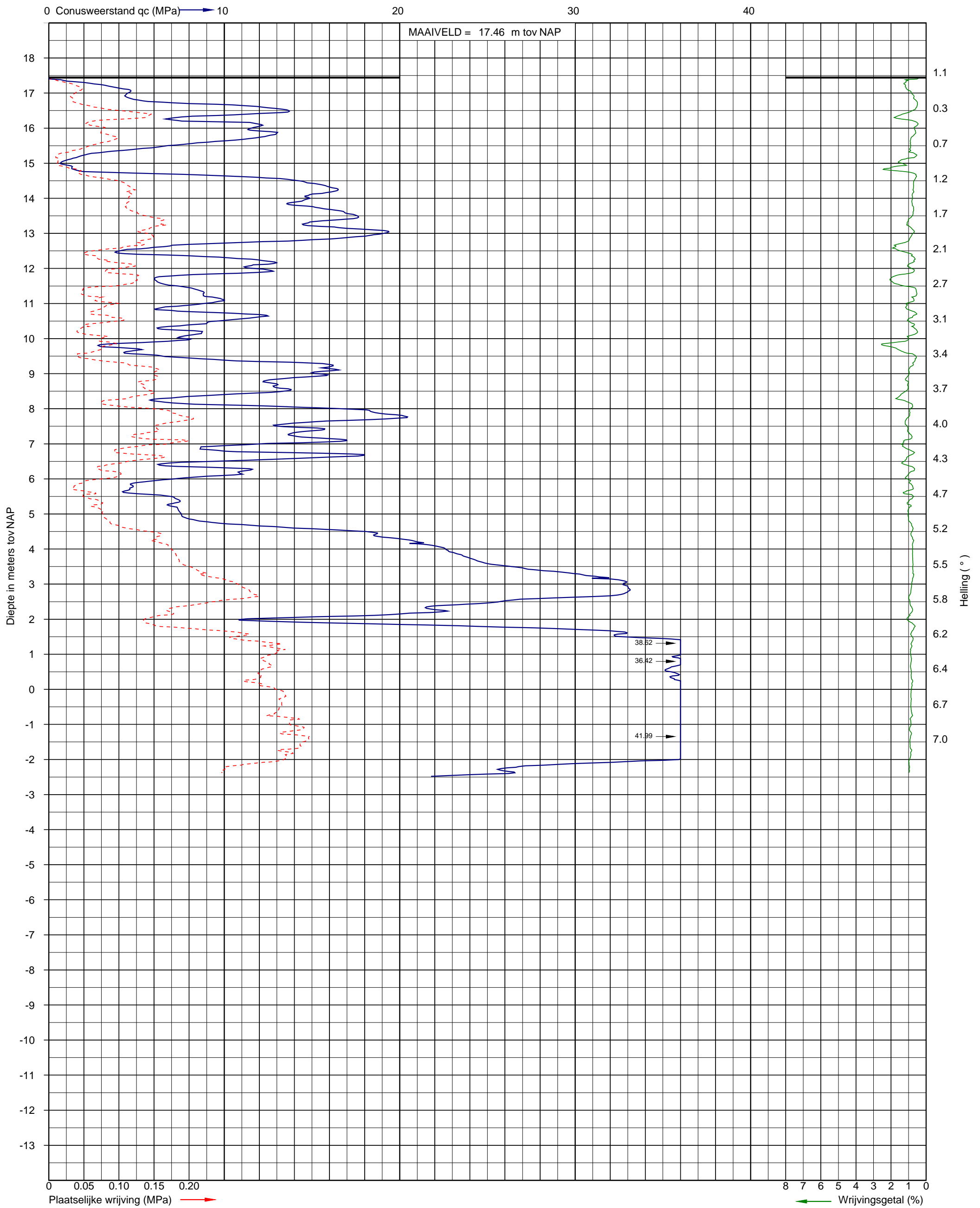
X: 166445,866
Y: 383470,502

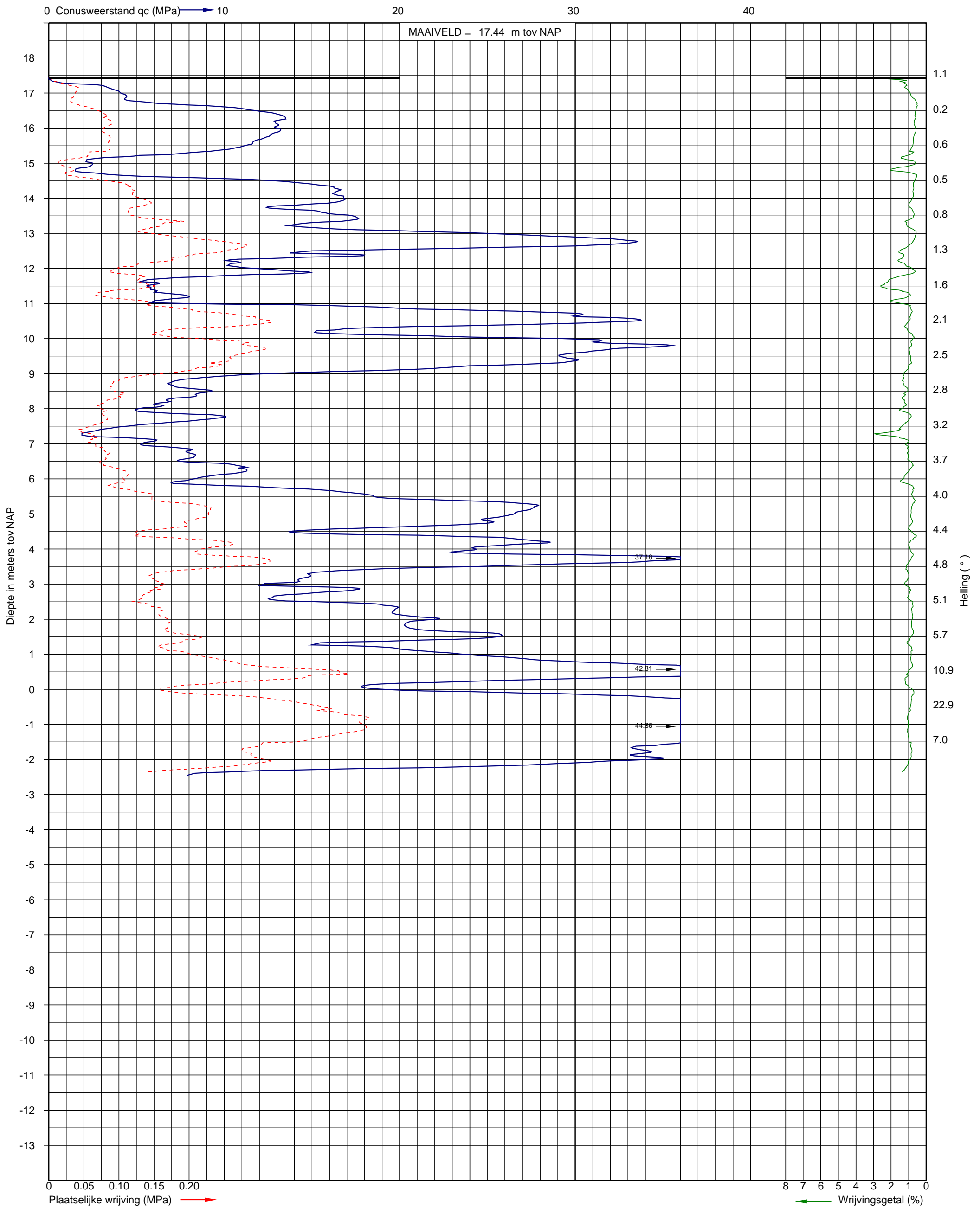
Sondering 24

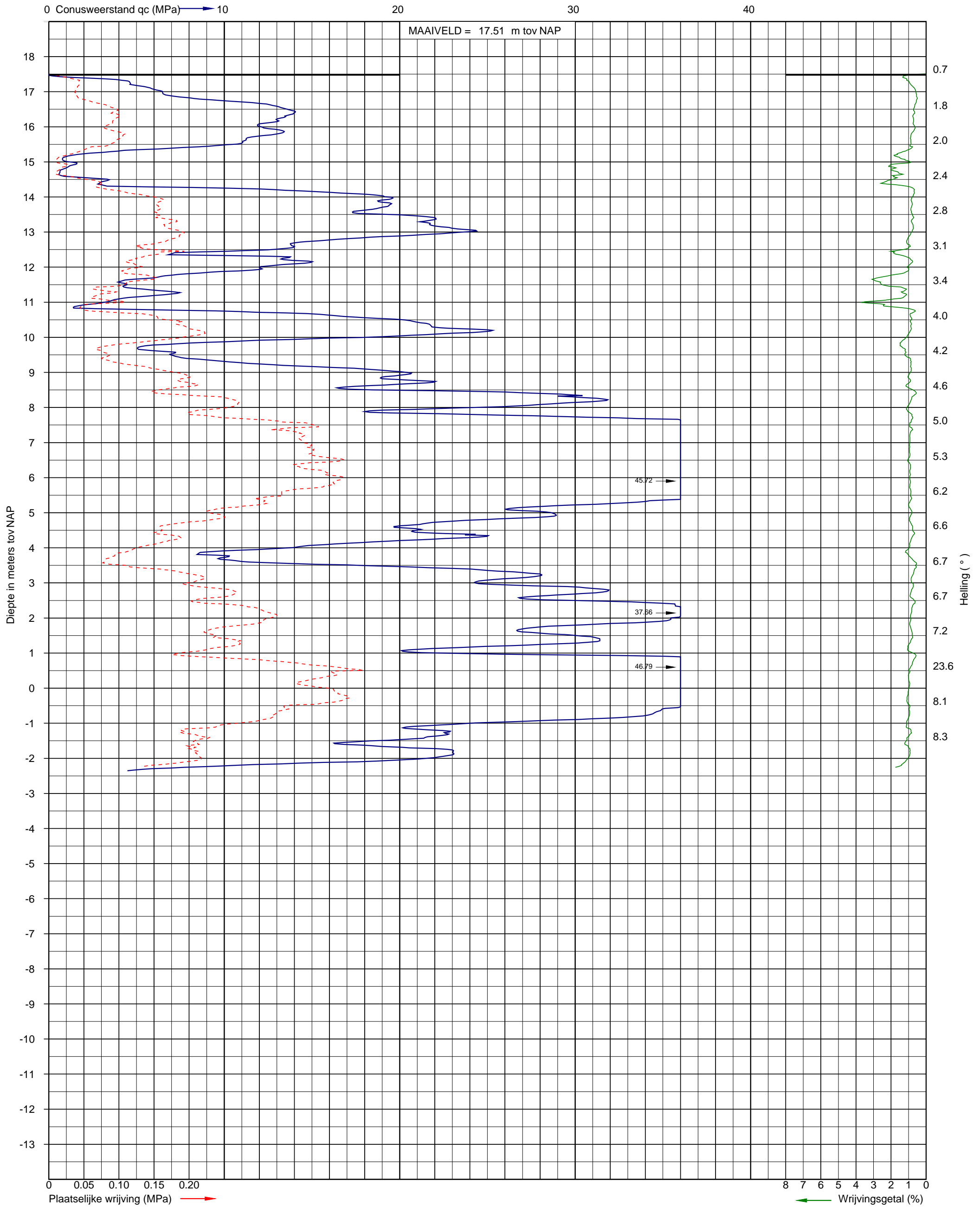


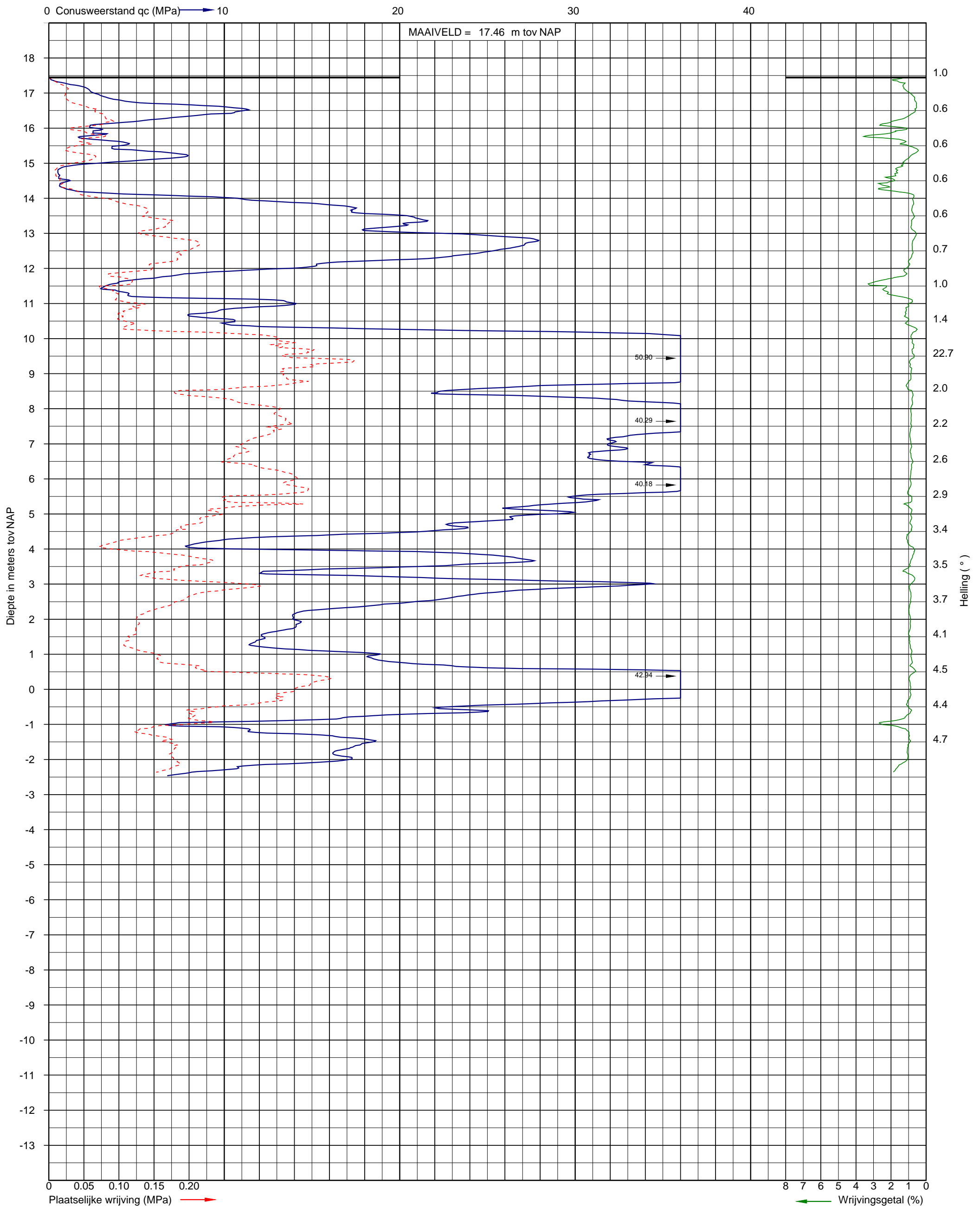


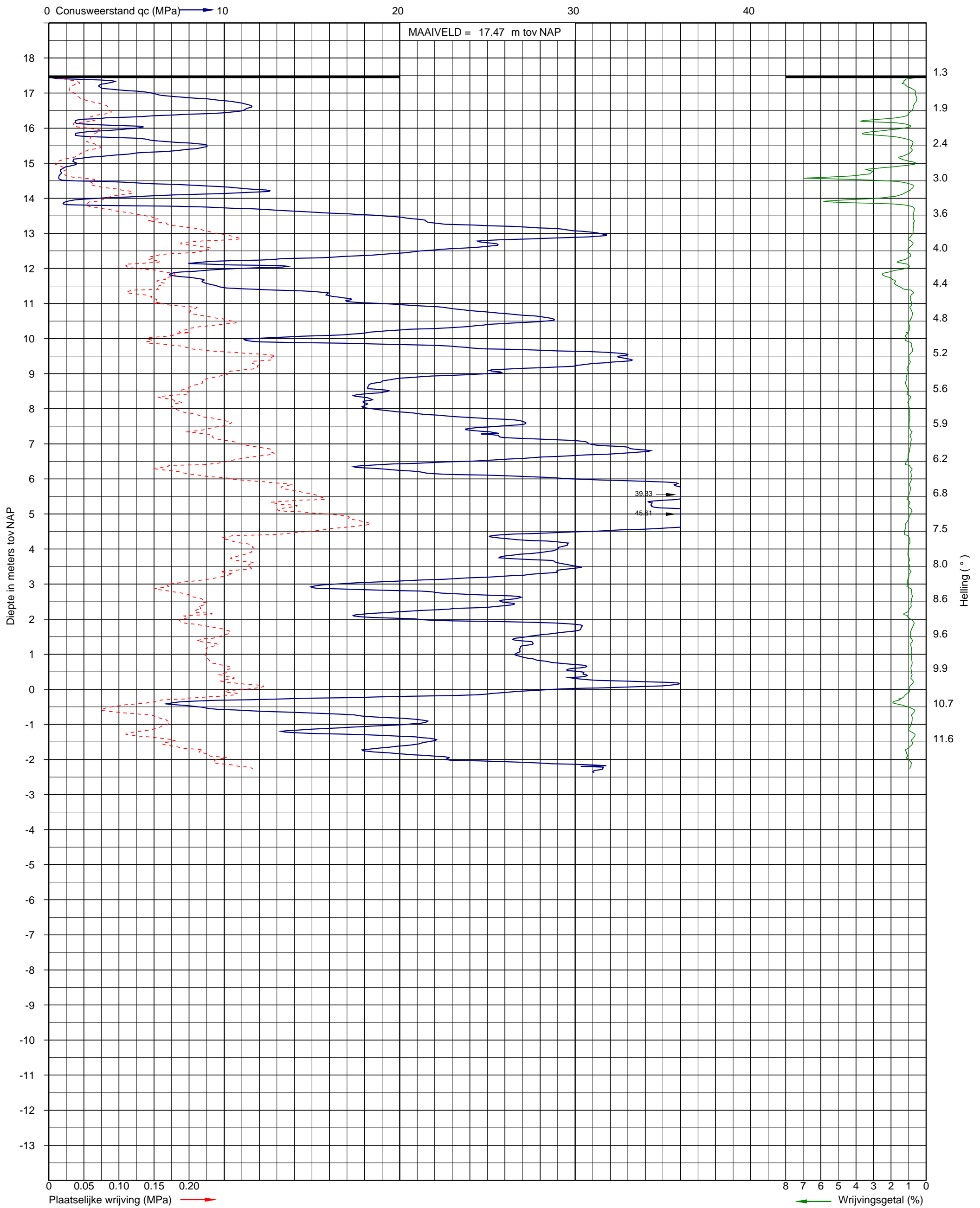
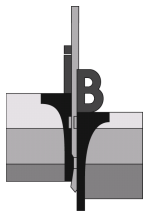


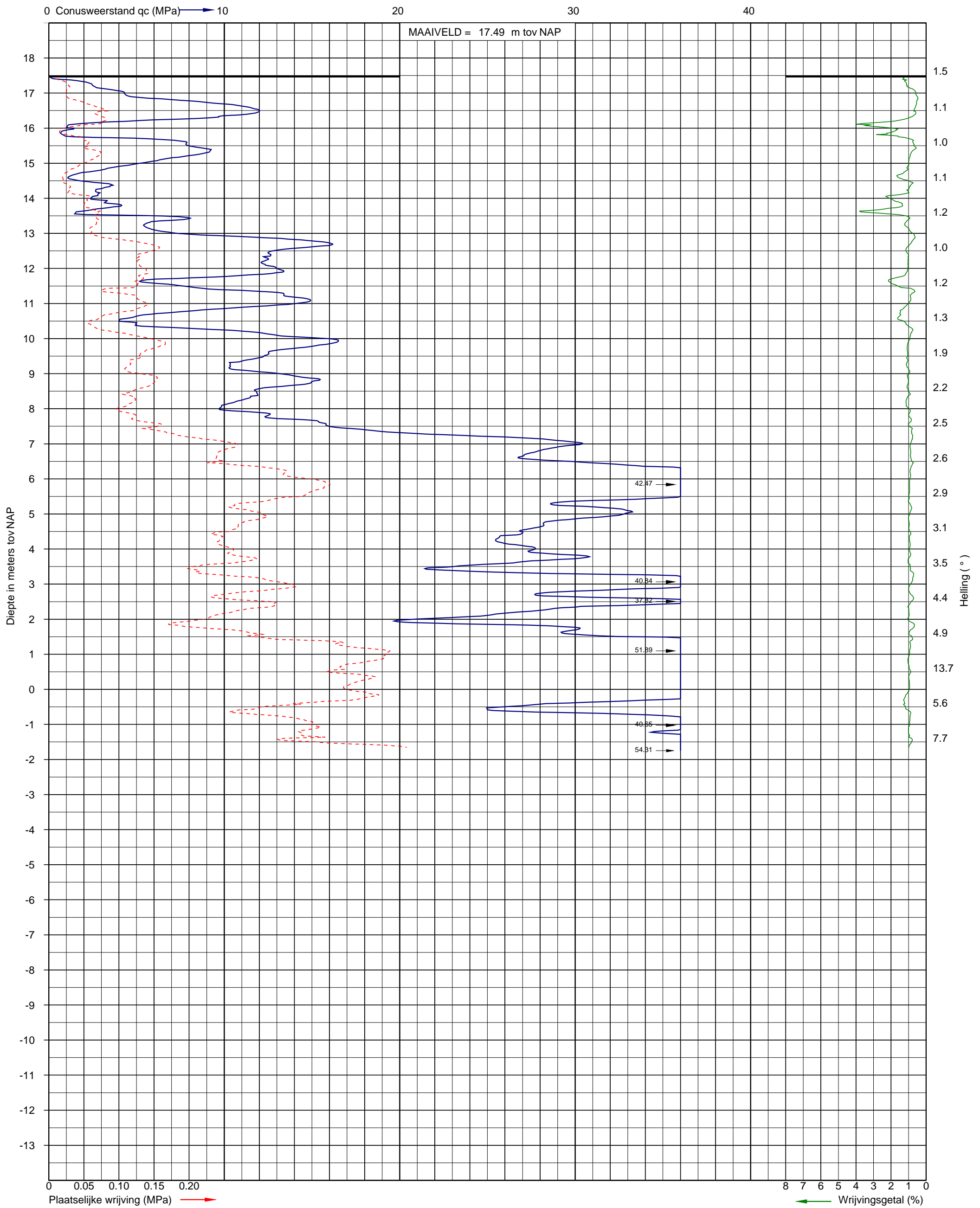
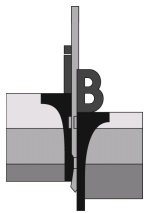


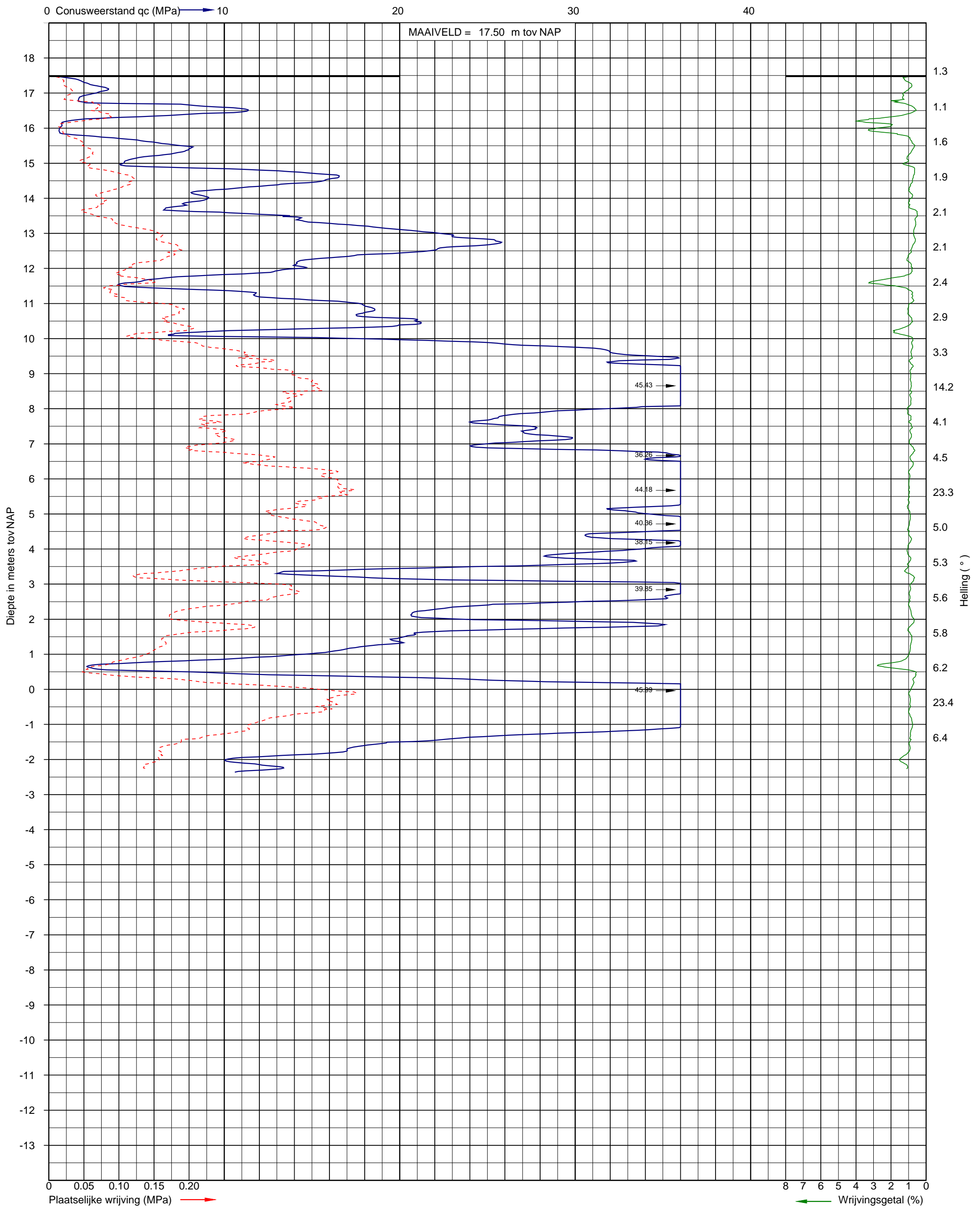


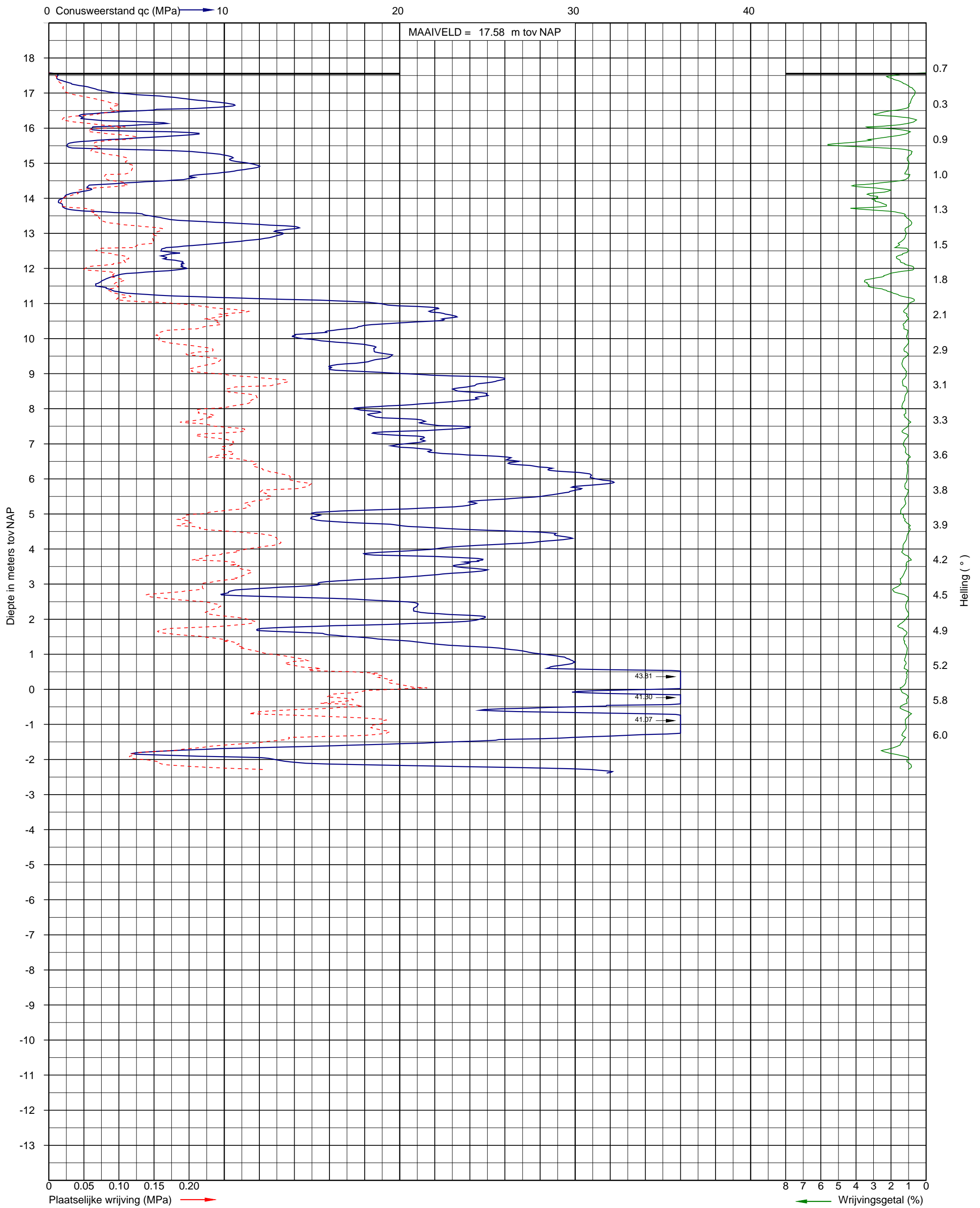
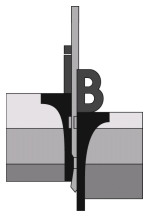


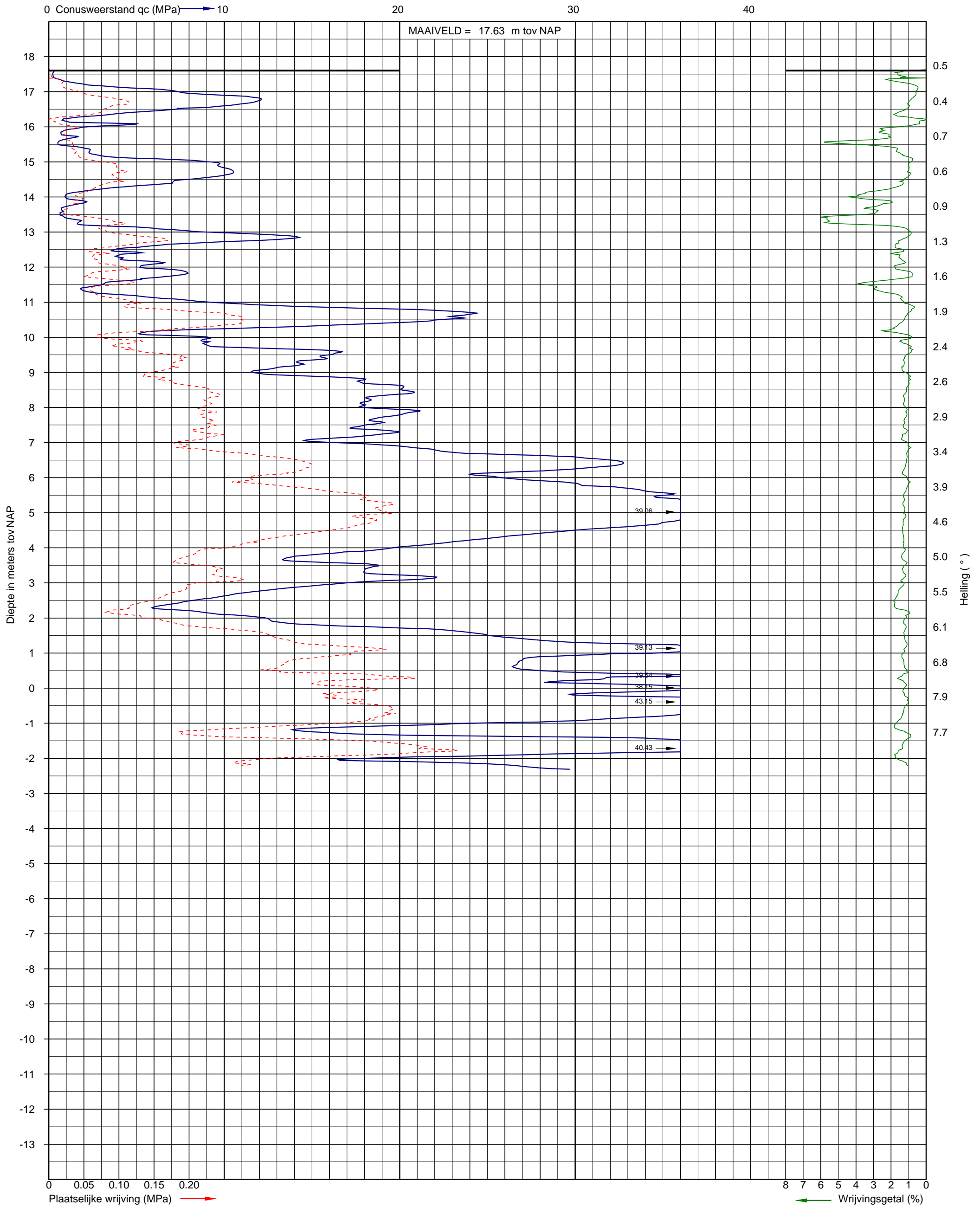










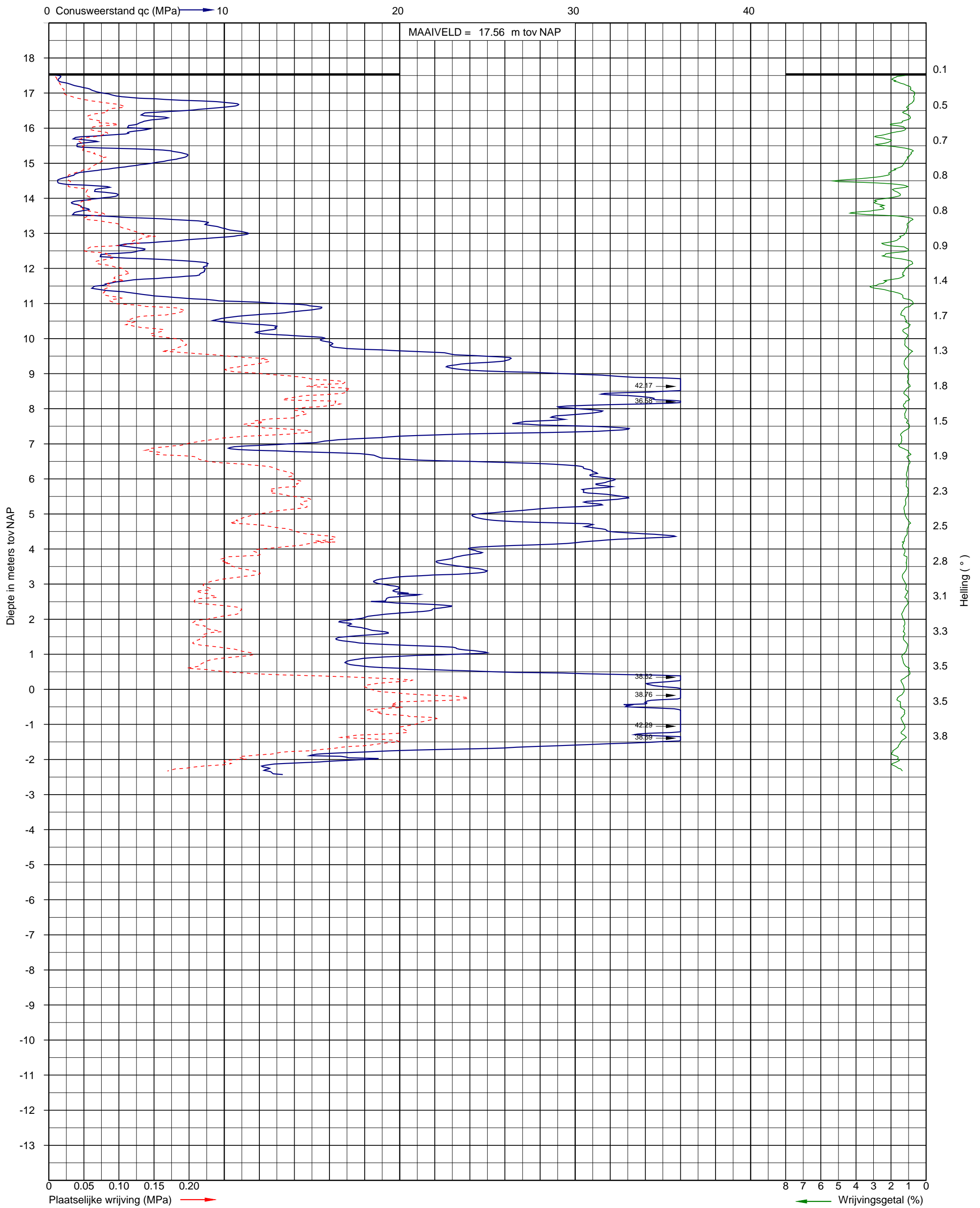


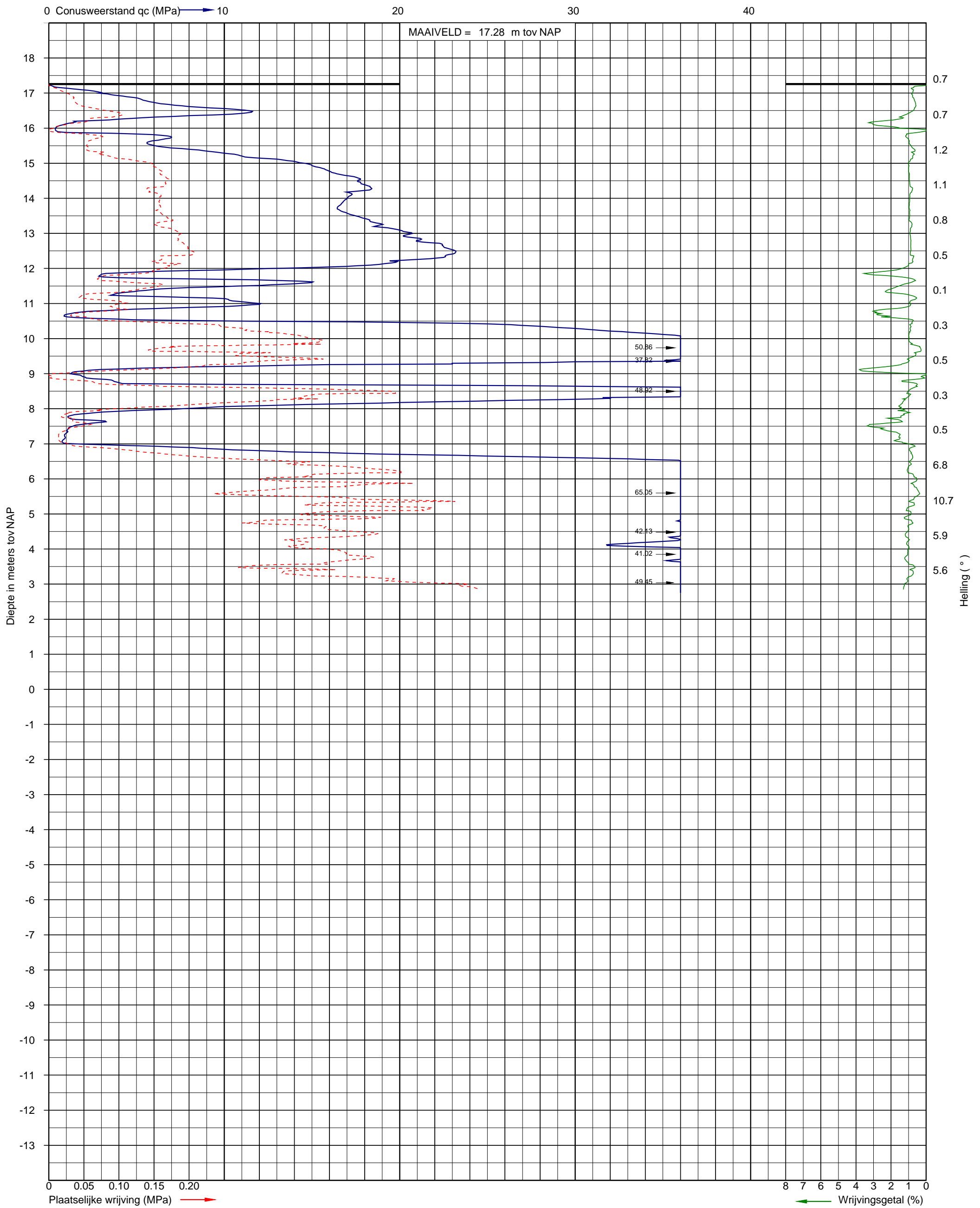
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sonderklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

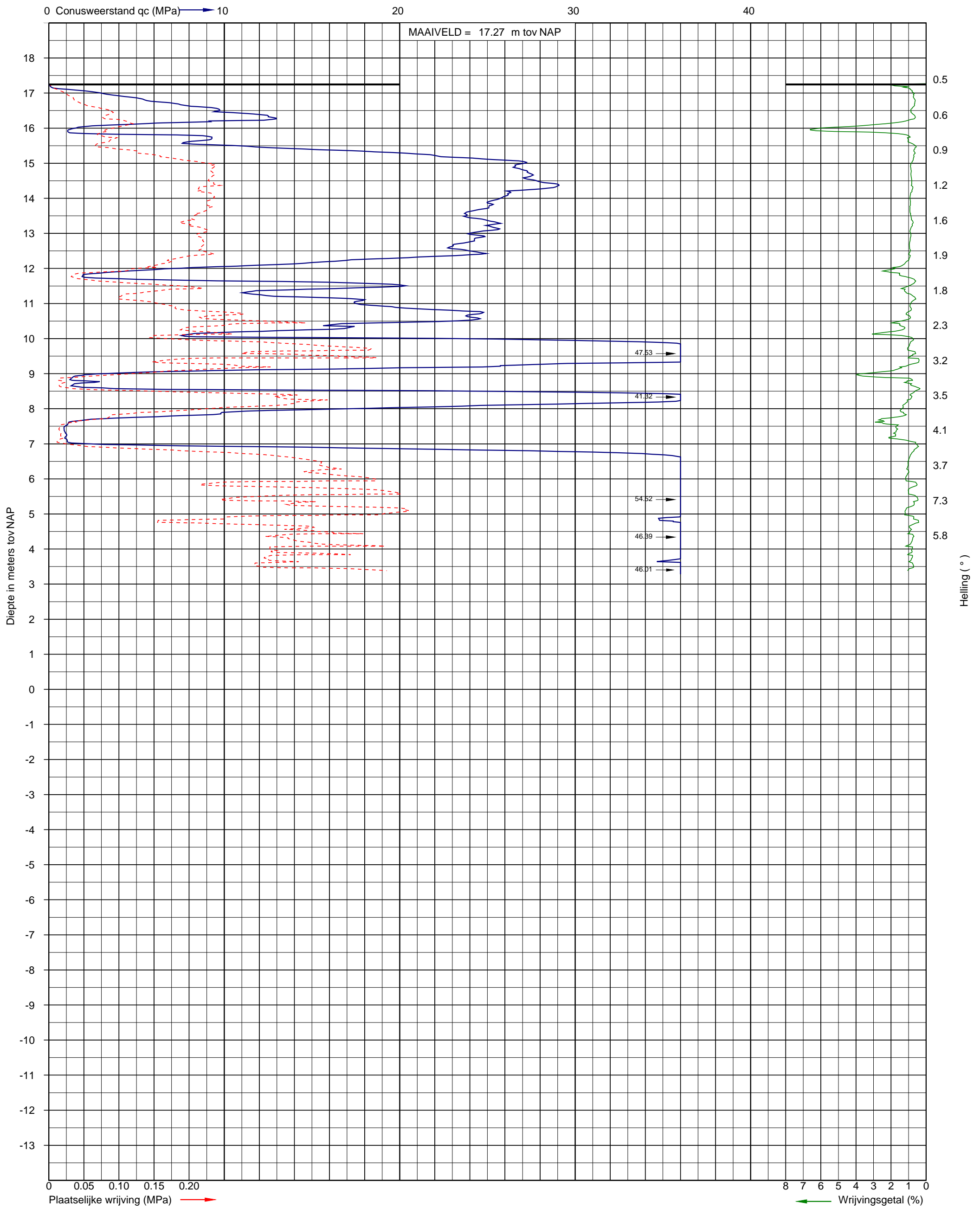
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 4-7-2019
GWS (m-mv): 1.50

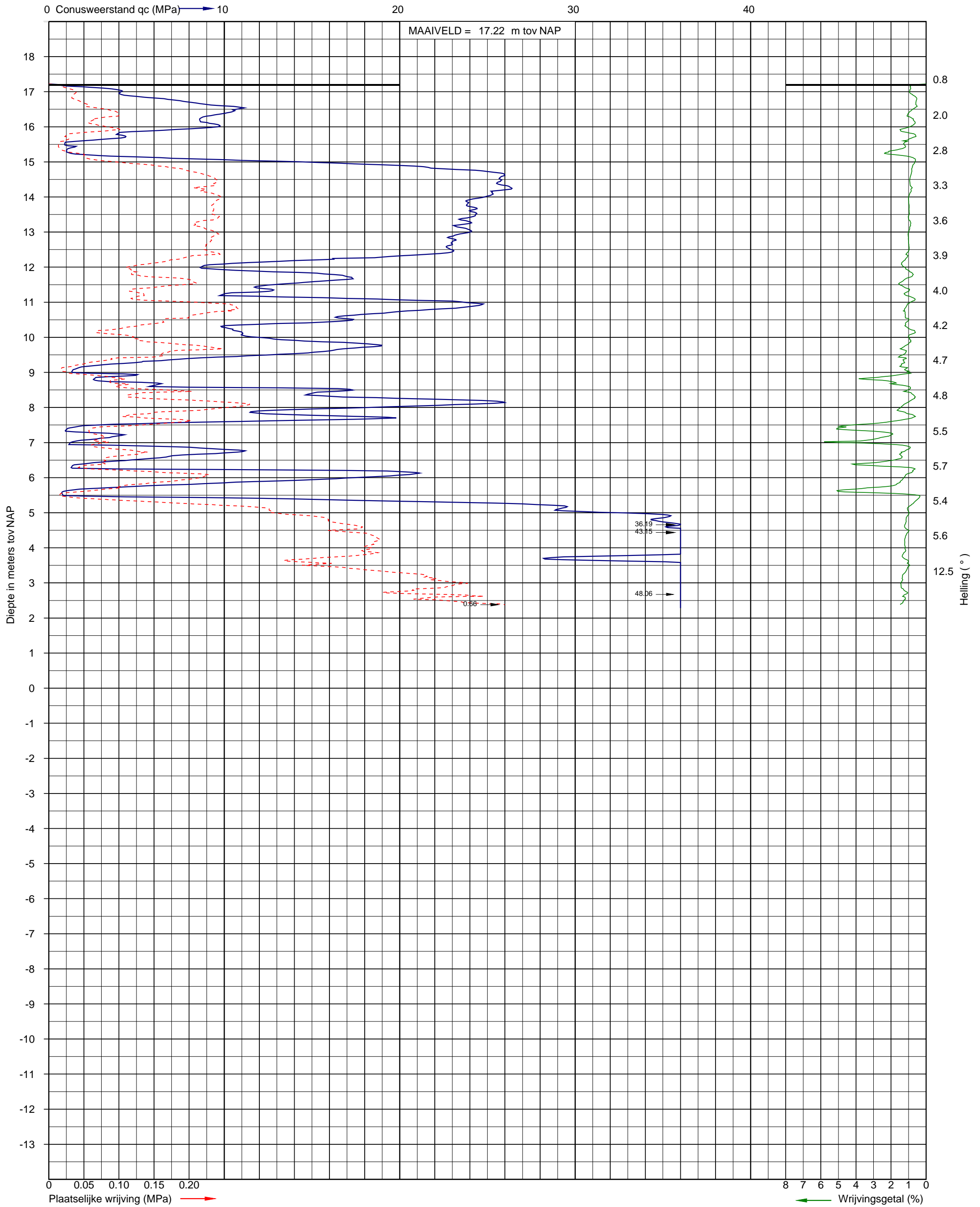
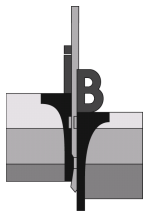
X: 166549,898
Y: 383726,000

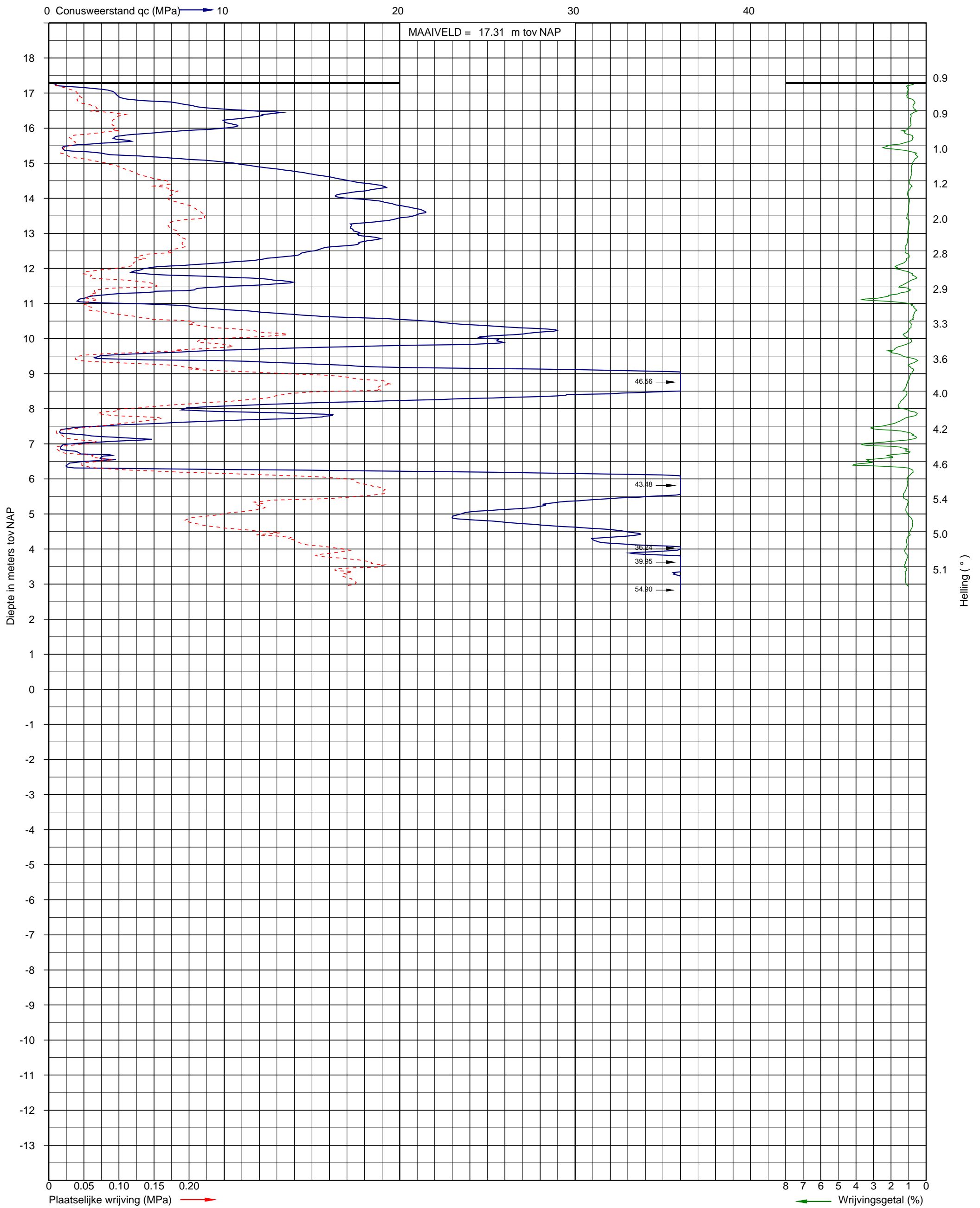
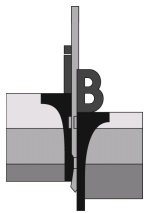
Sondering 36

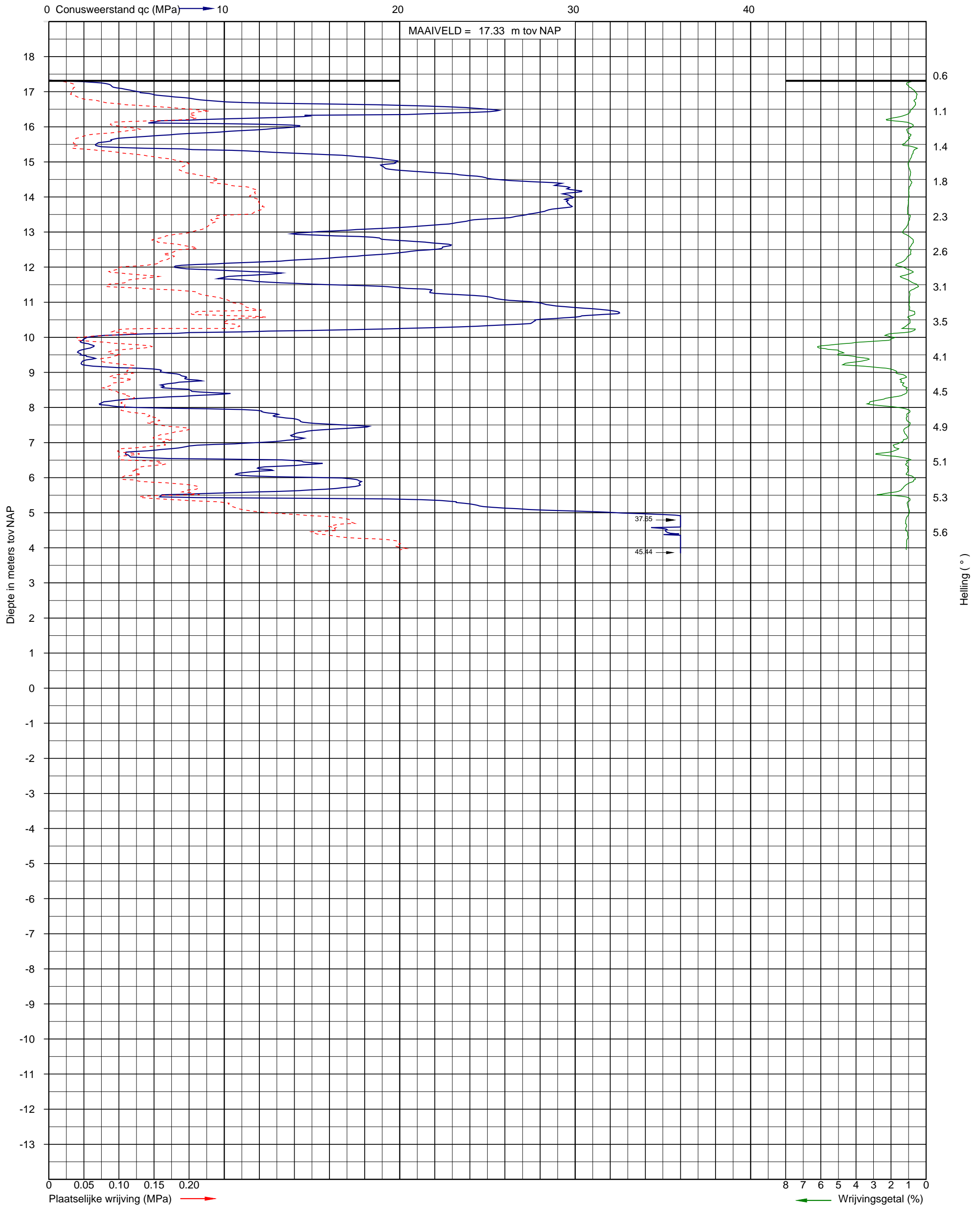


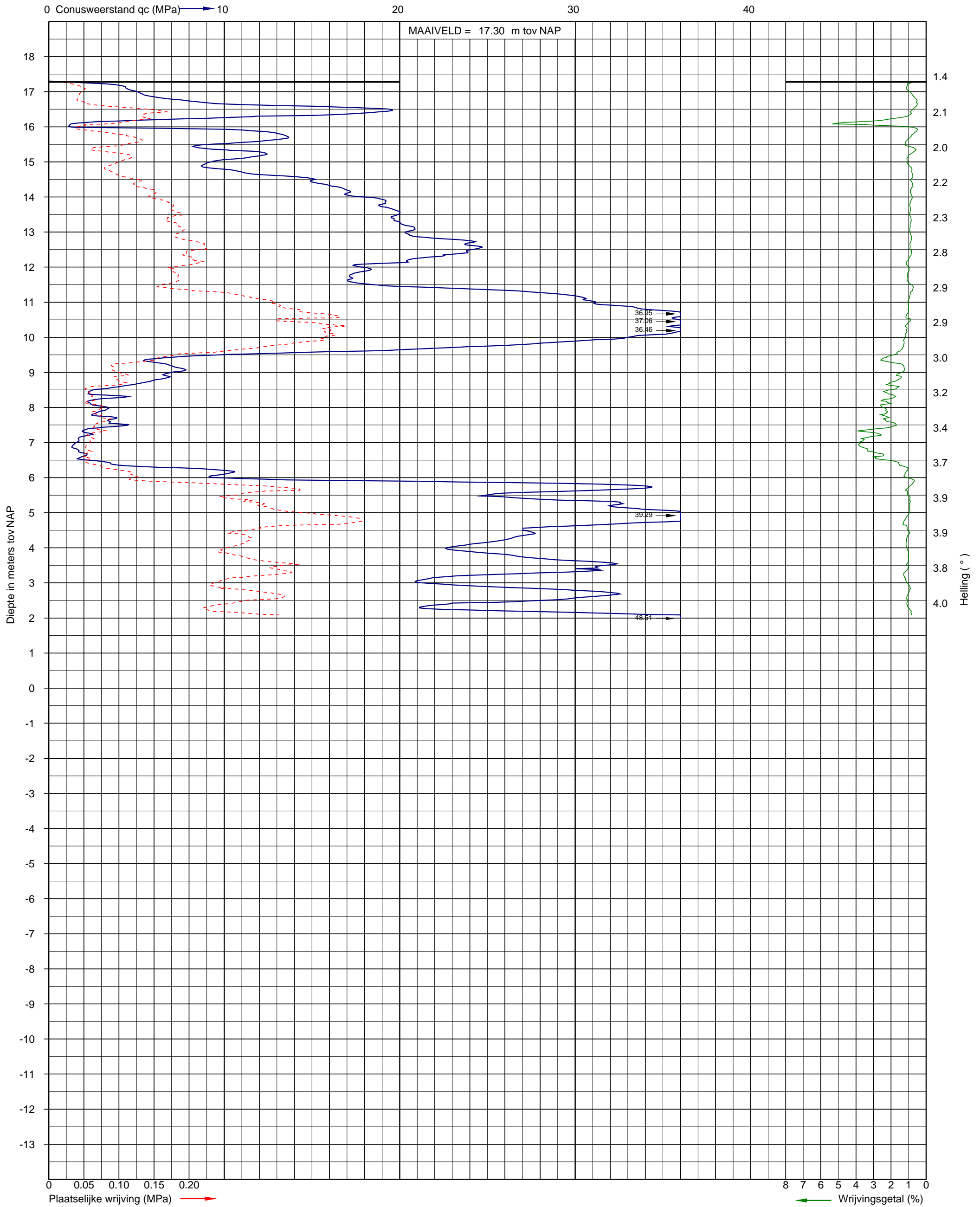
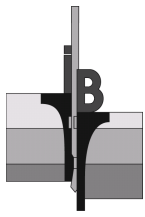


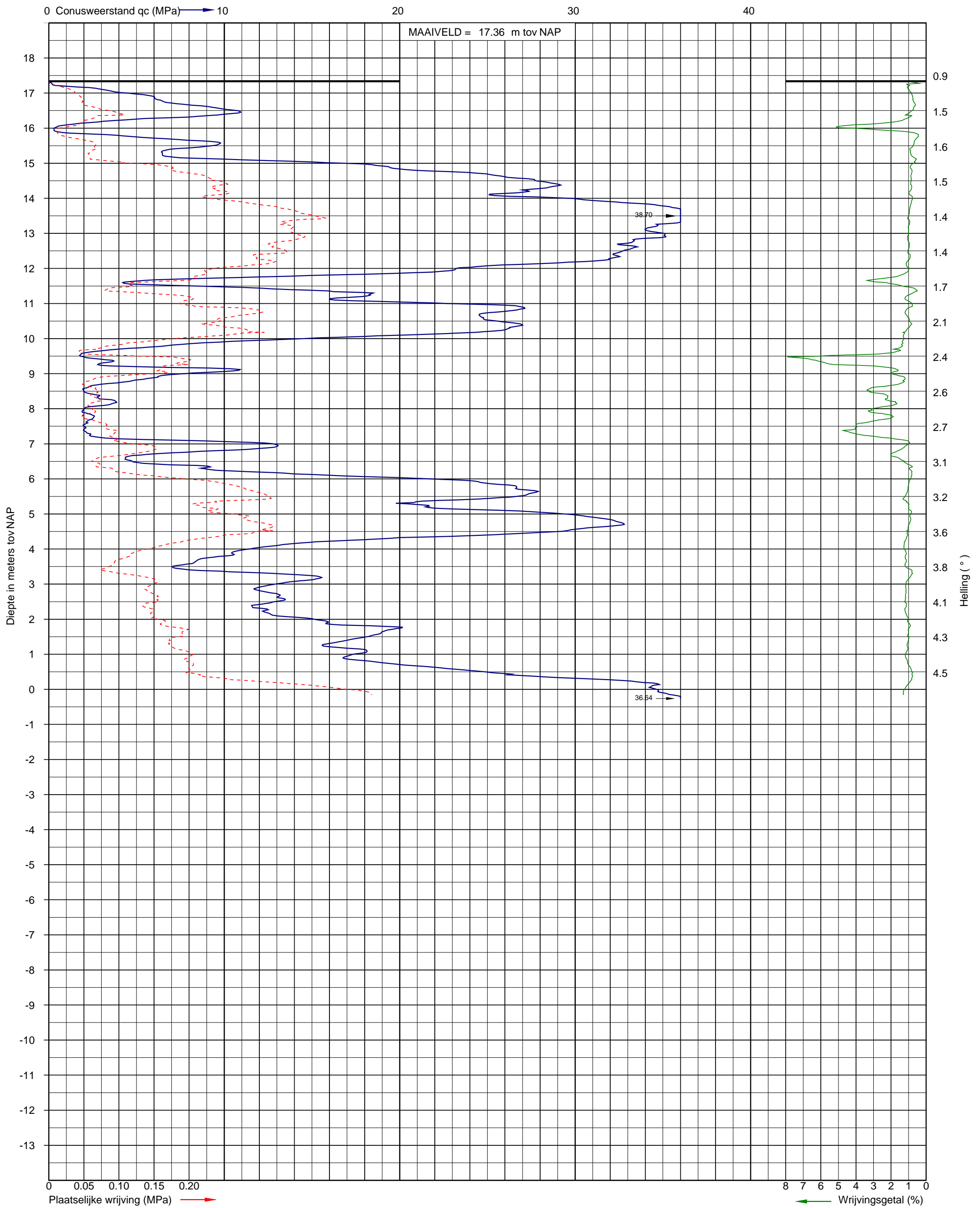


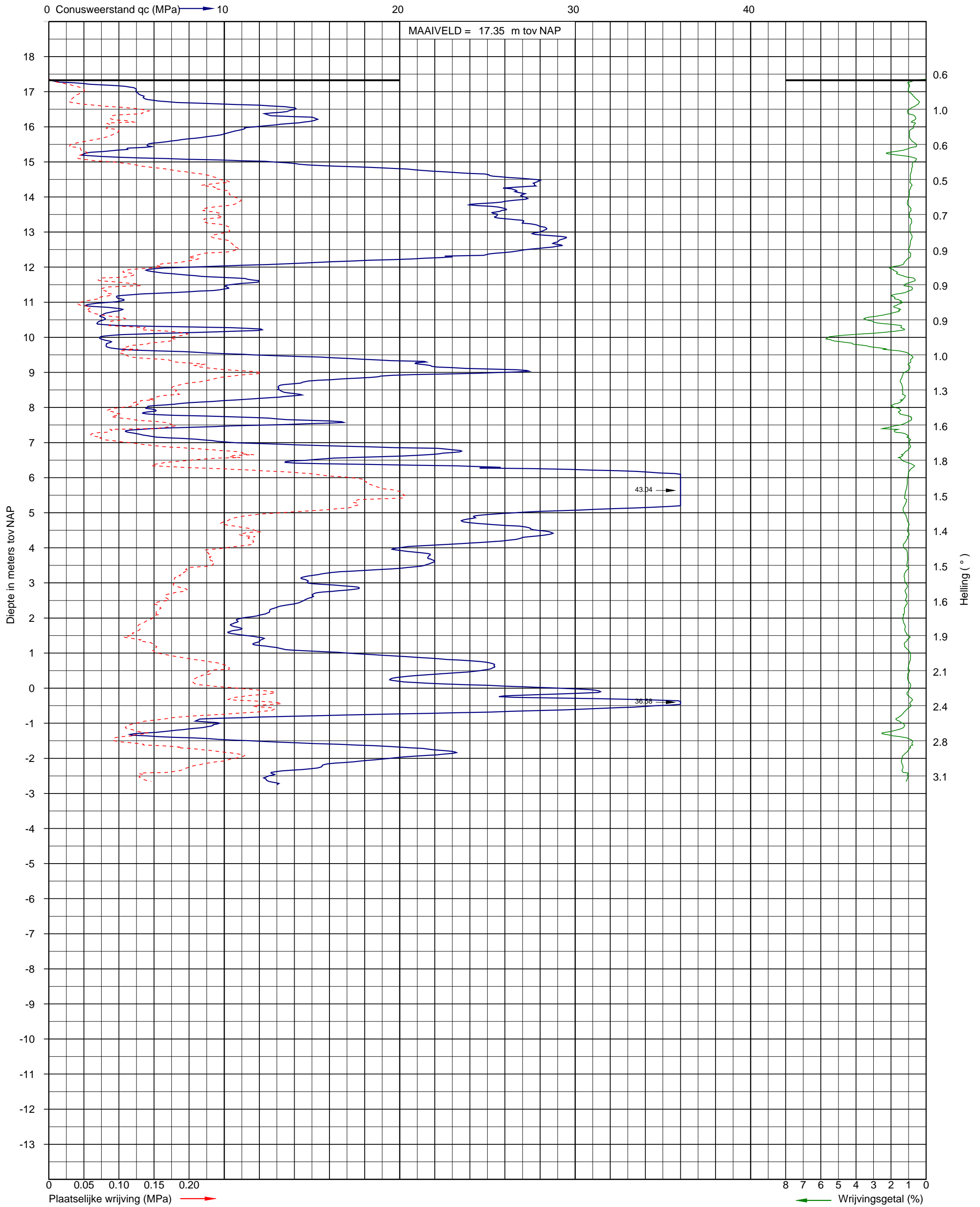


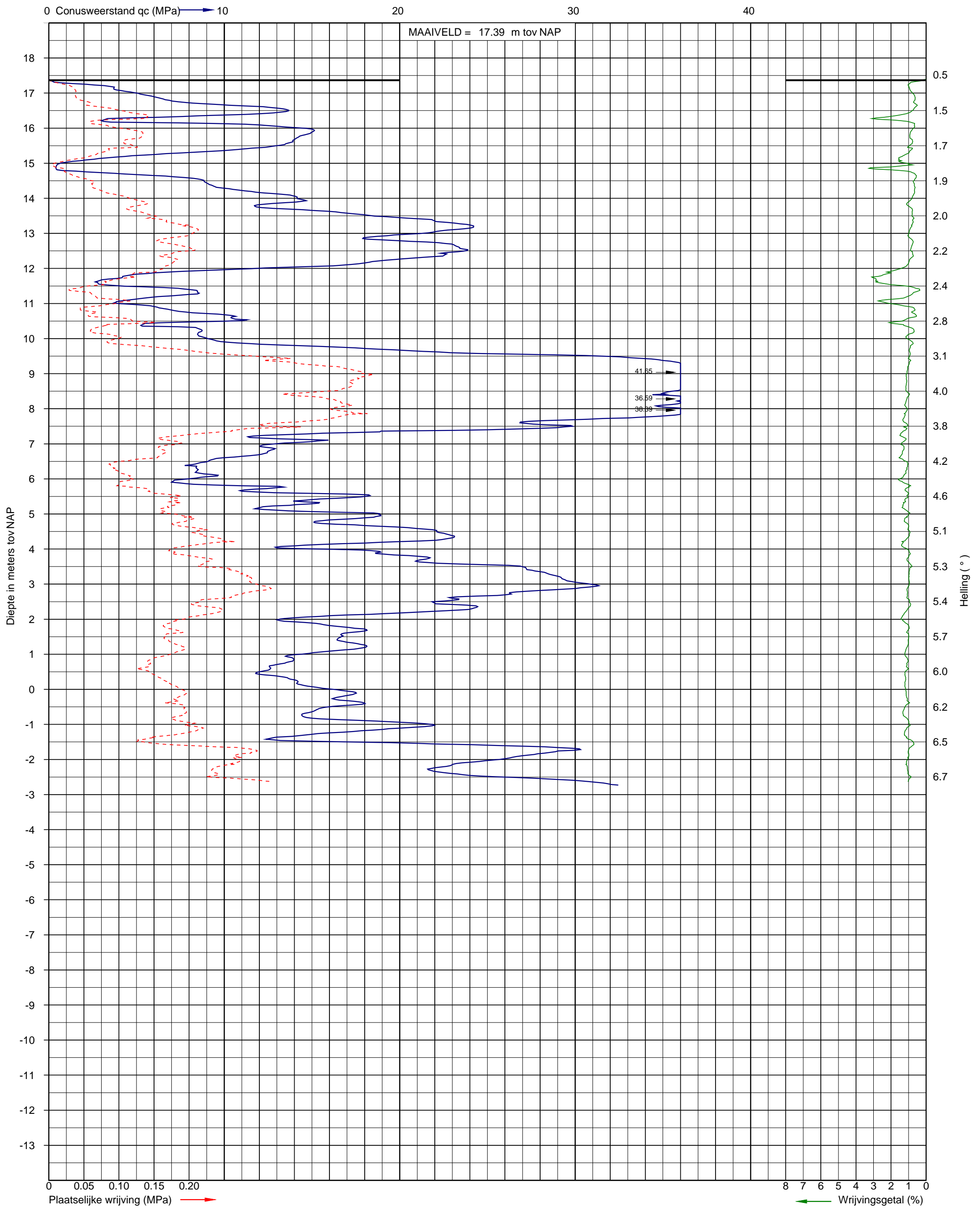


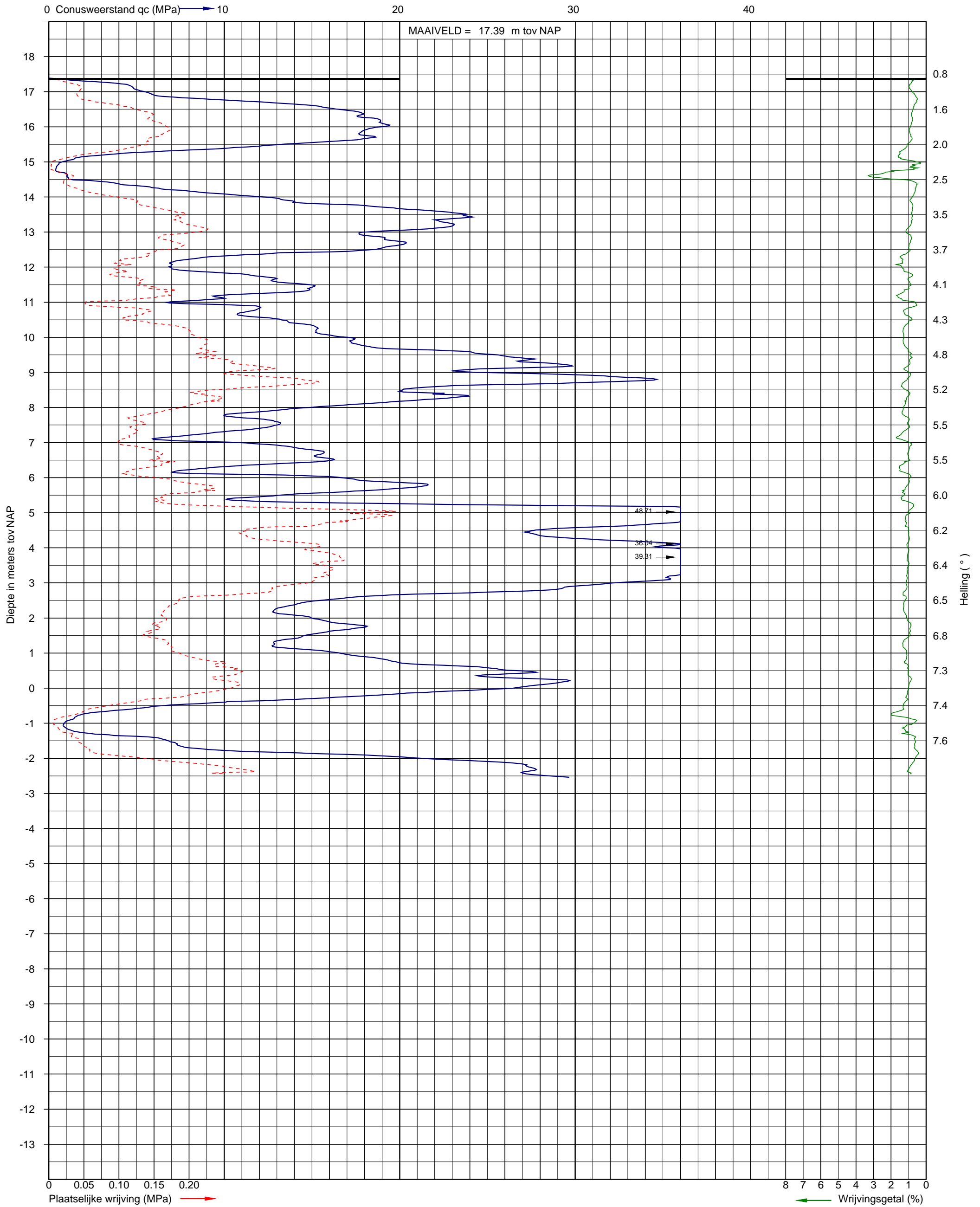


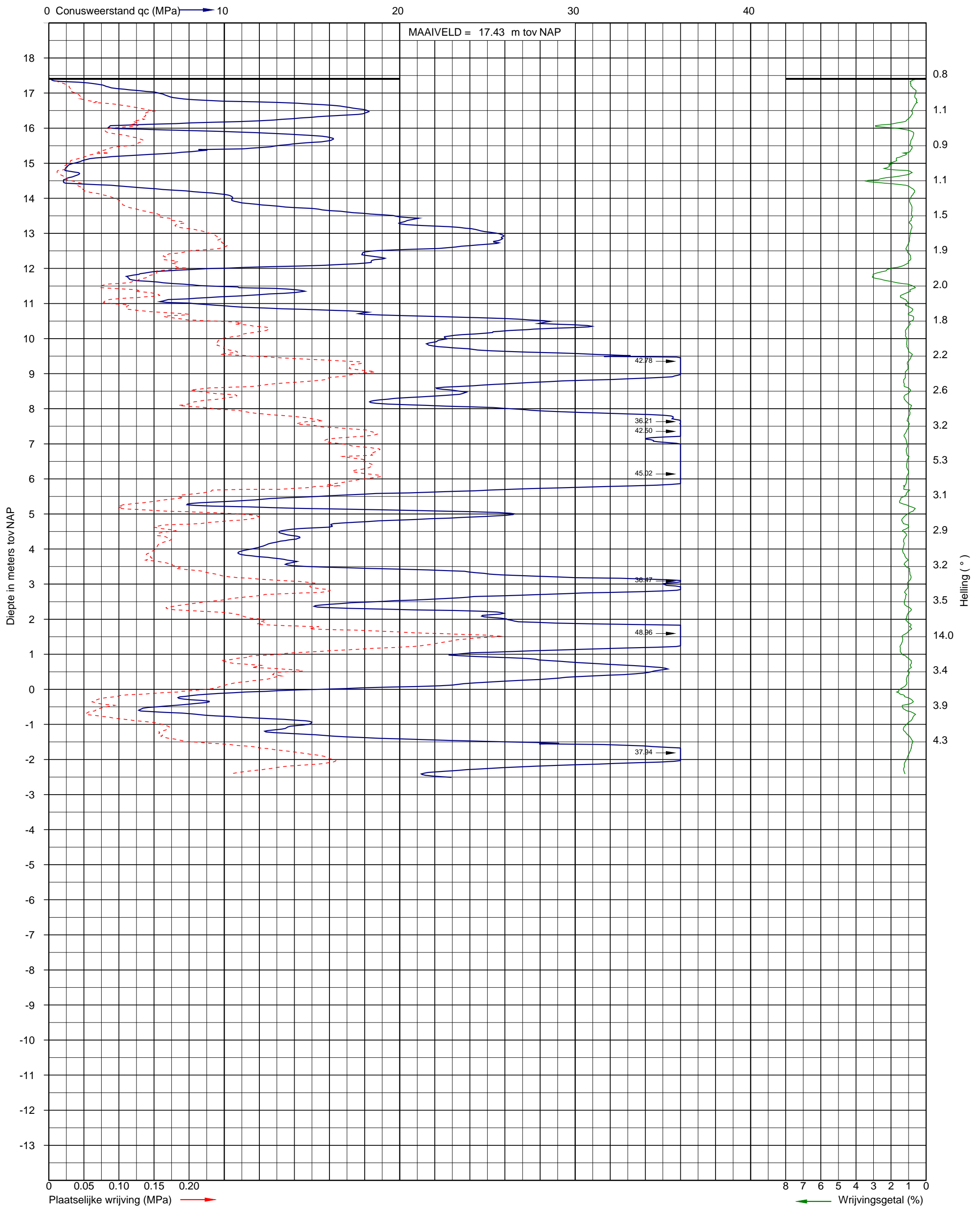
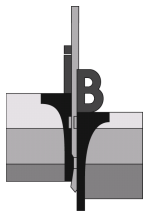


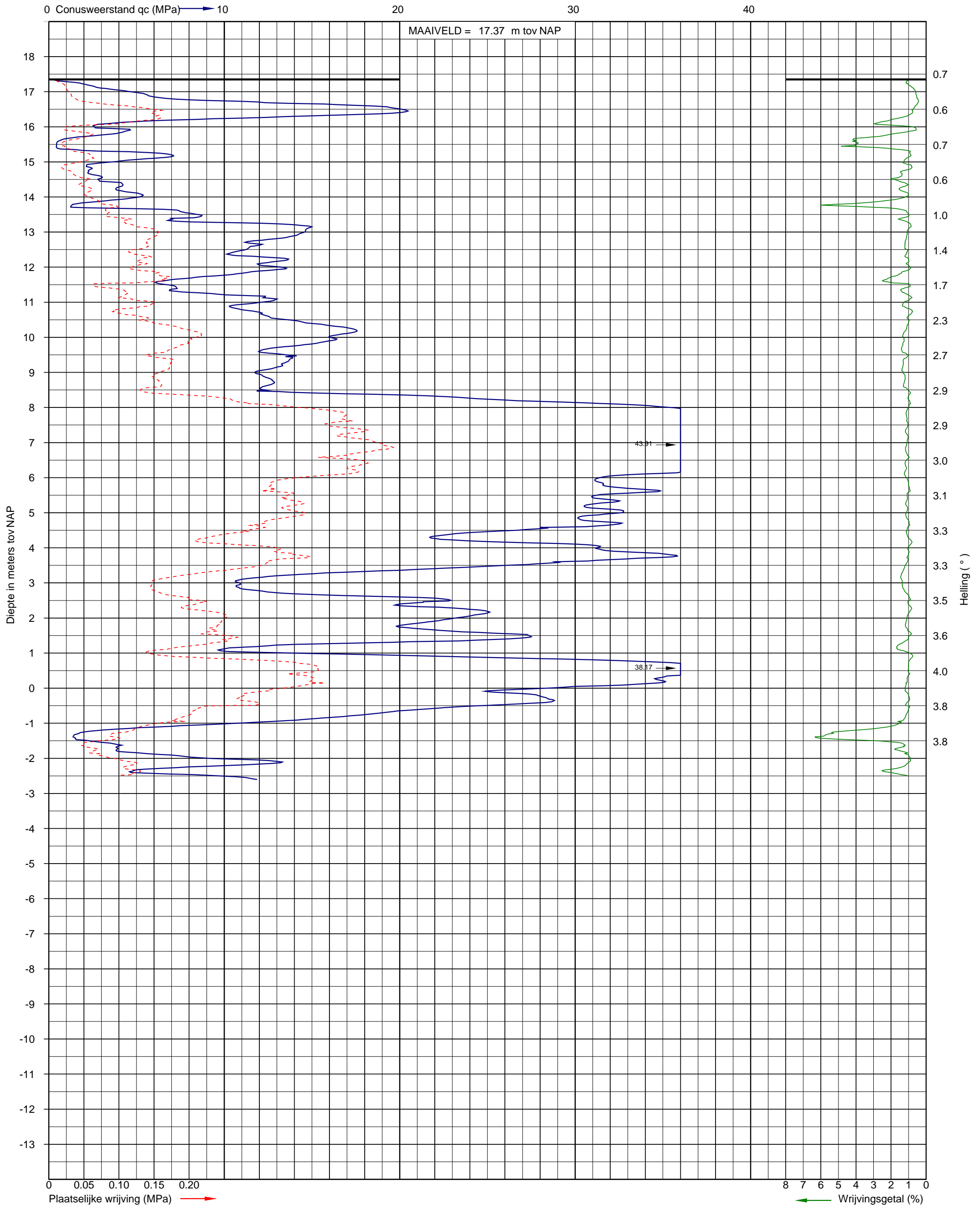
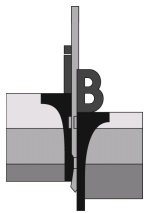










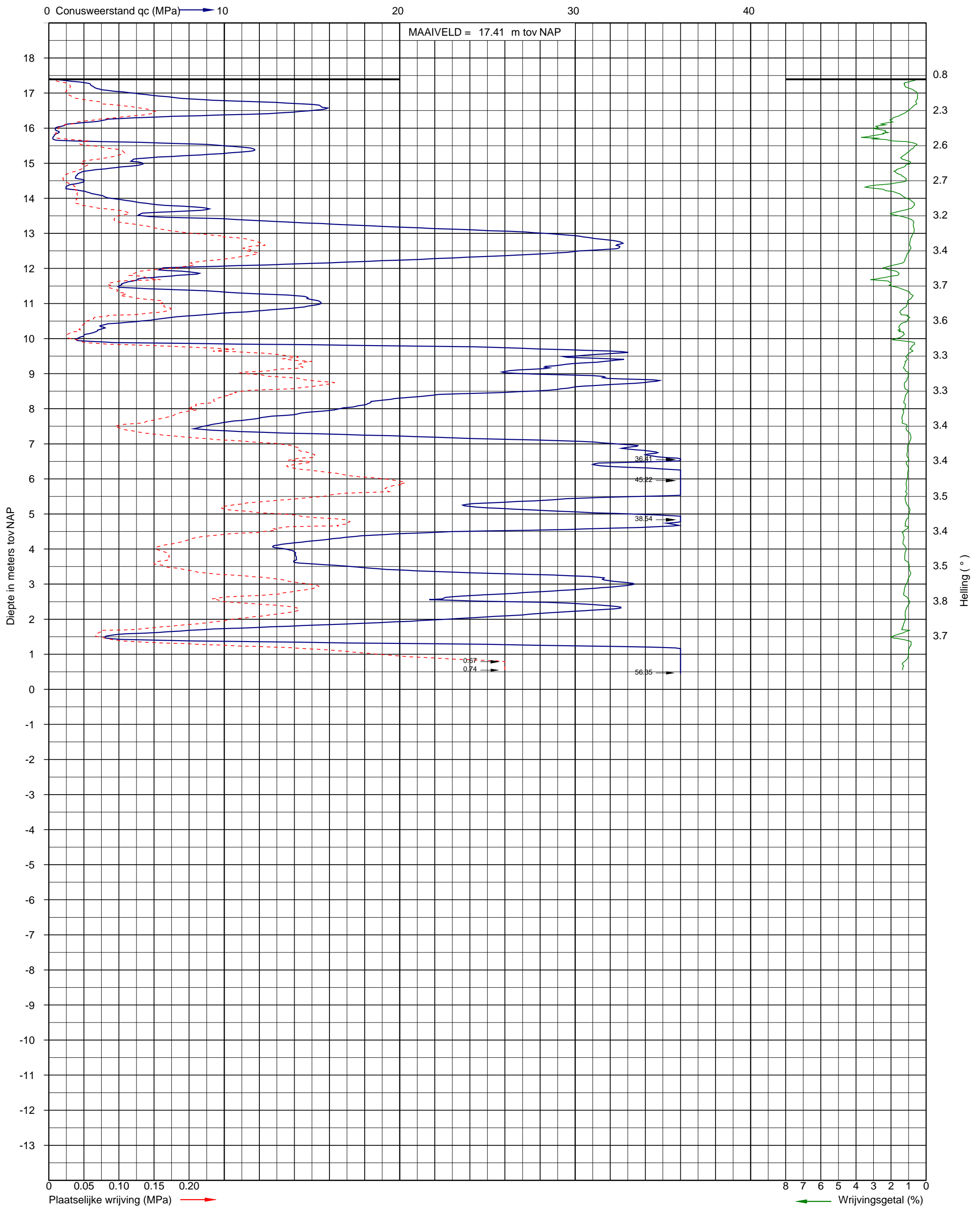


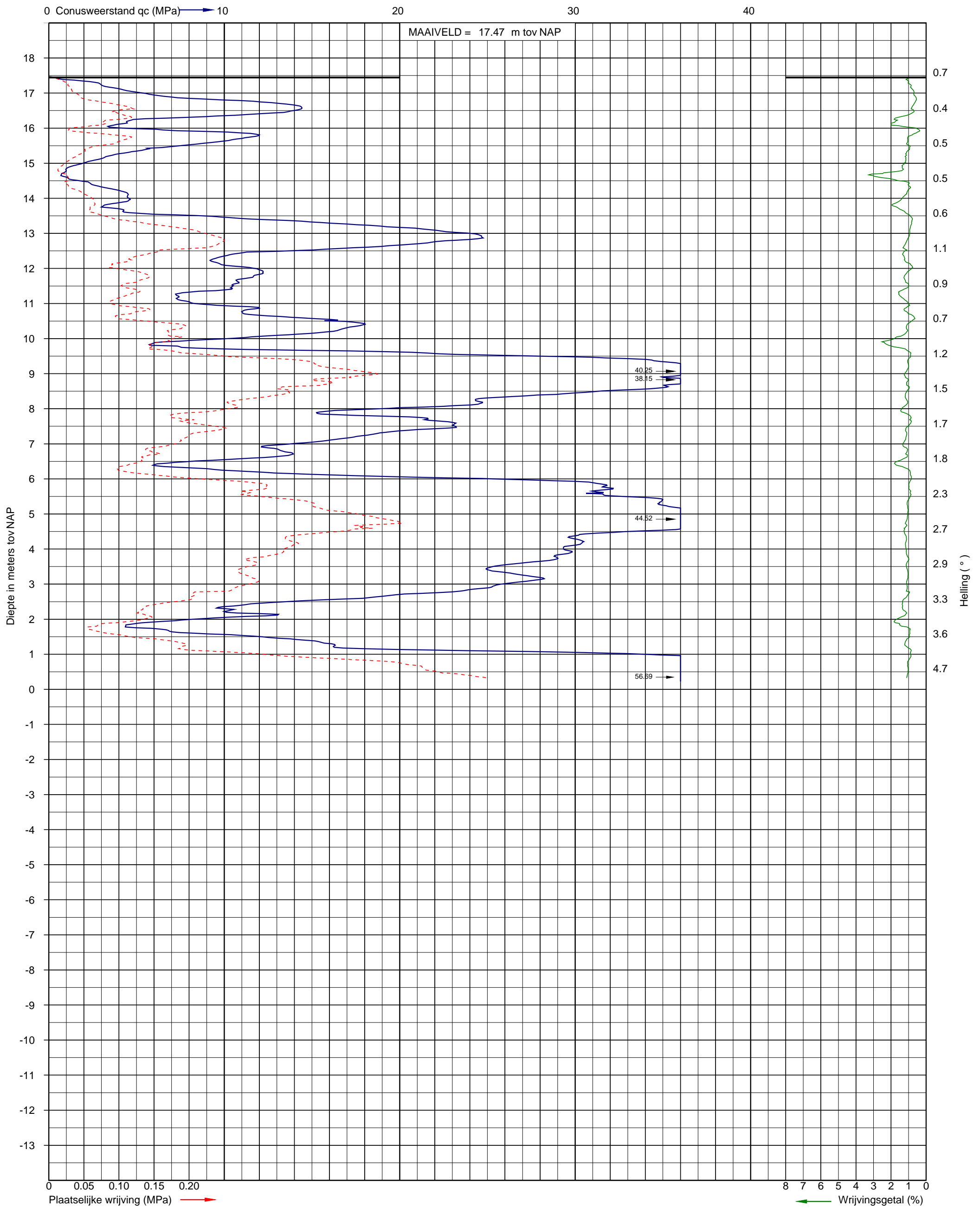
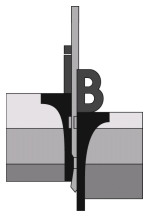
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

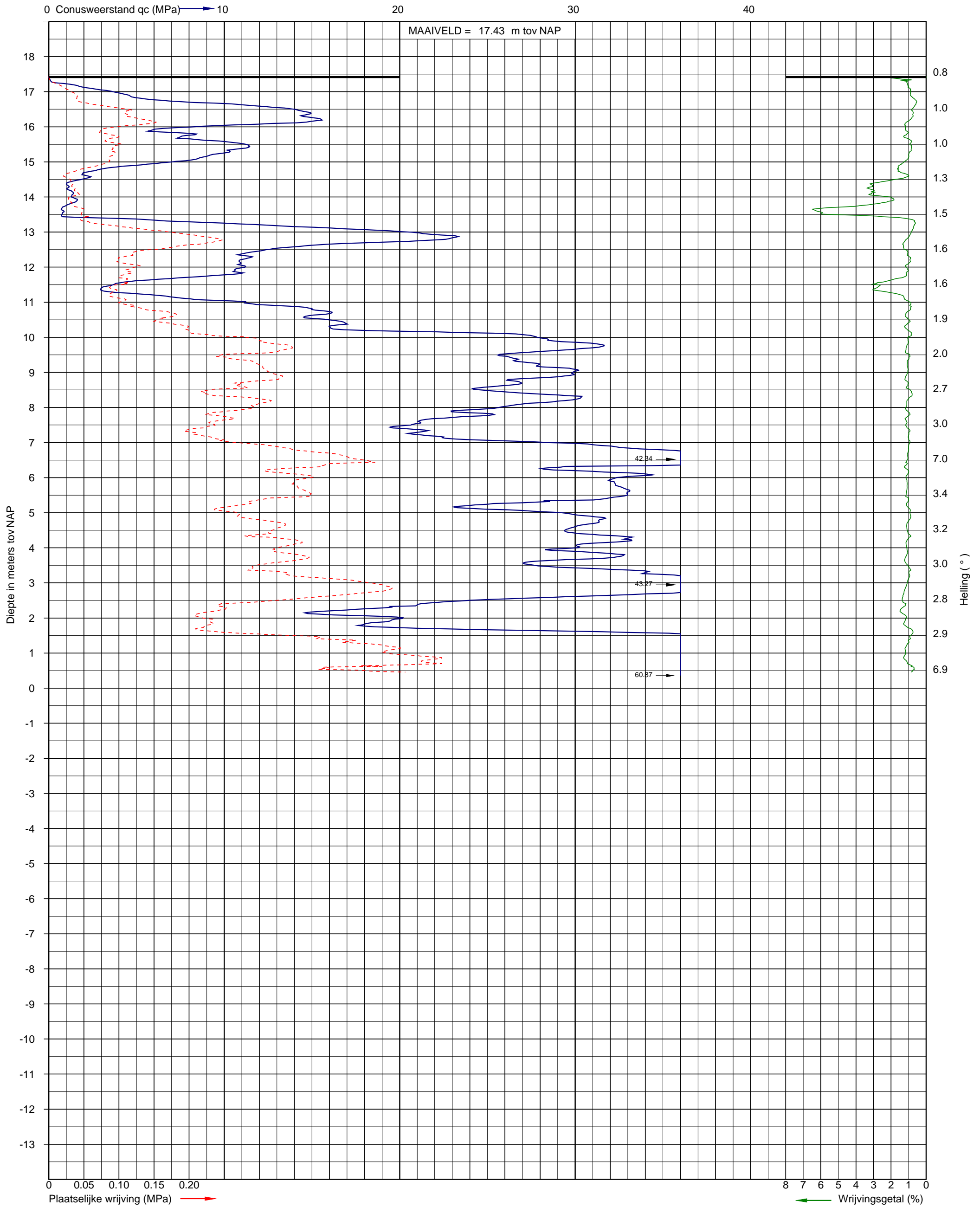
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 1-7-2019
GWS (m-mv): 1.40

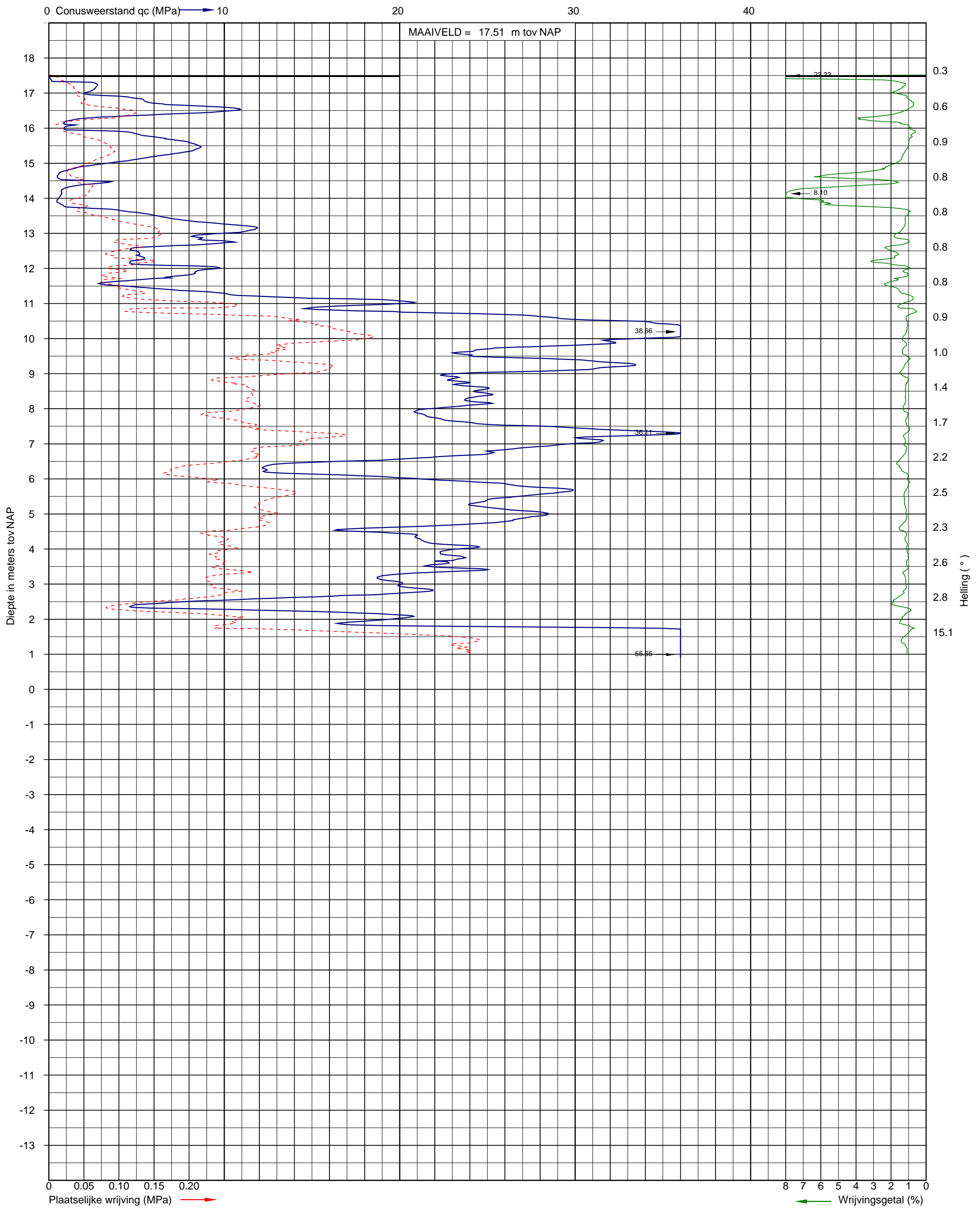
X: 166486,705
Y: 383635,070

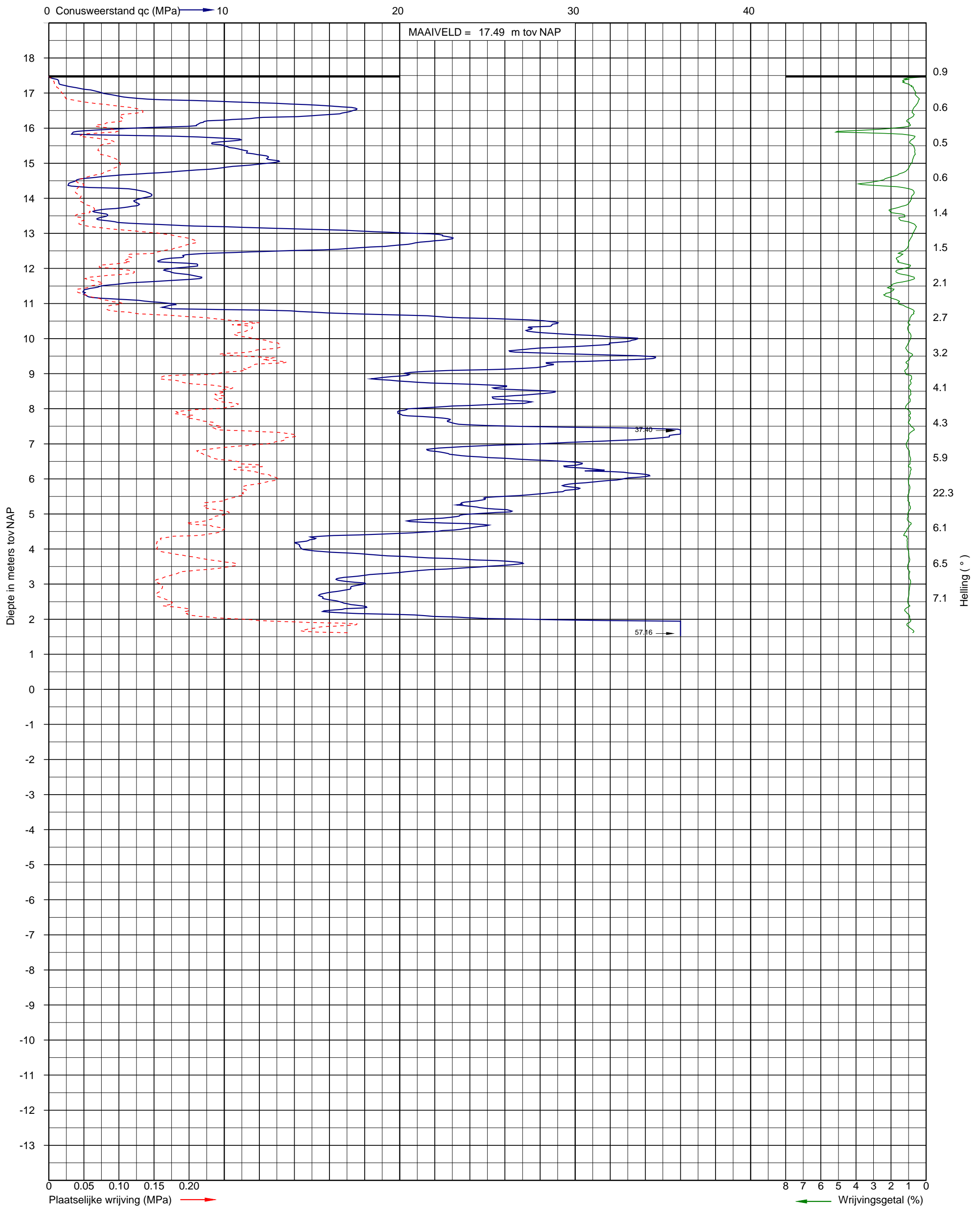
Sondering 49

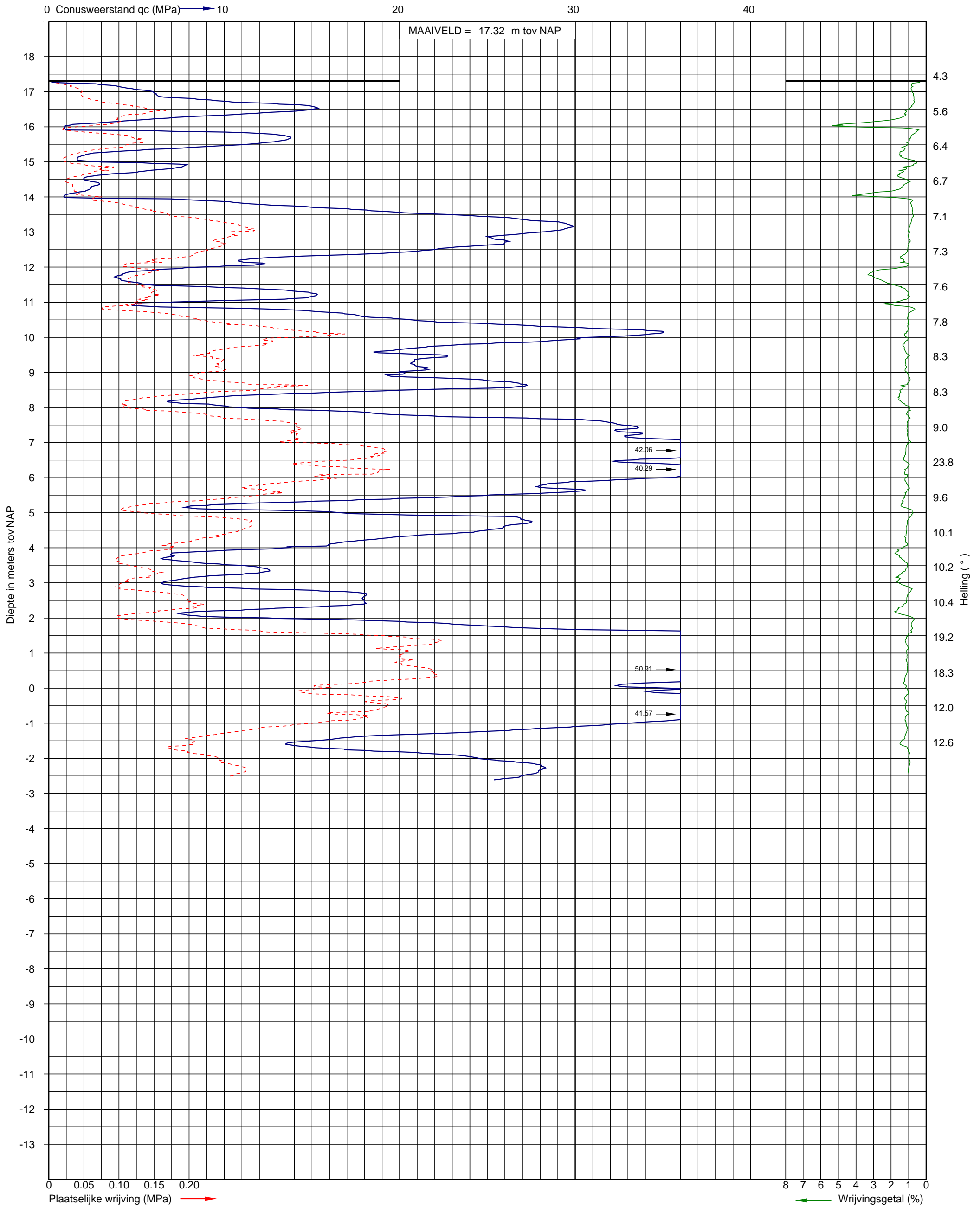
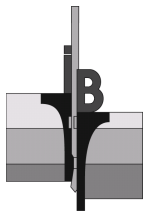


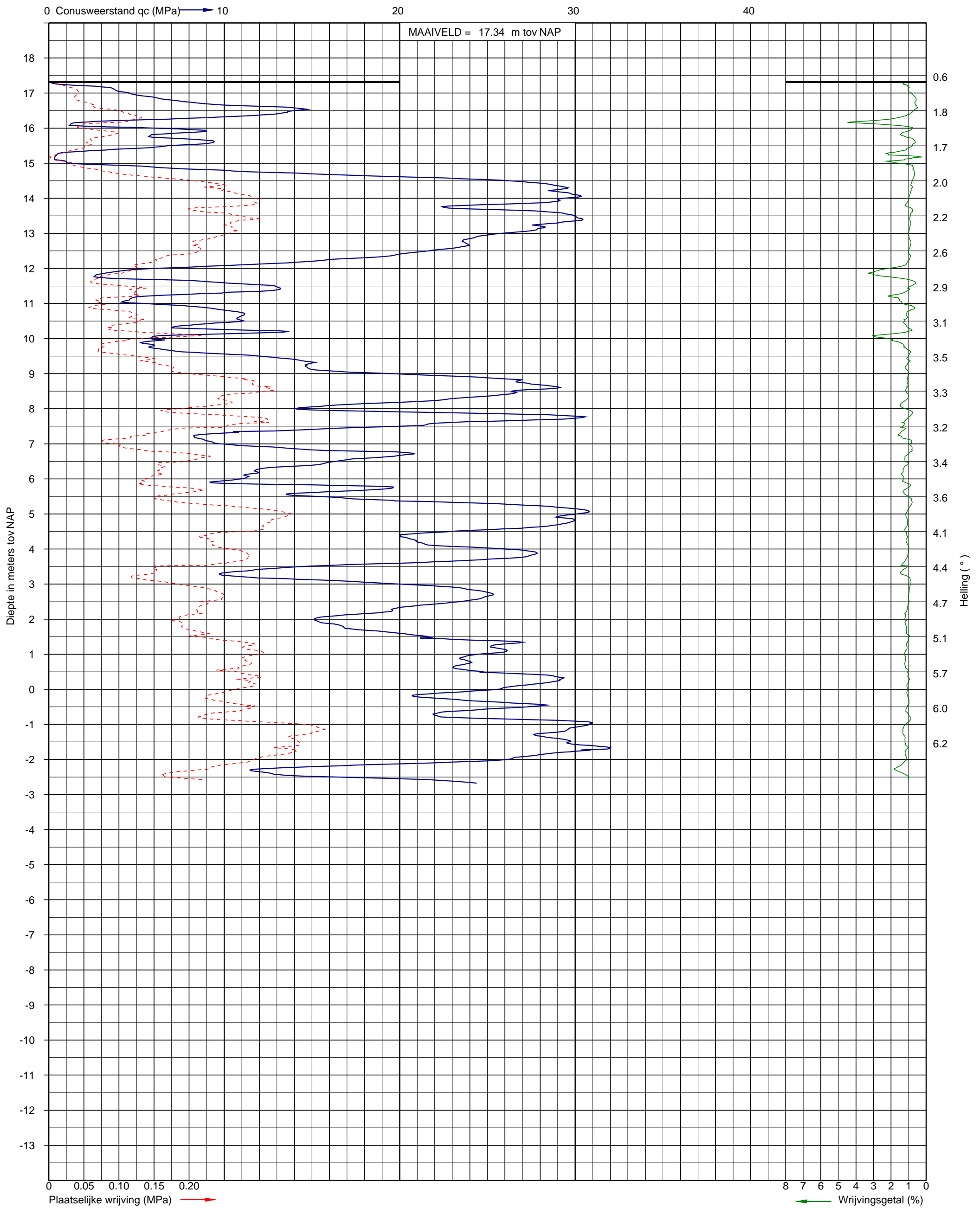
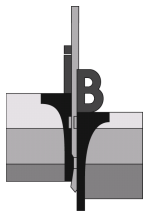










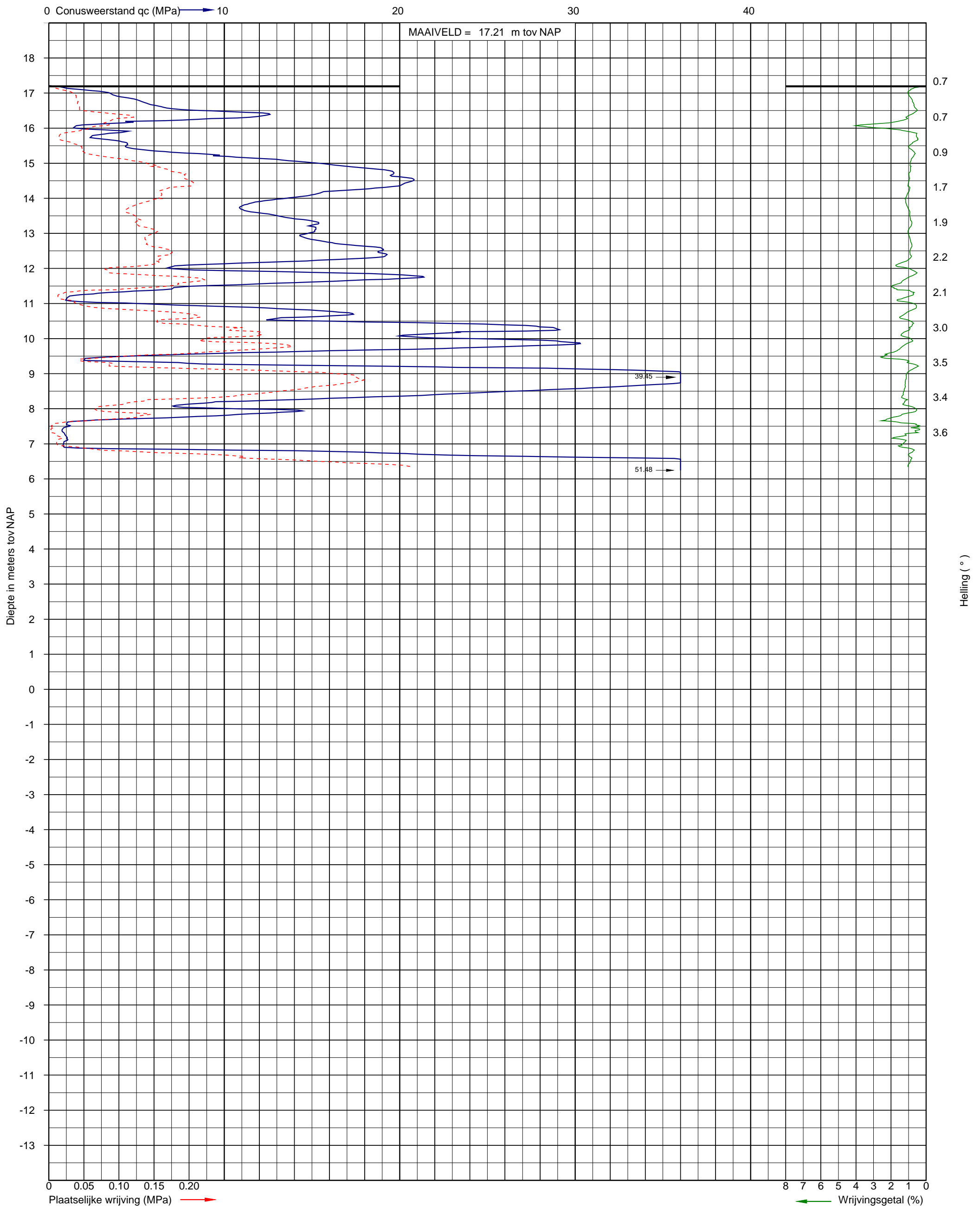
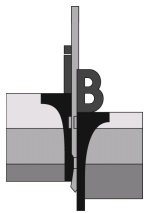


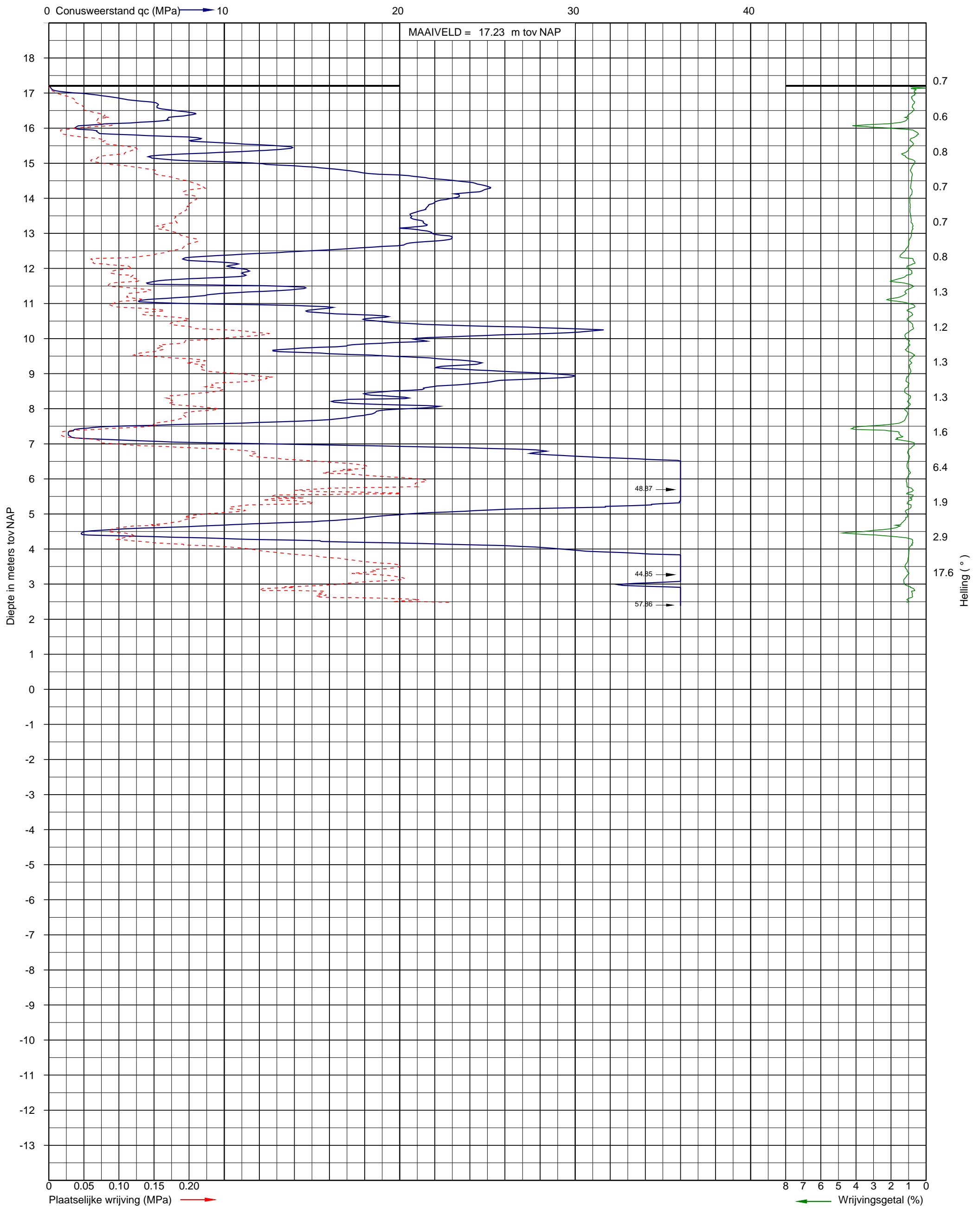
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

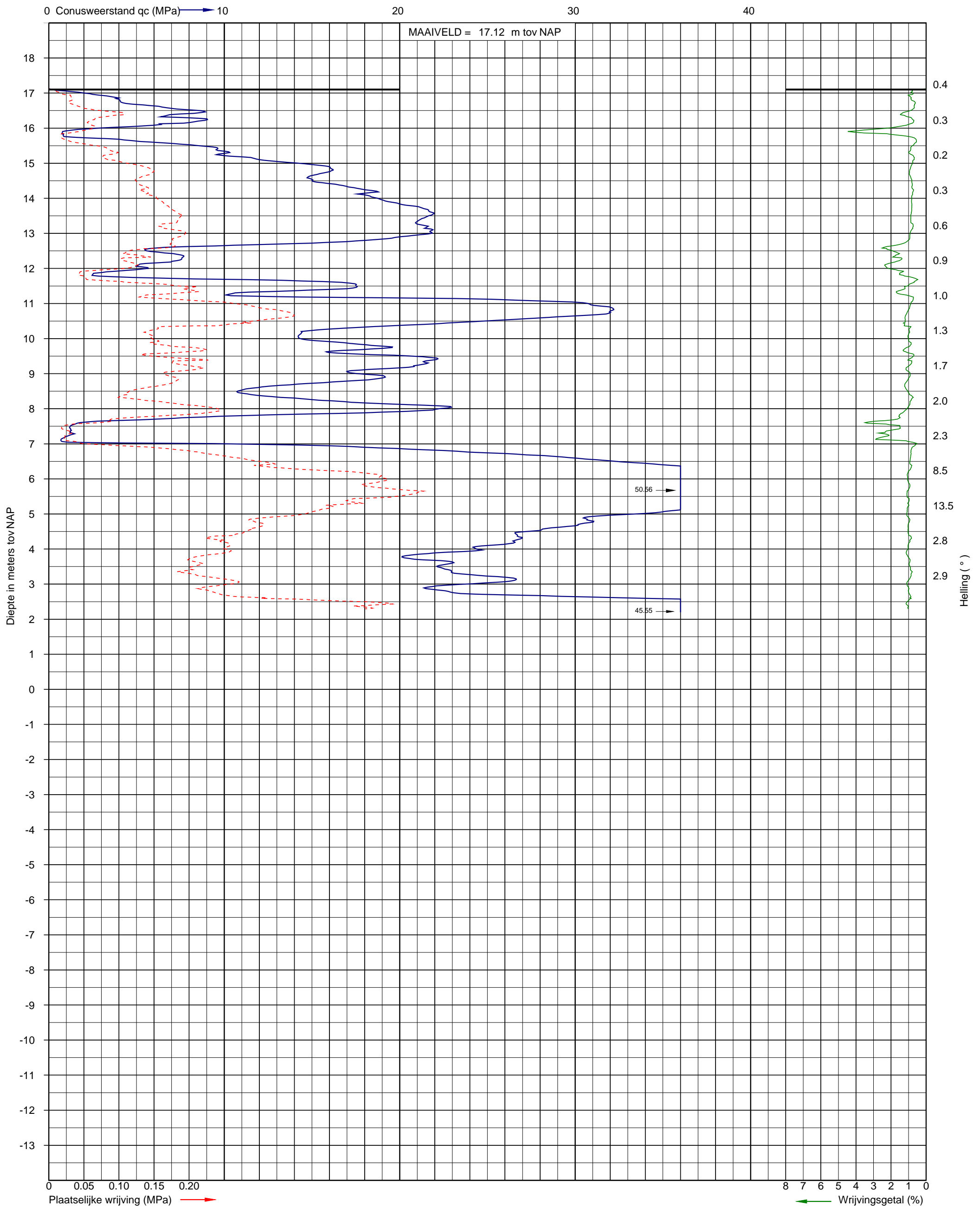
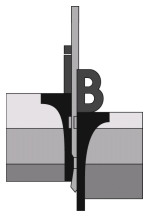
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 1-7-2019
GWS (m-mv): 1.50

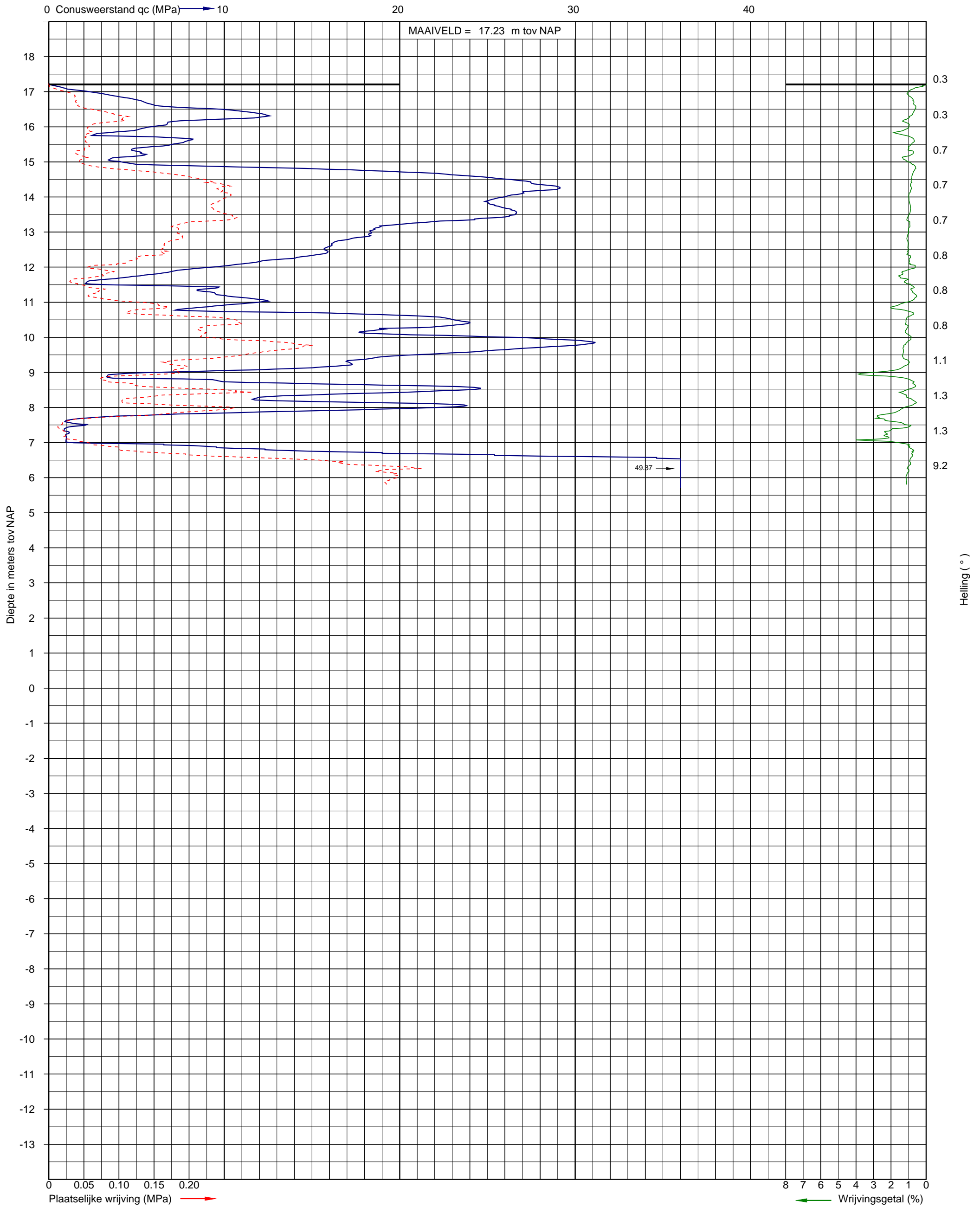
X: 166440,034
Y: 383550,888

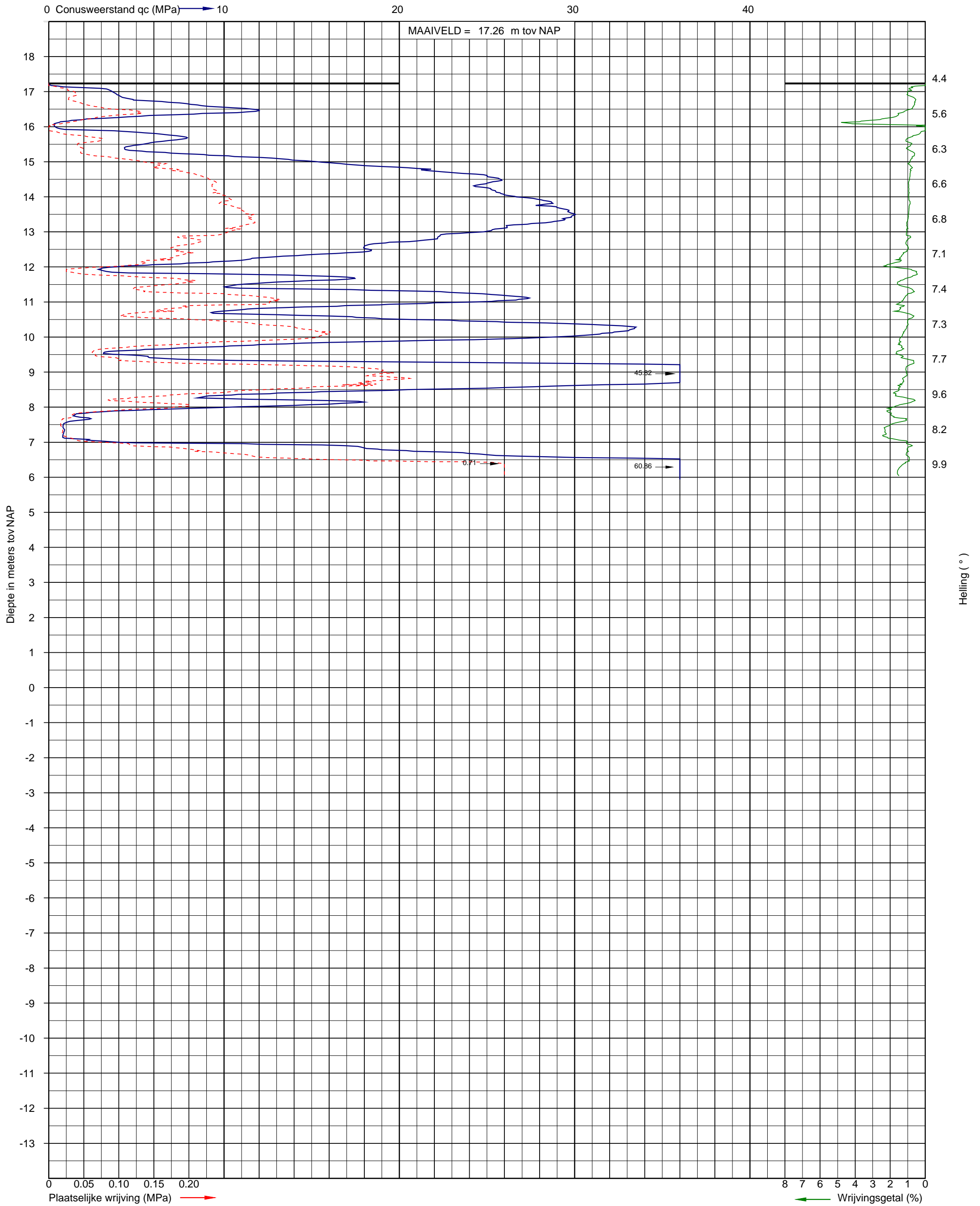
Sondering 56

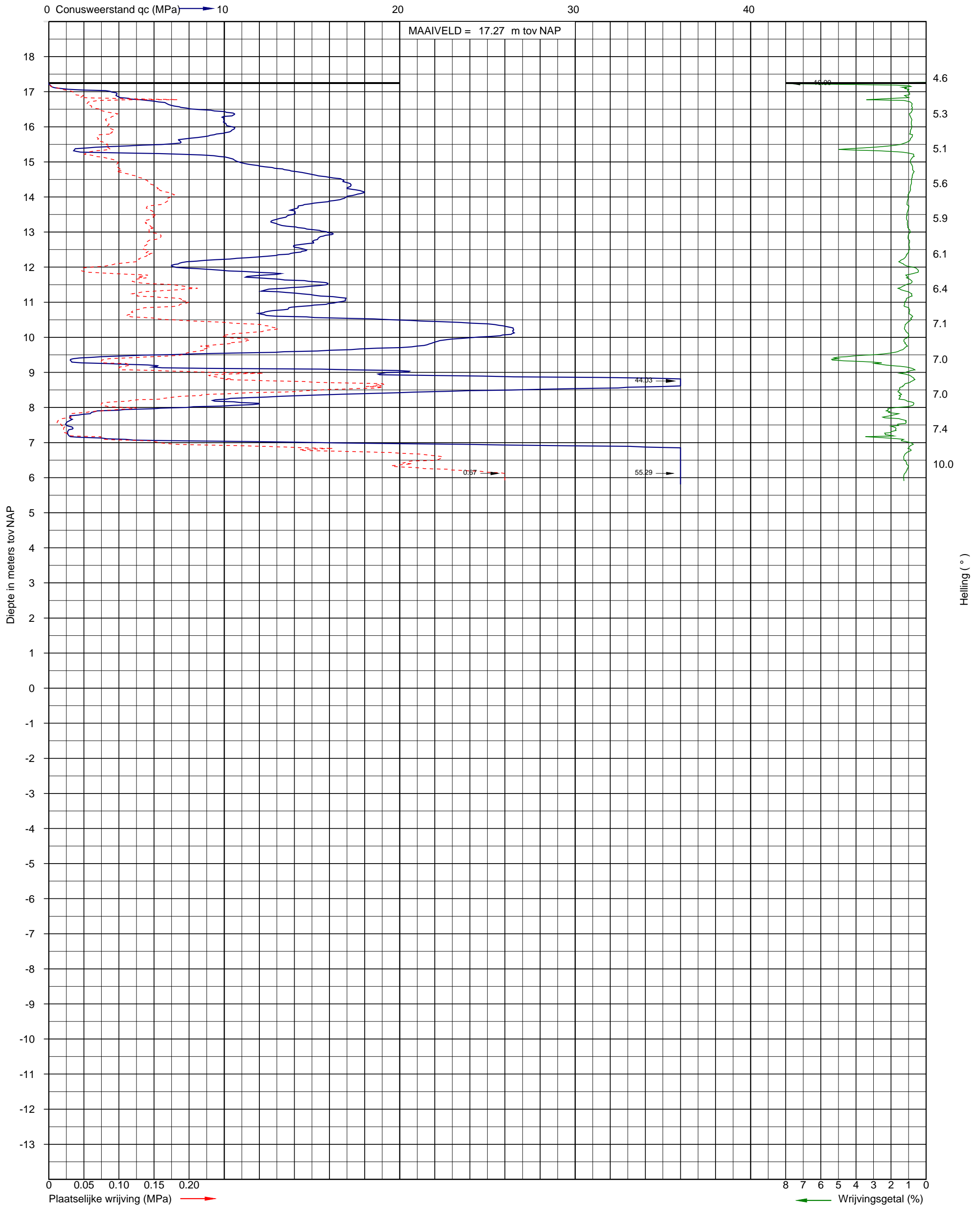


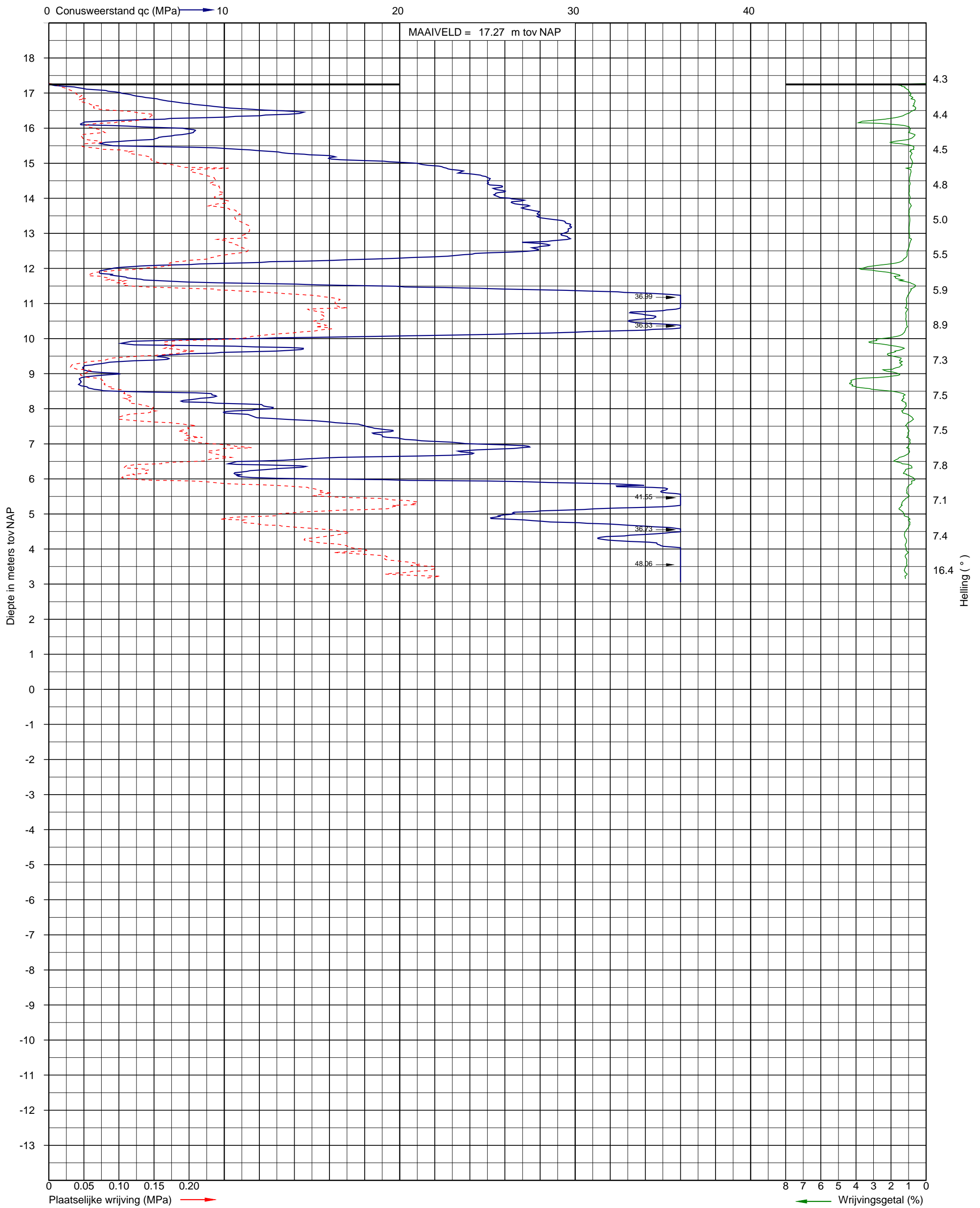


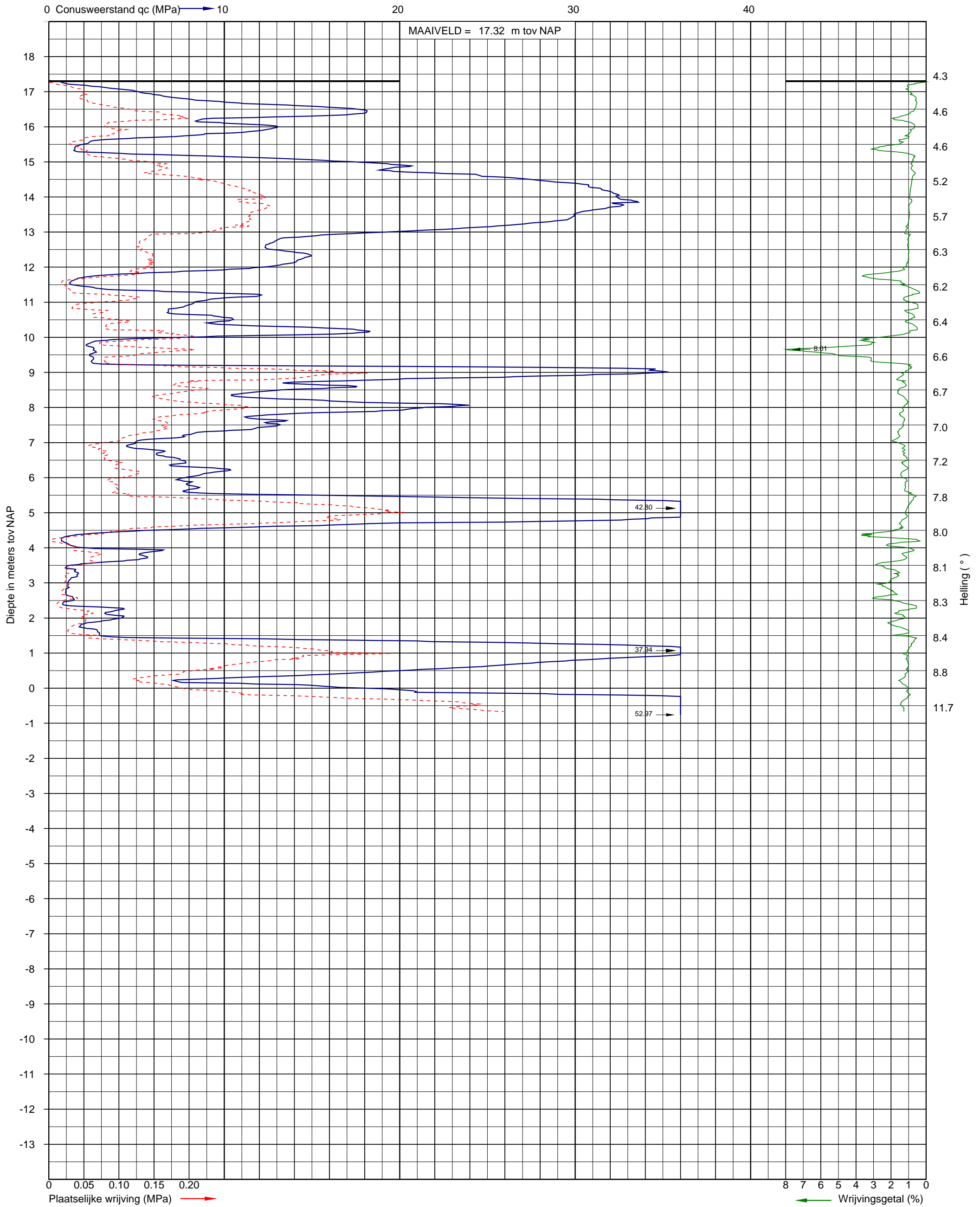
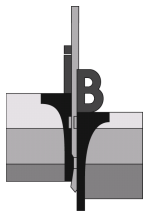


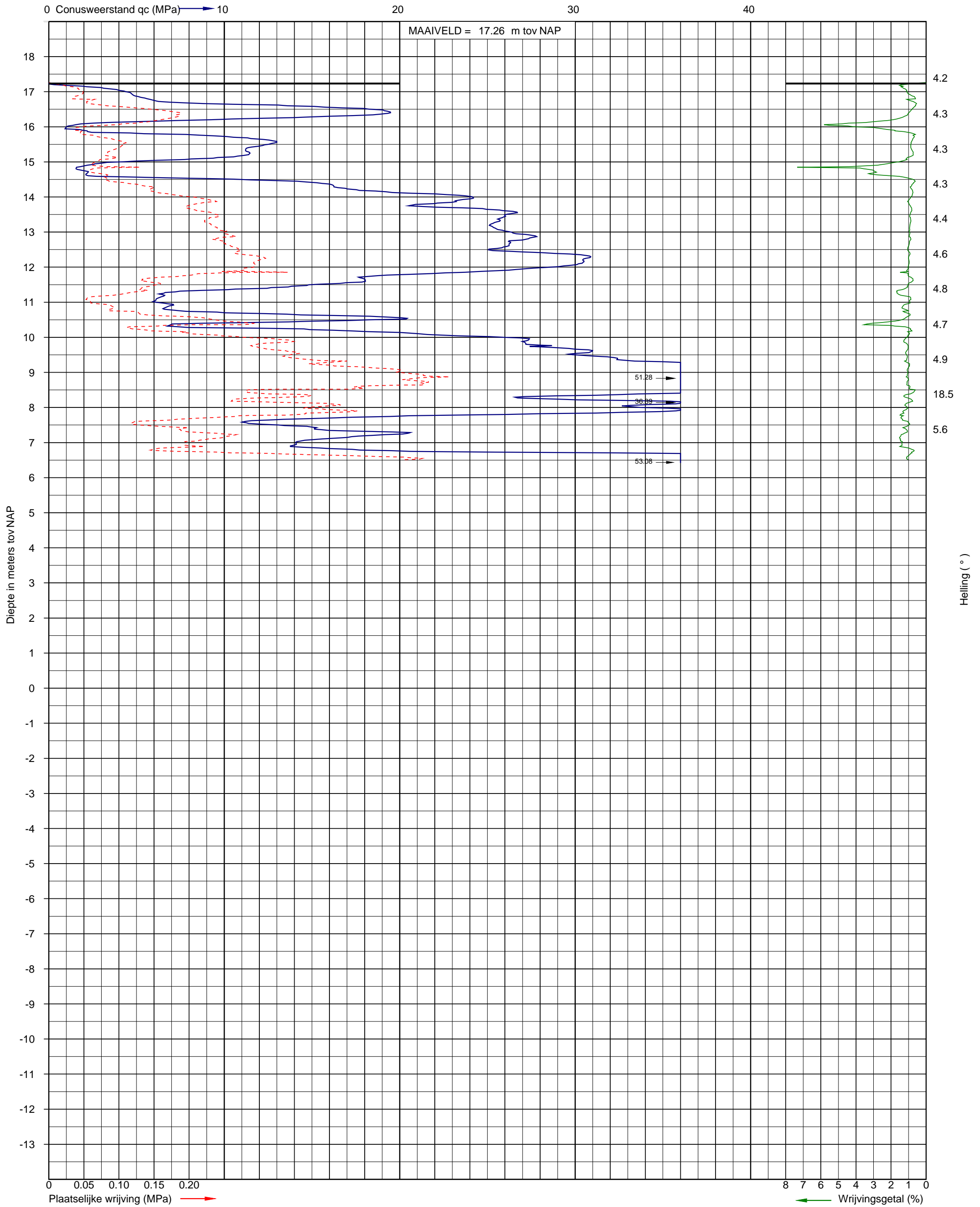
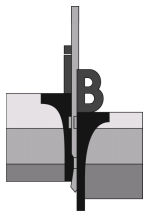


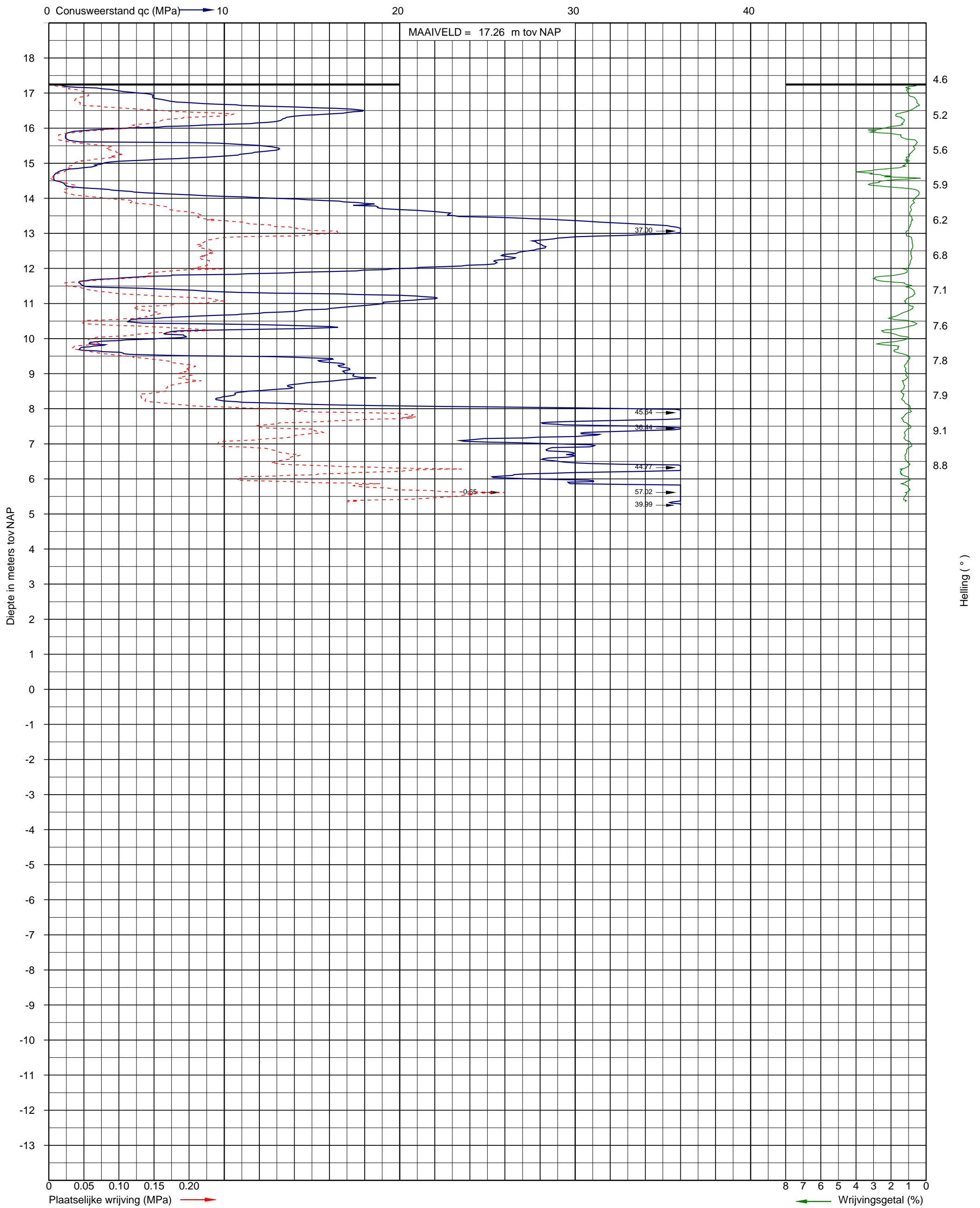










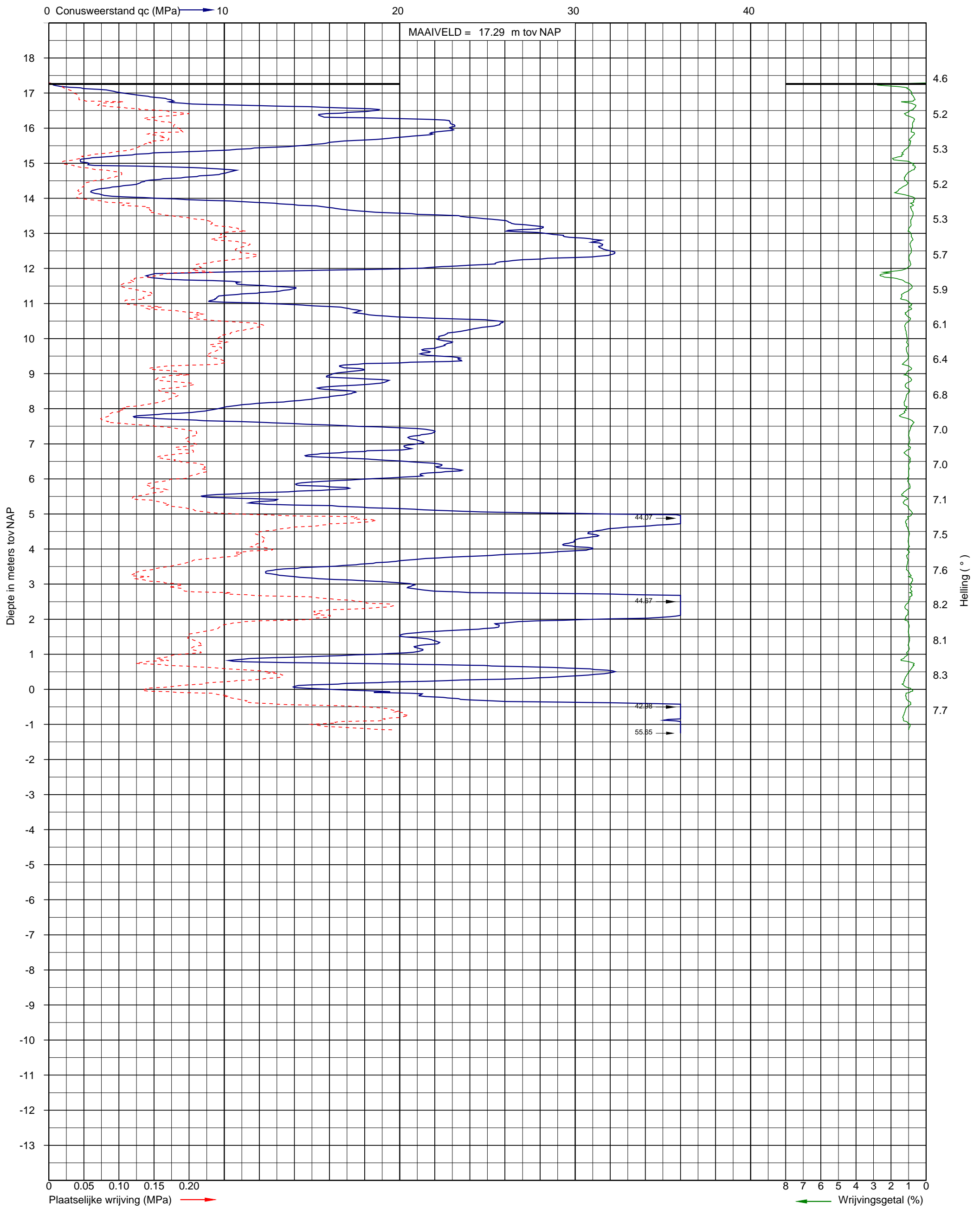
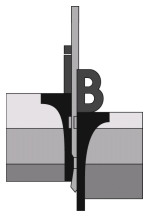


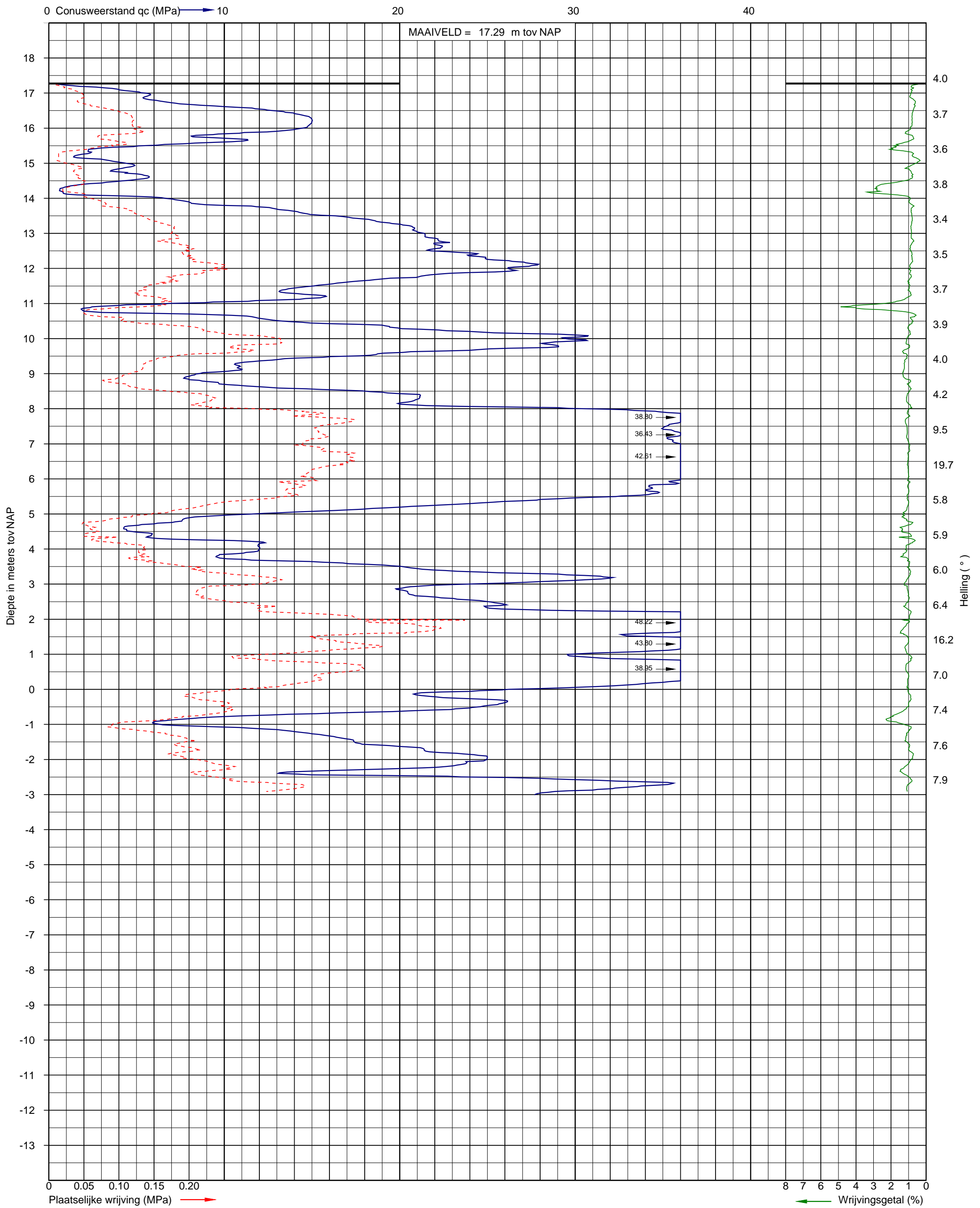
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

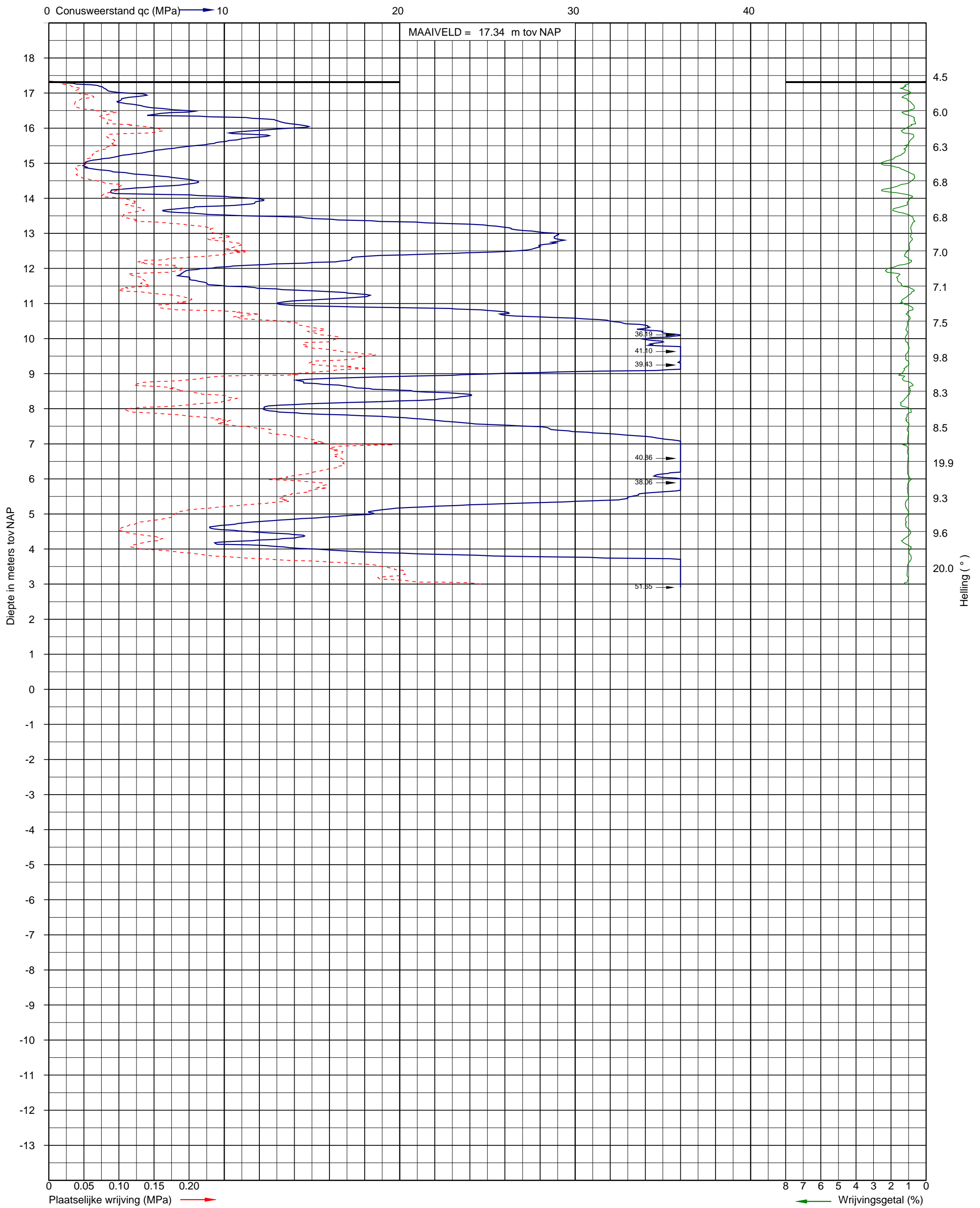
Uitvoerder: RHL
Datum: 1-7-2019

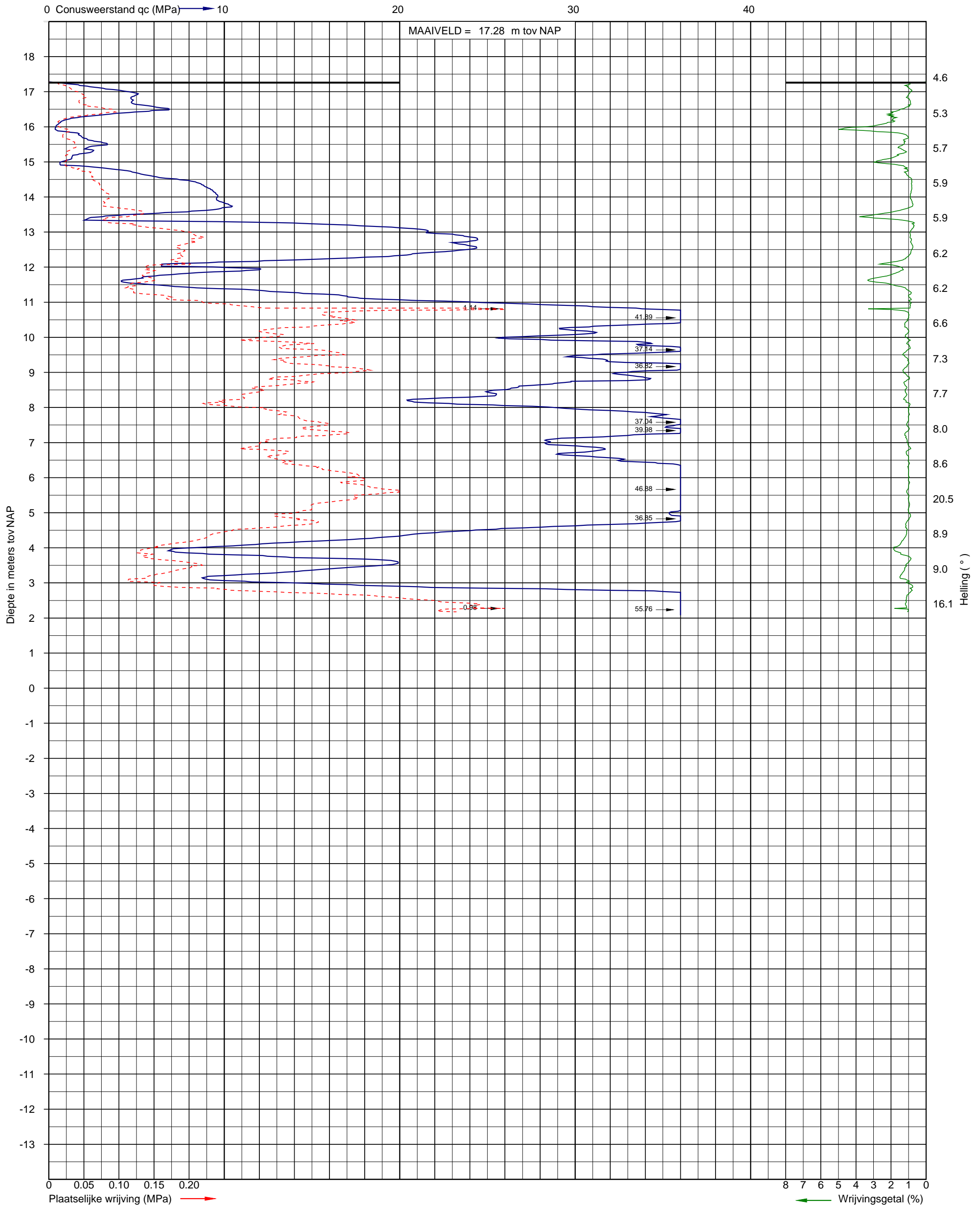
X: 166436,898
Y: 383577,624

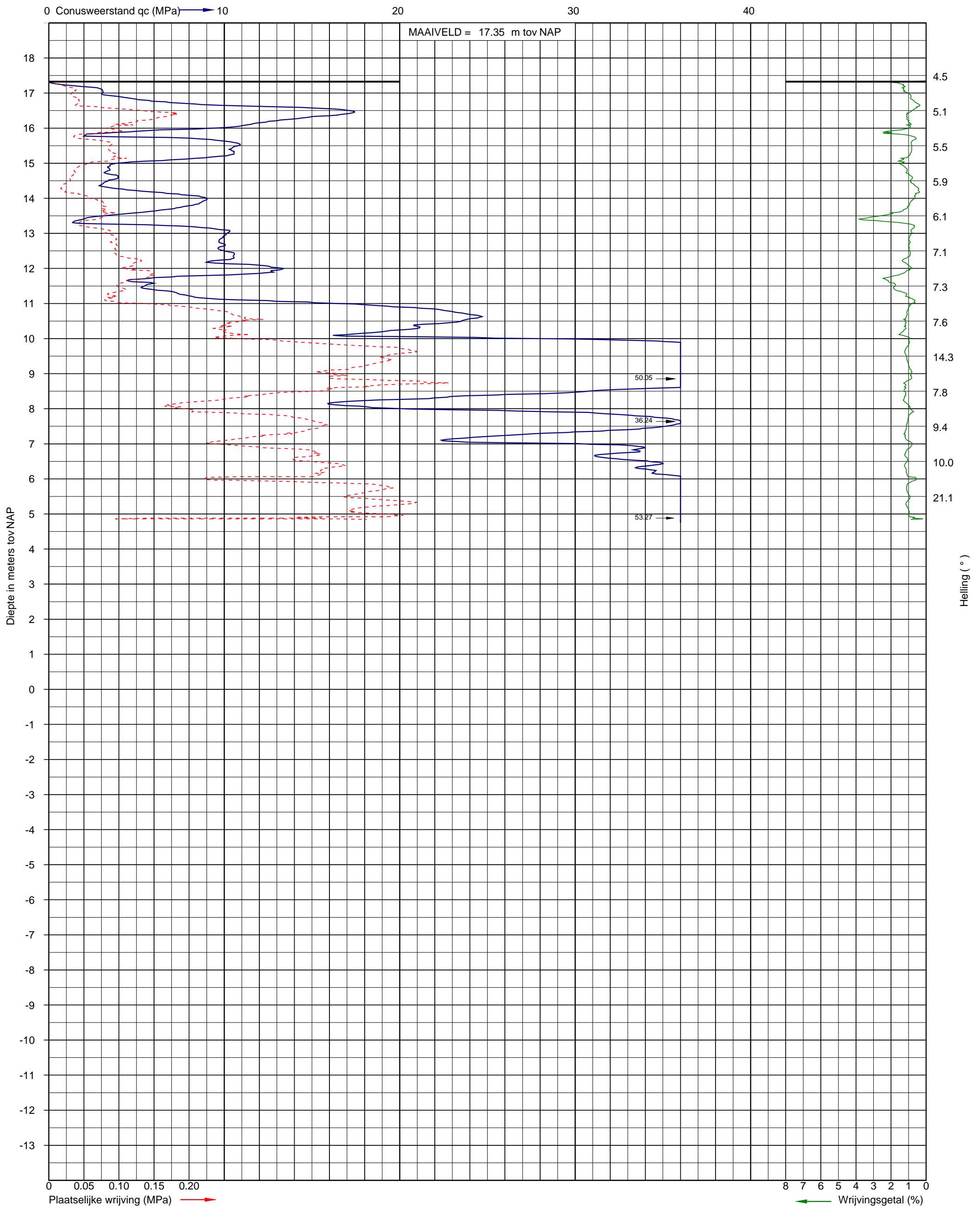
Sondering 66









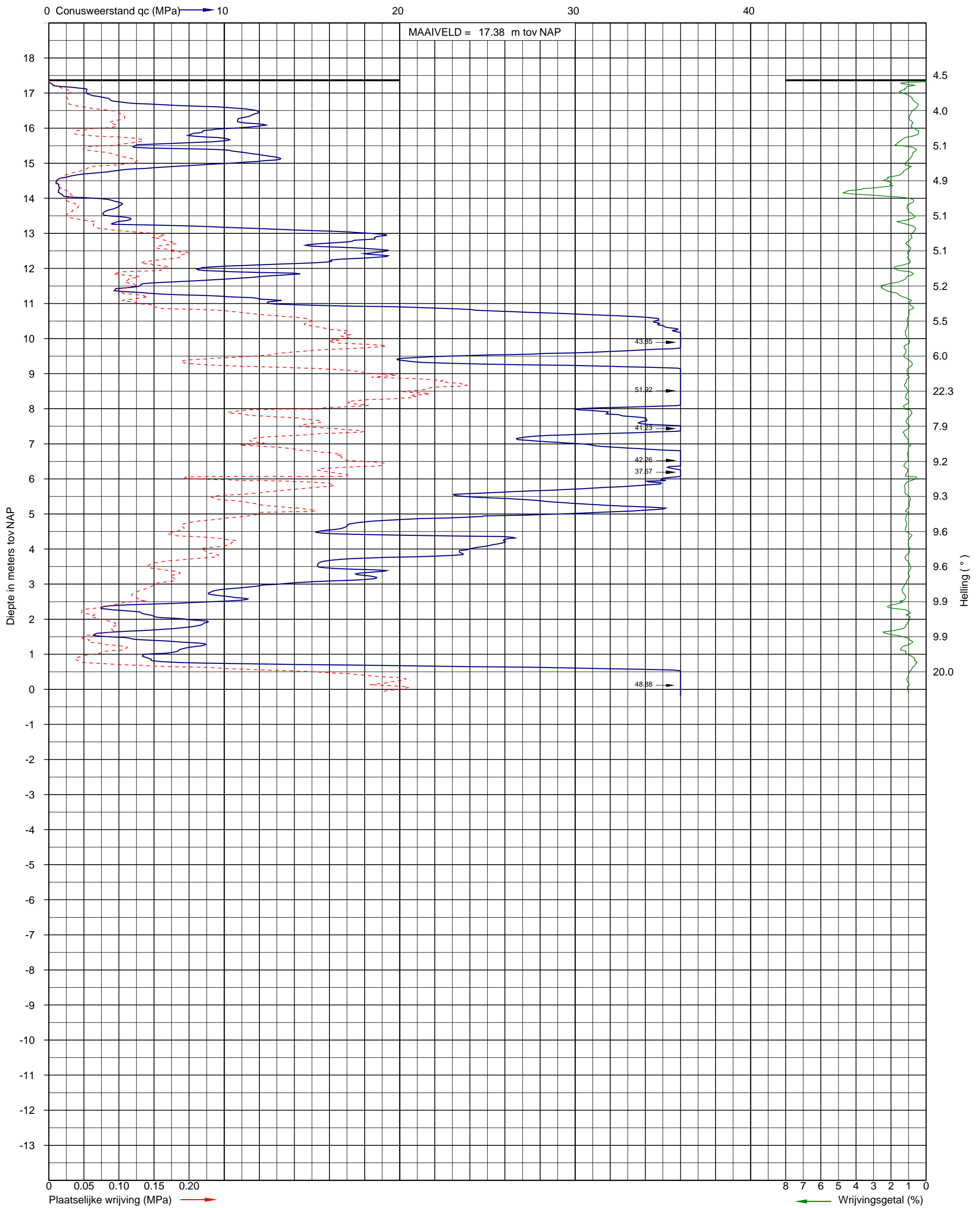
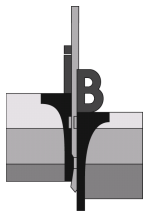


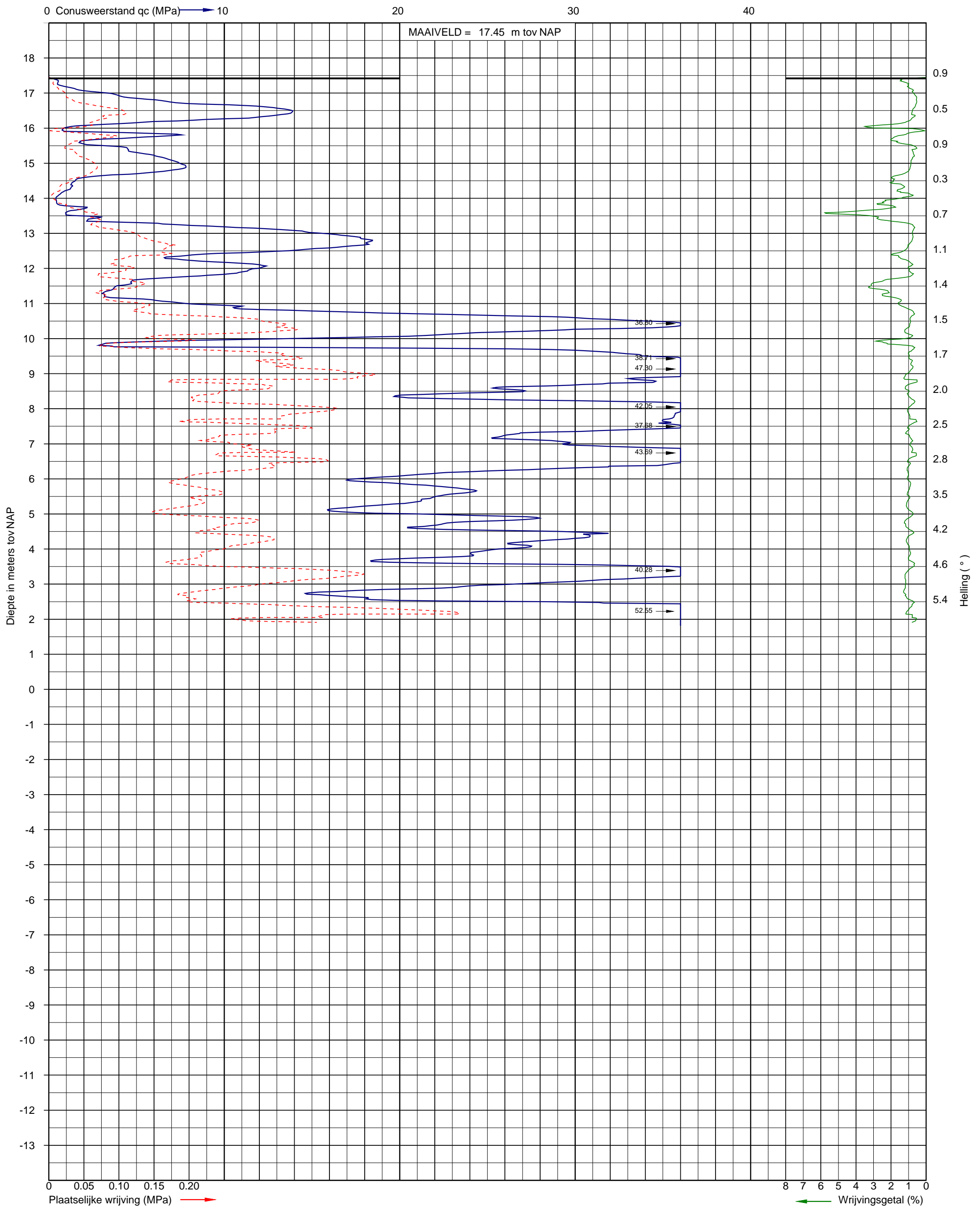
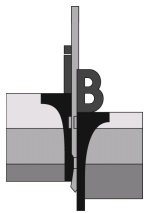
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

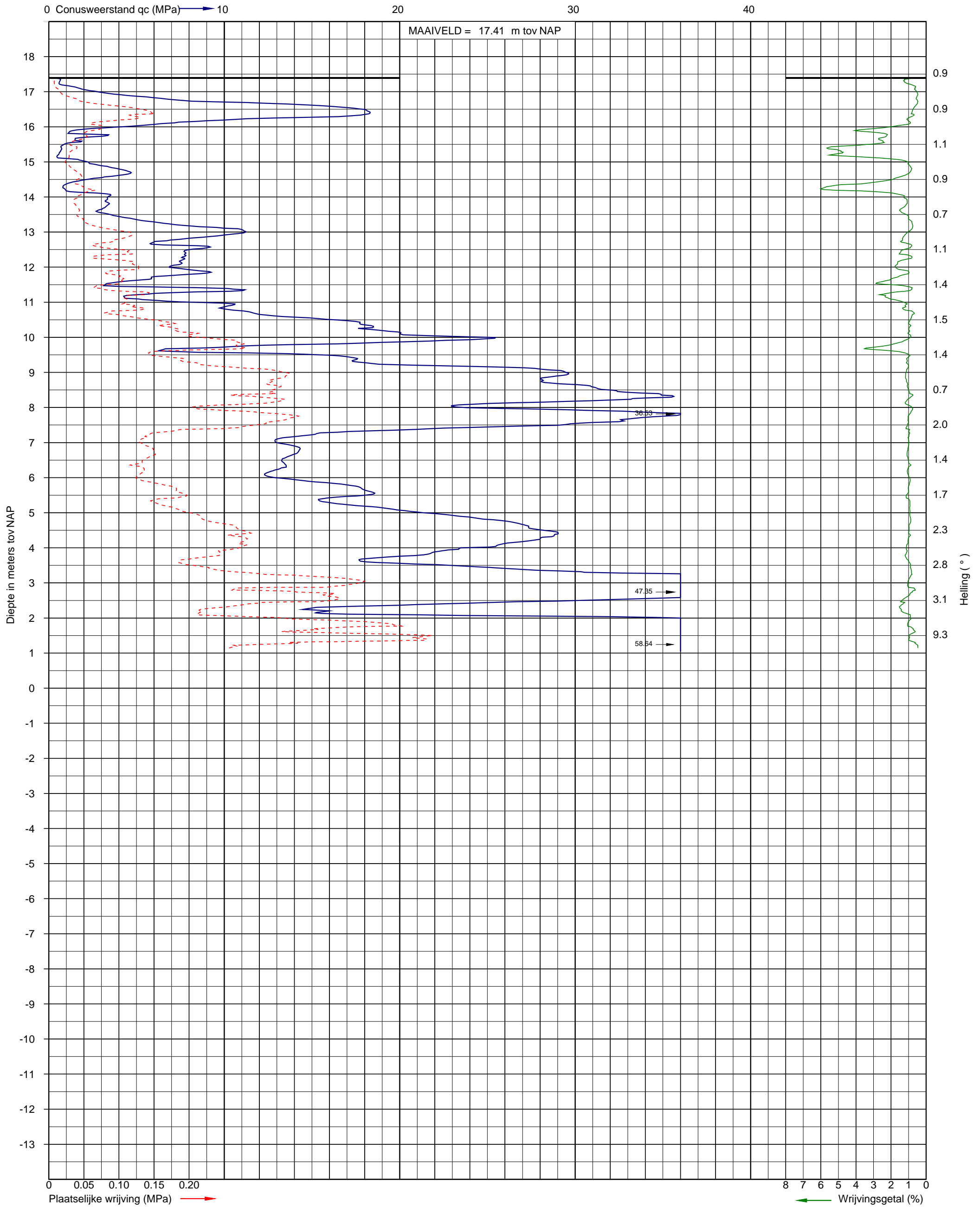
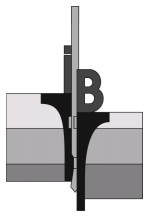
Uitvoerder: RHL
Datum: 1-7-2019

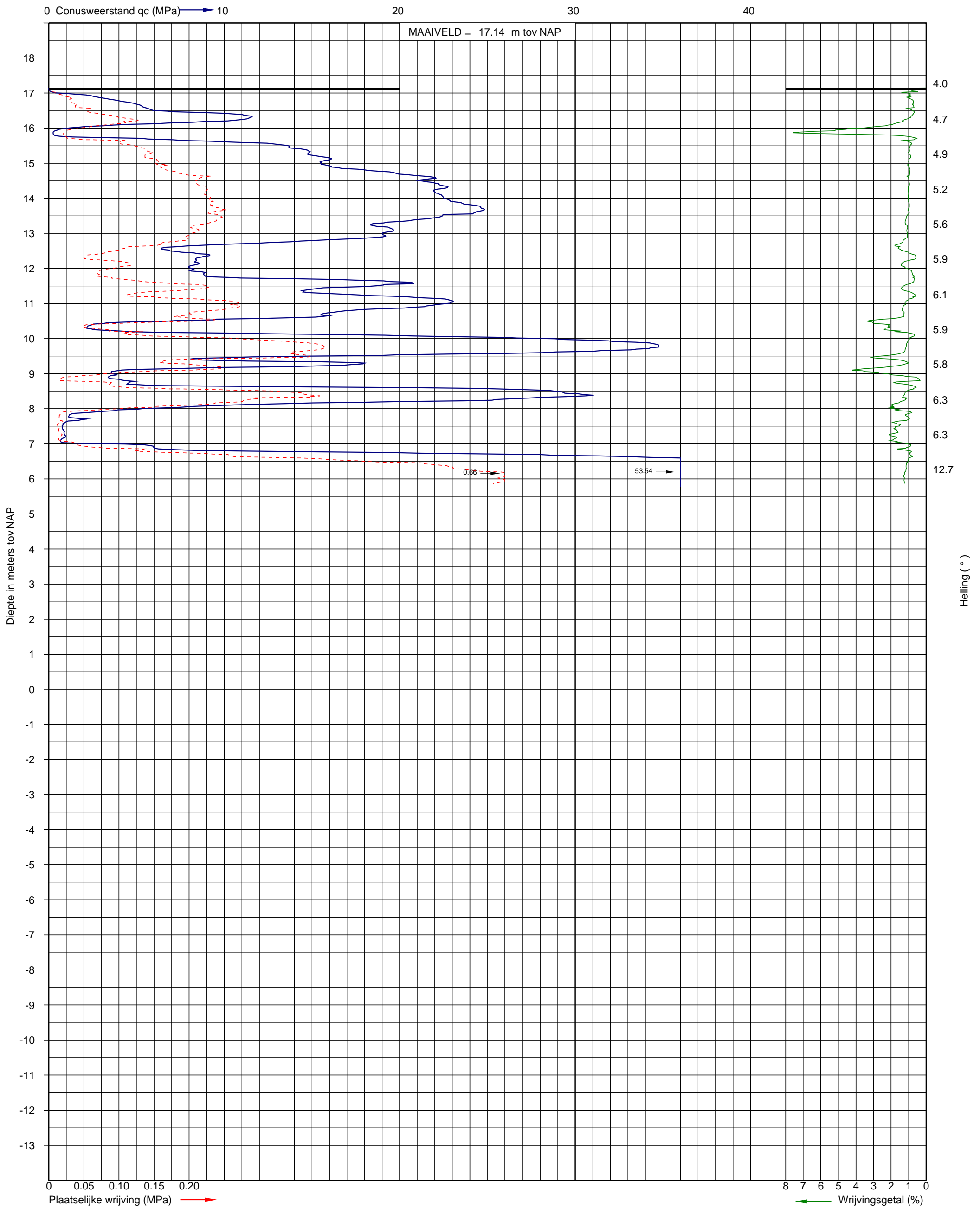
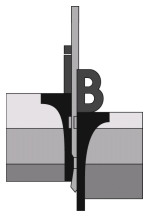
X: 166481,817
Y: 383688,668

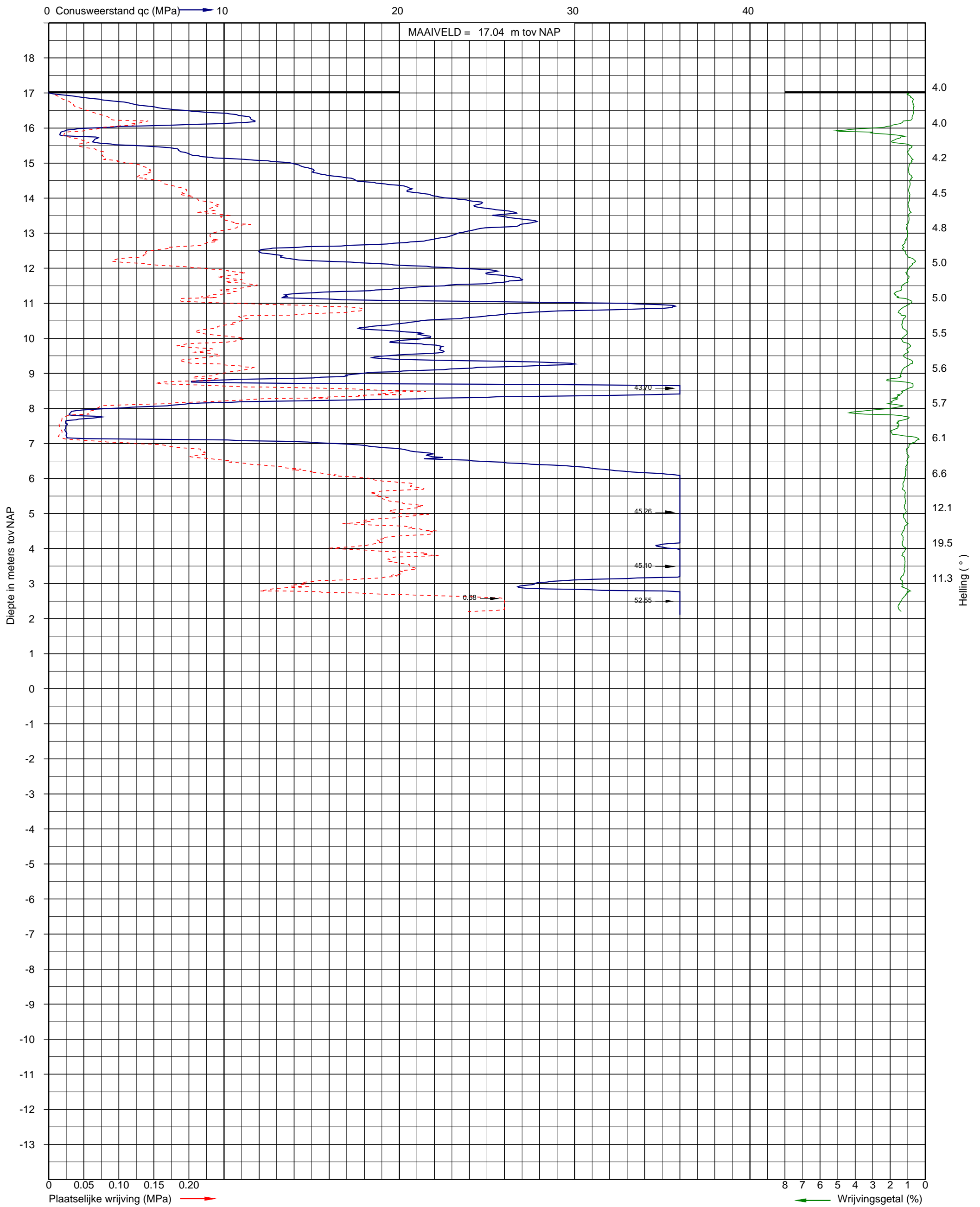
Sondering 71

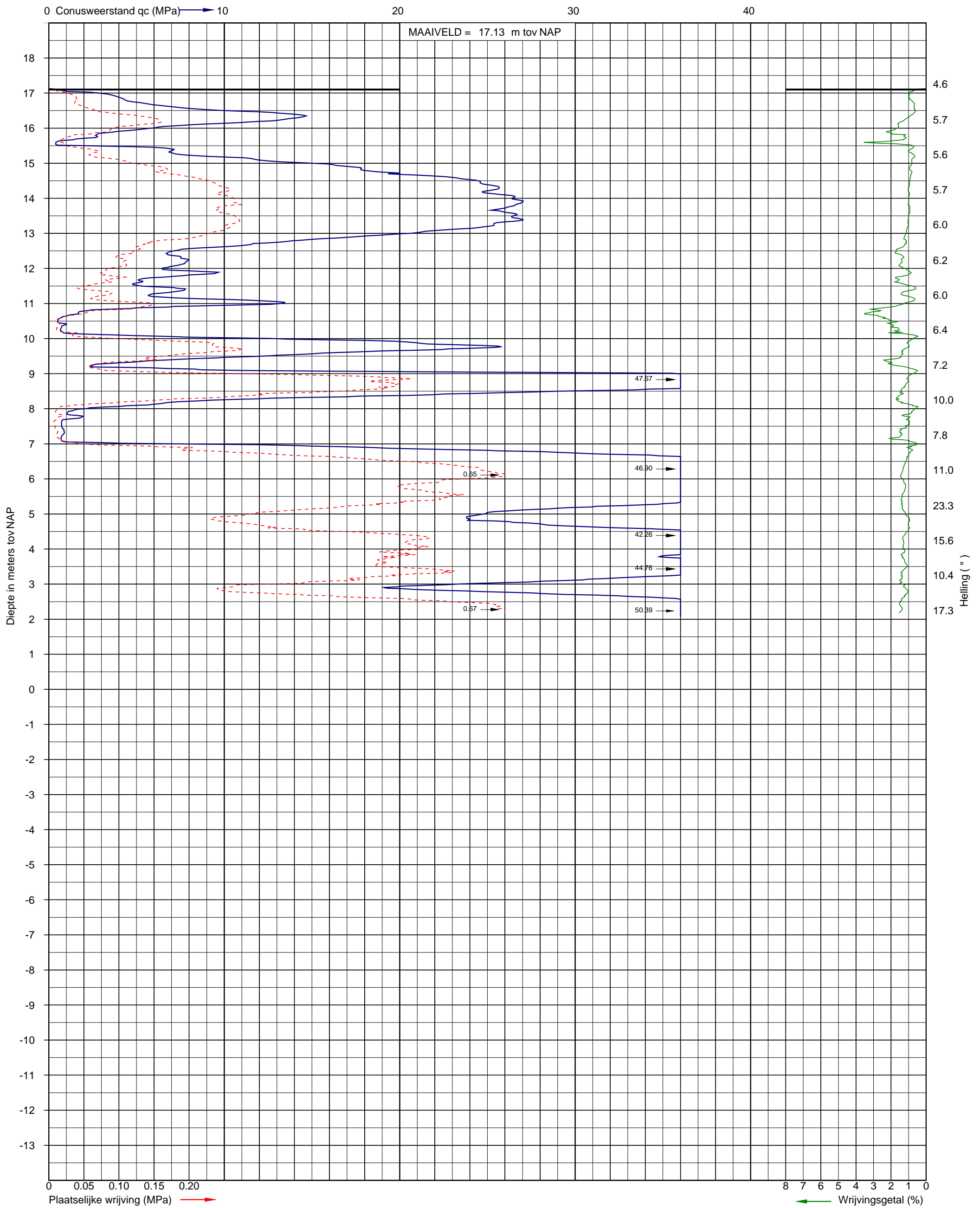


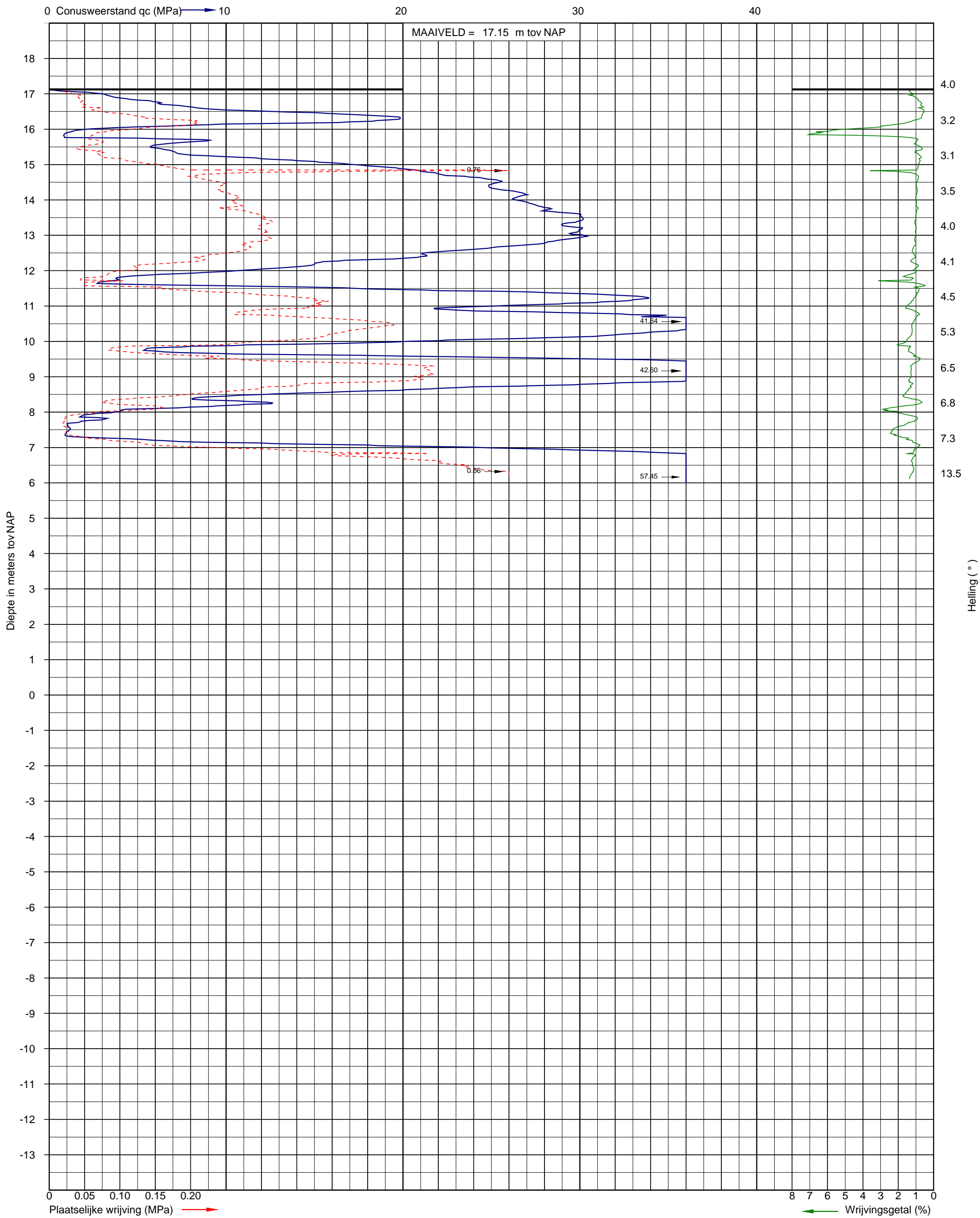


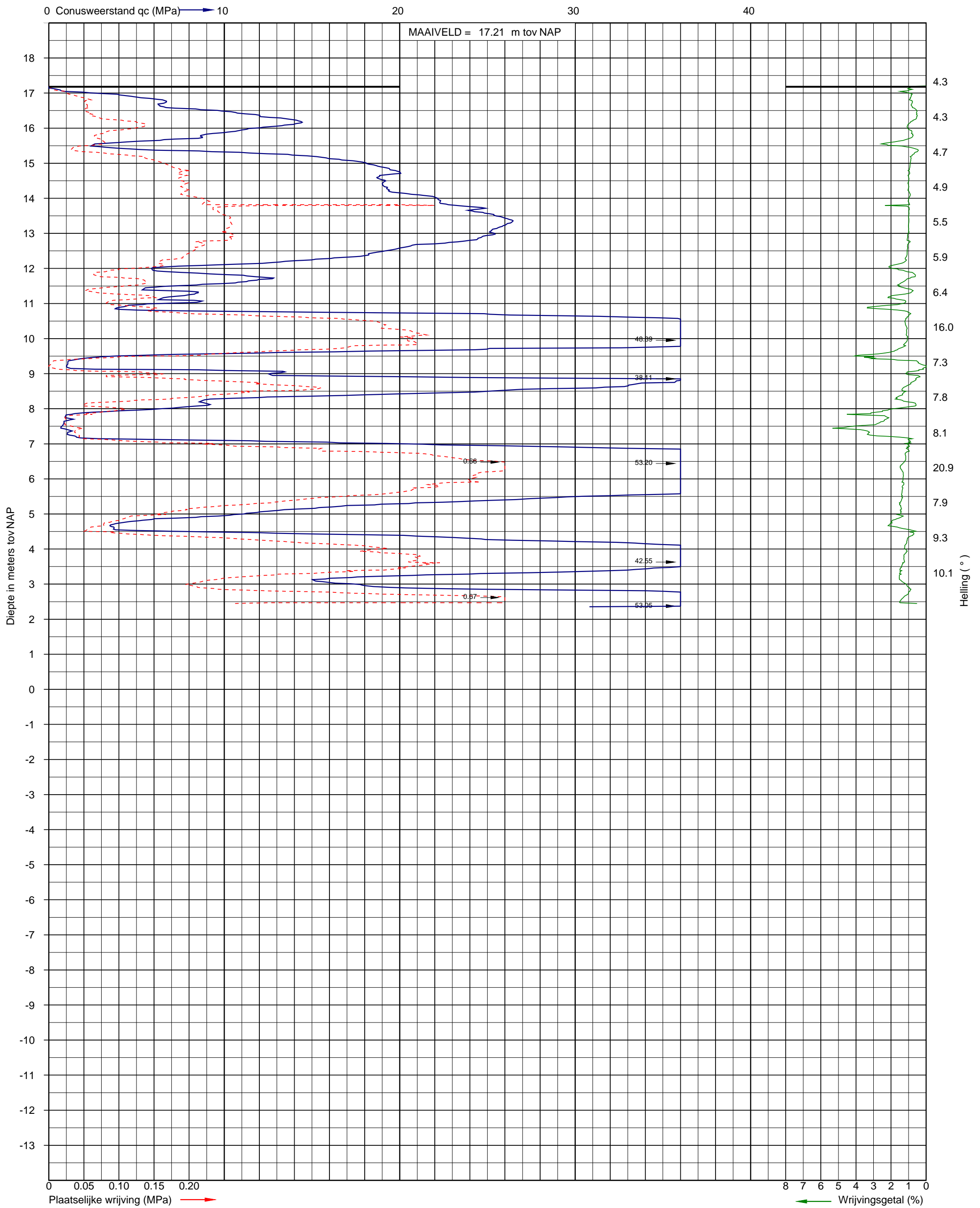


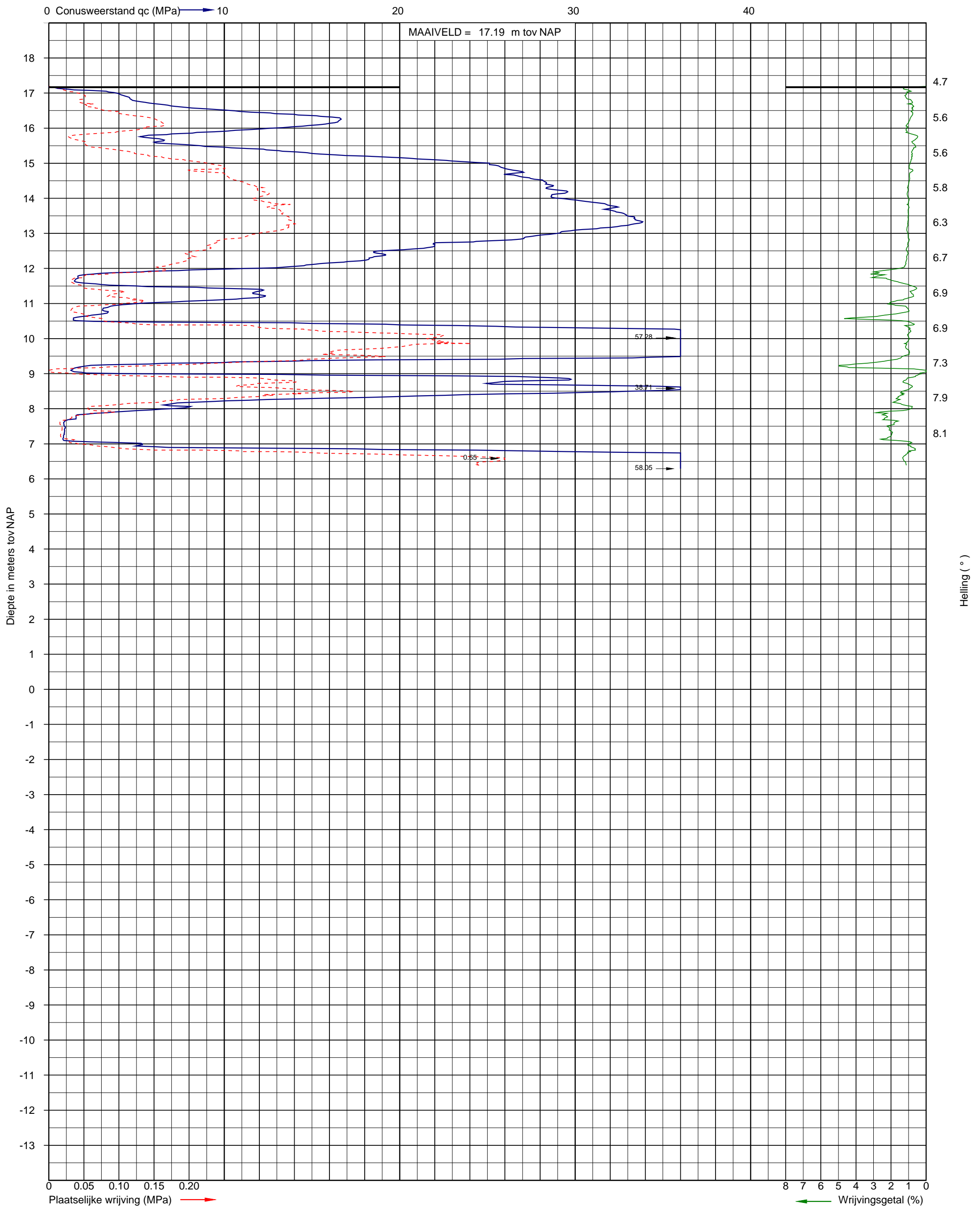
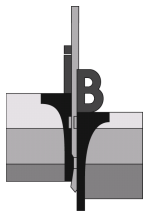


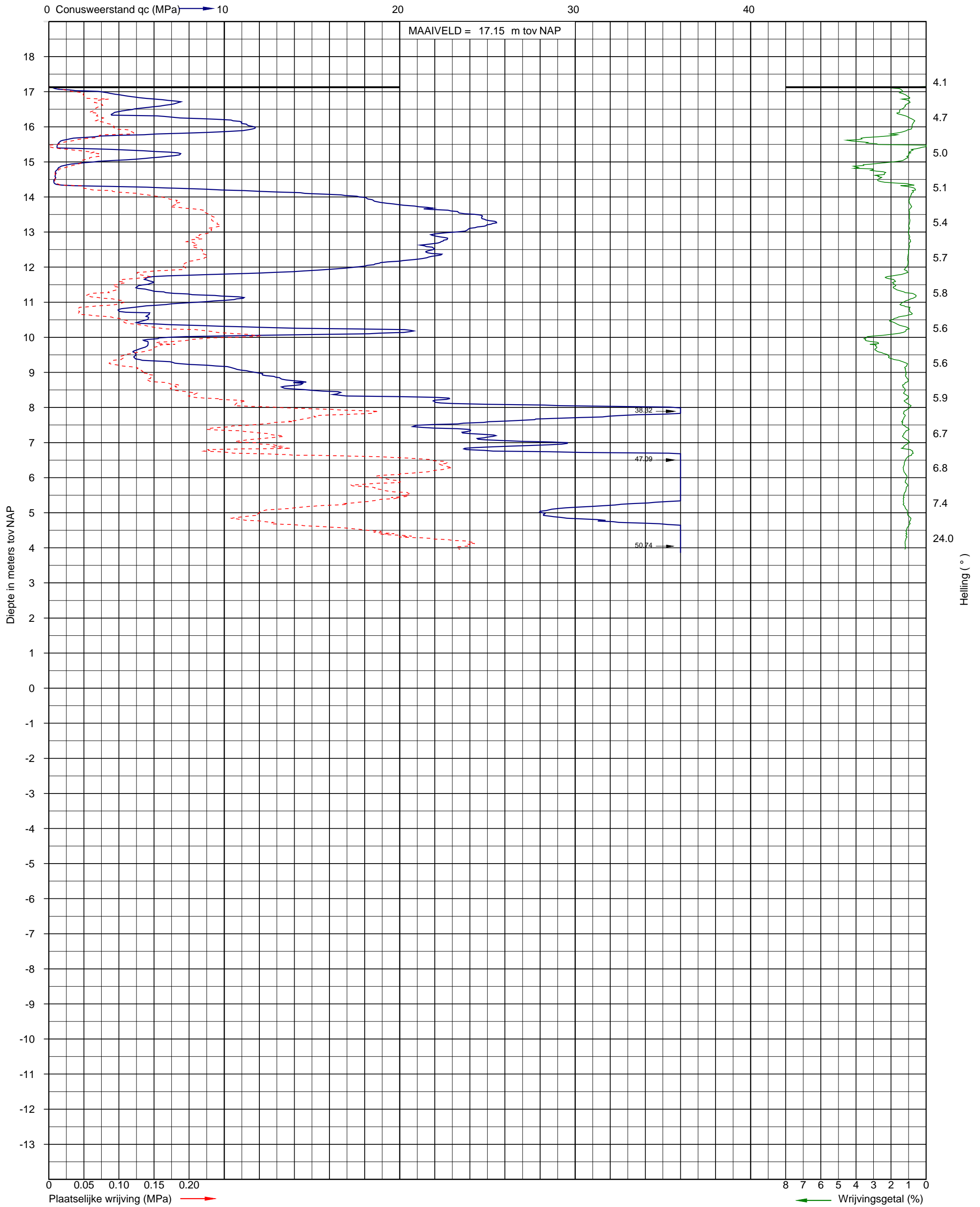
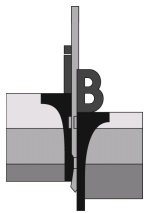


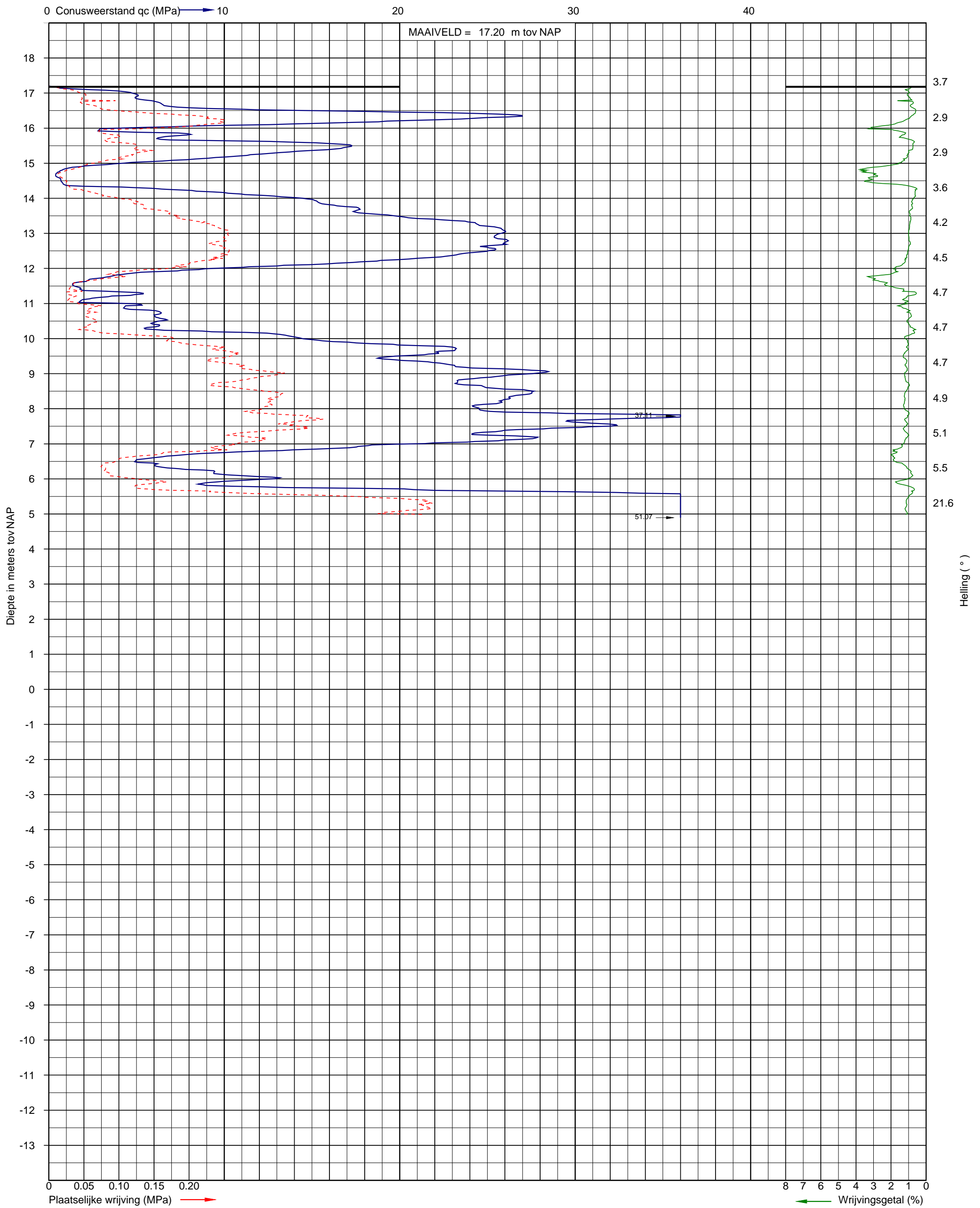


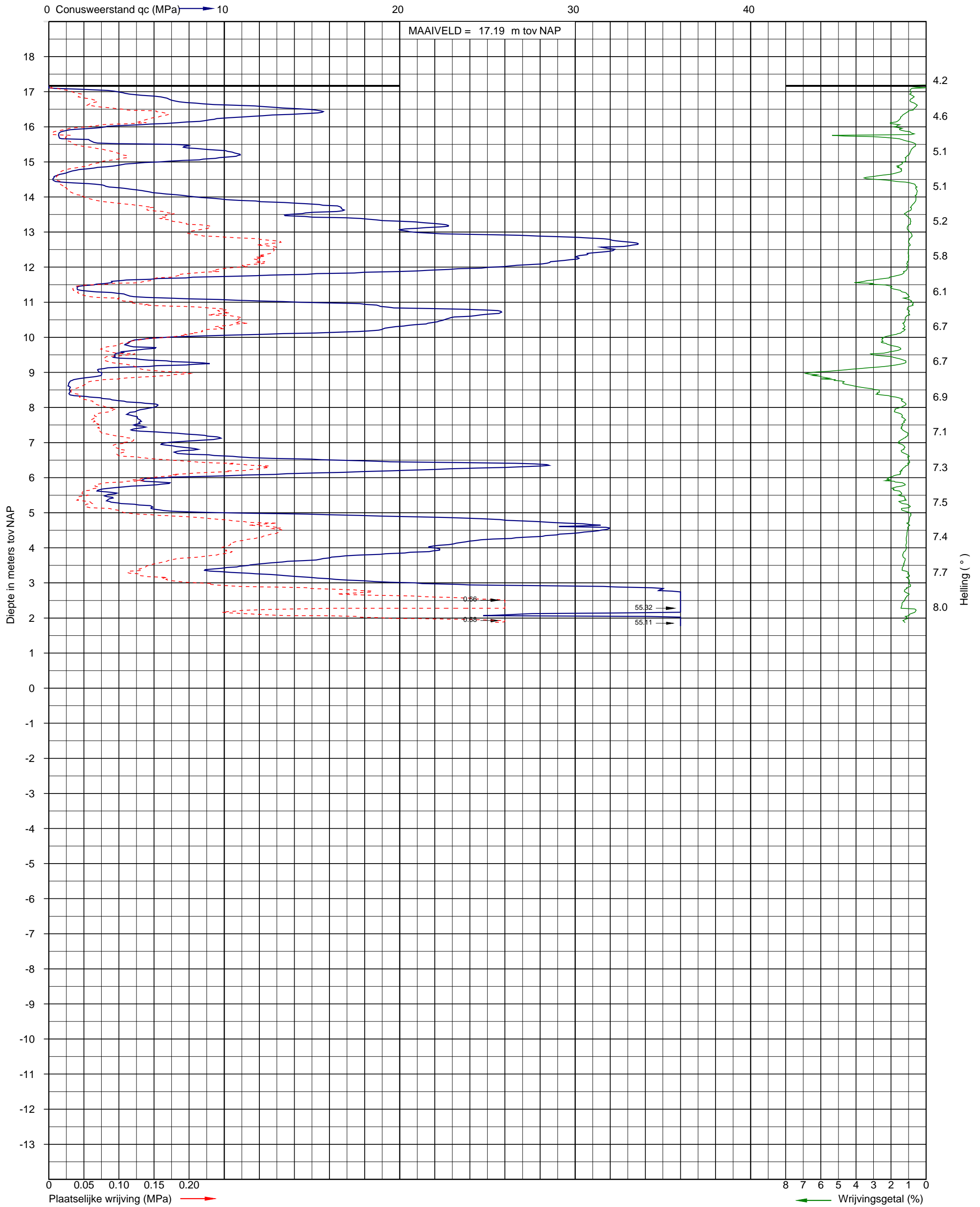
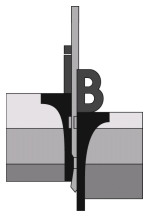


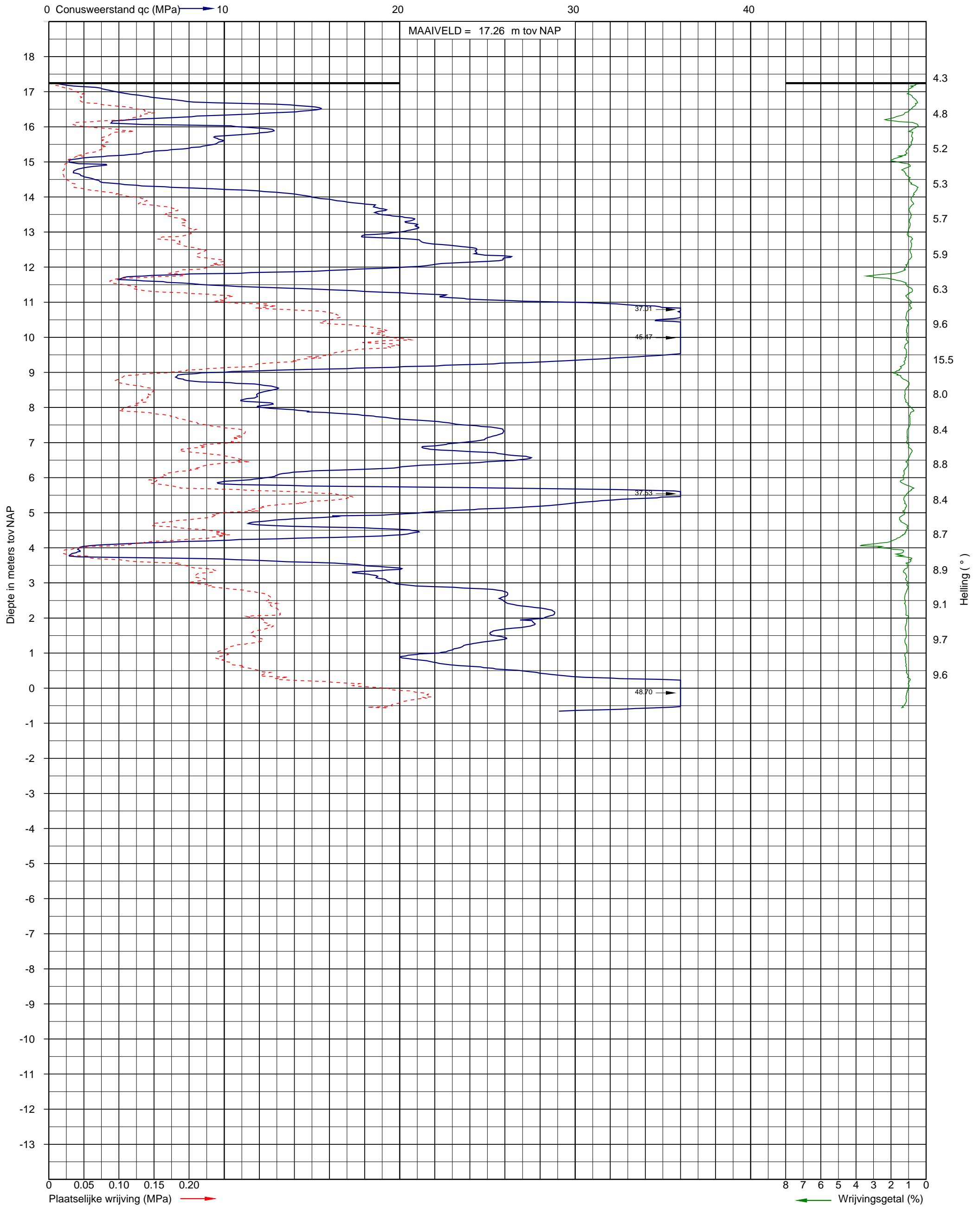


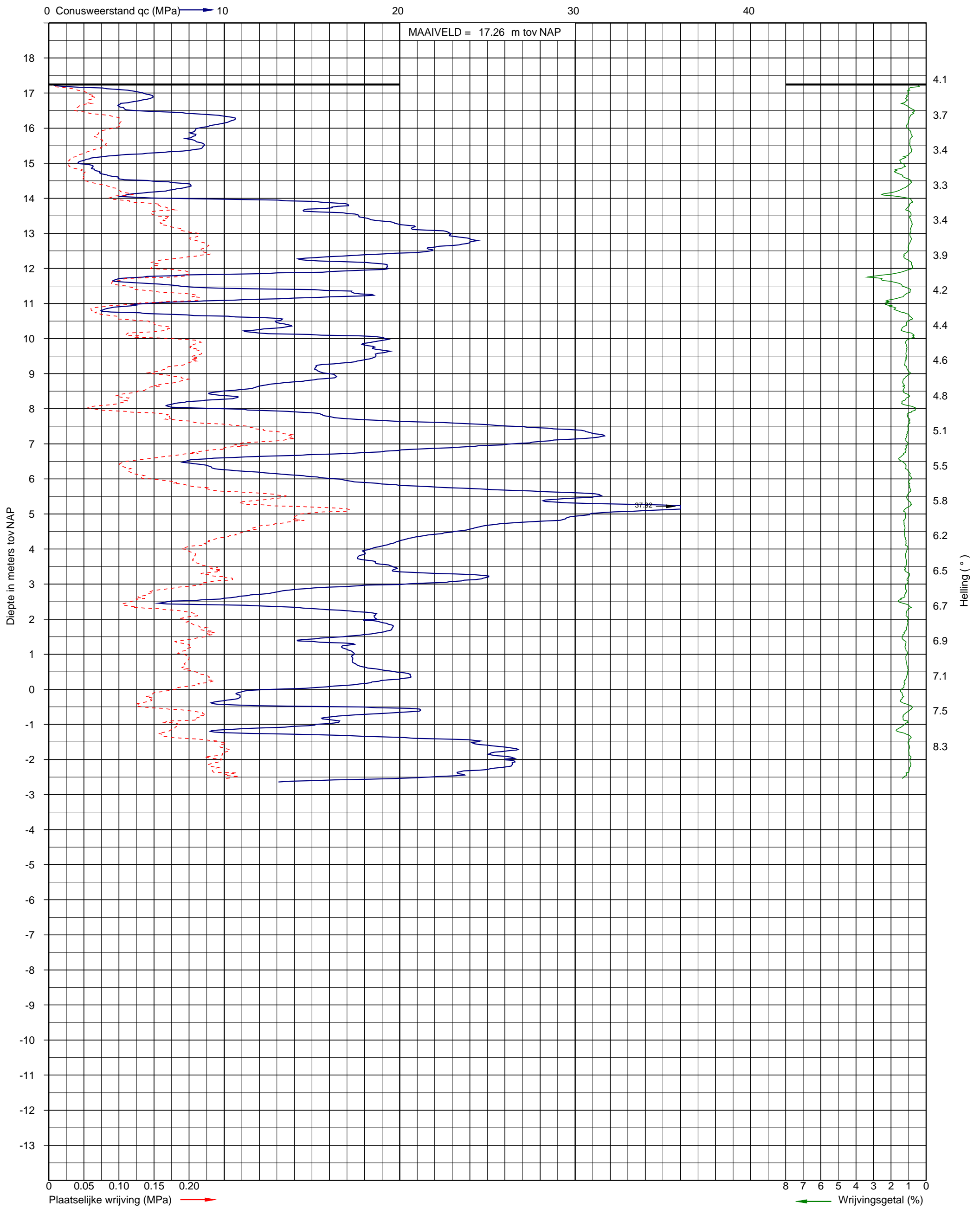


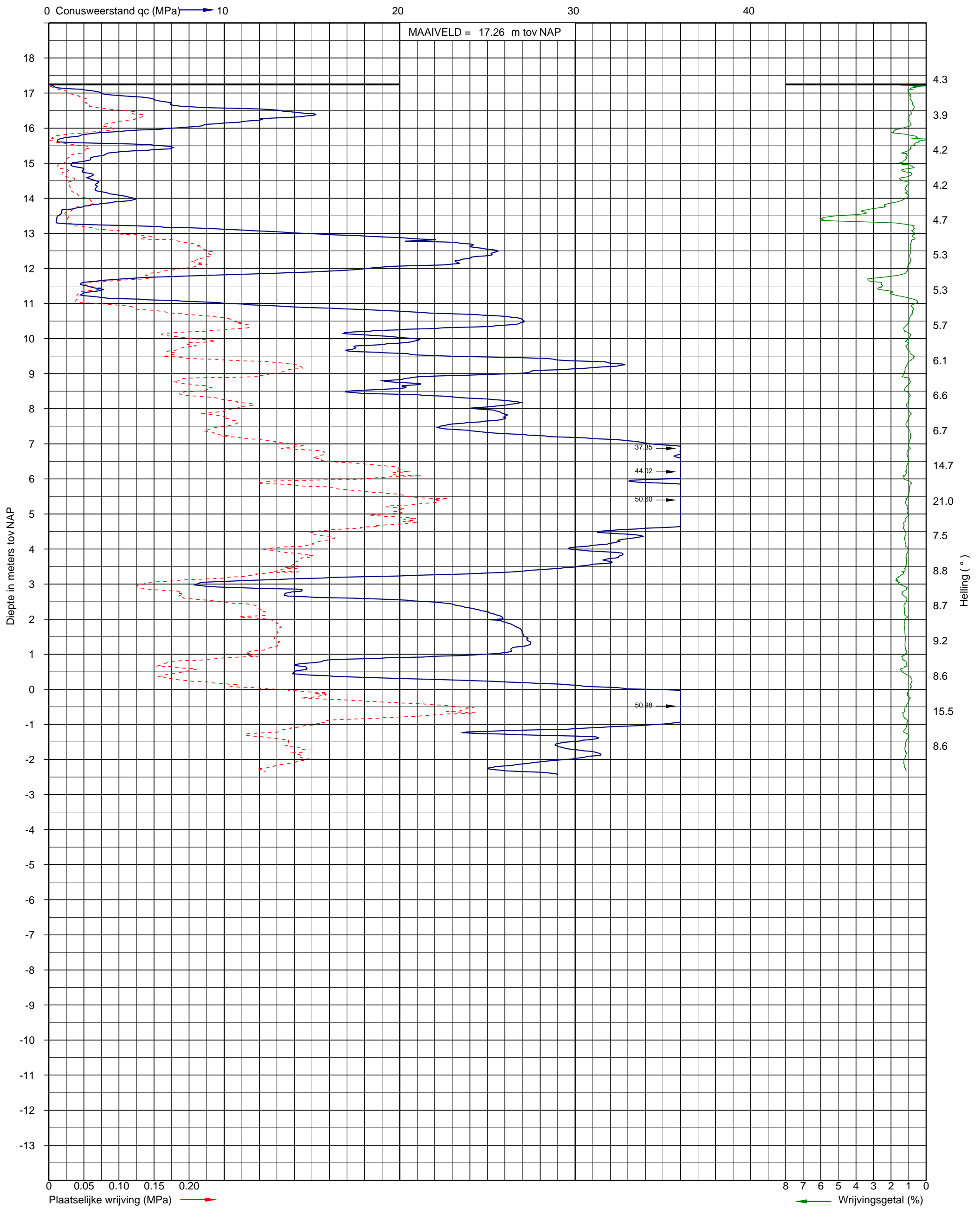


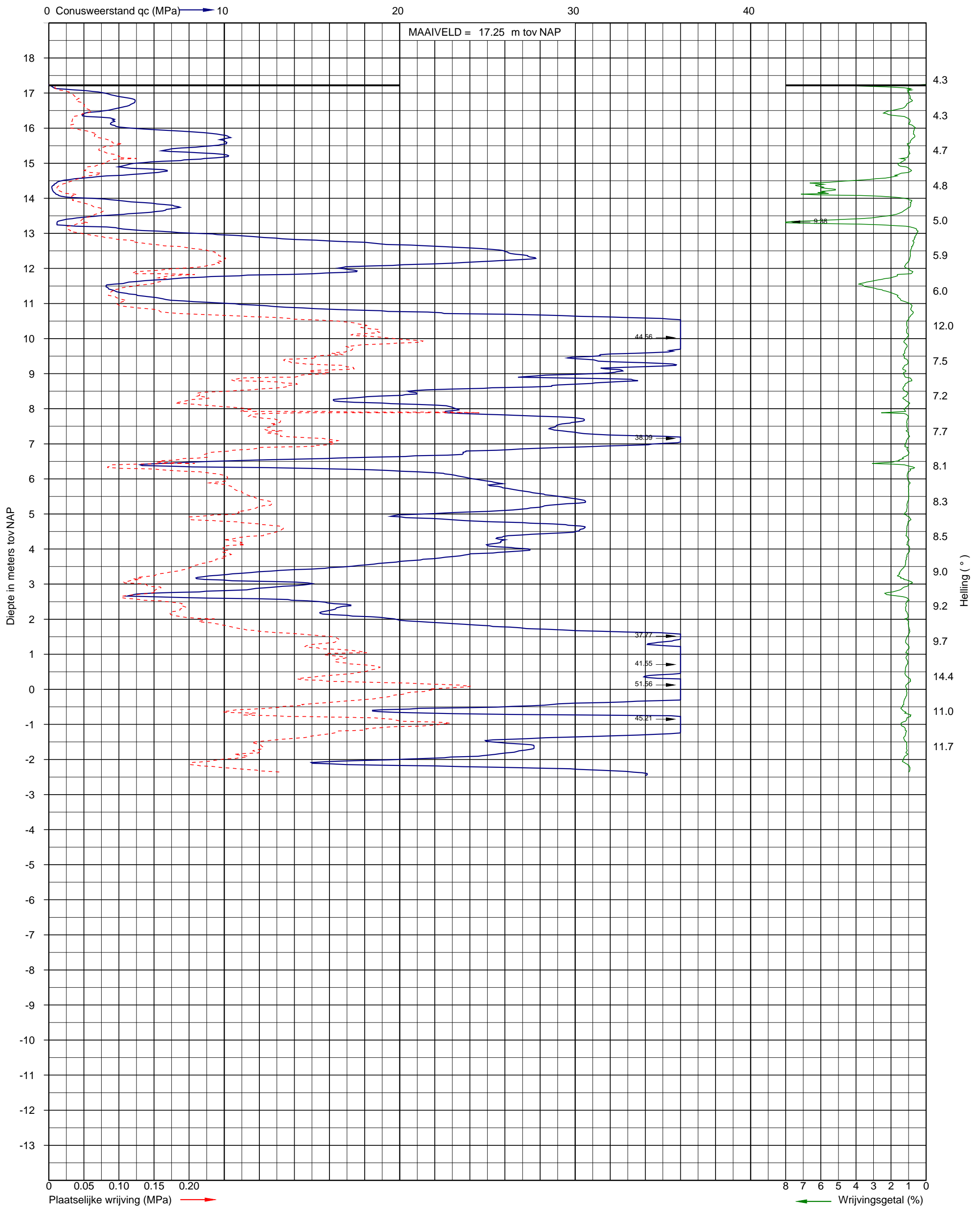










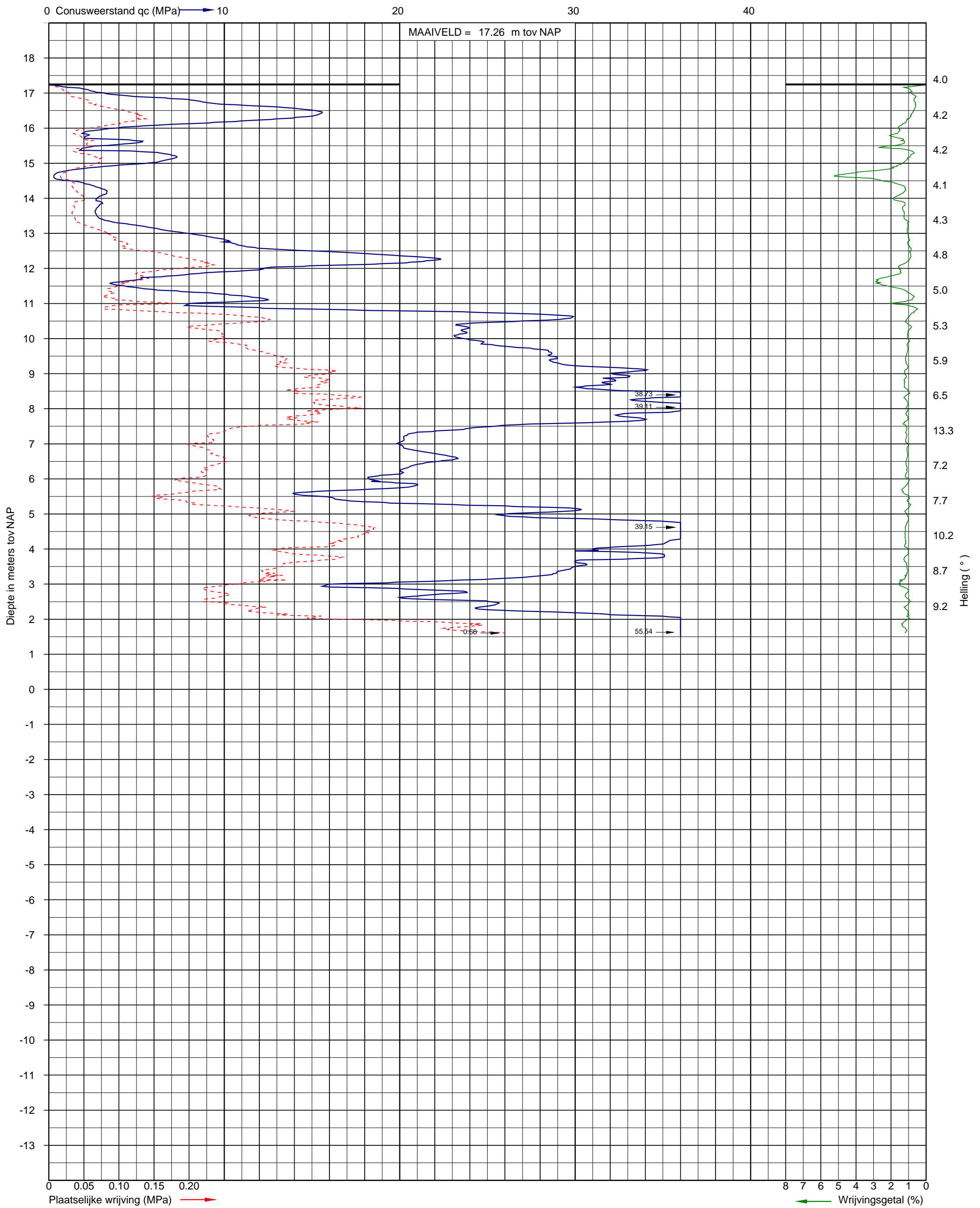
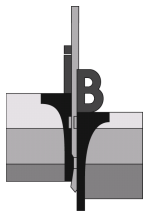


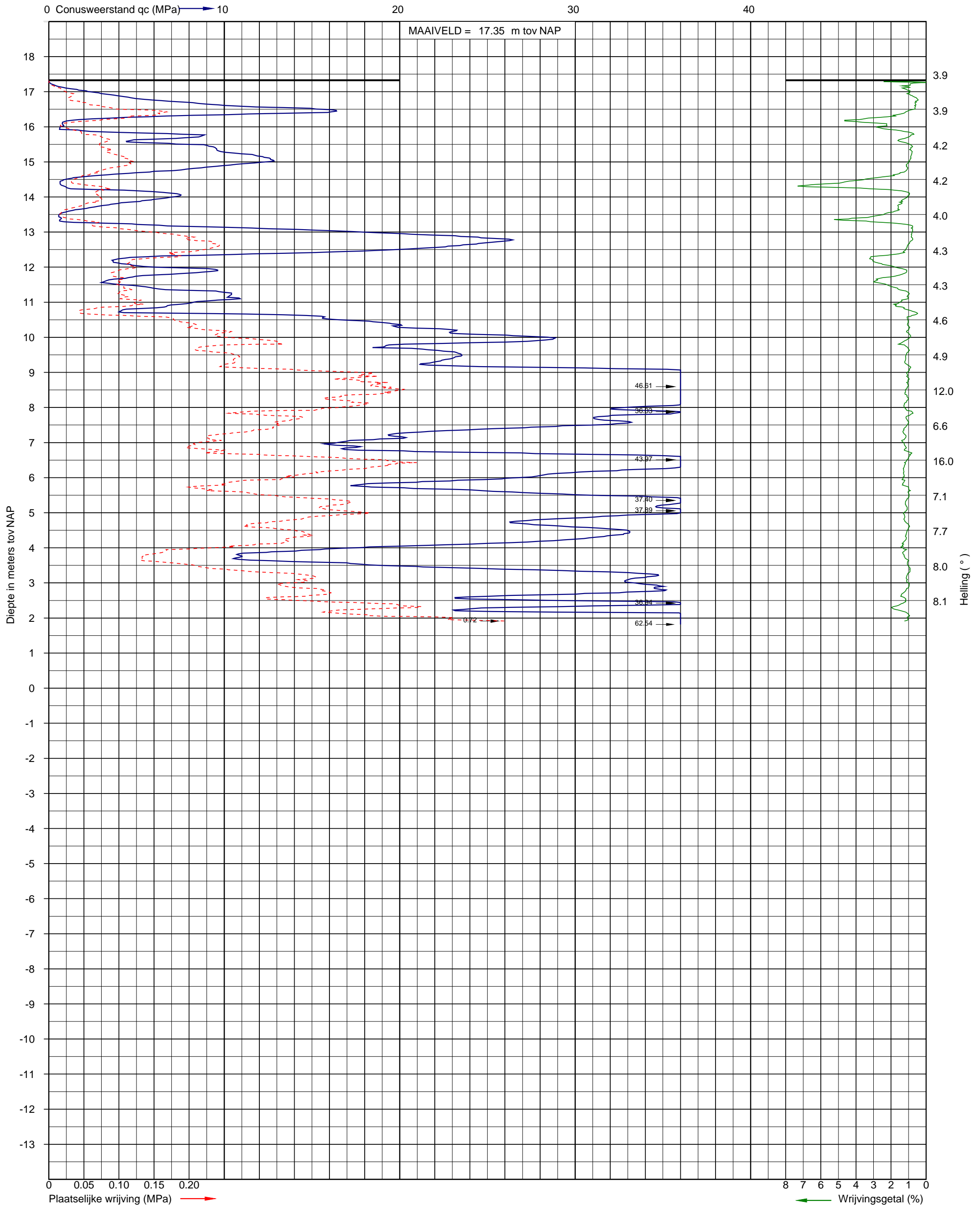
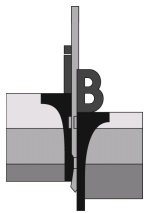
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

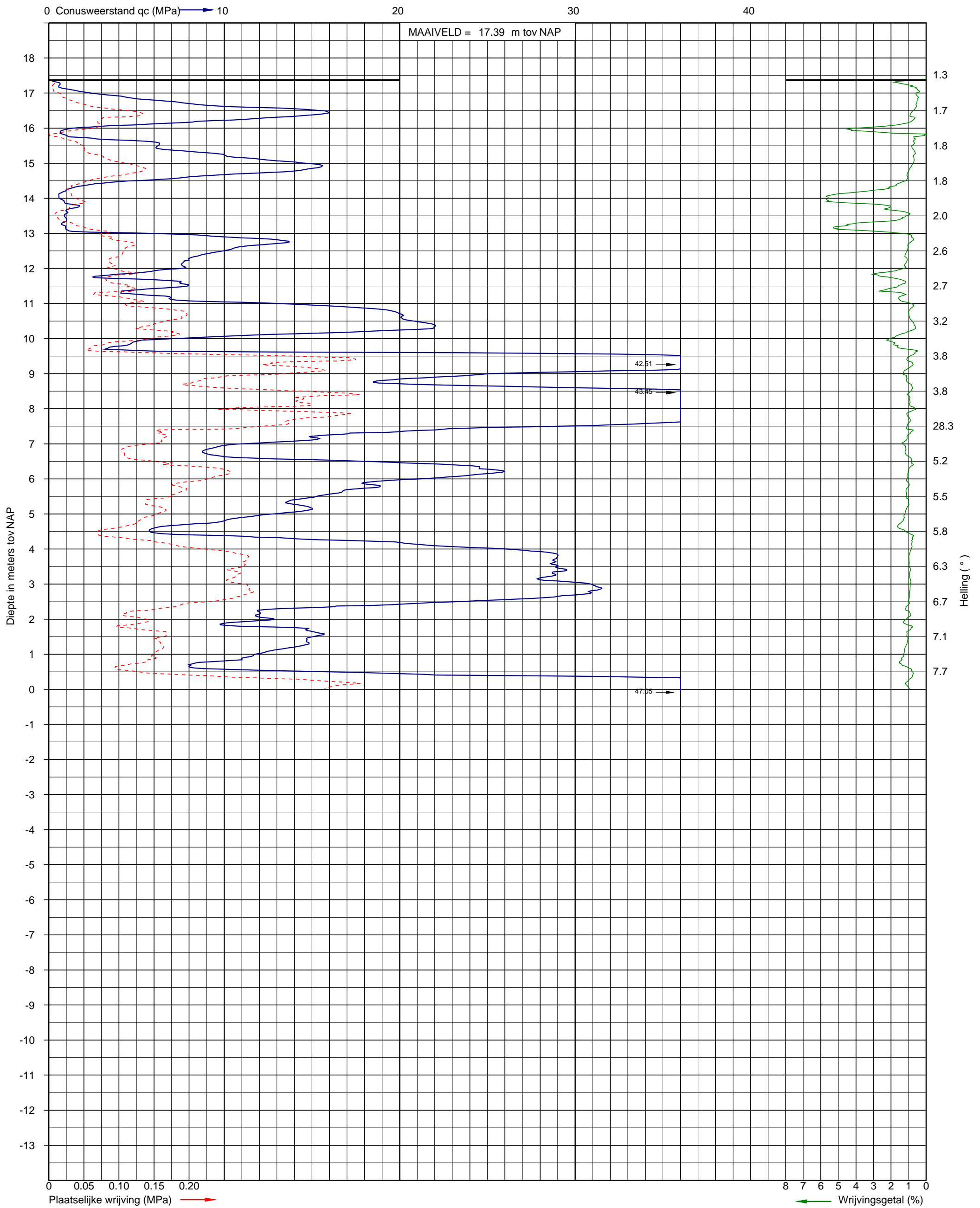
Uitvoerder: RHL
Datum: 2-7-2019

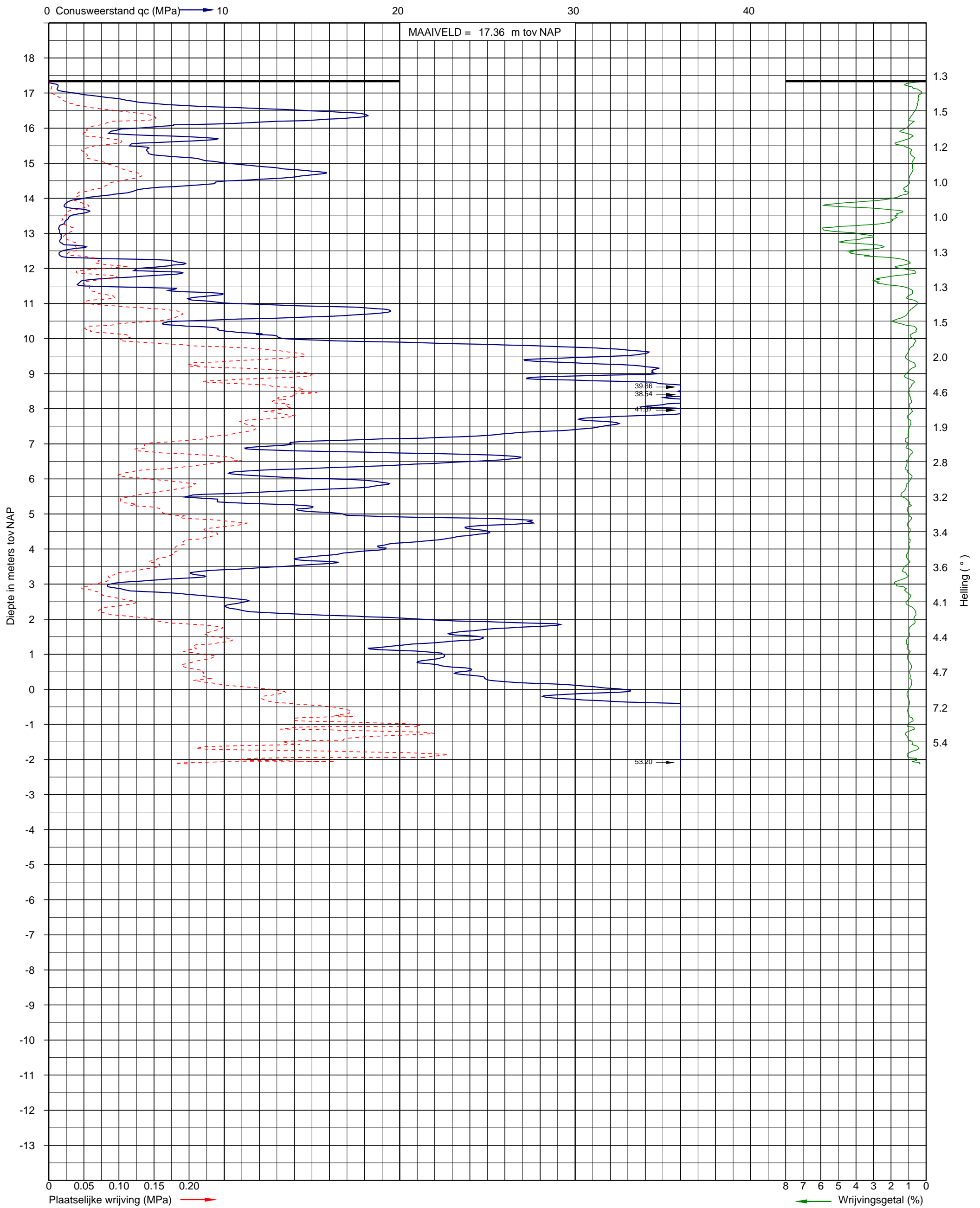
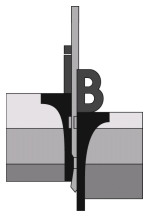
X: 166451,942
Y: 383676,578

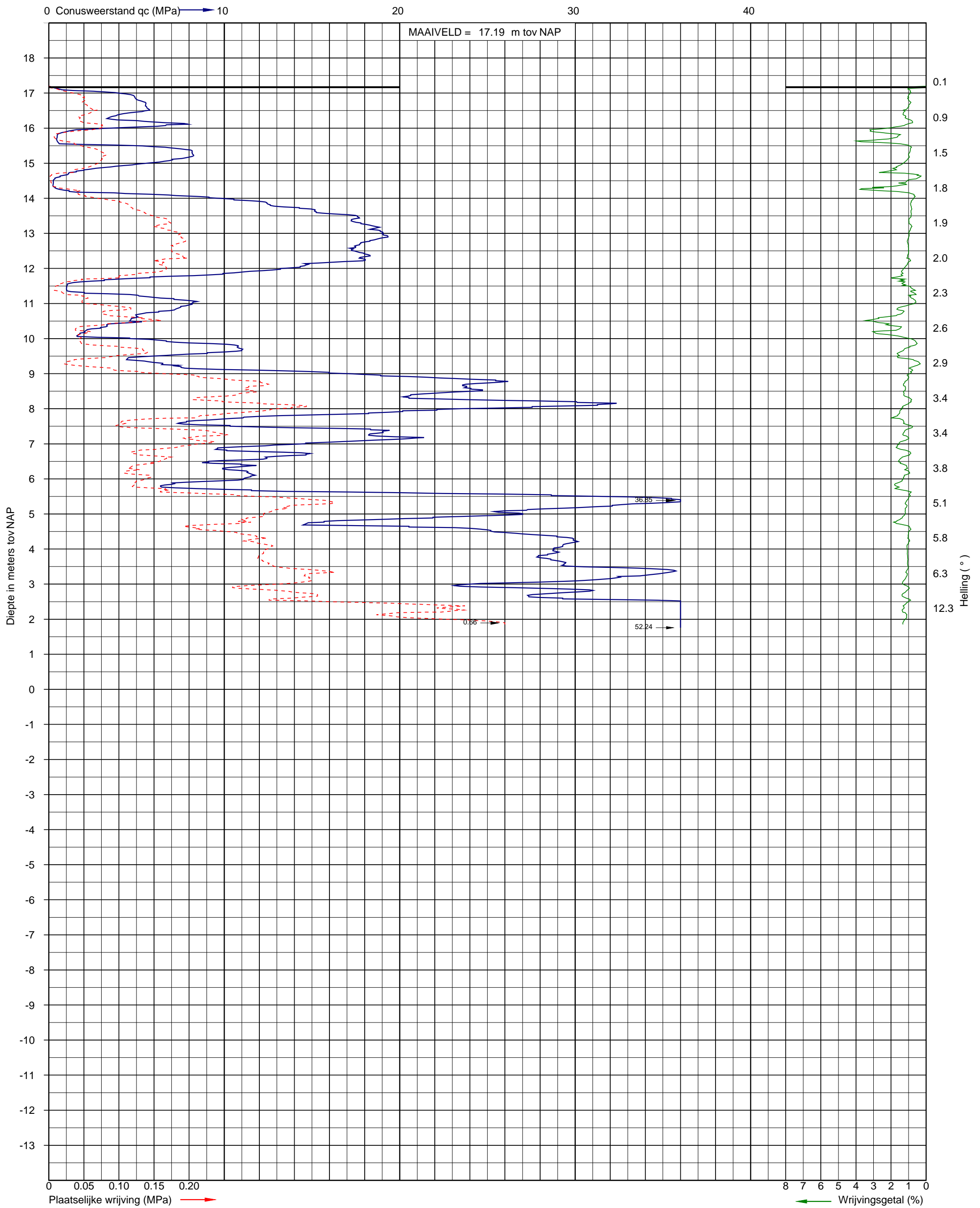
Sondering 87

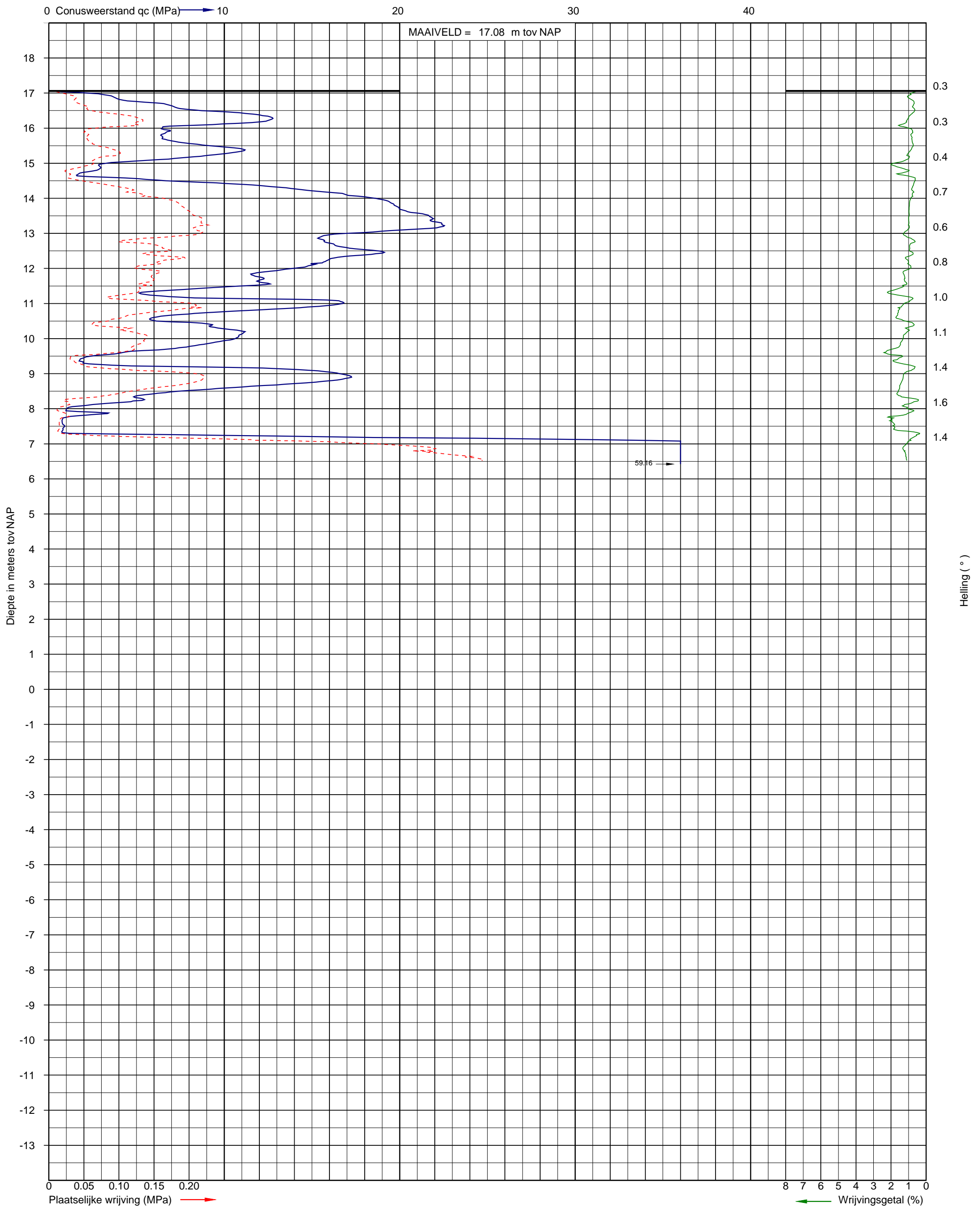










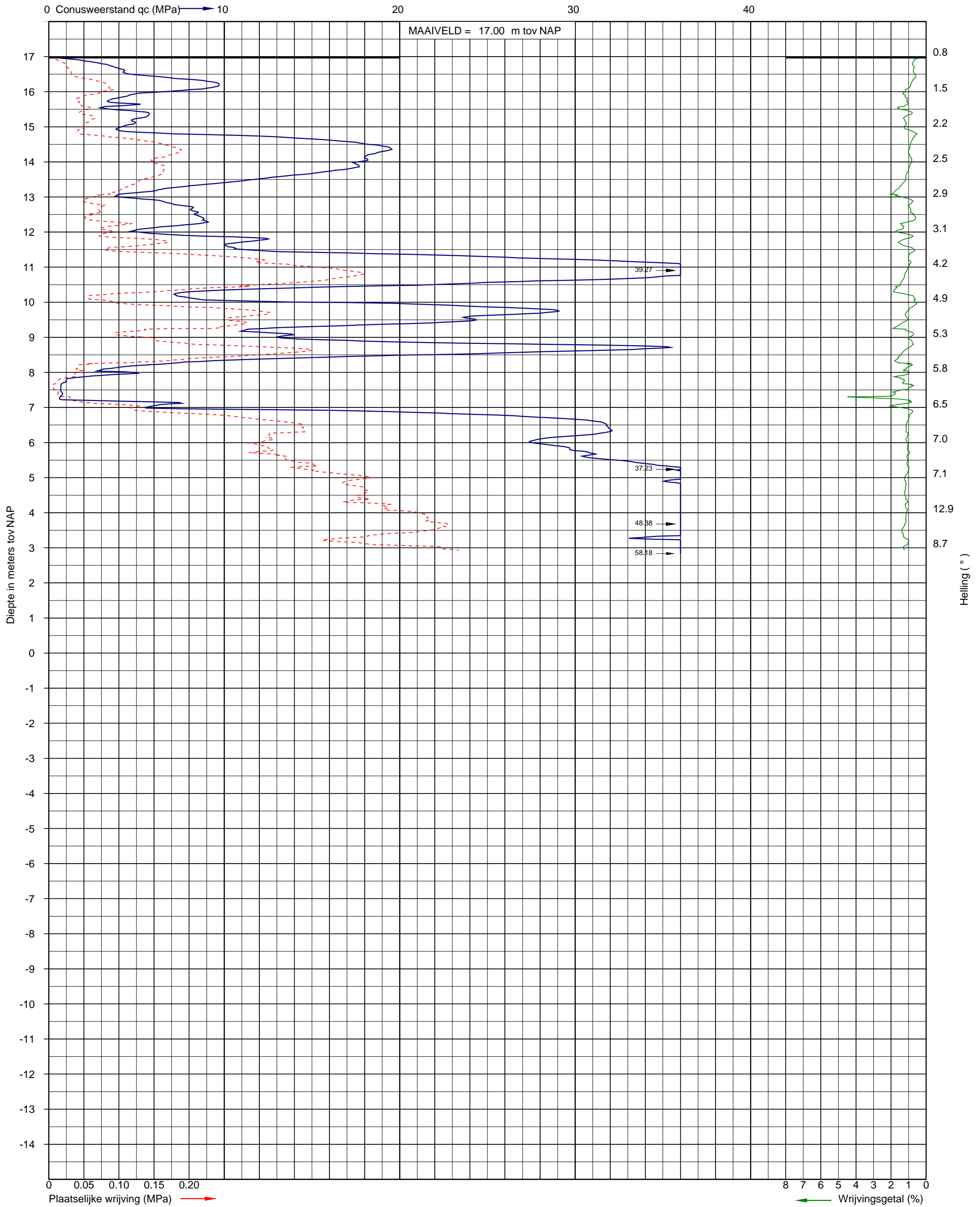


Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 3-7-2019
GWS (m-mv): 1.80

X: 166350,026
Y: 383457,365

Sondering 93

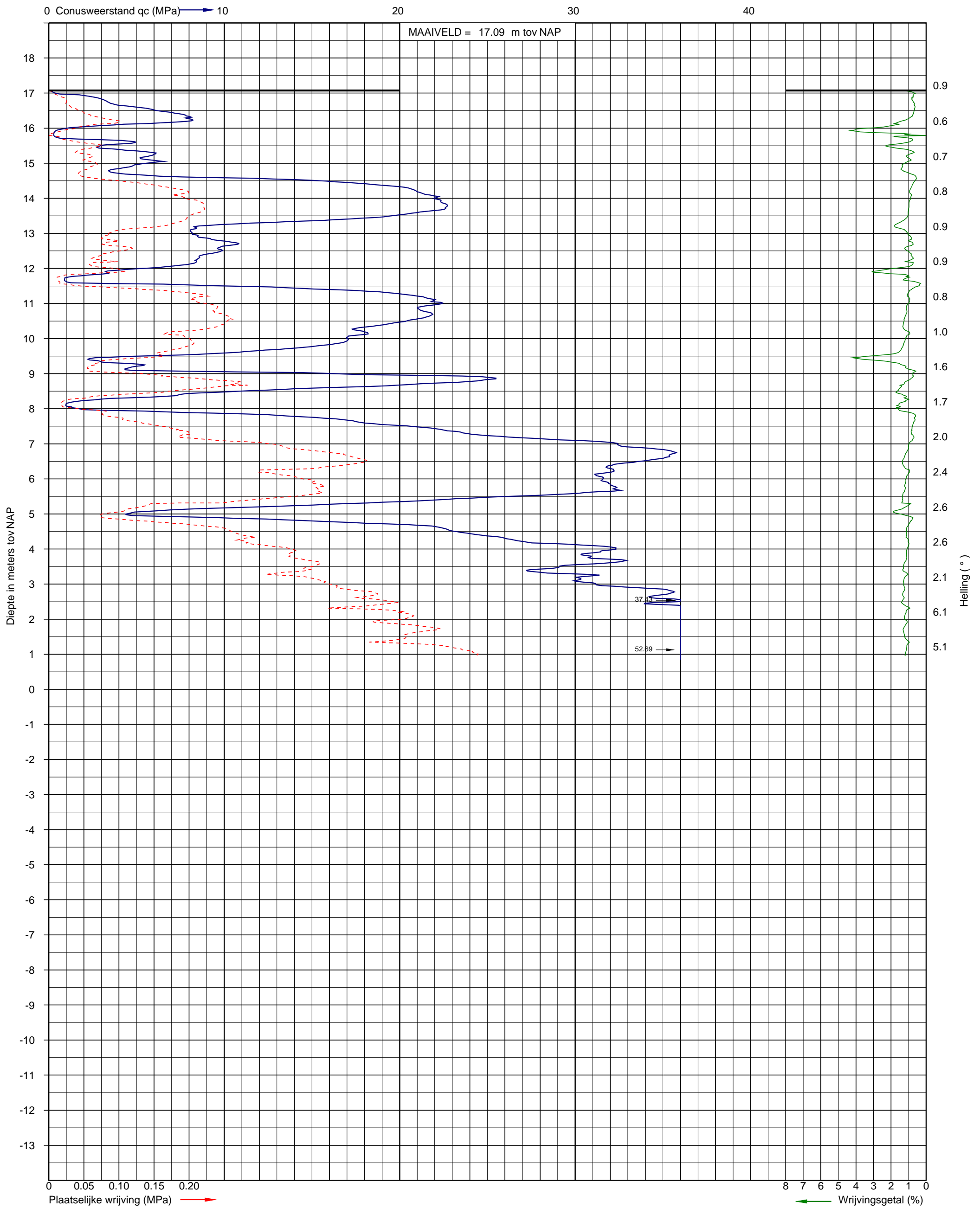


Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 3-7-2019
GWS (m-mv): 1.80

X: 166341,306
Y: 383435,896

Sondering 94

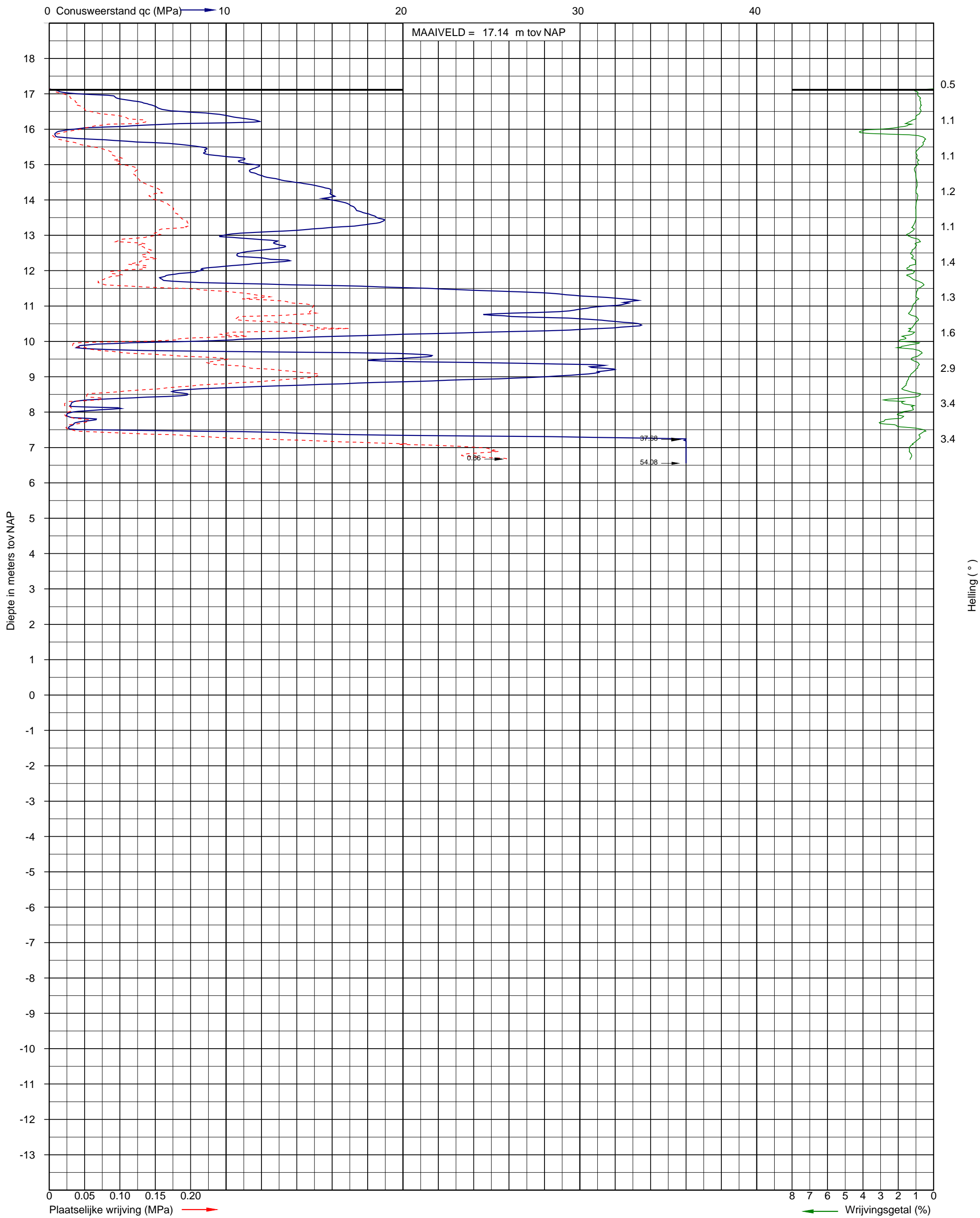
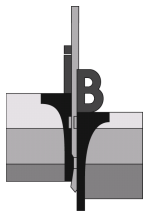


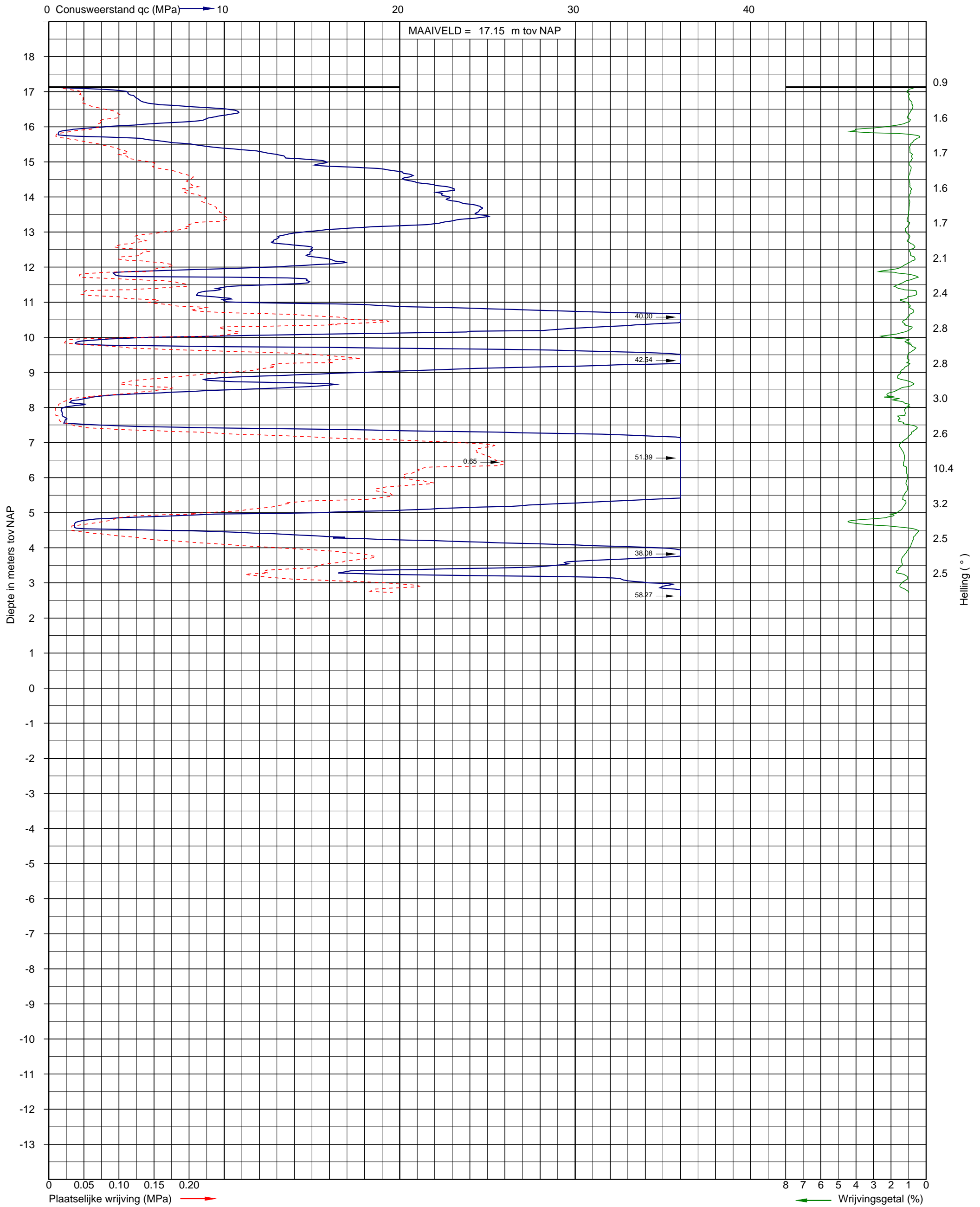
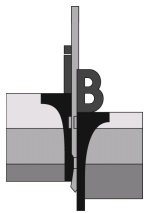
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

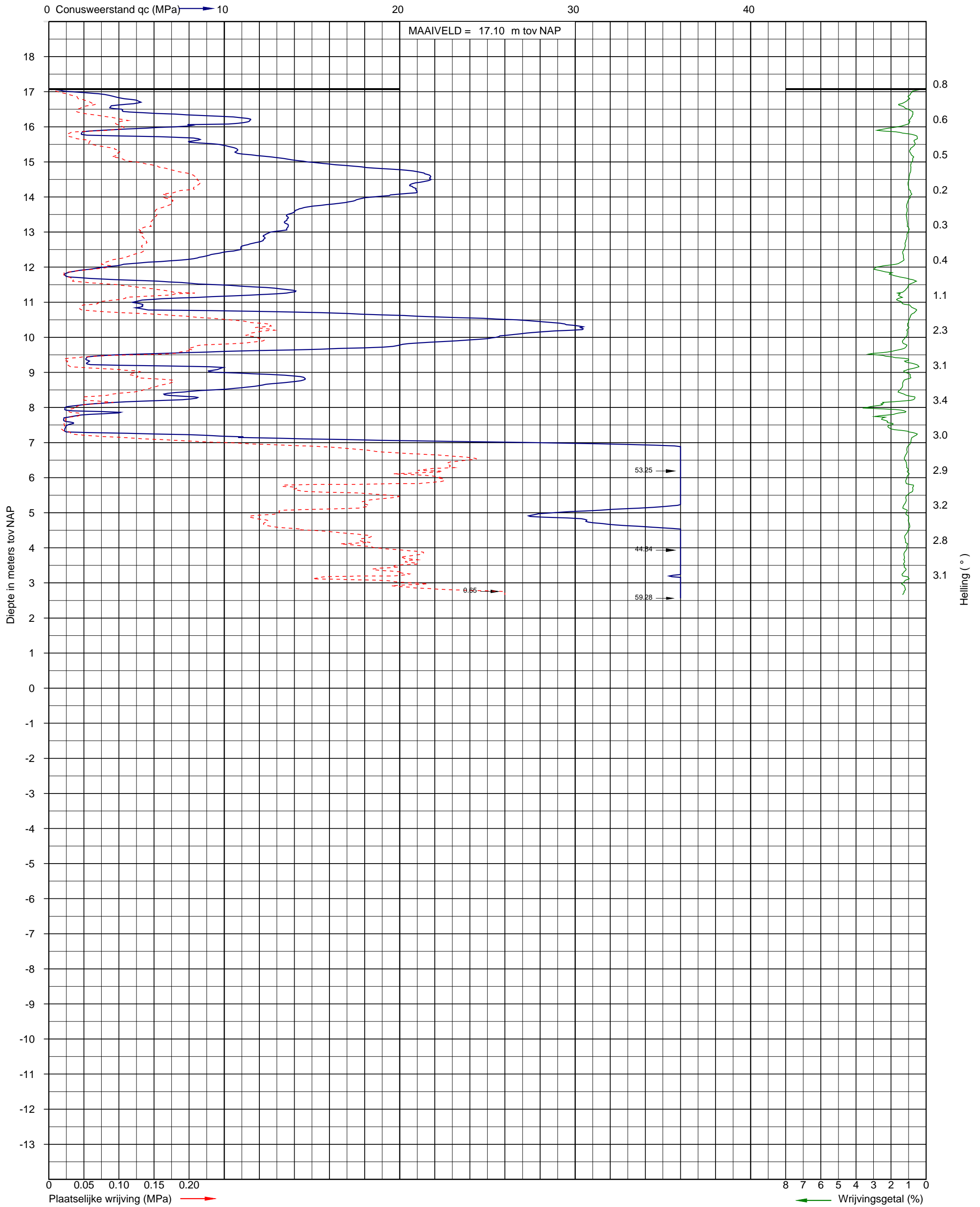
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 3-7-2019
GWS (m-mv): 1.80

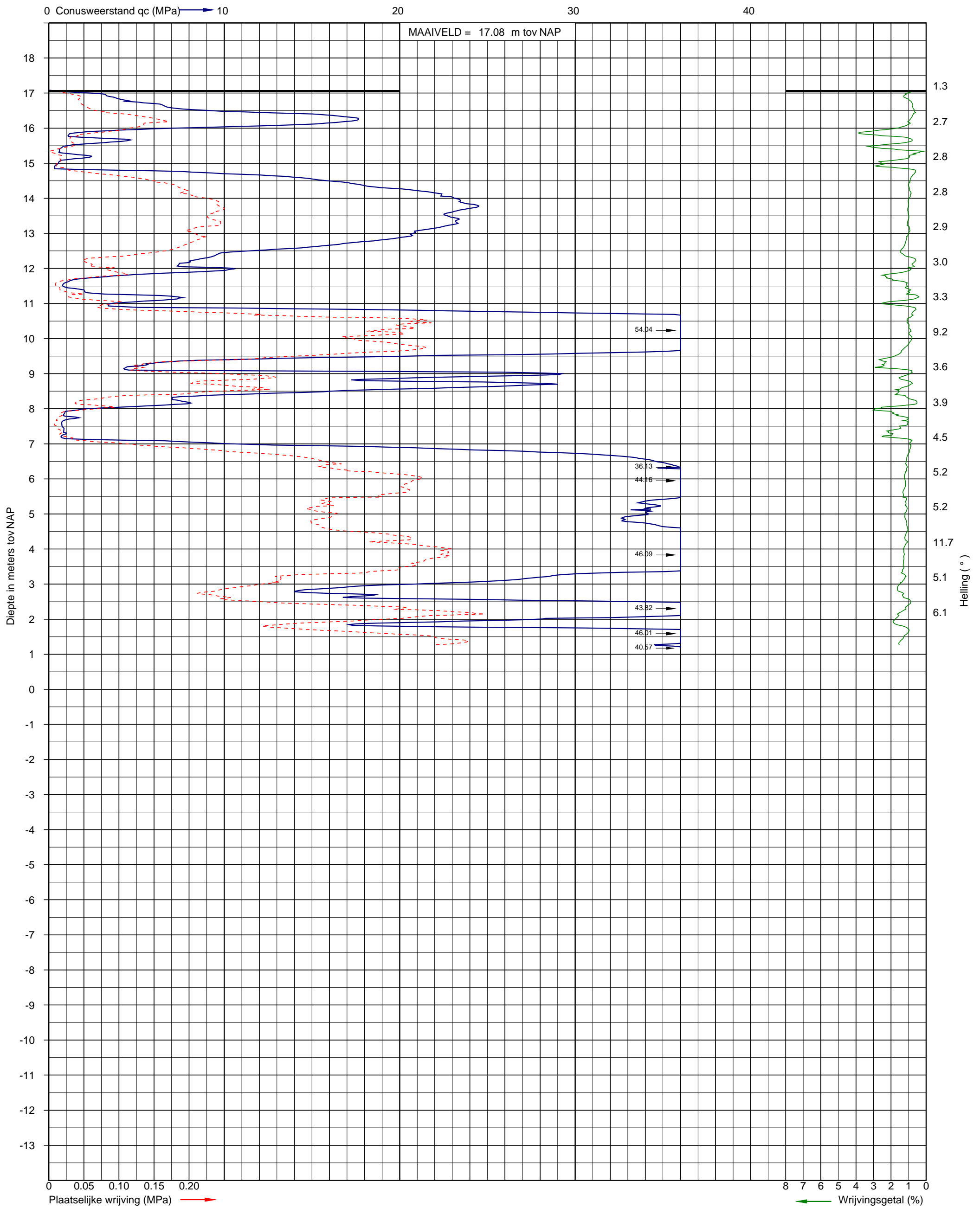
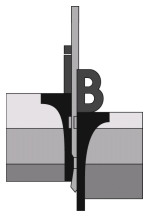
X: 166330,120
Y: 383440,494

Sondering 95







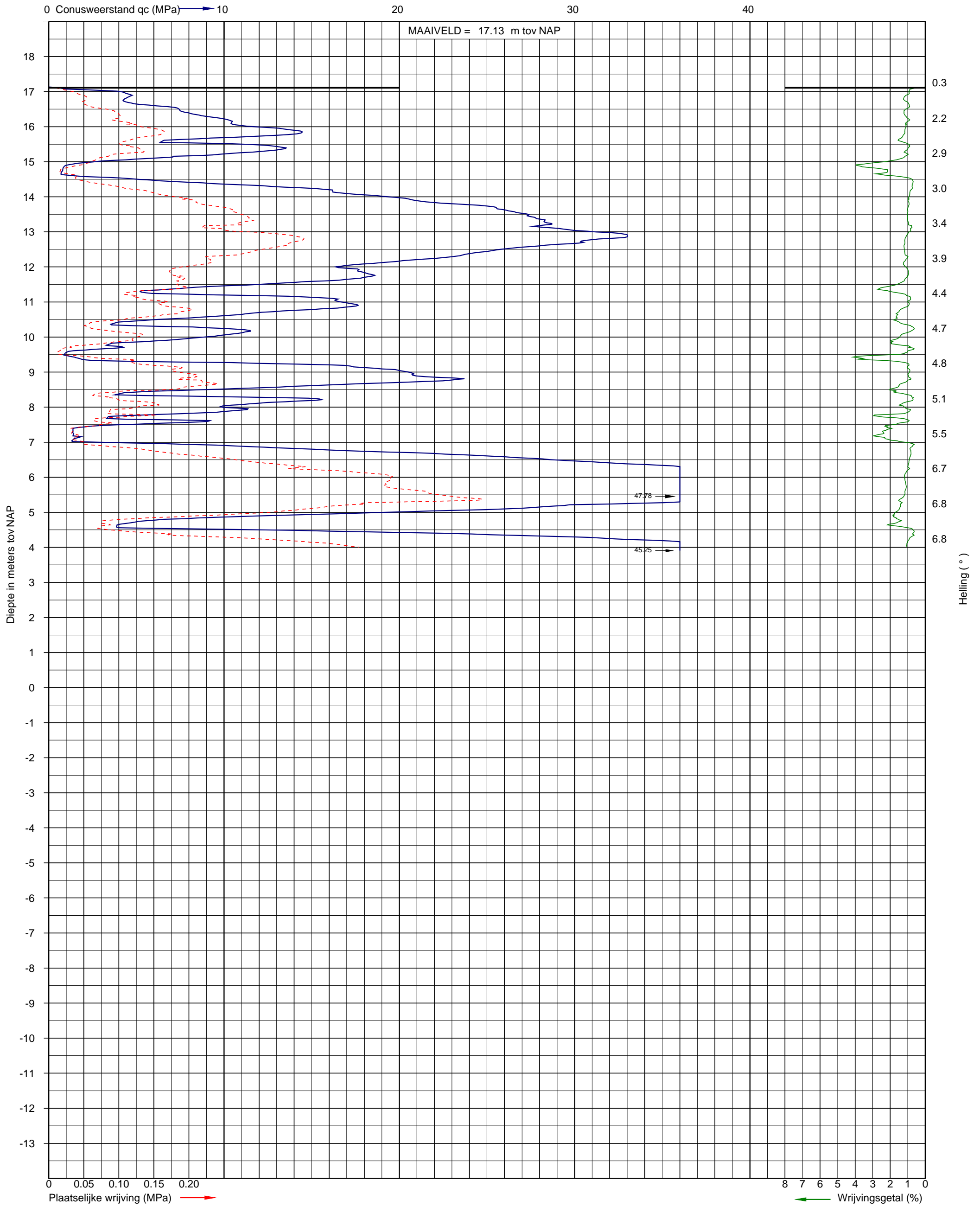


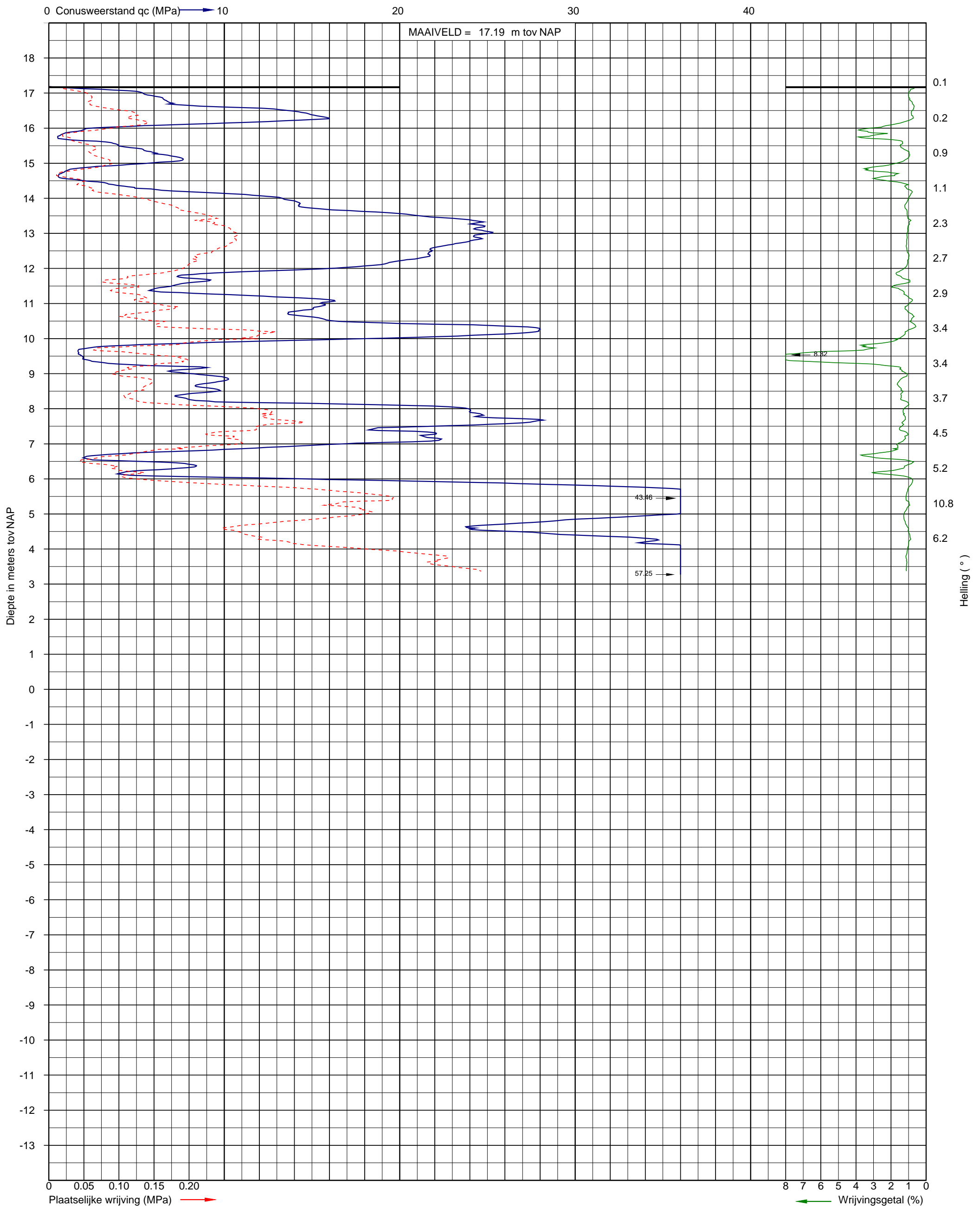
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

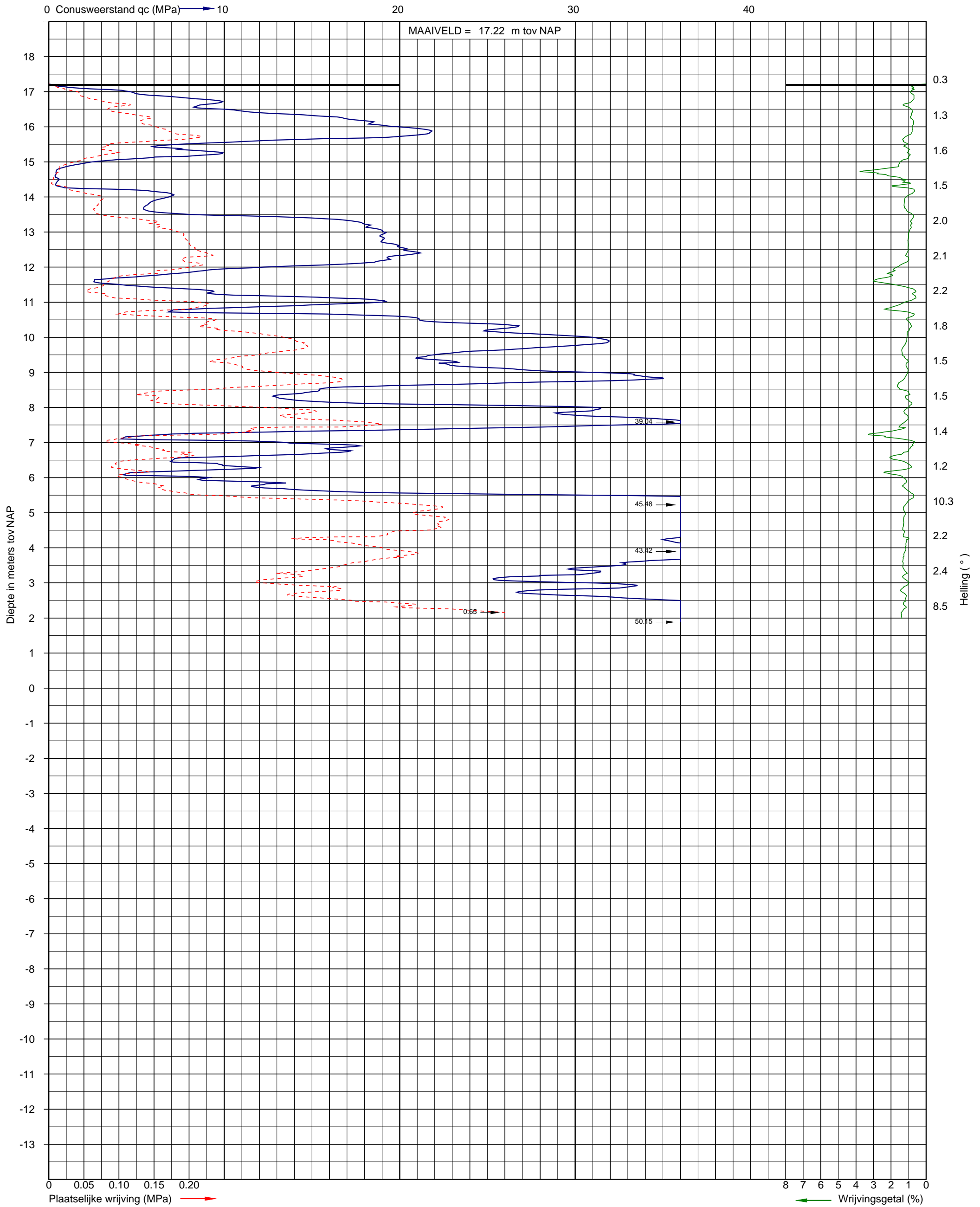
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 3-7-2019
GWS (m-mv): 1.80

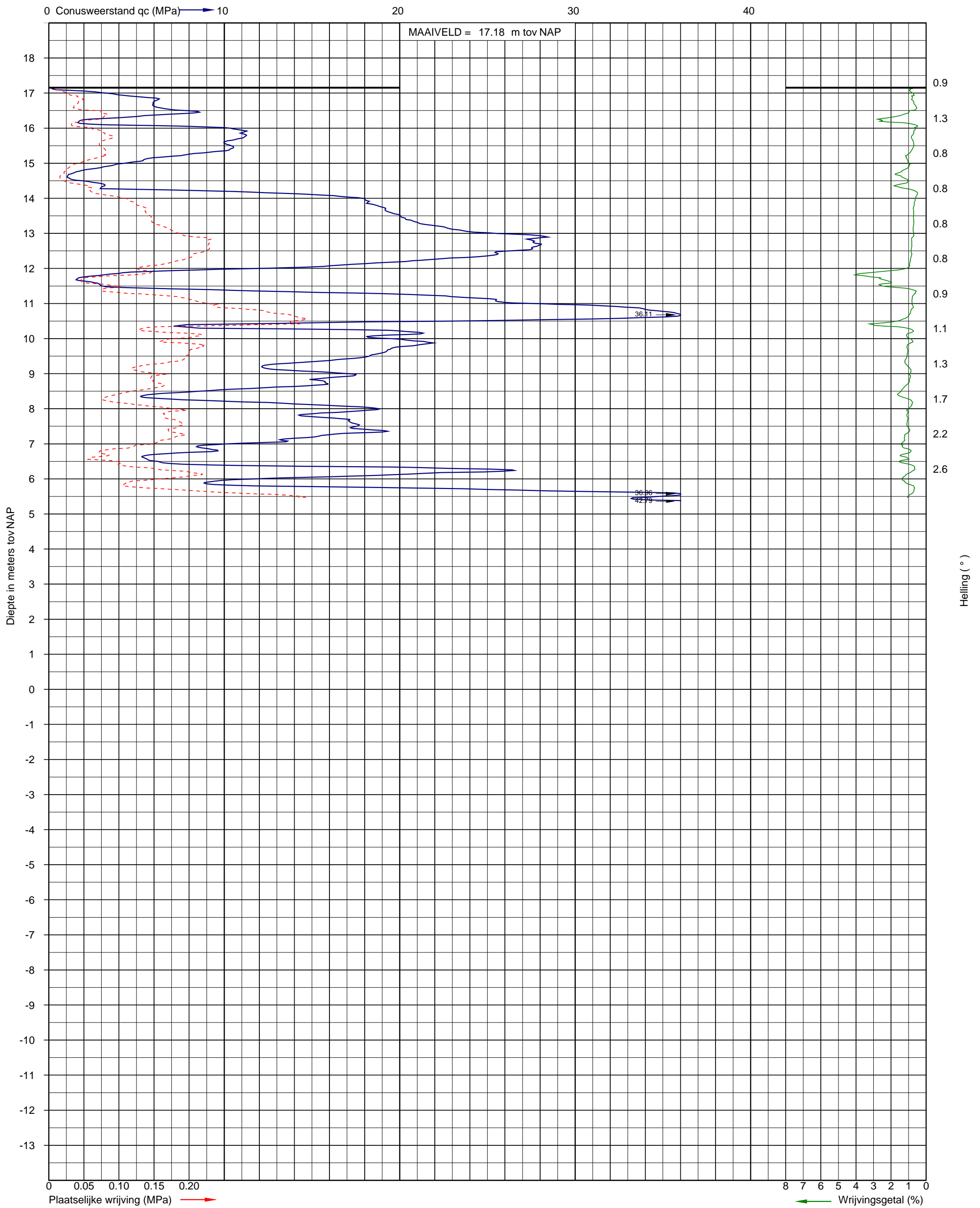
X: 166365,946
Y: 383528,554

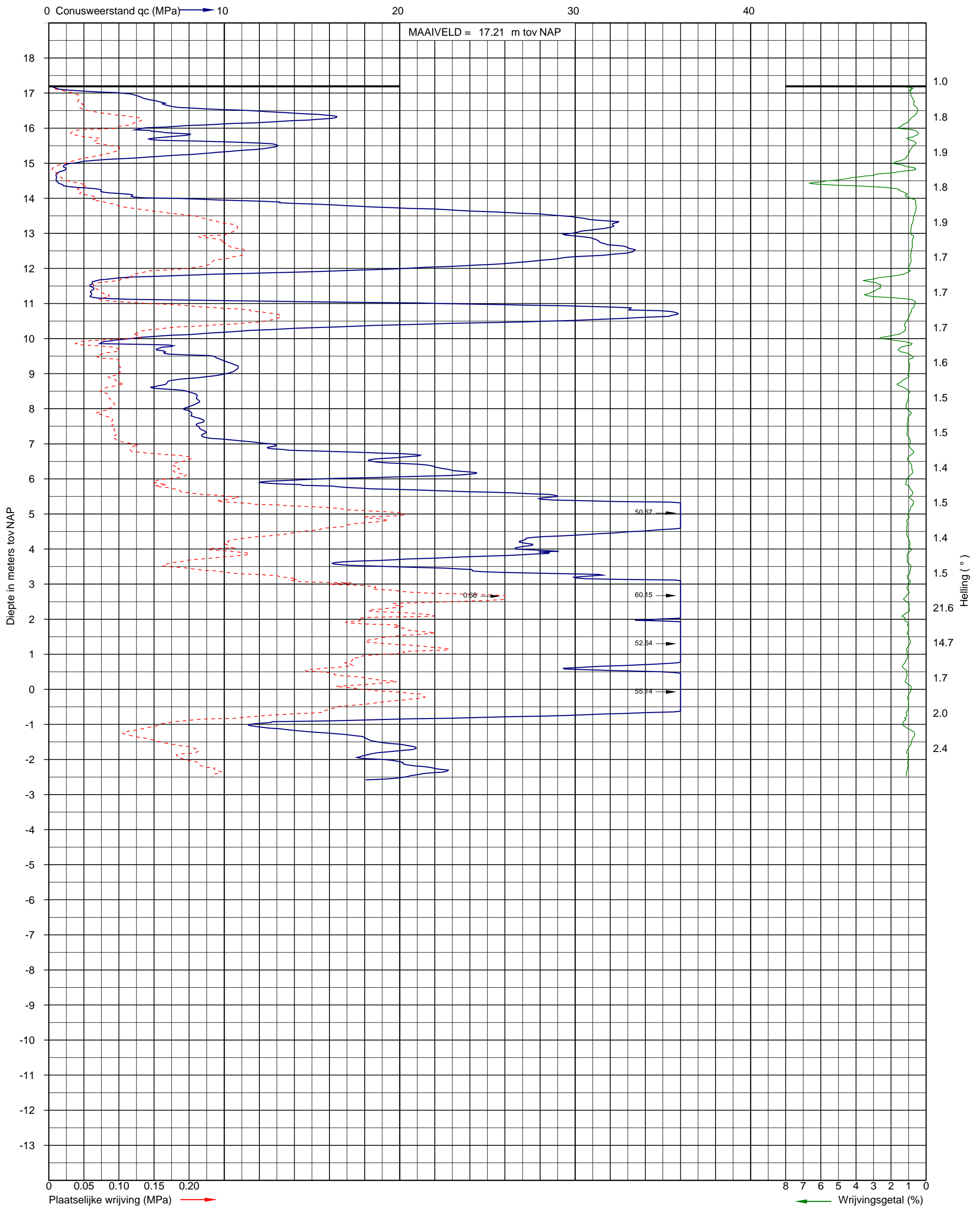
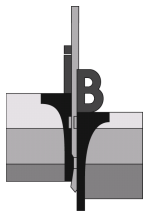
Sondering 99

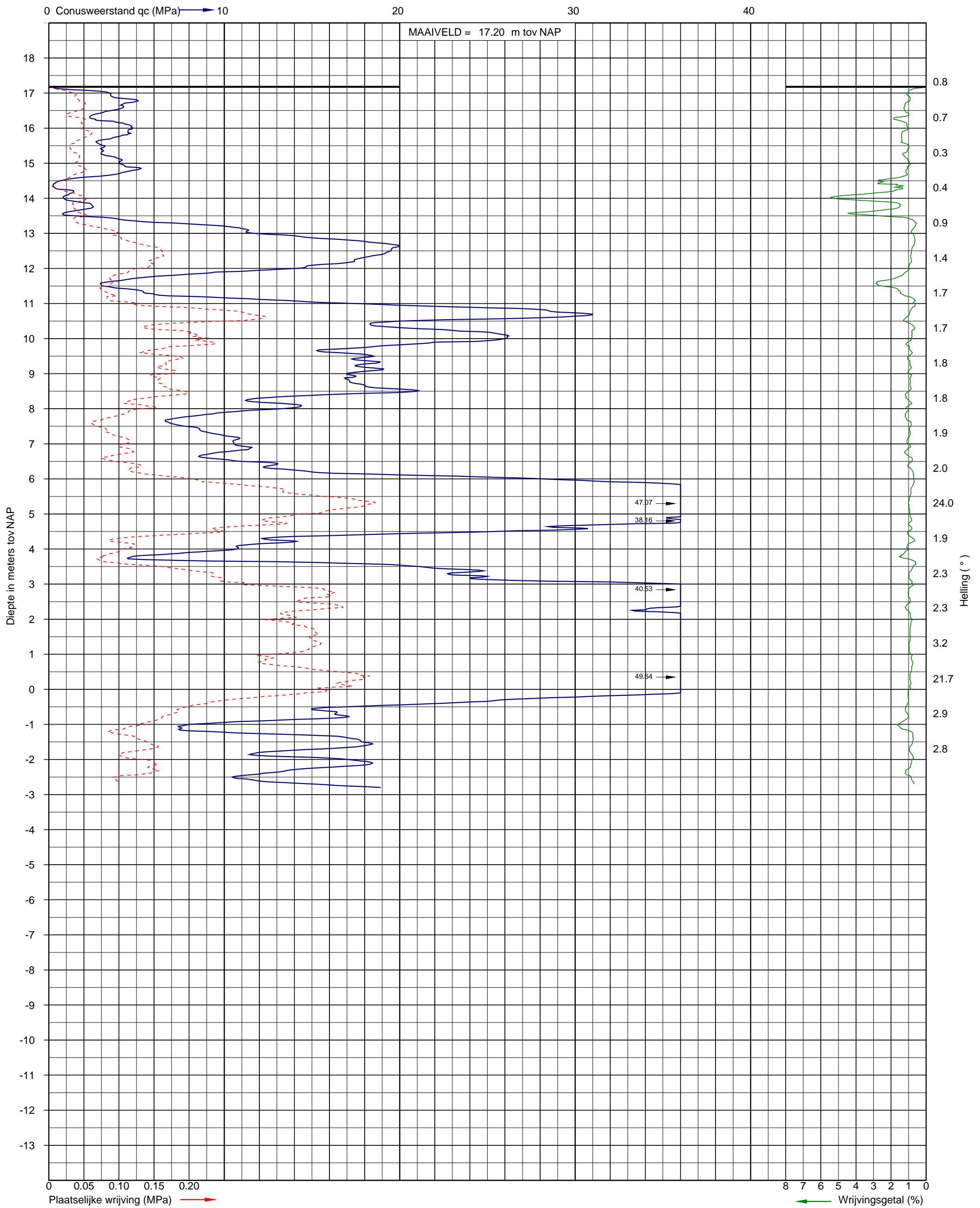
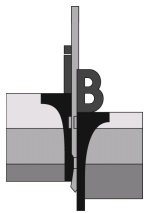


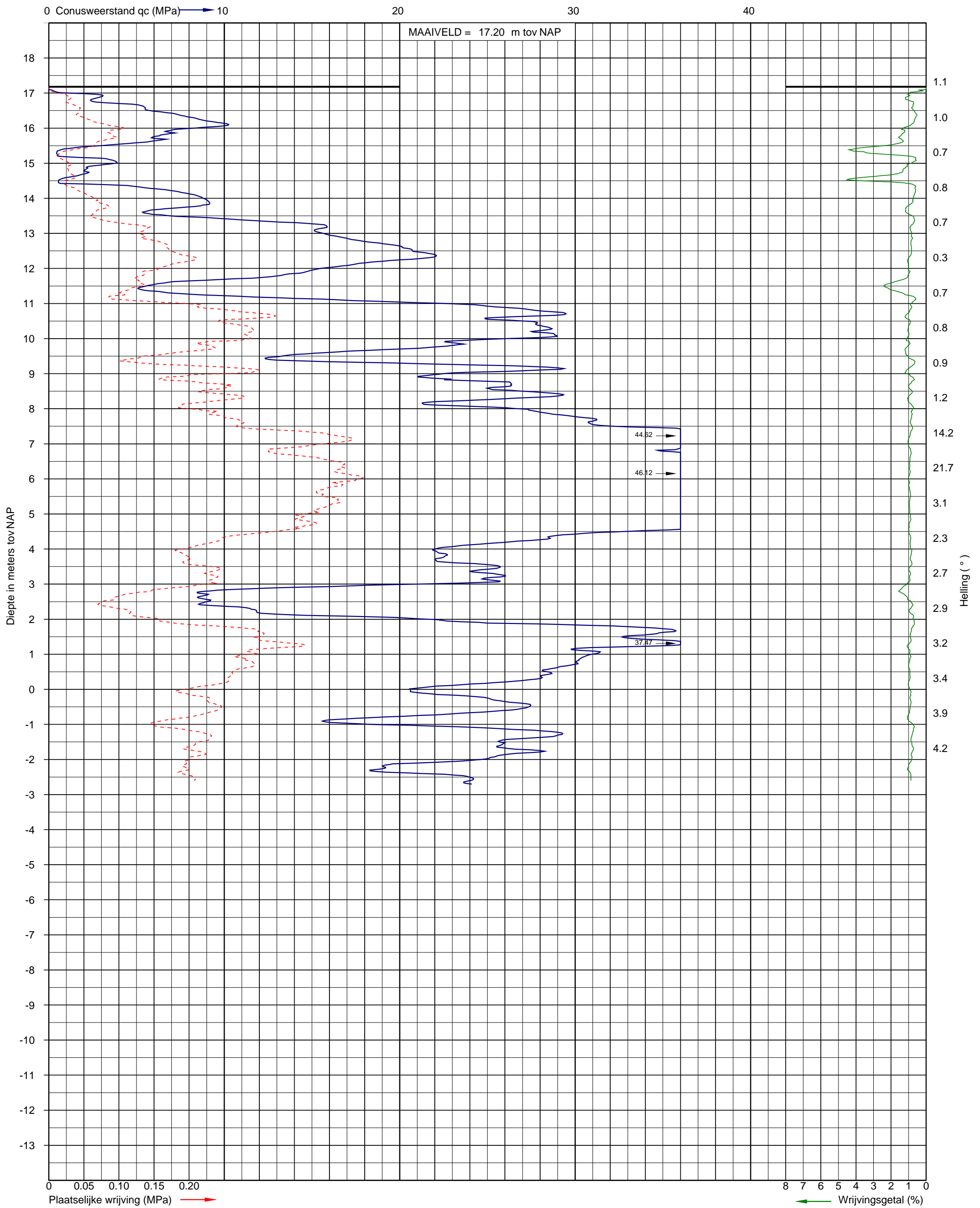


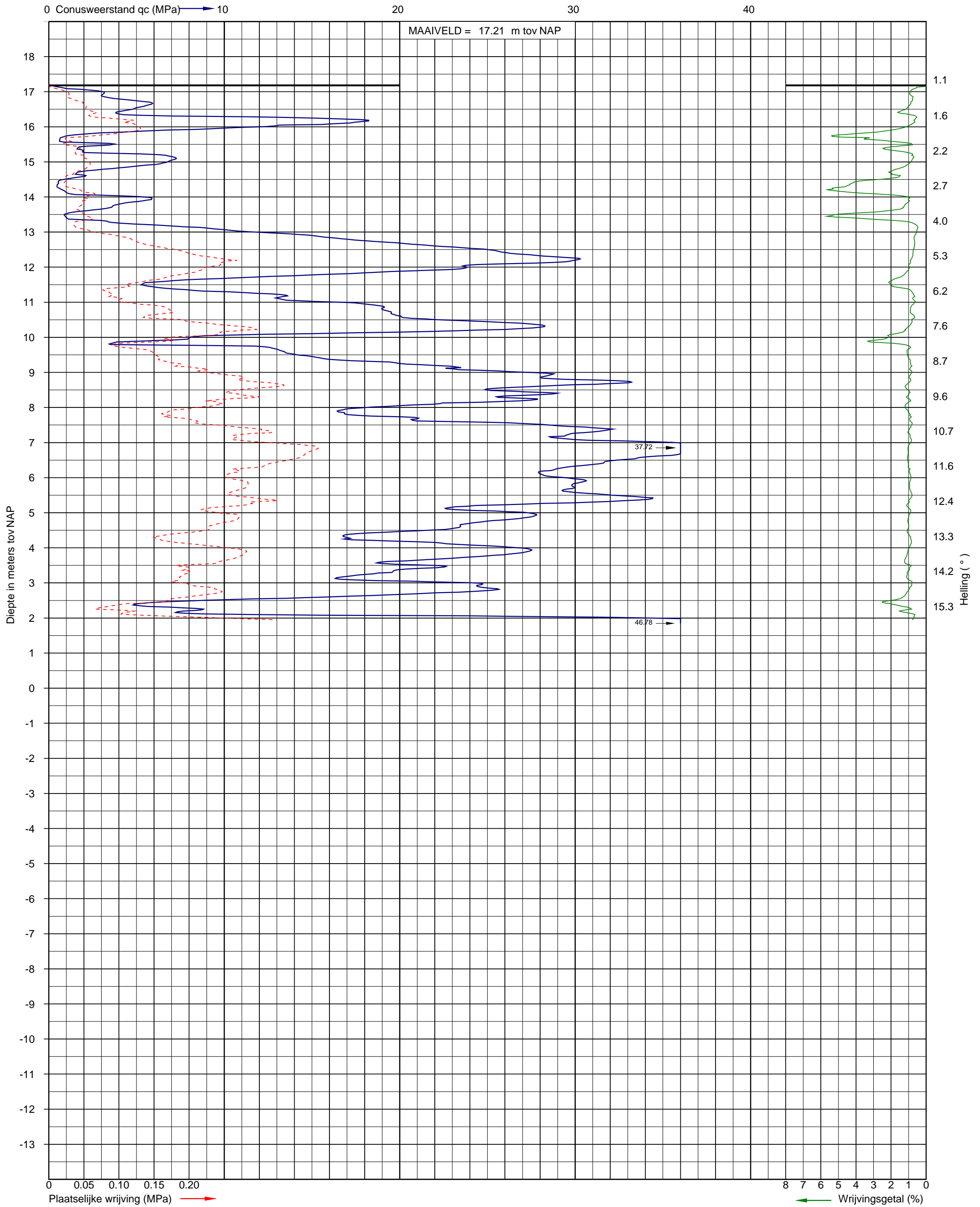
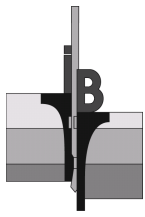


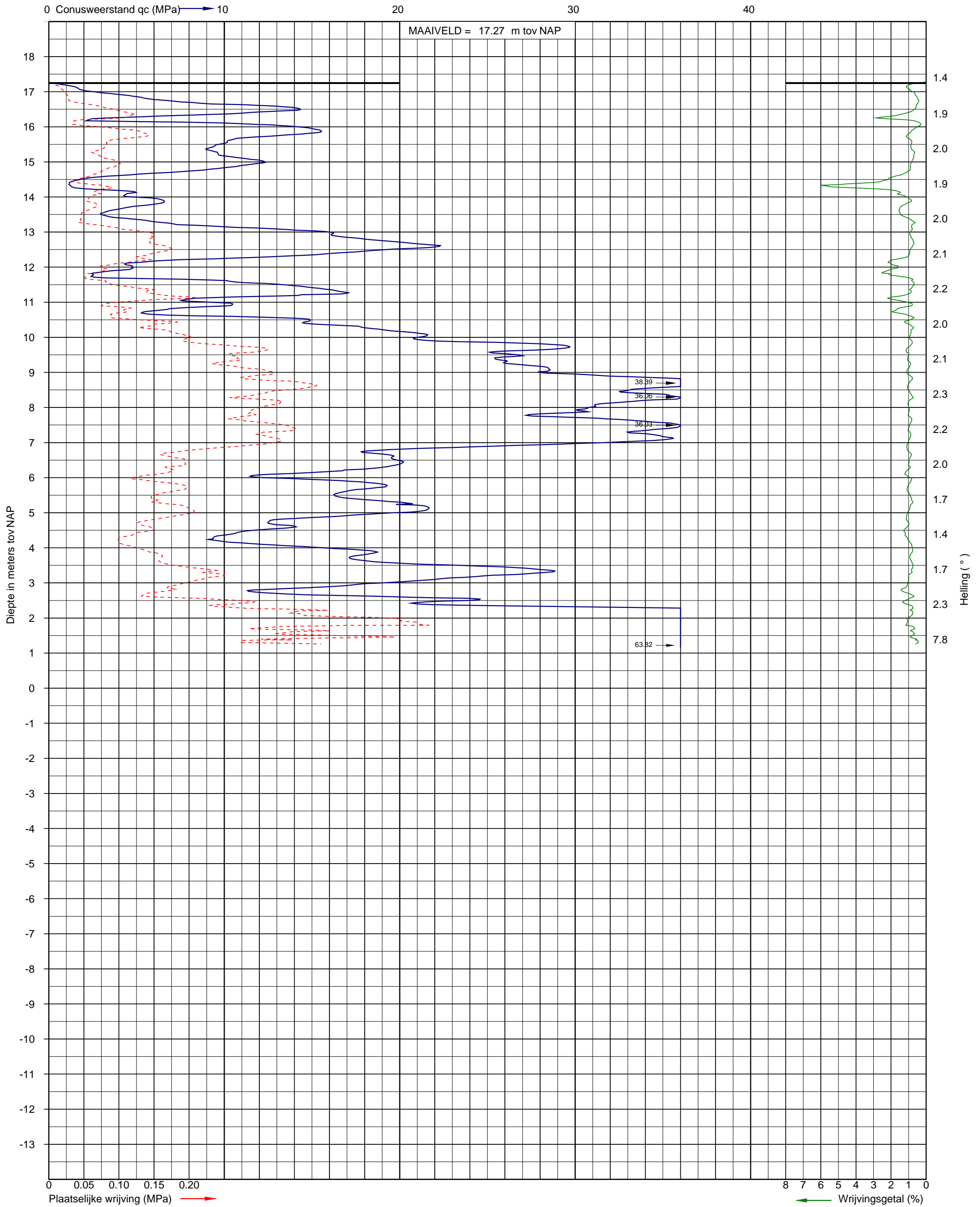
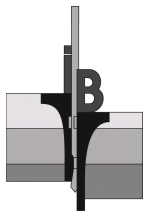


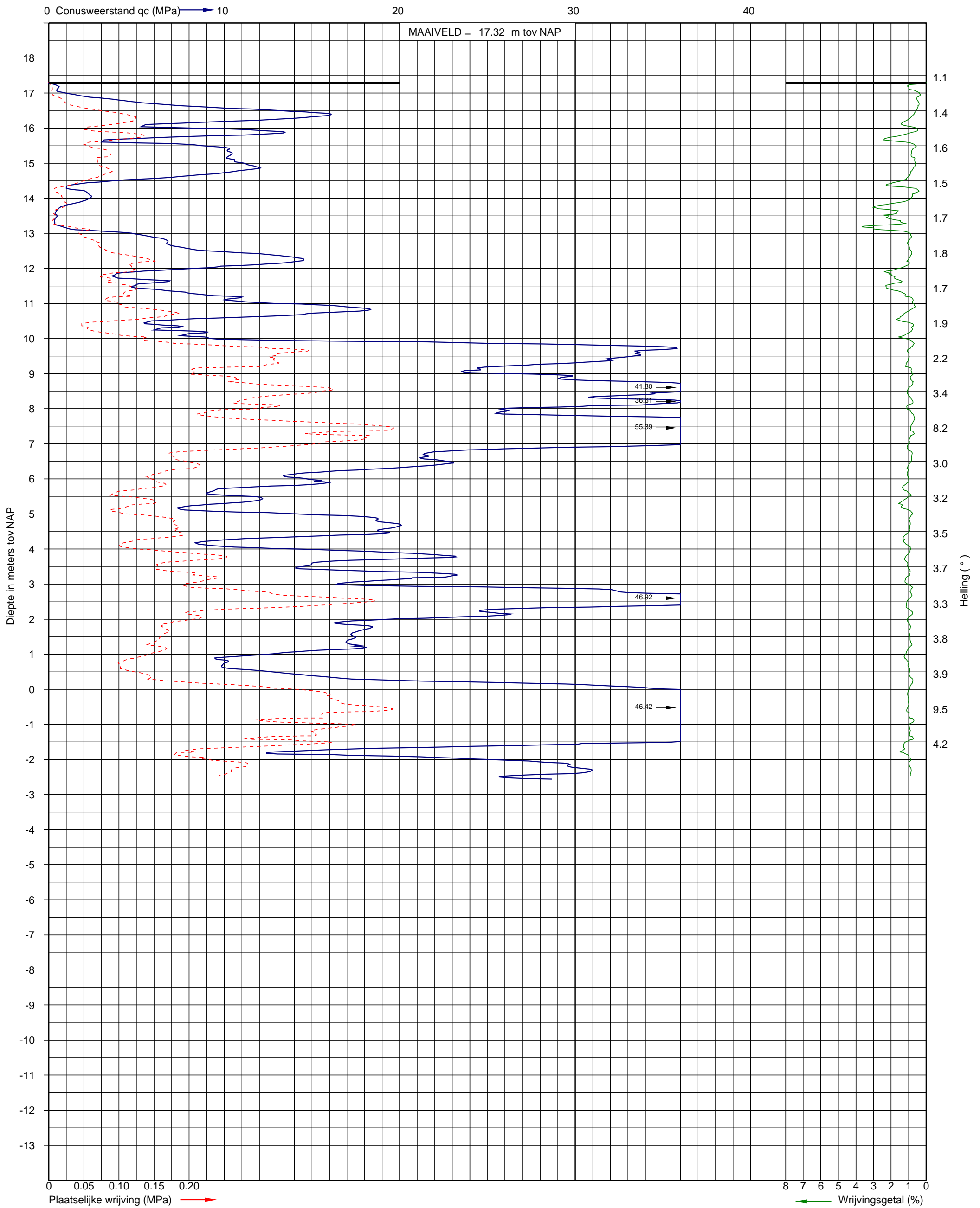


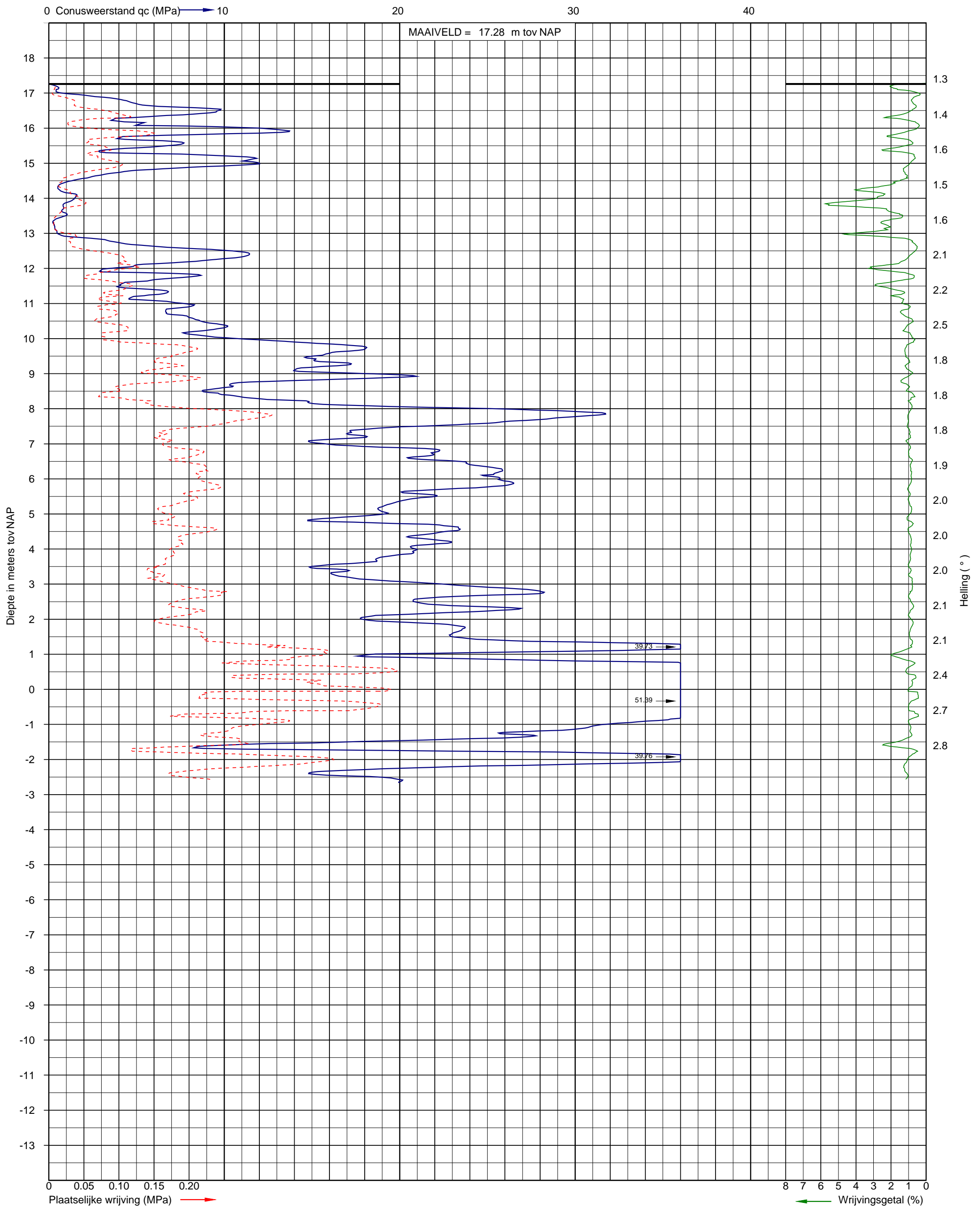


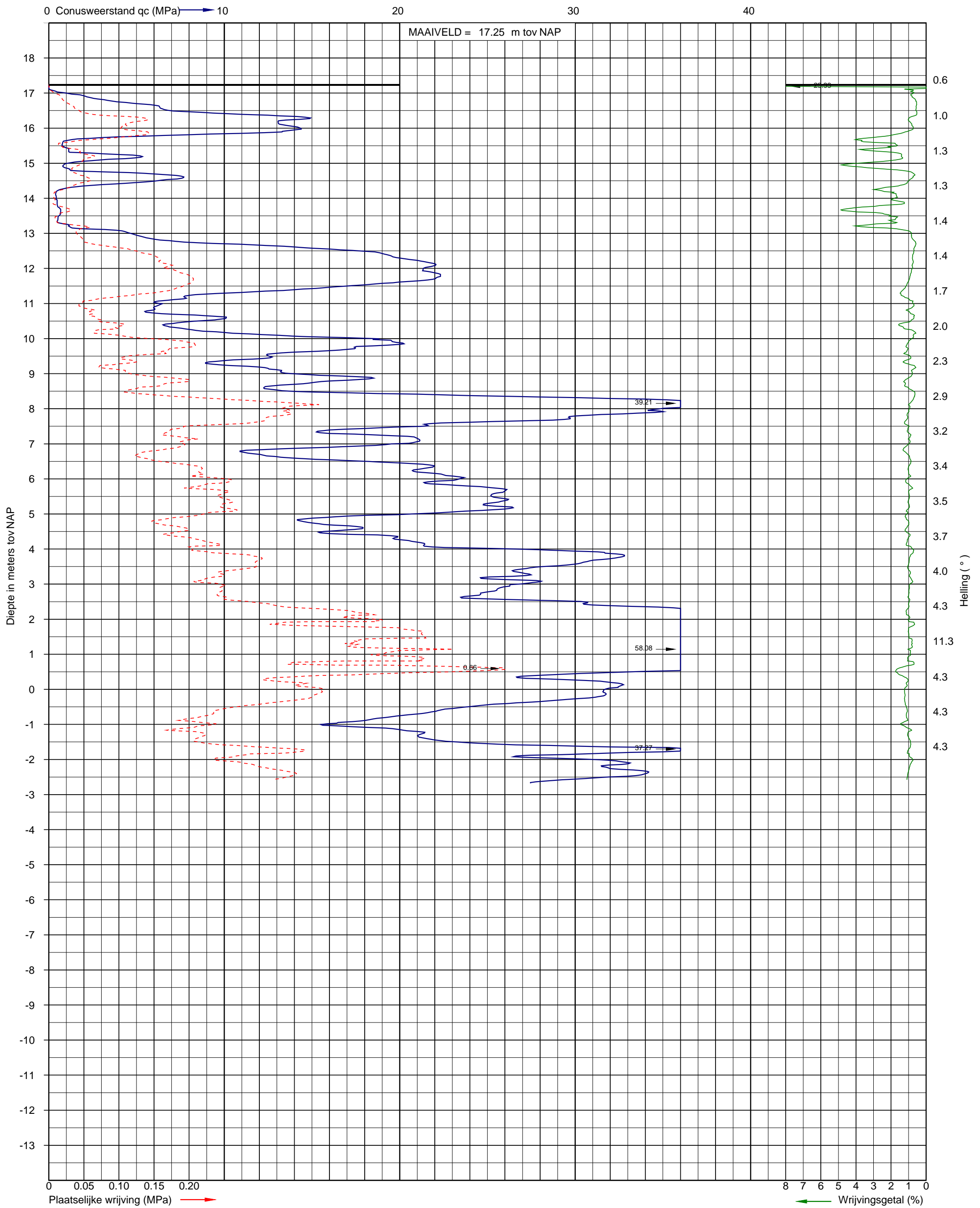


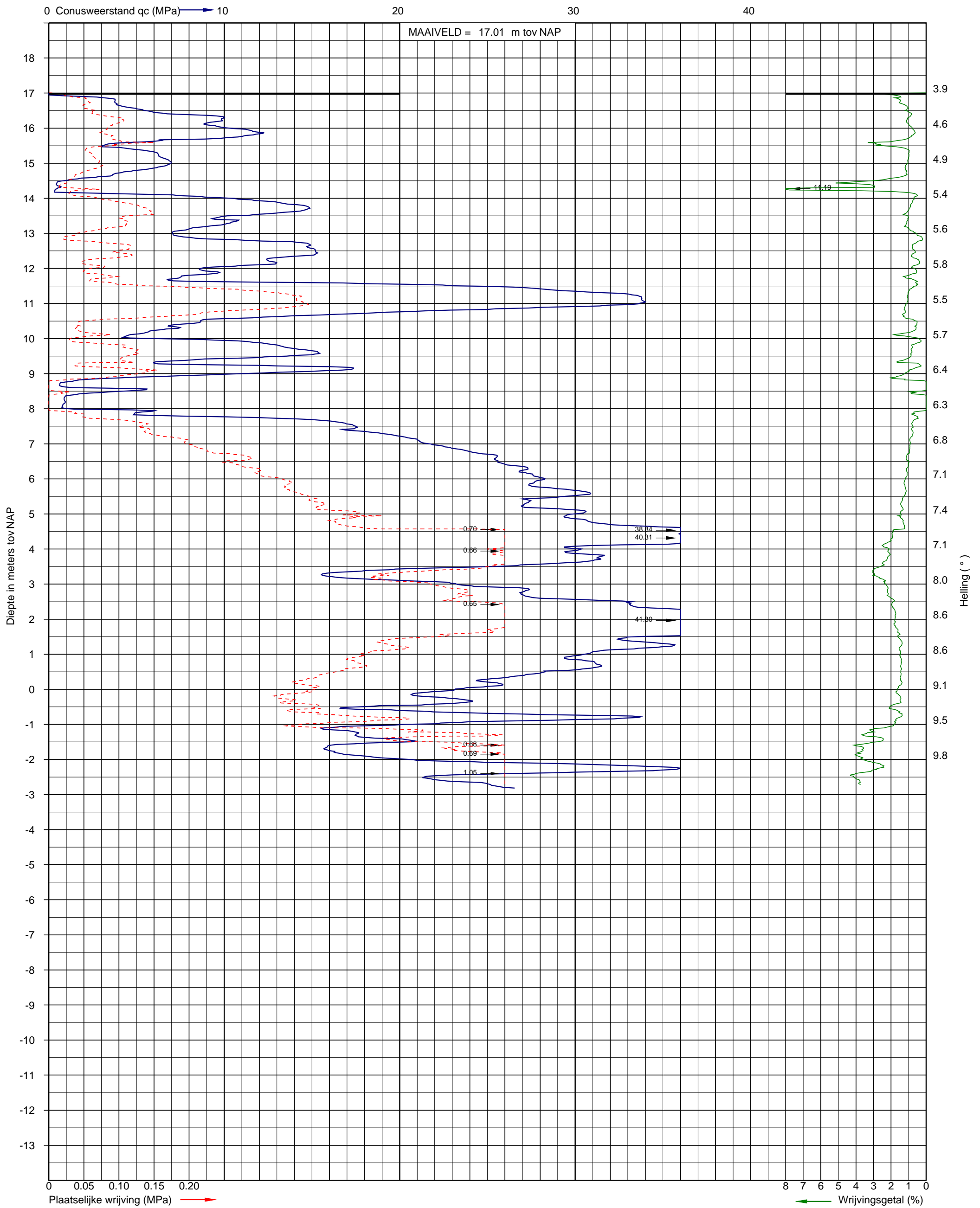
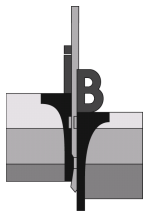


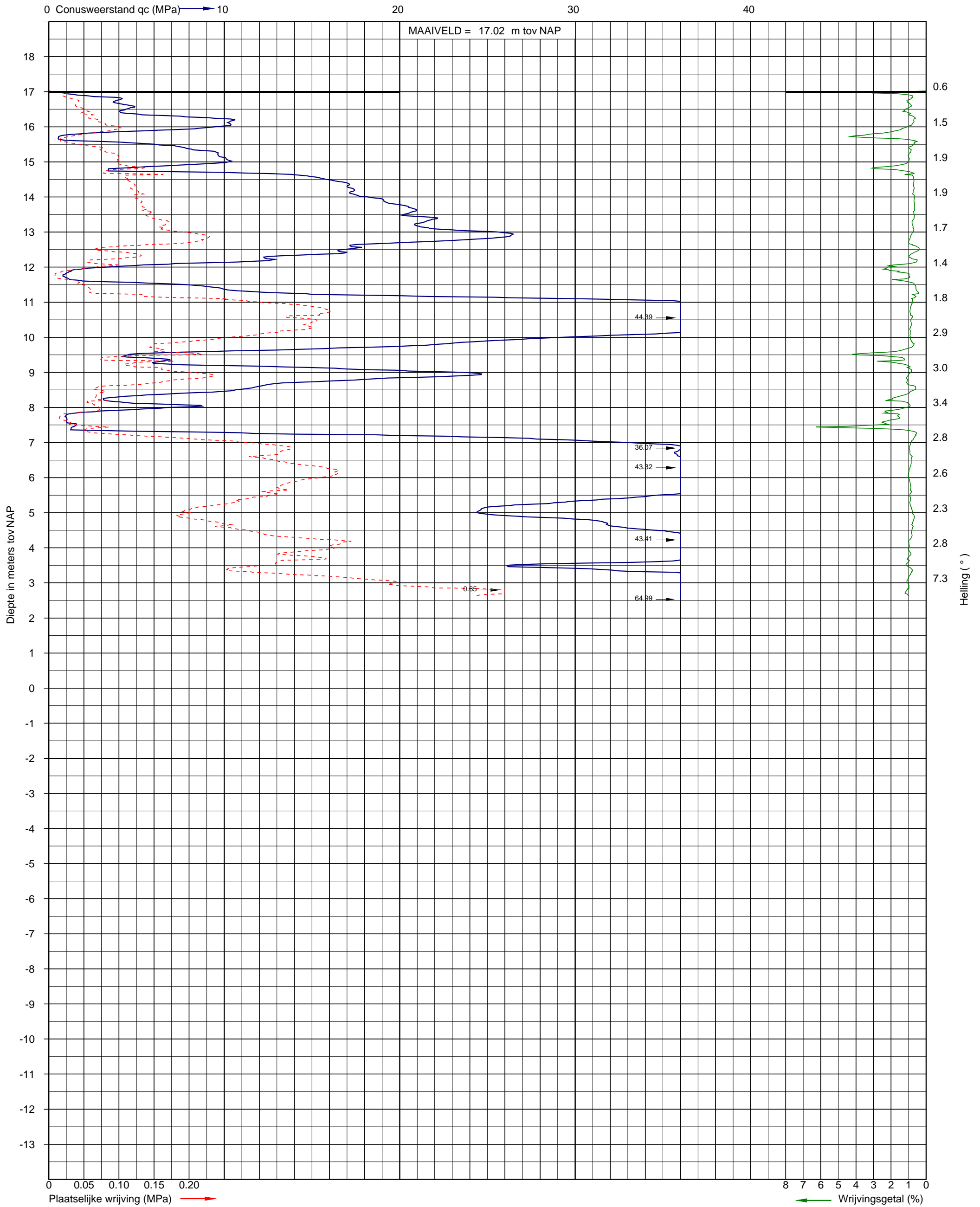
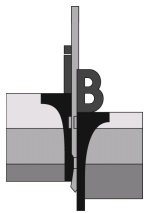


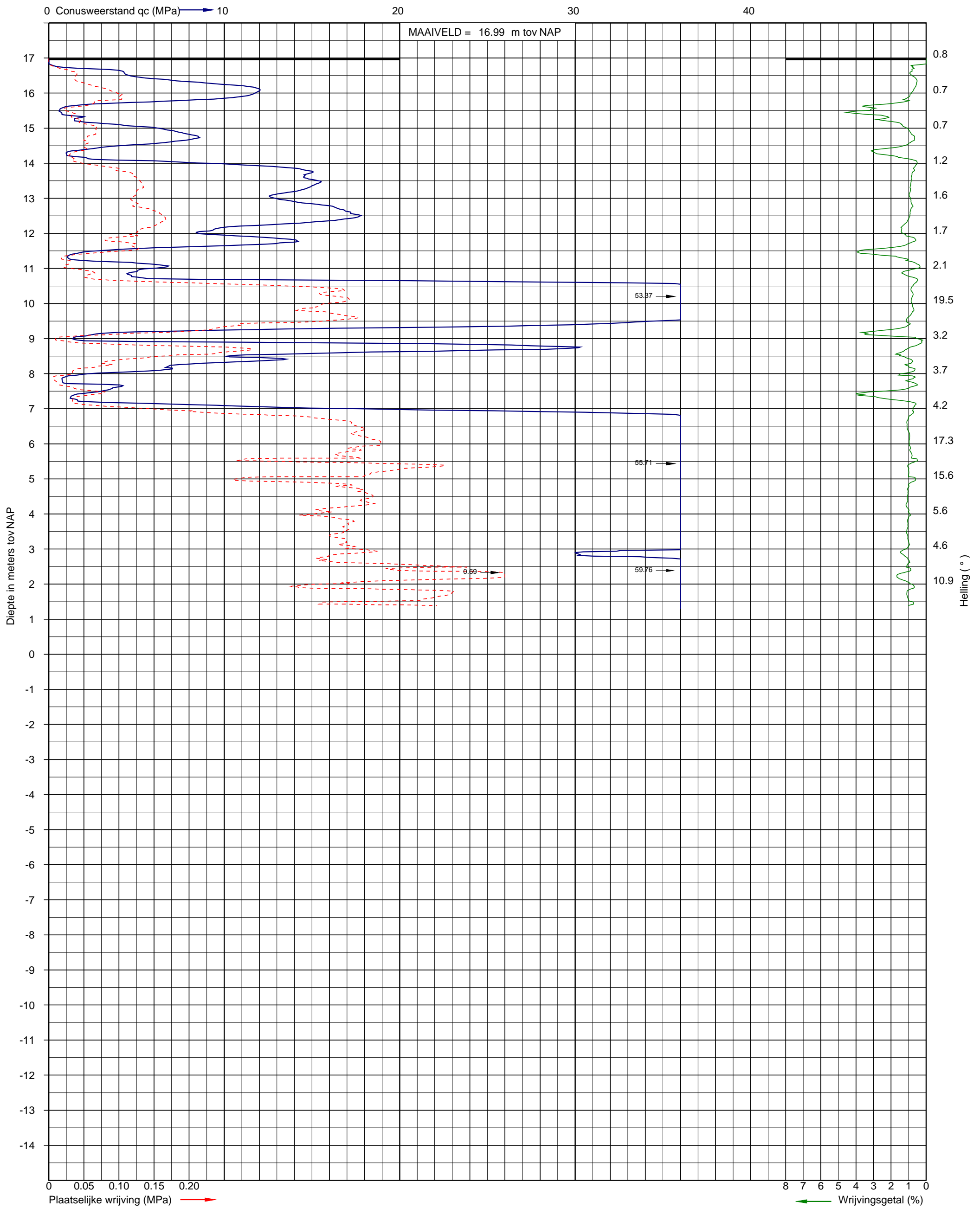


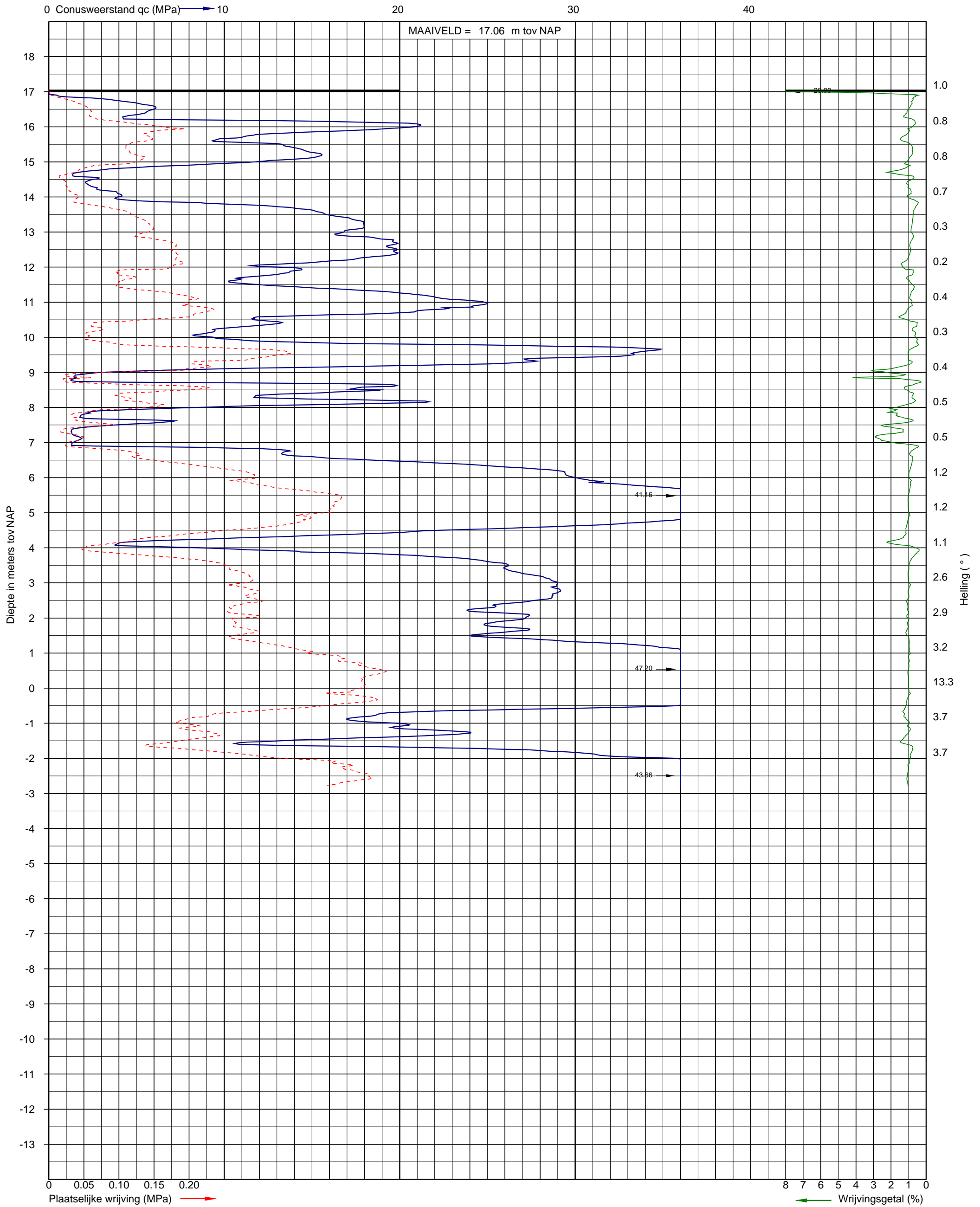
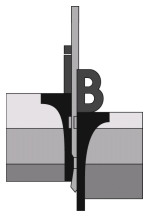


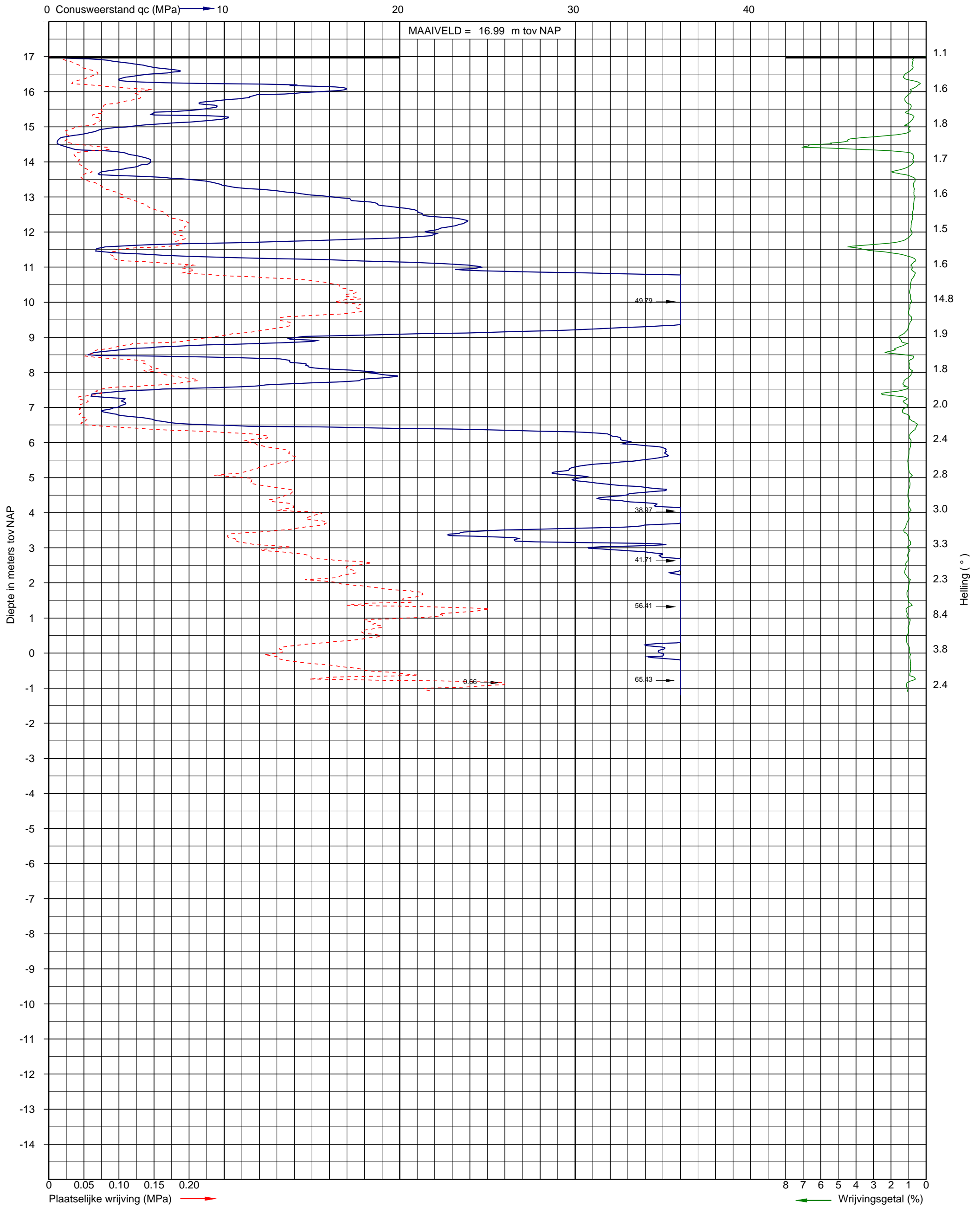


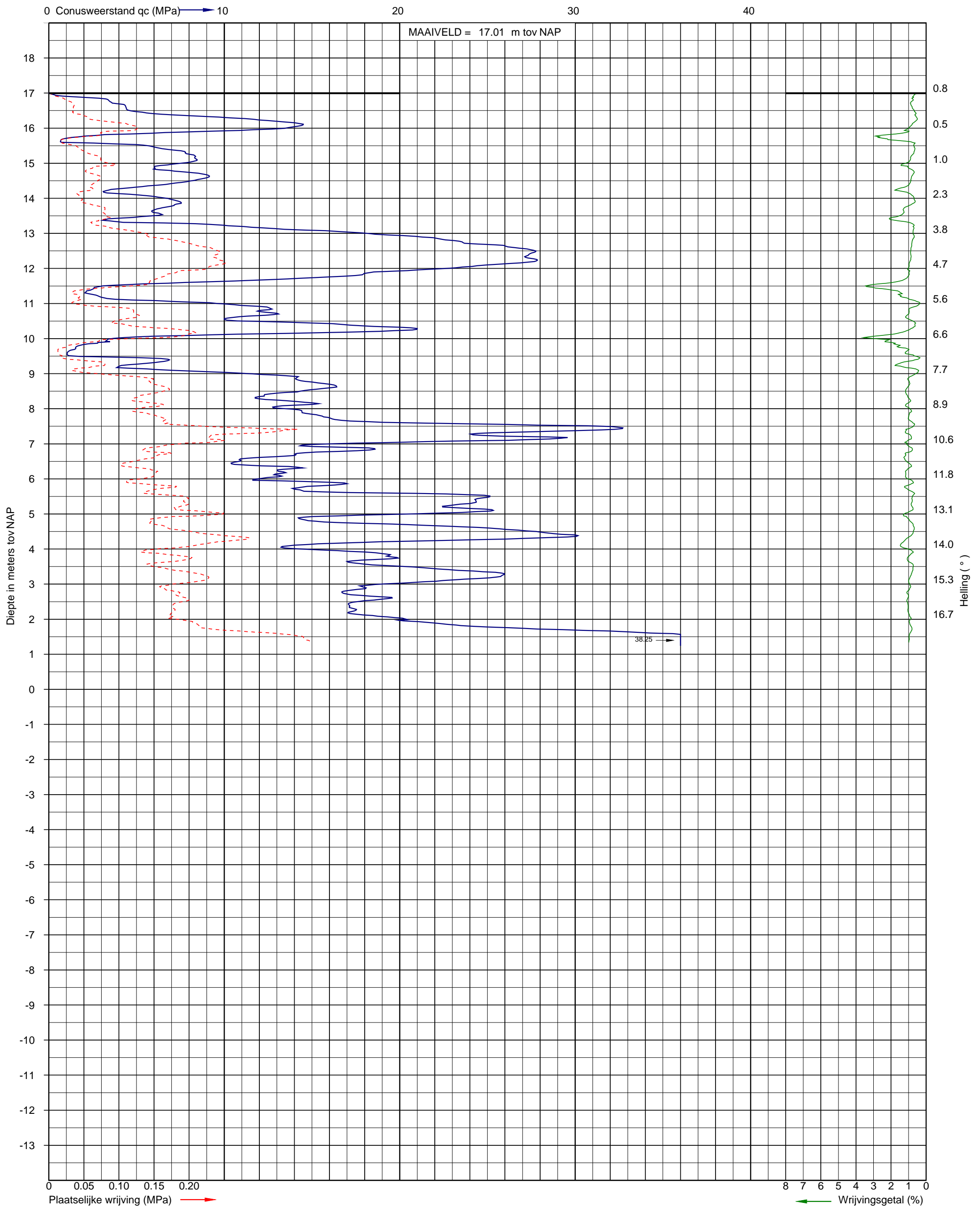


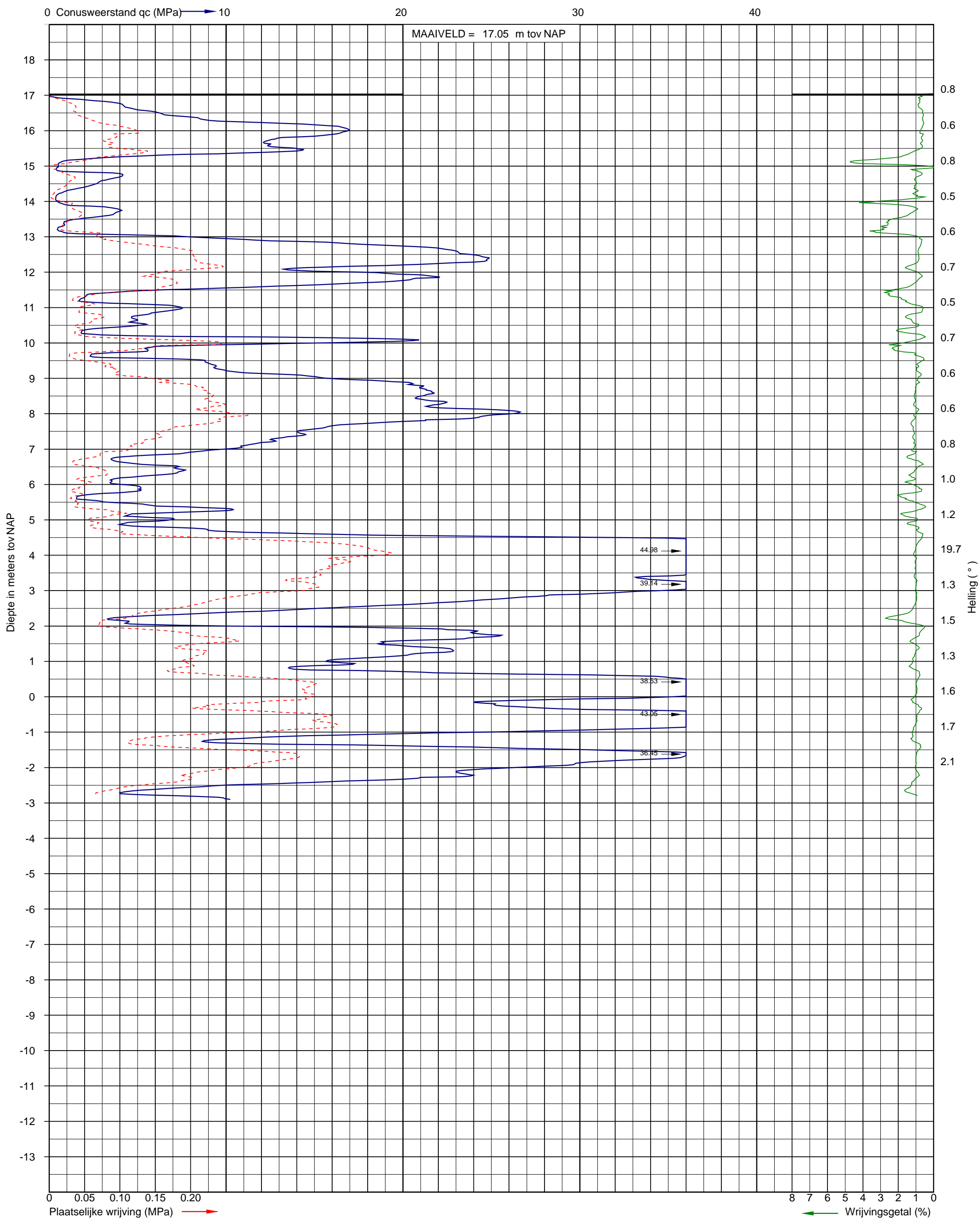


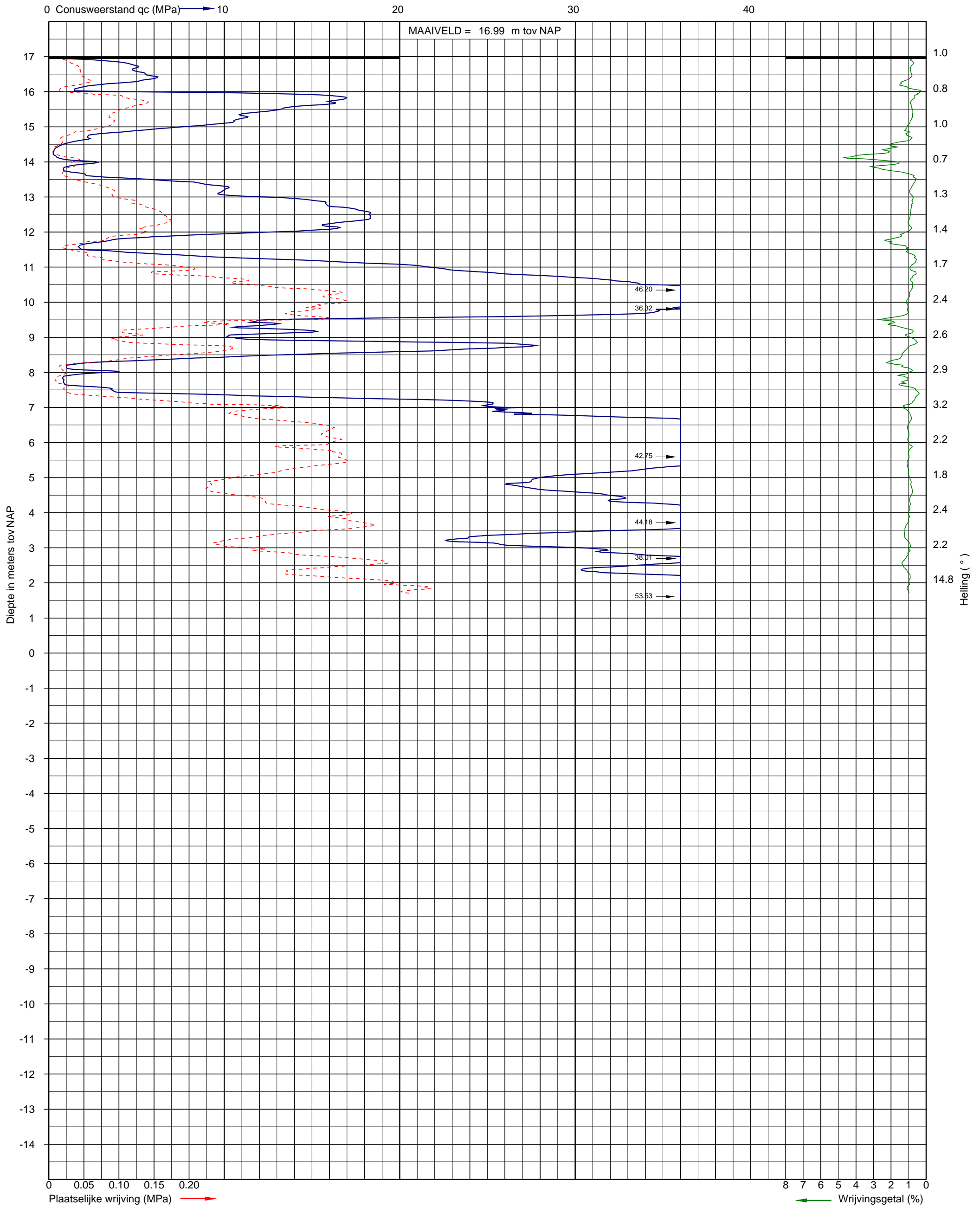


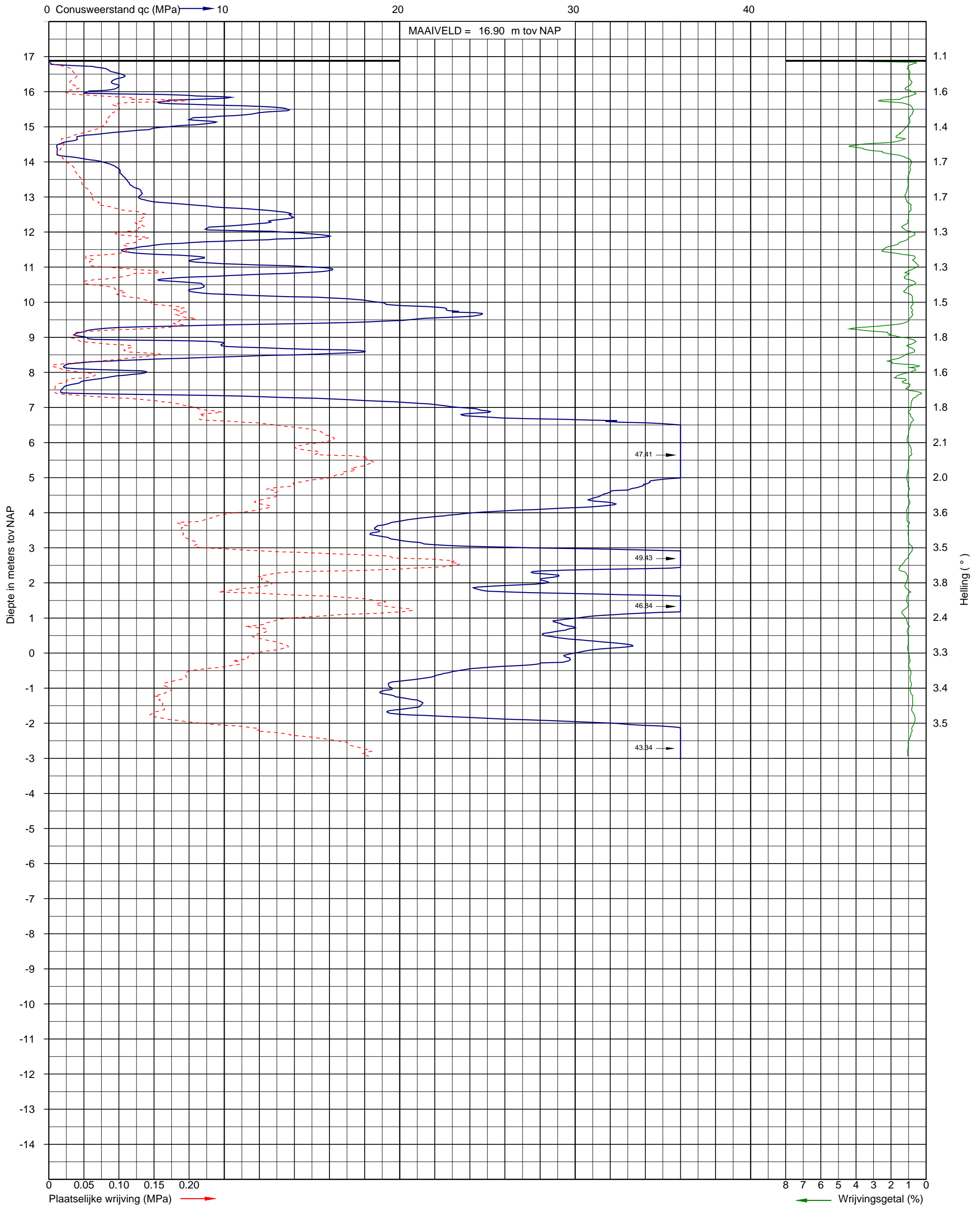
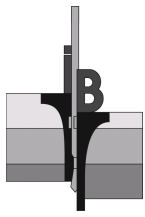


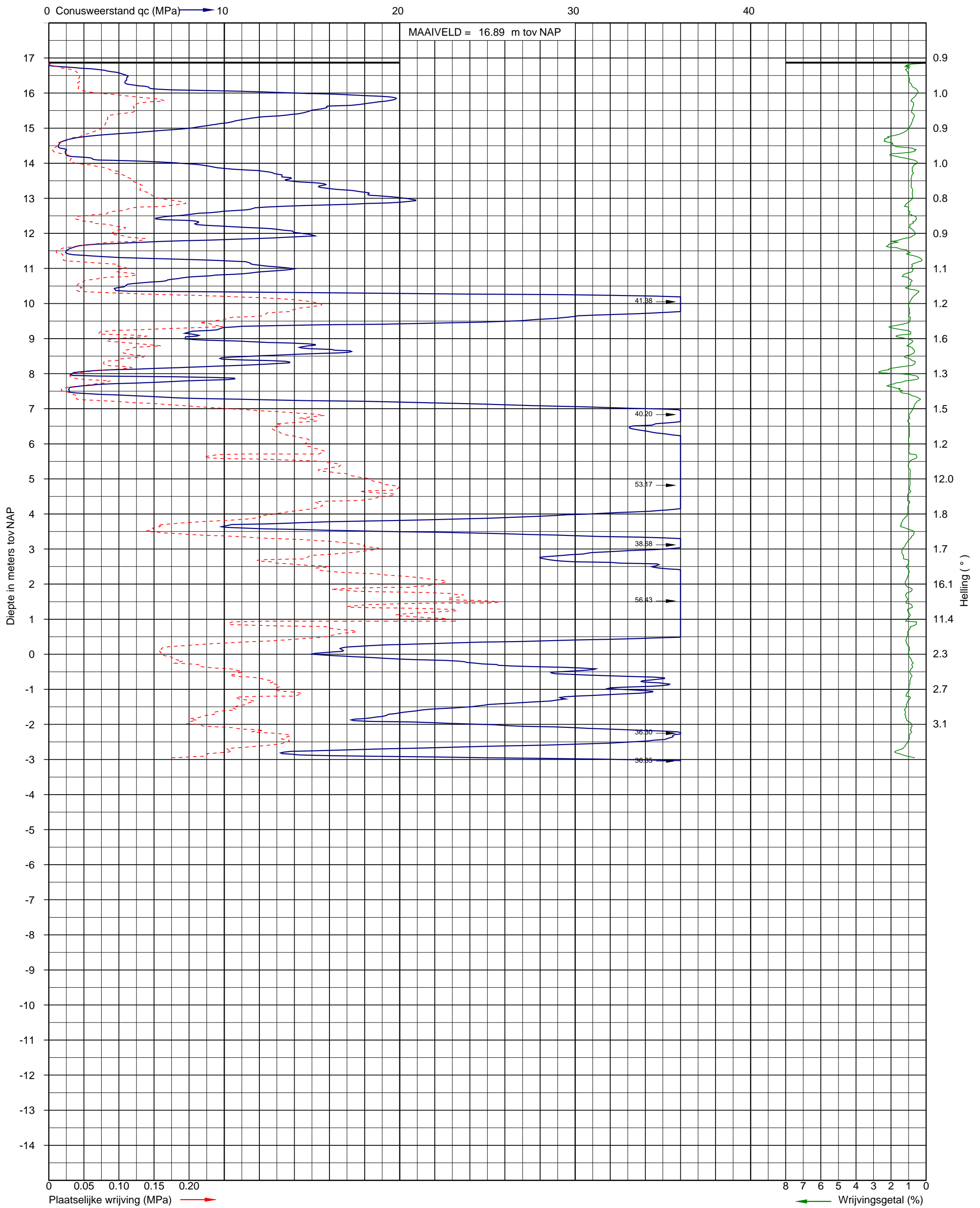
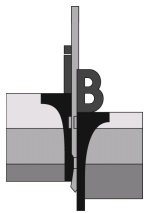


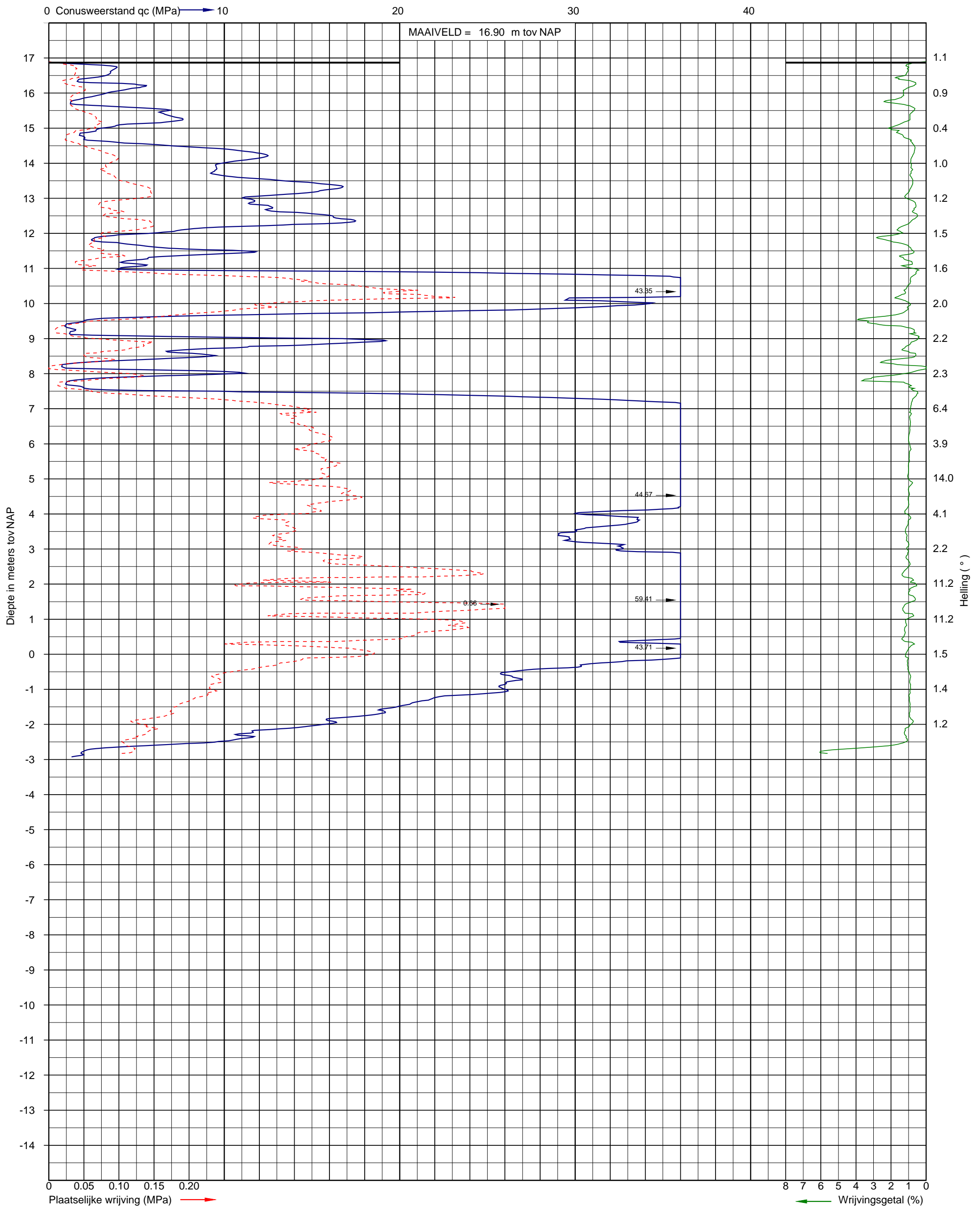


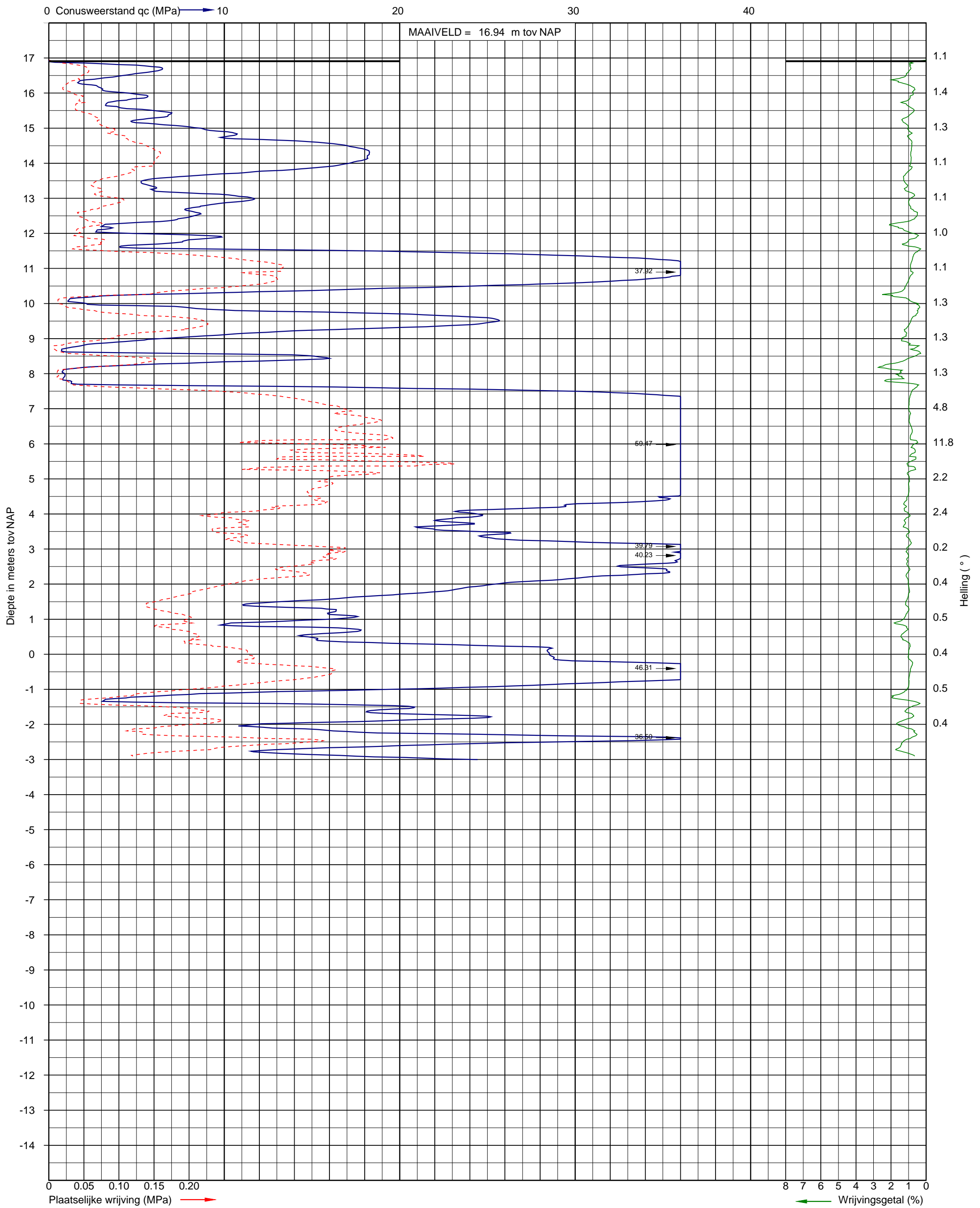
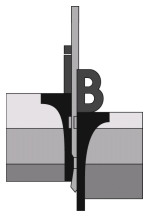


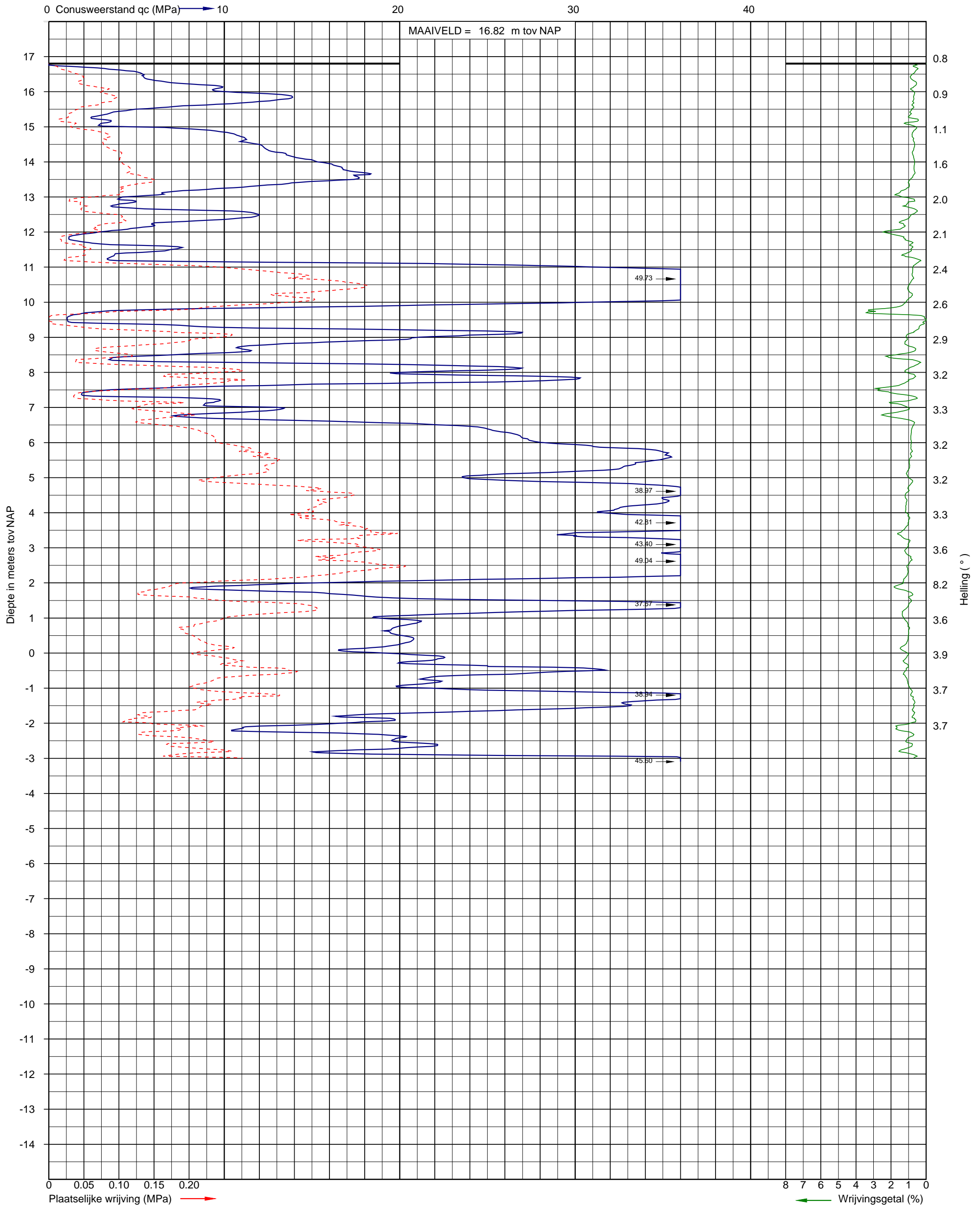
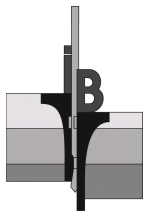


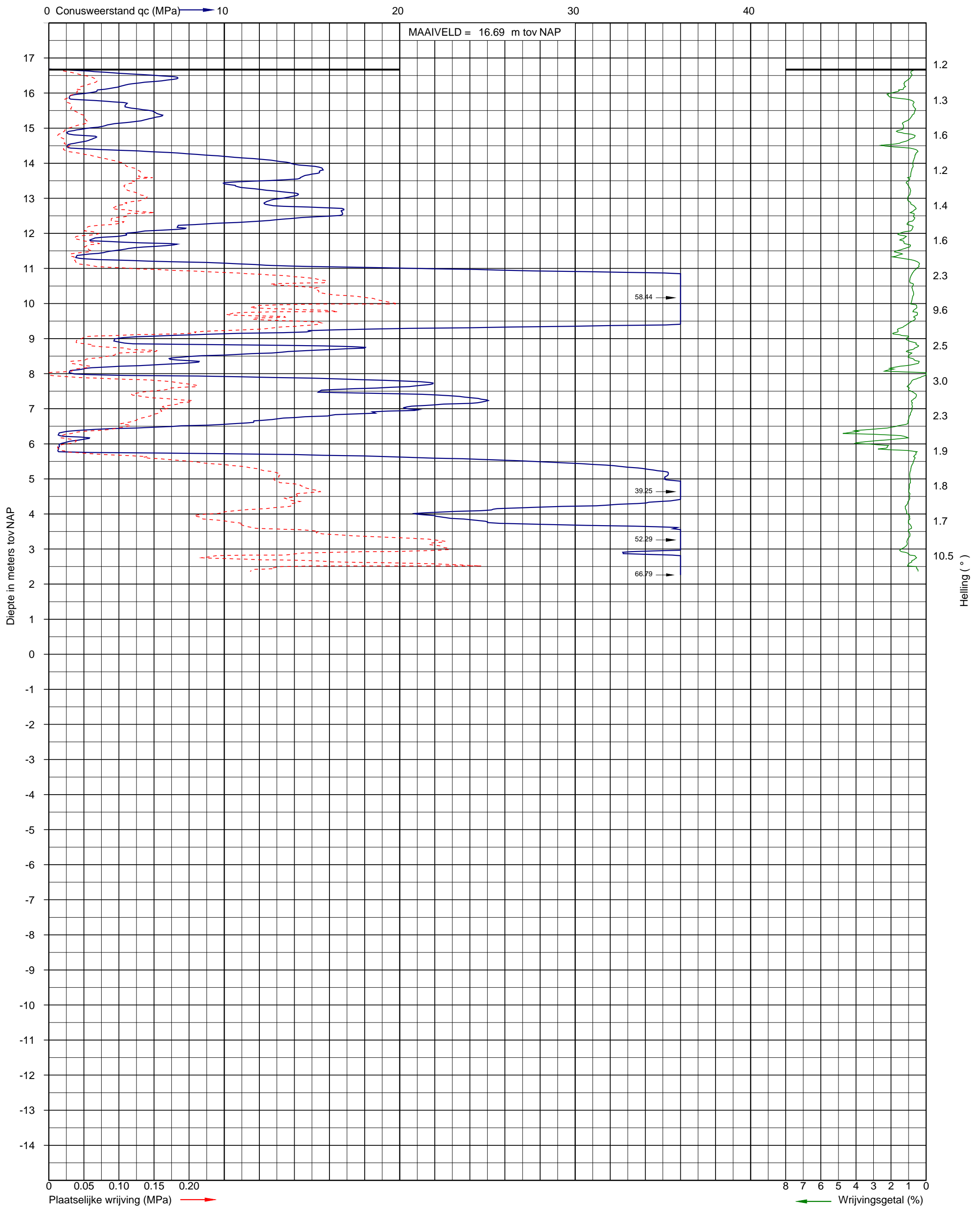


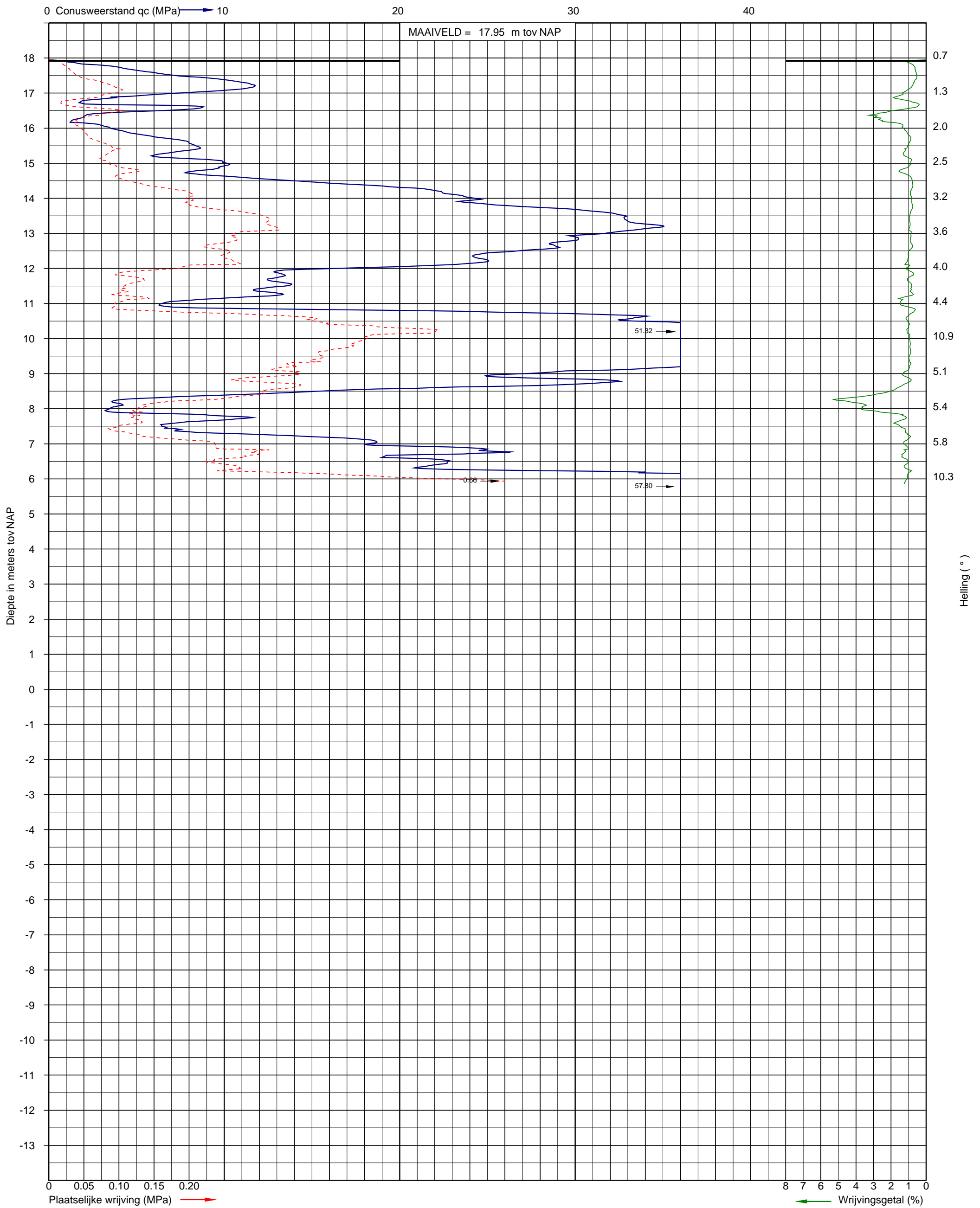


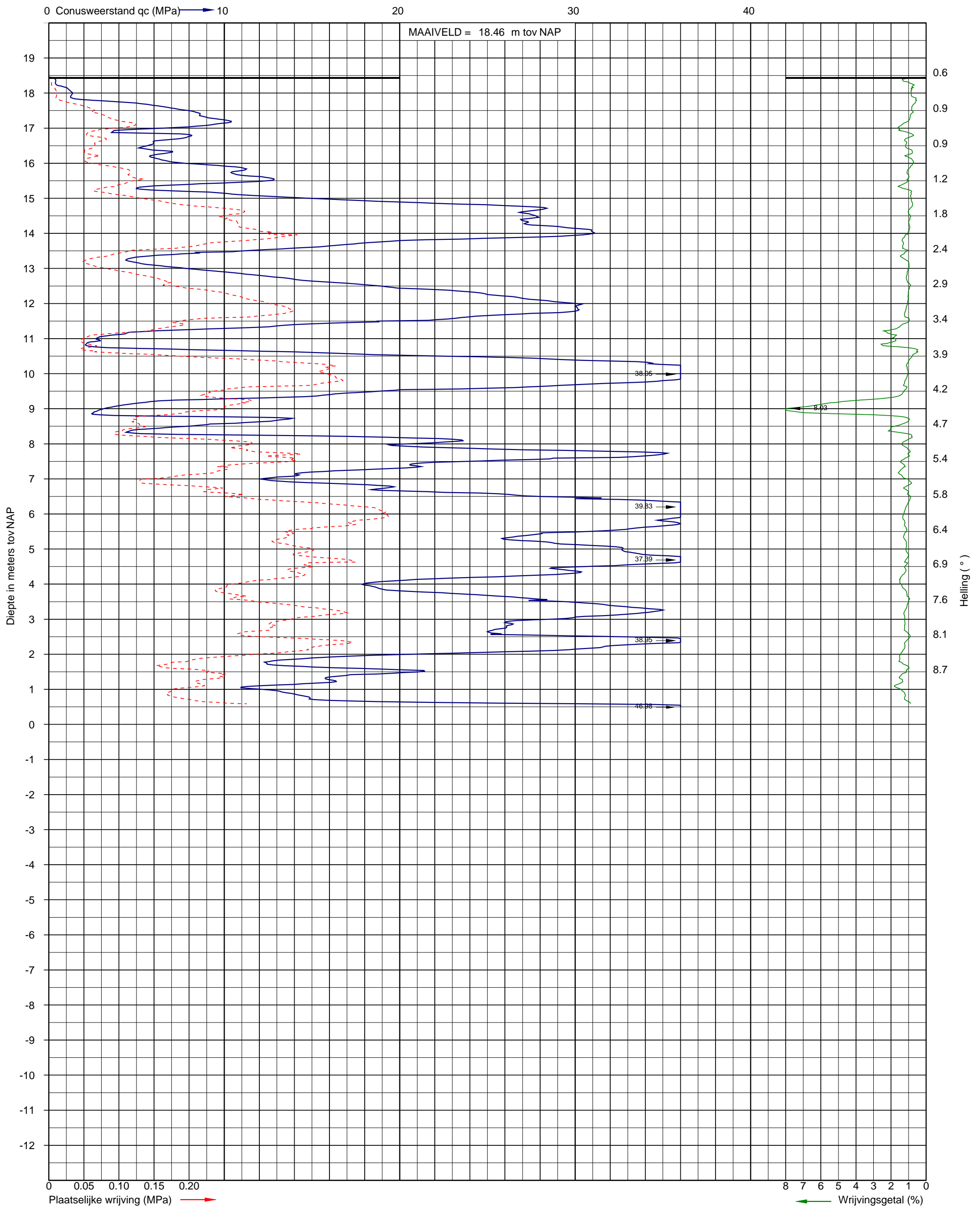


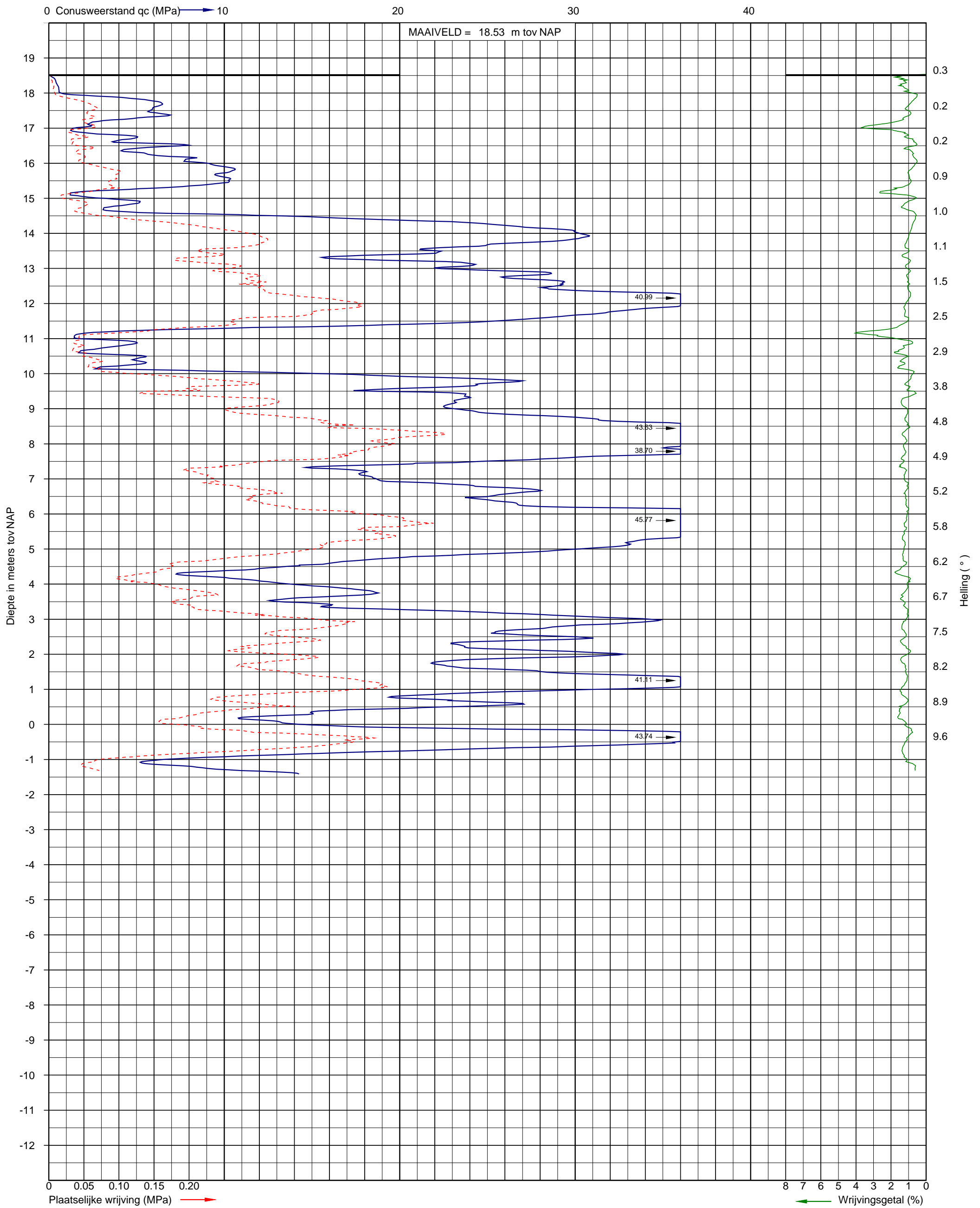
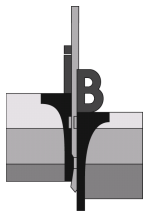


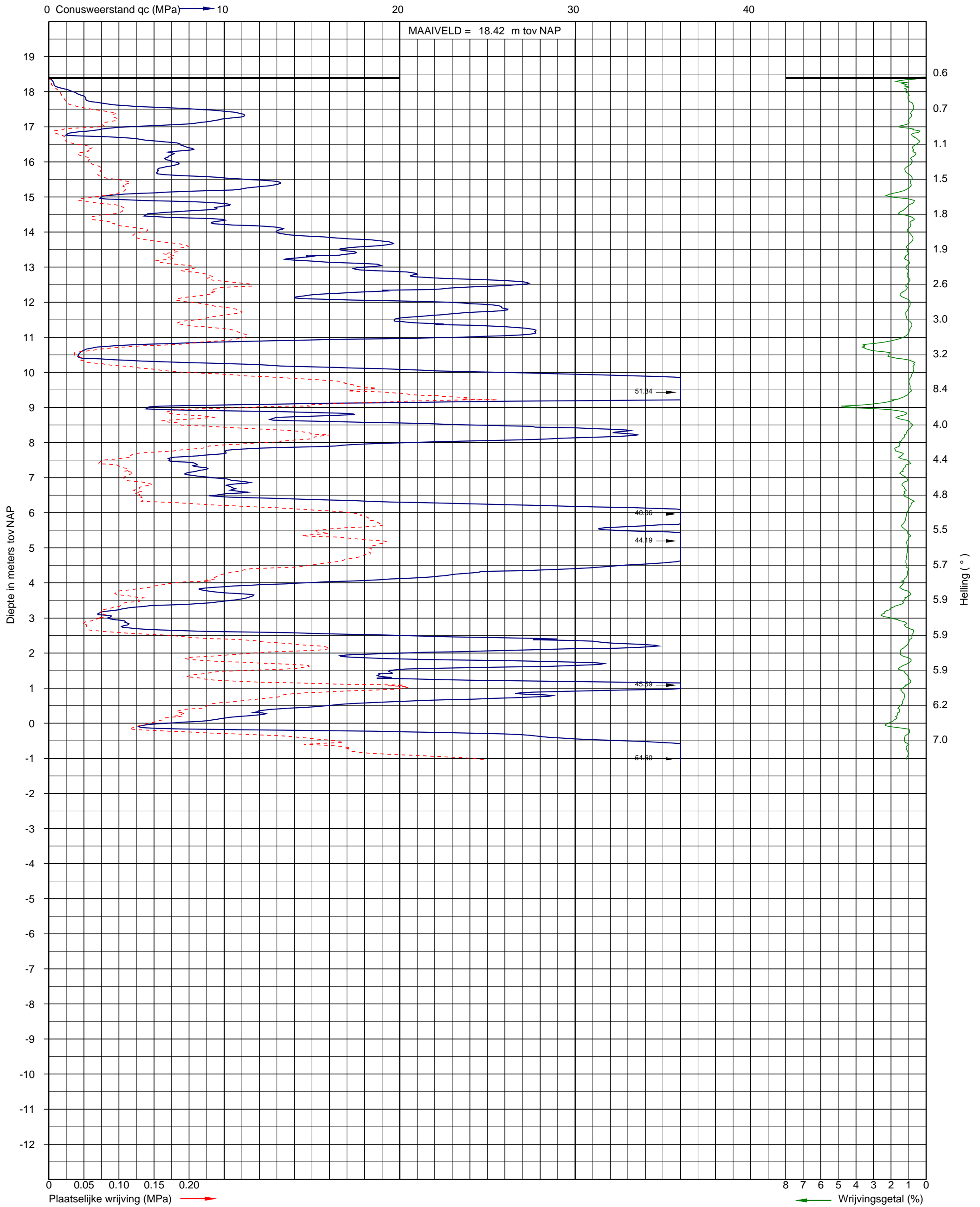
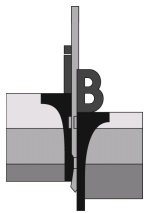


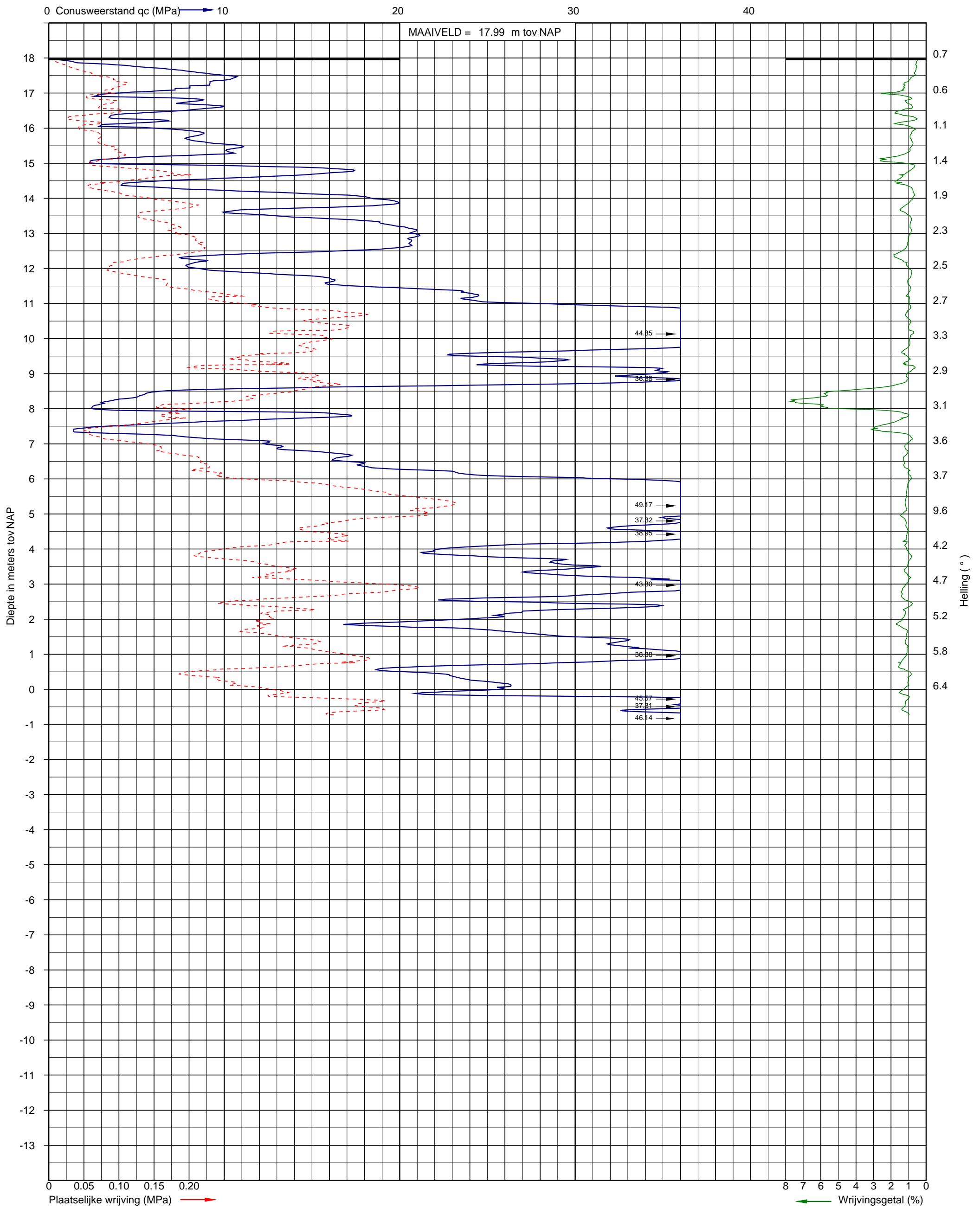










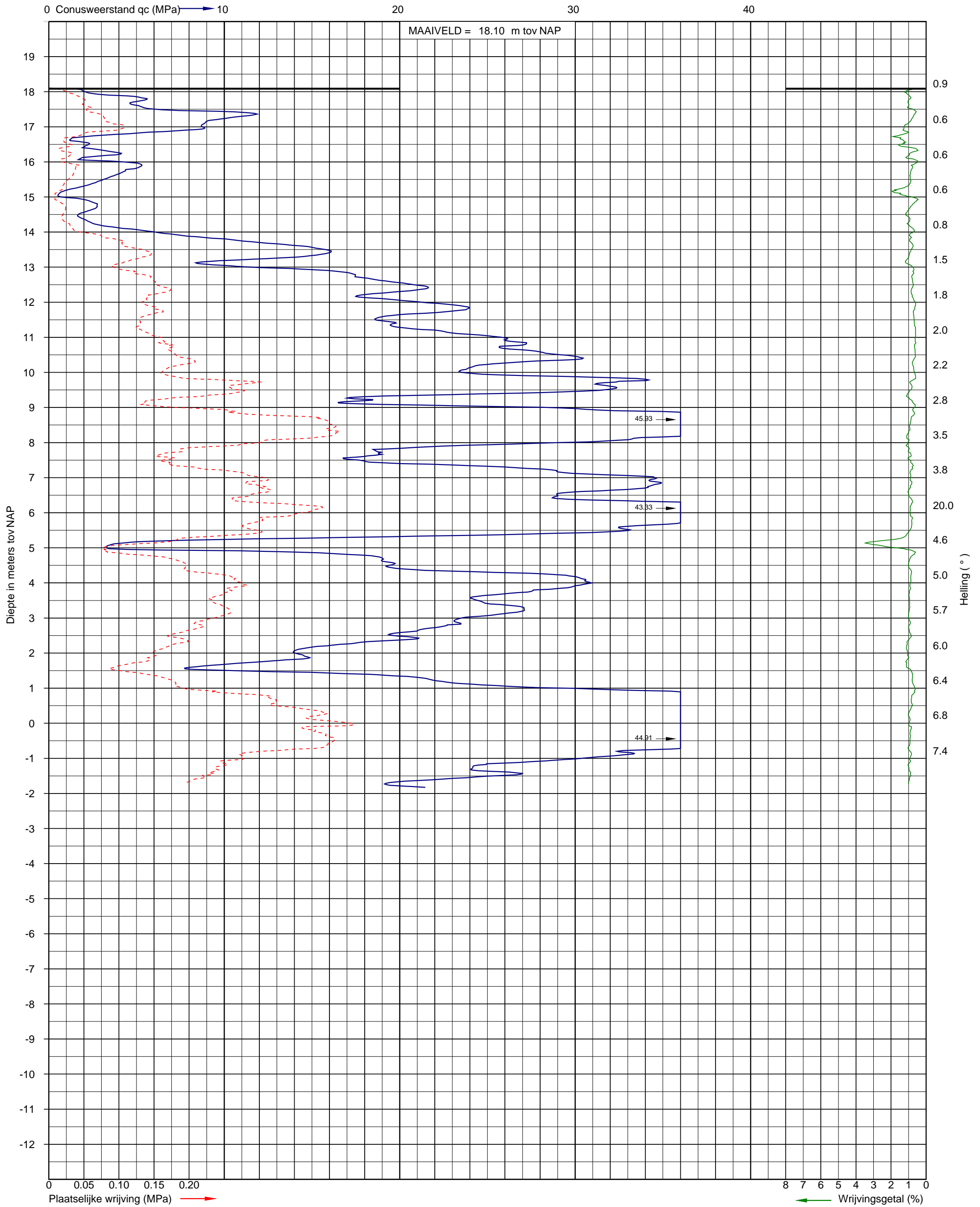
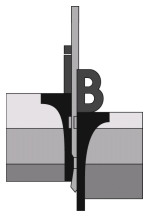


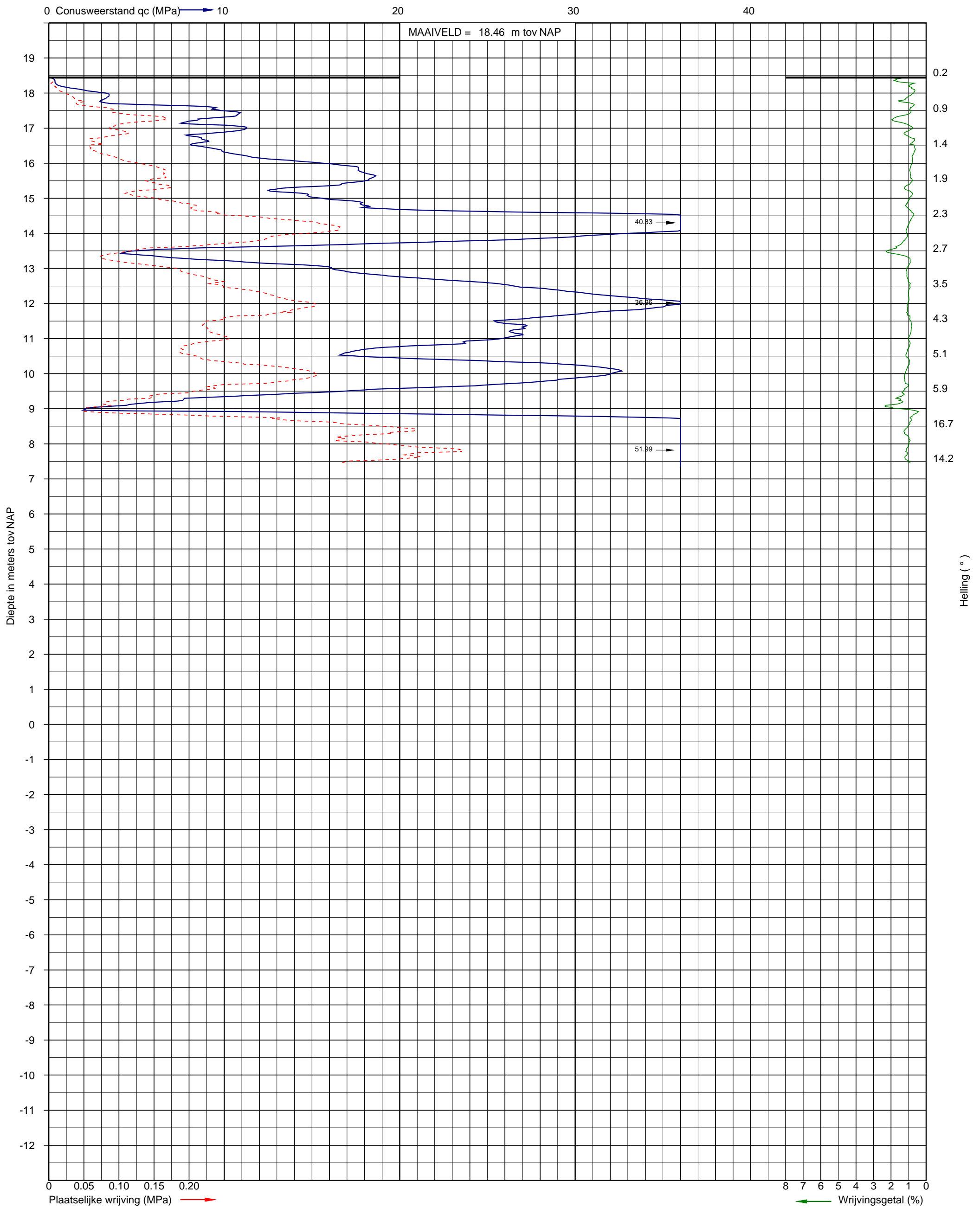
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

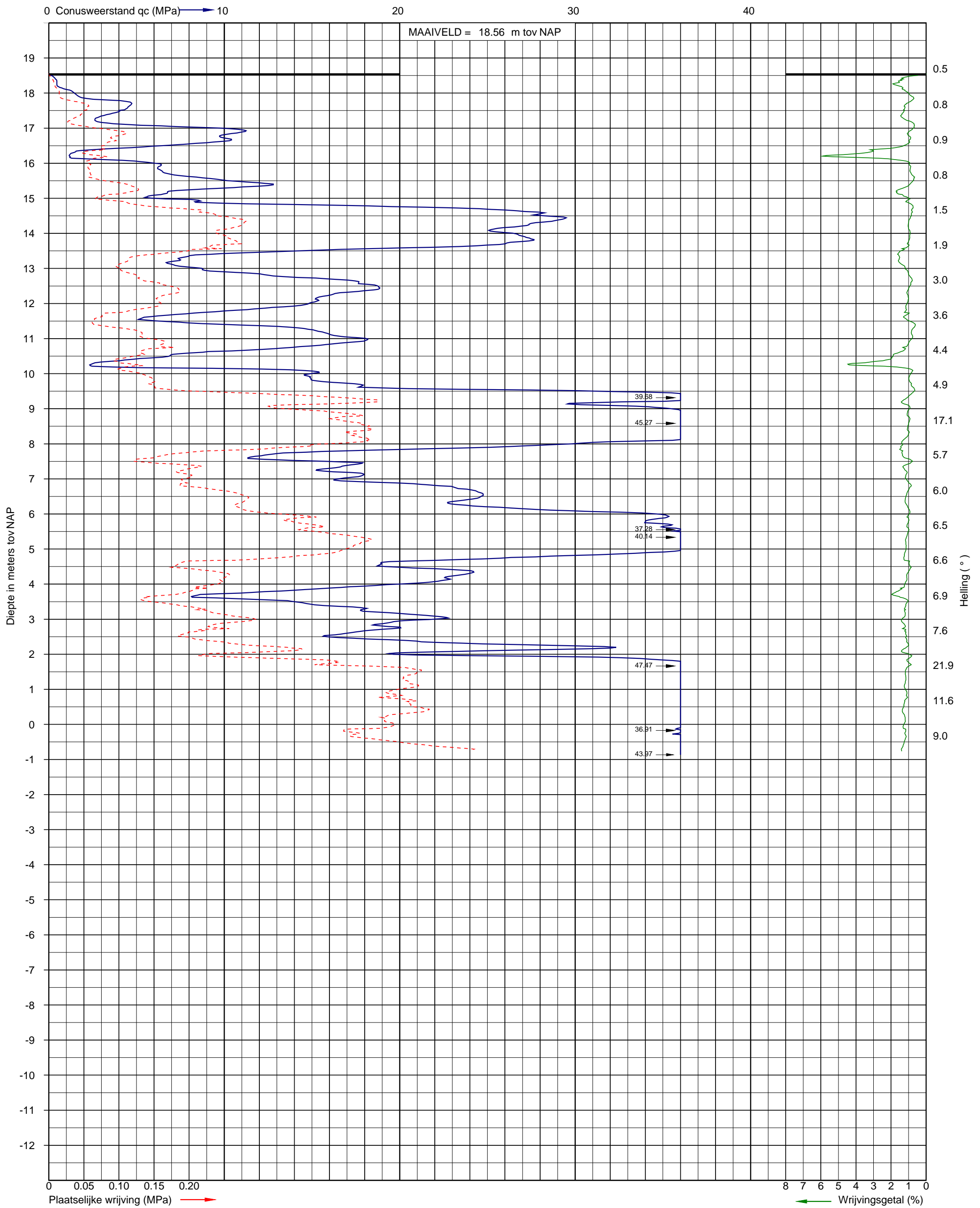
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 2-7-2019
GWS (m-mv): 1.30

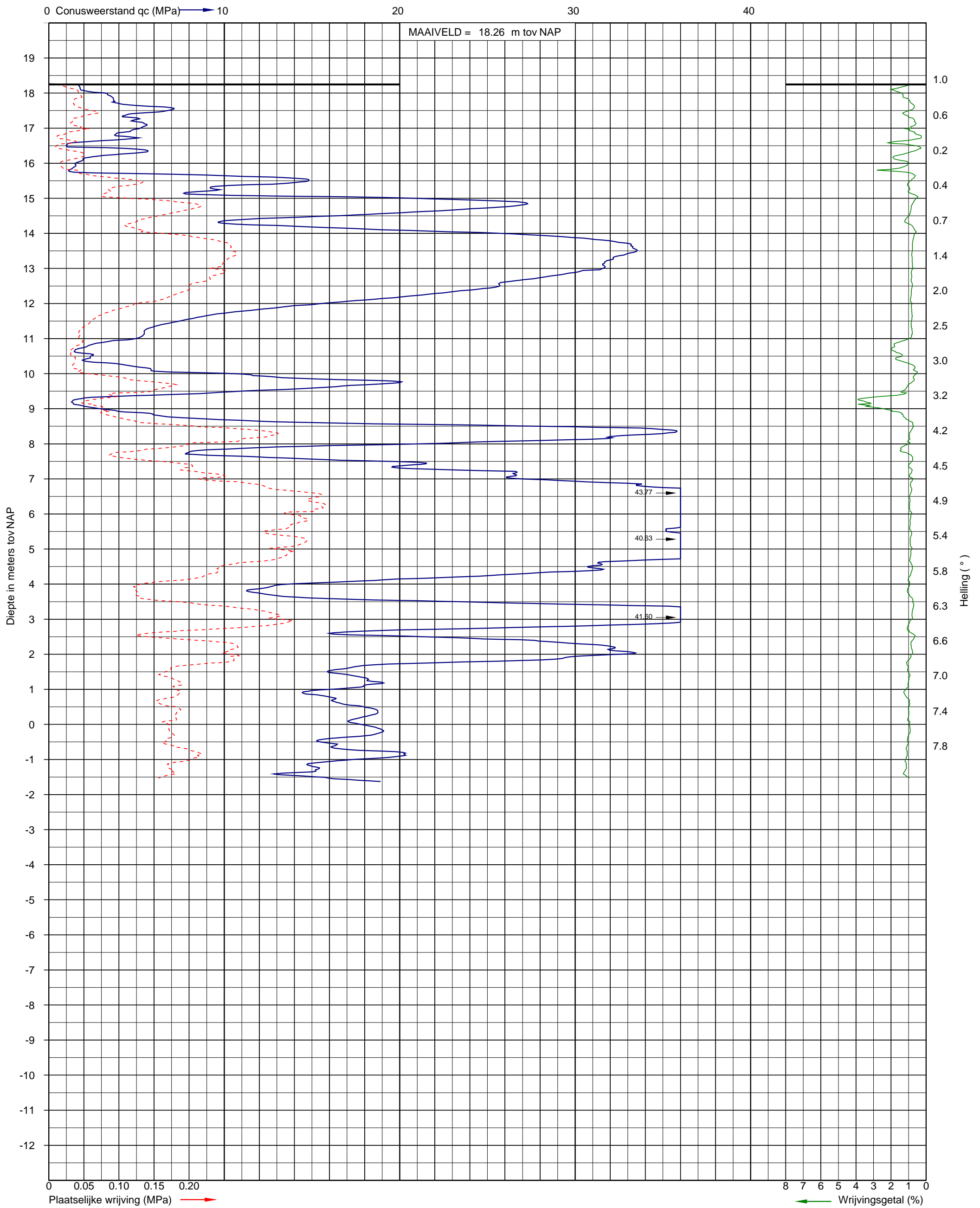
X: 166721,554
Y: 383433,795

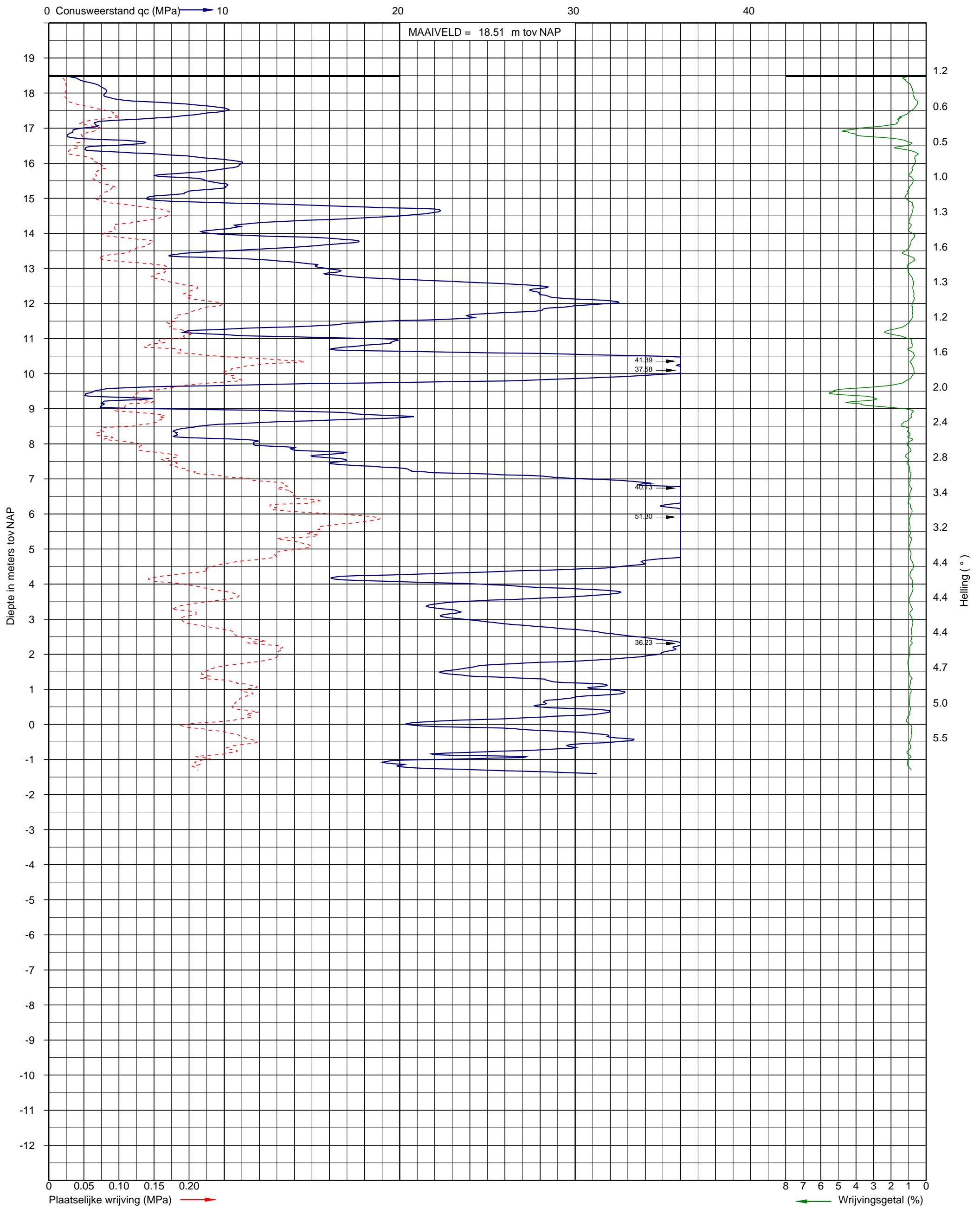
Sondering 133

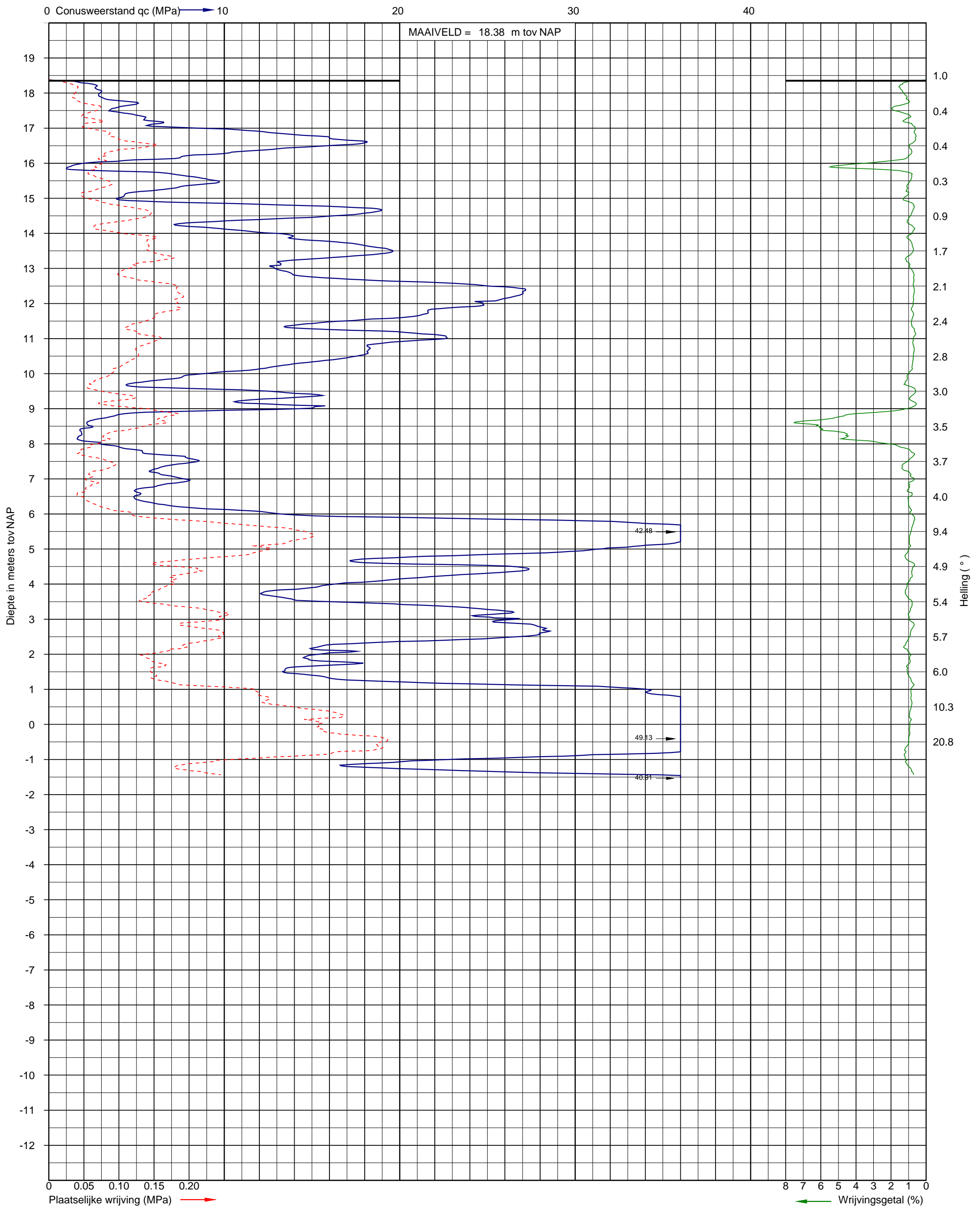
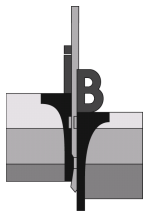


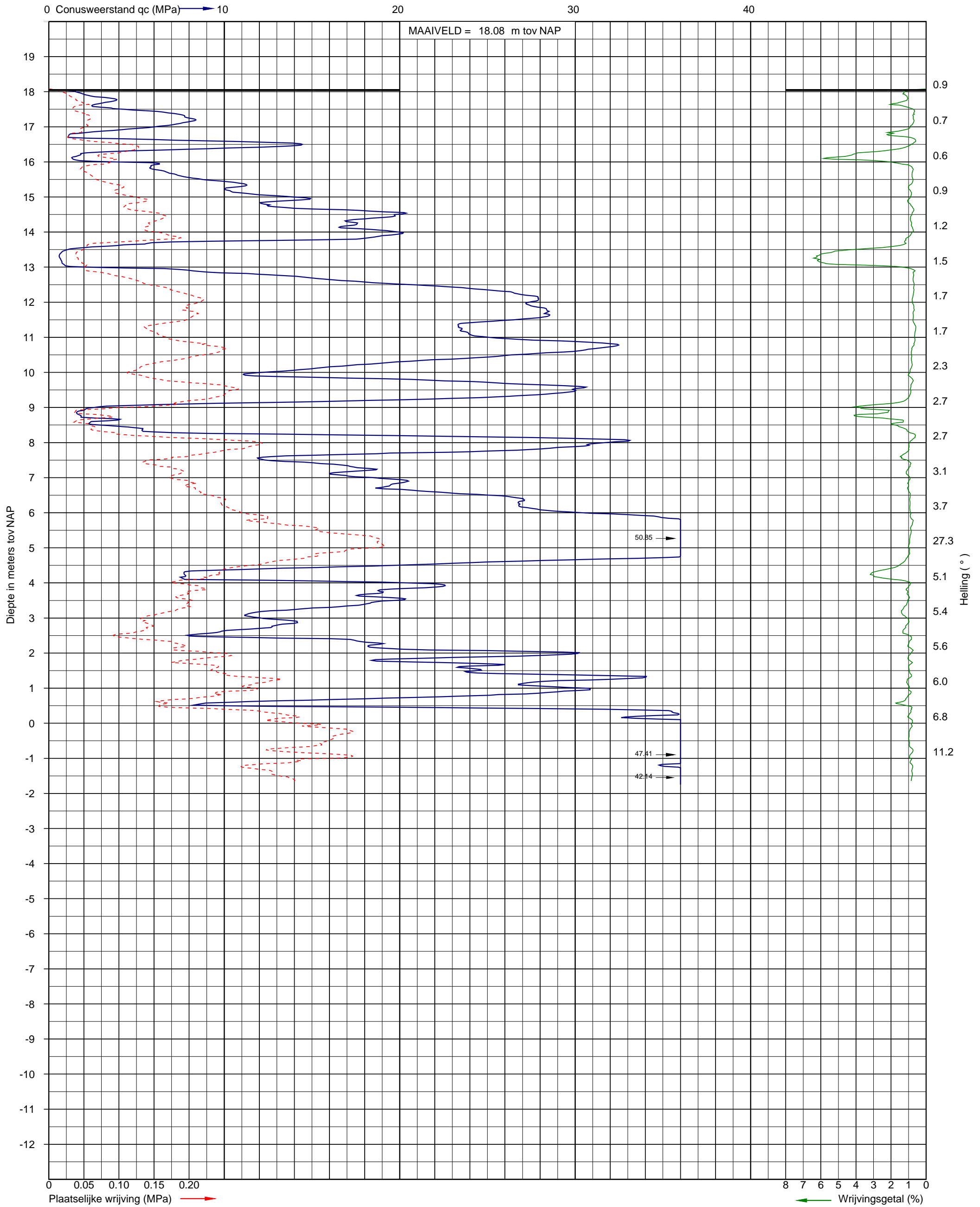
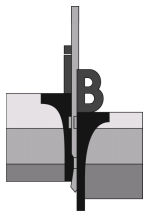


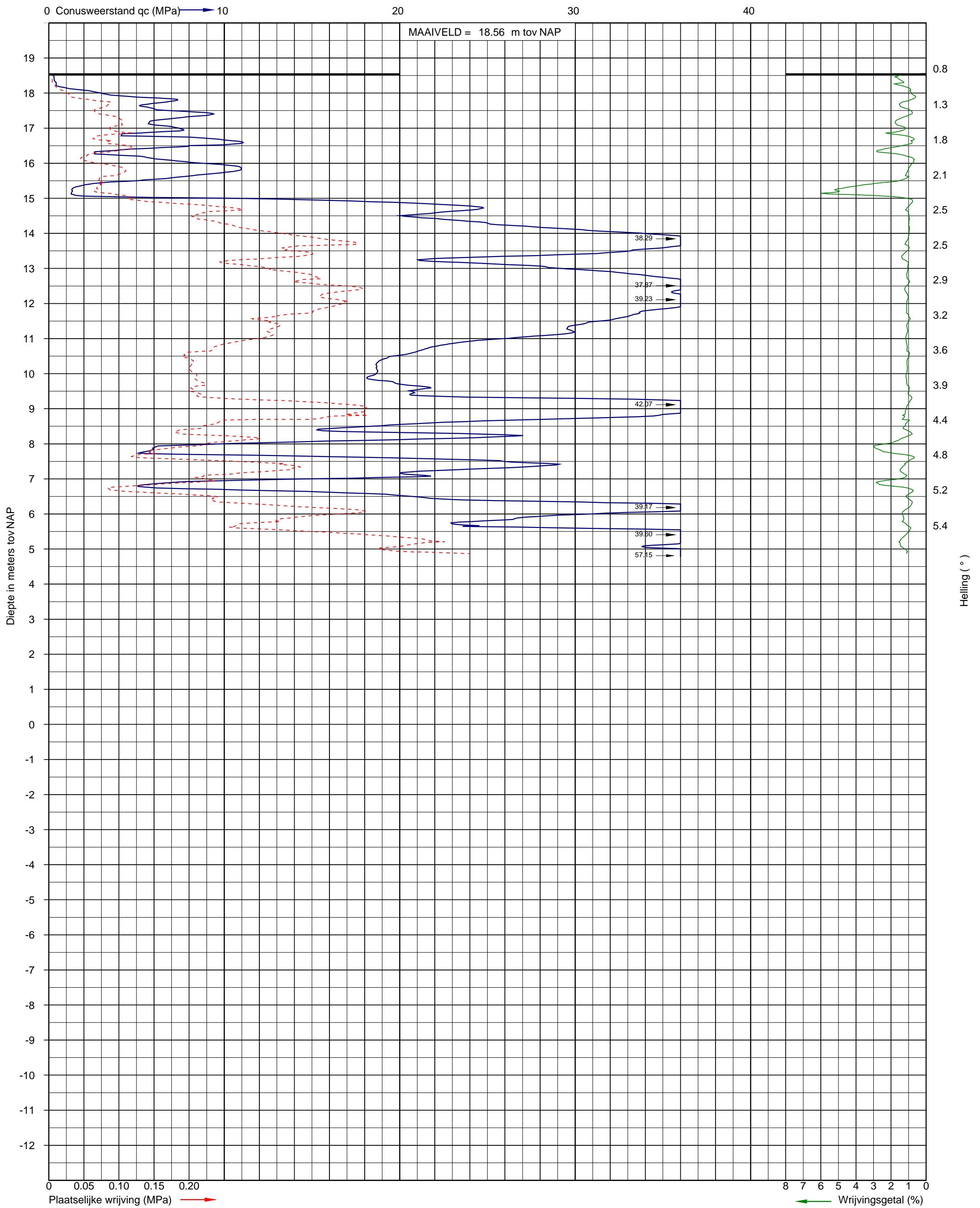


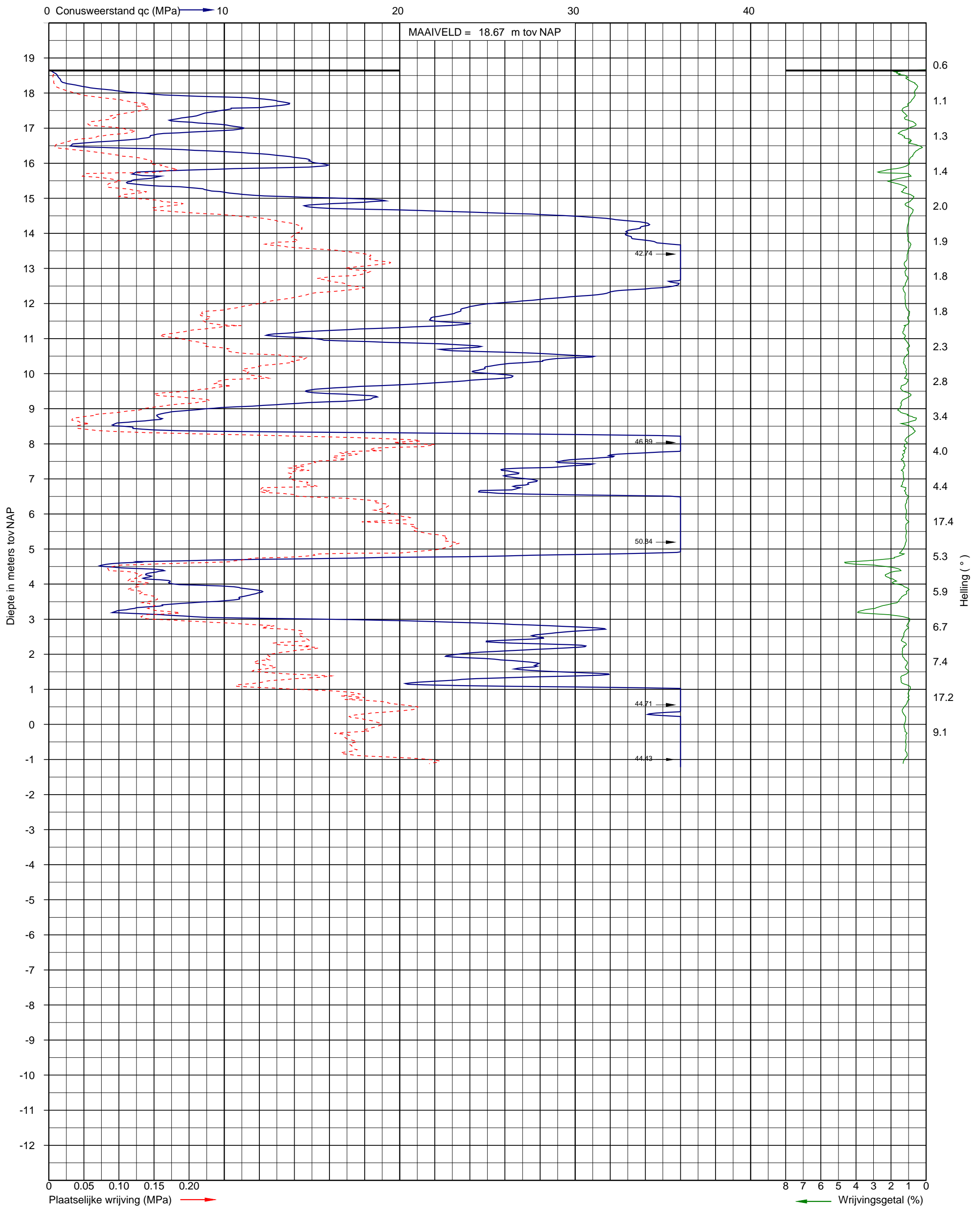
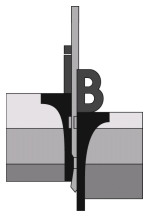










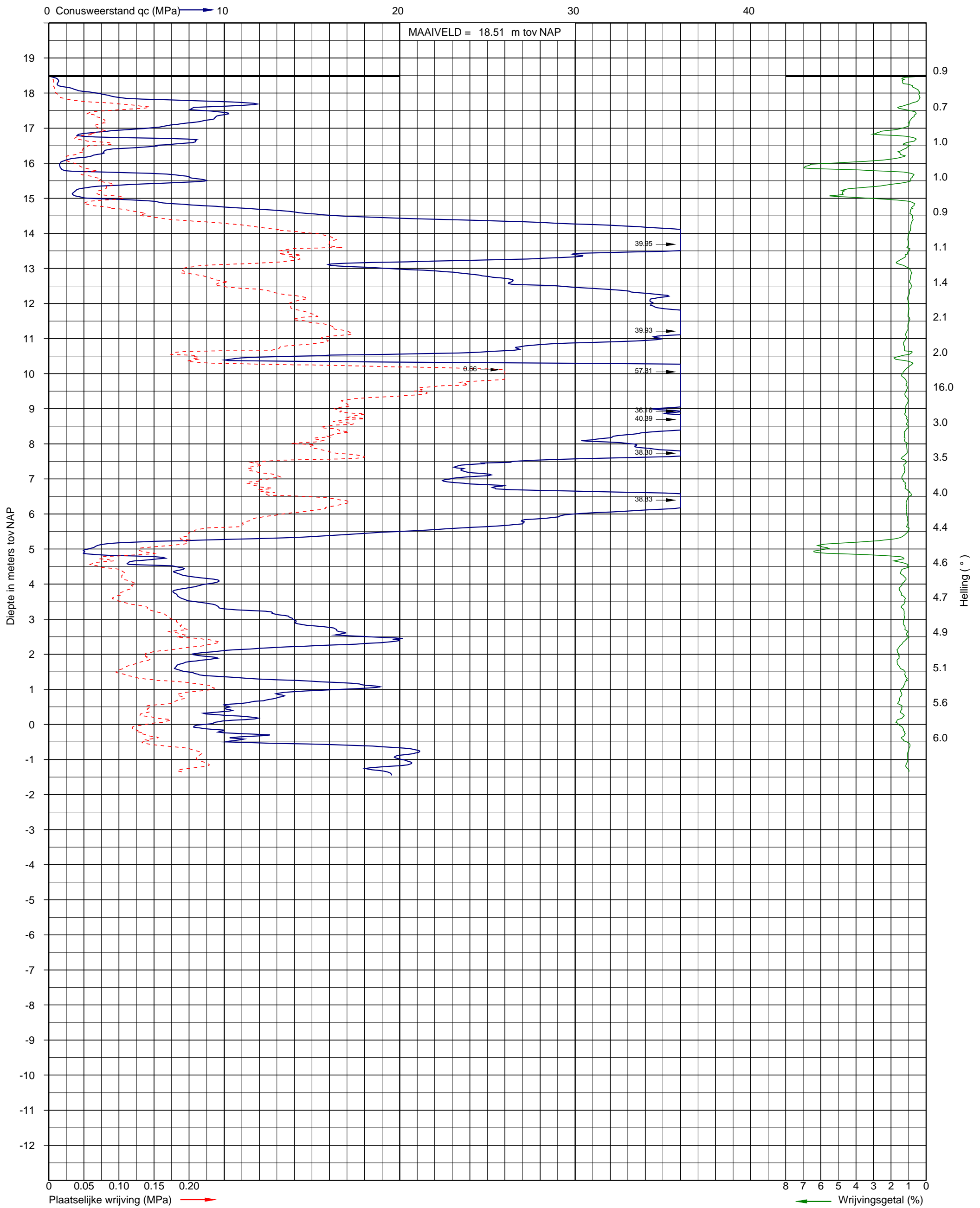


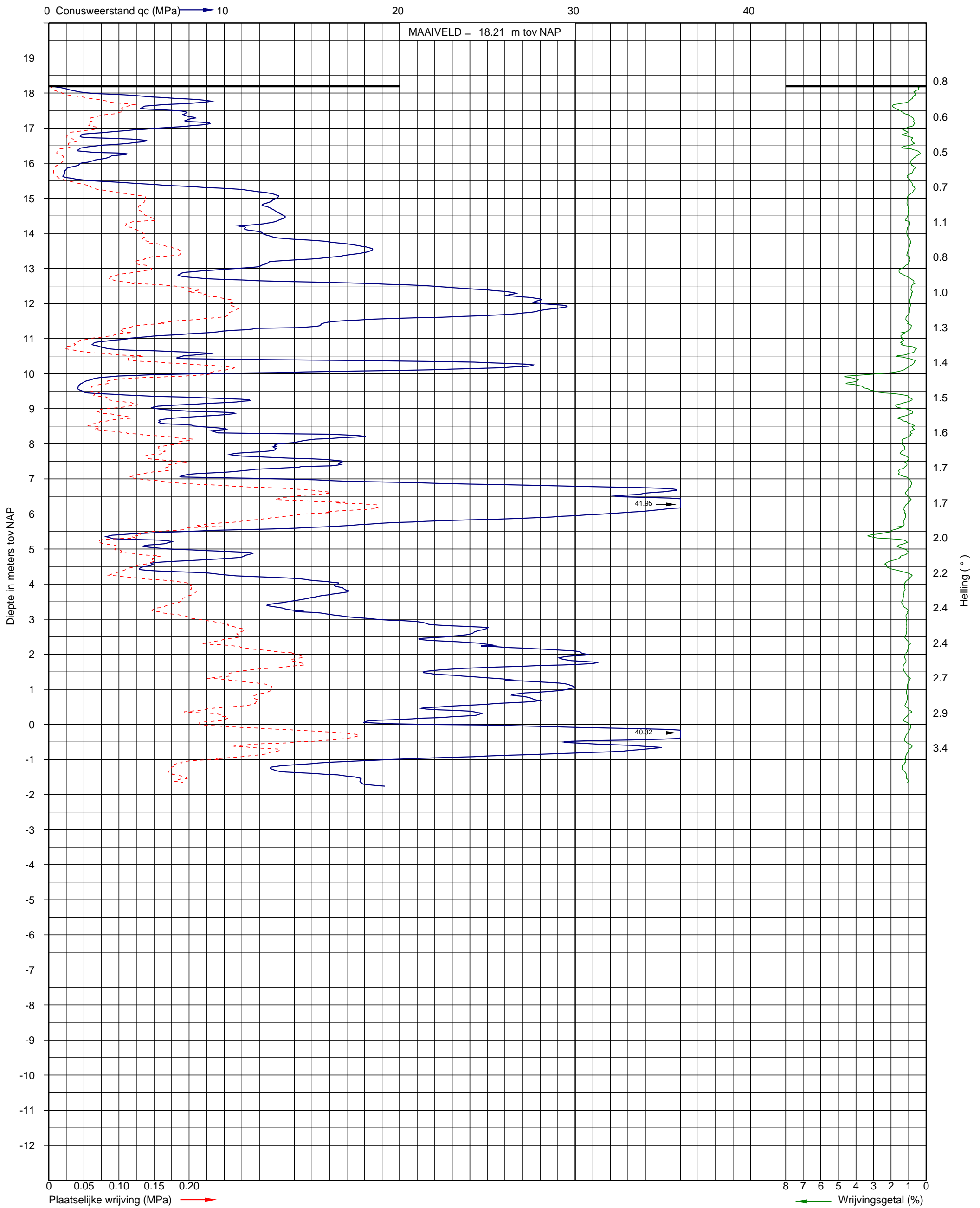
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

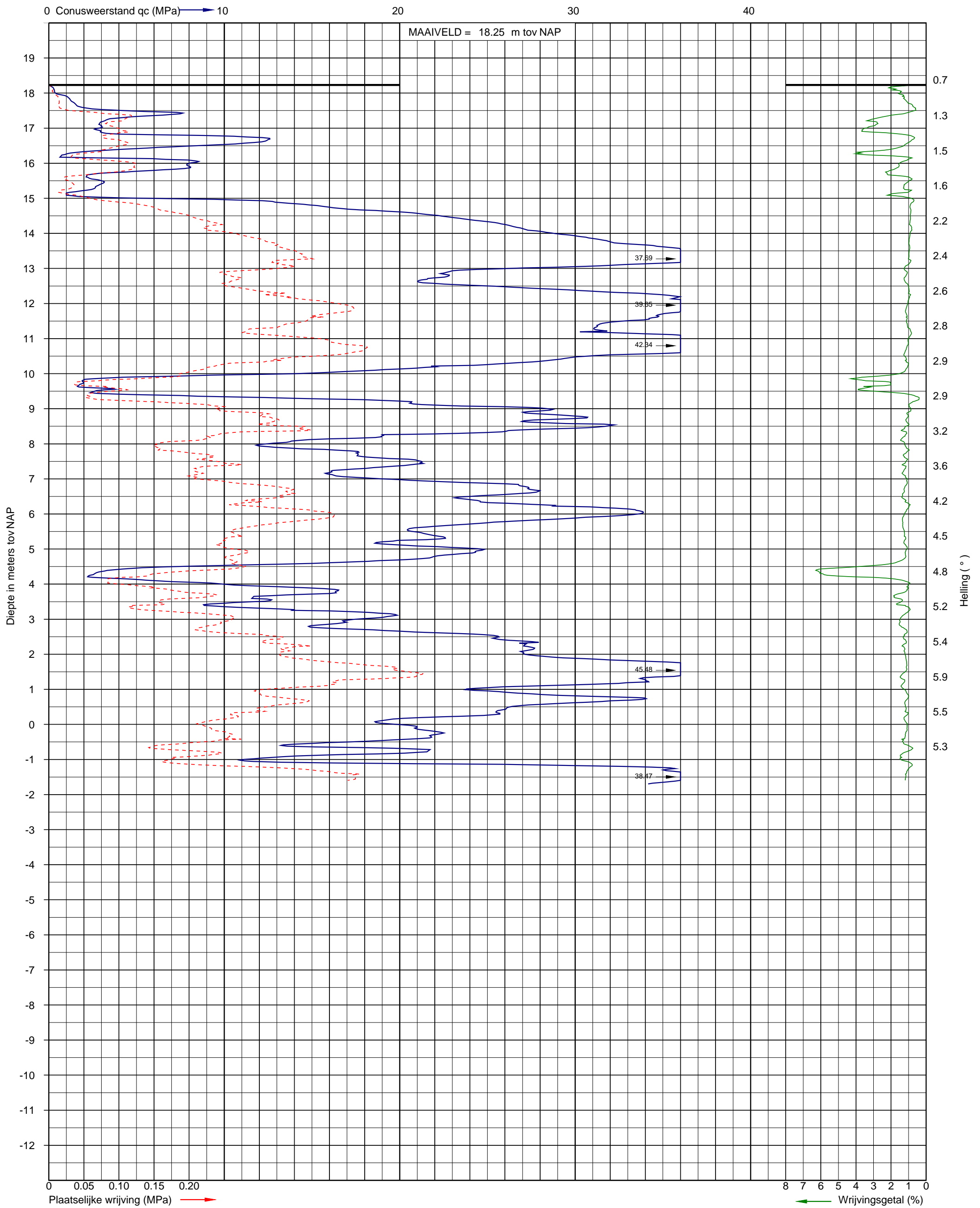
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 2-7-2019
GWS (m-mv): 1.50

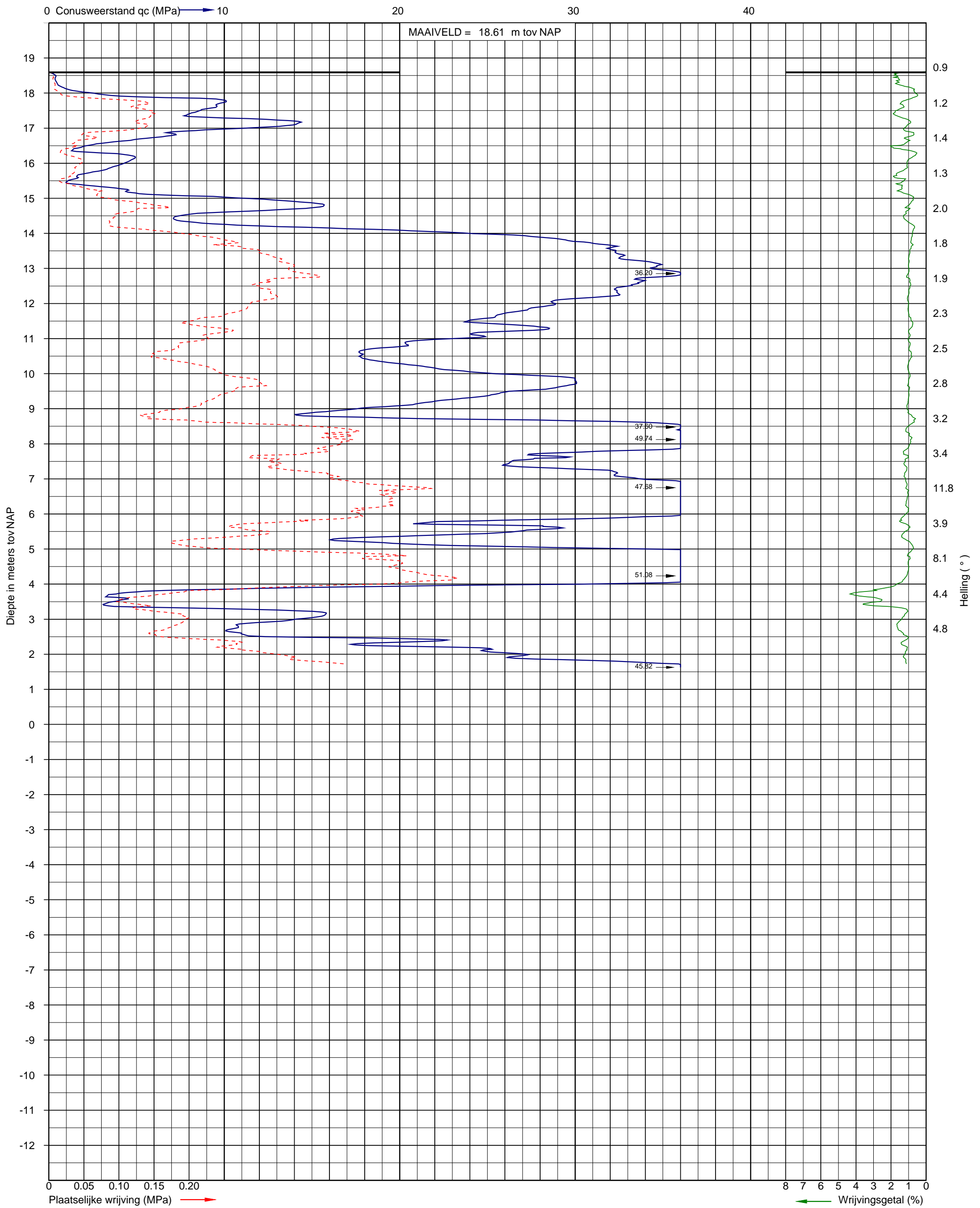
X: 166917,773
Y: 383507,234

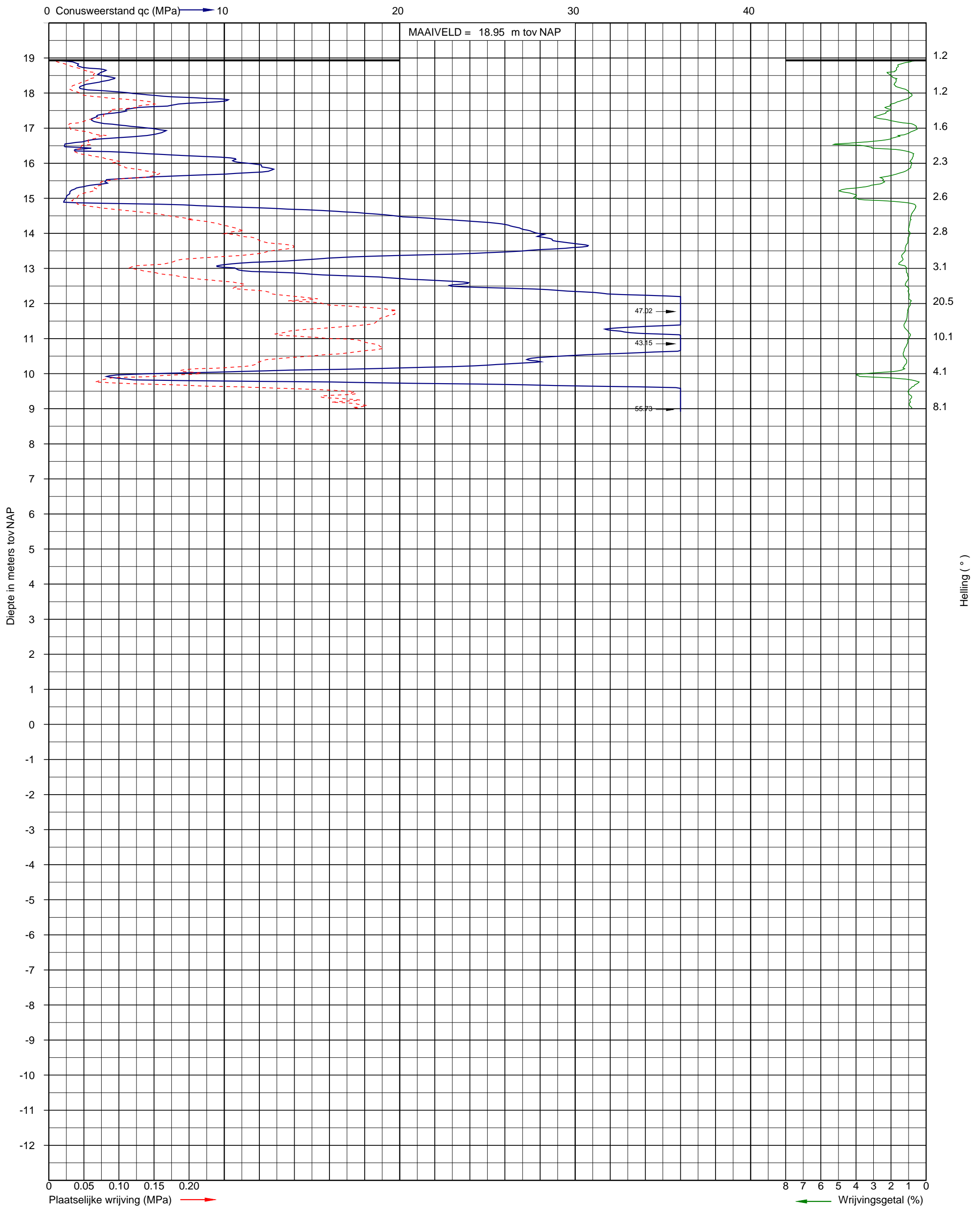
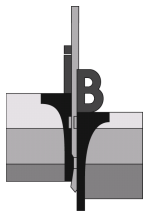
Sondering 152

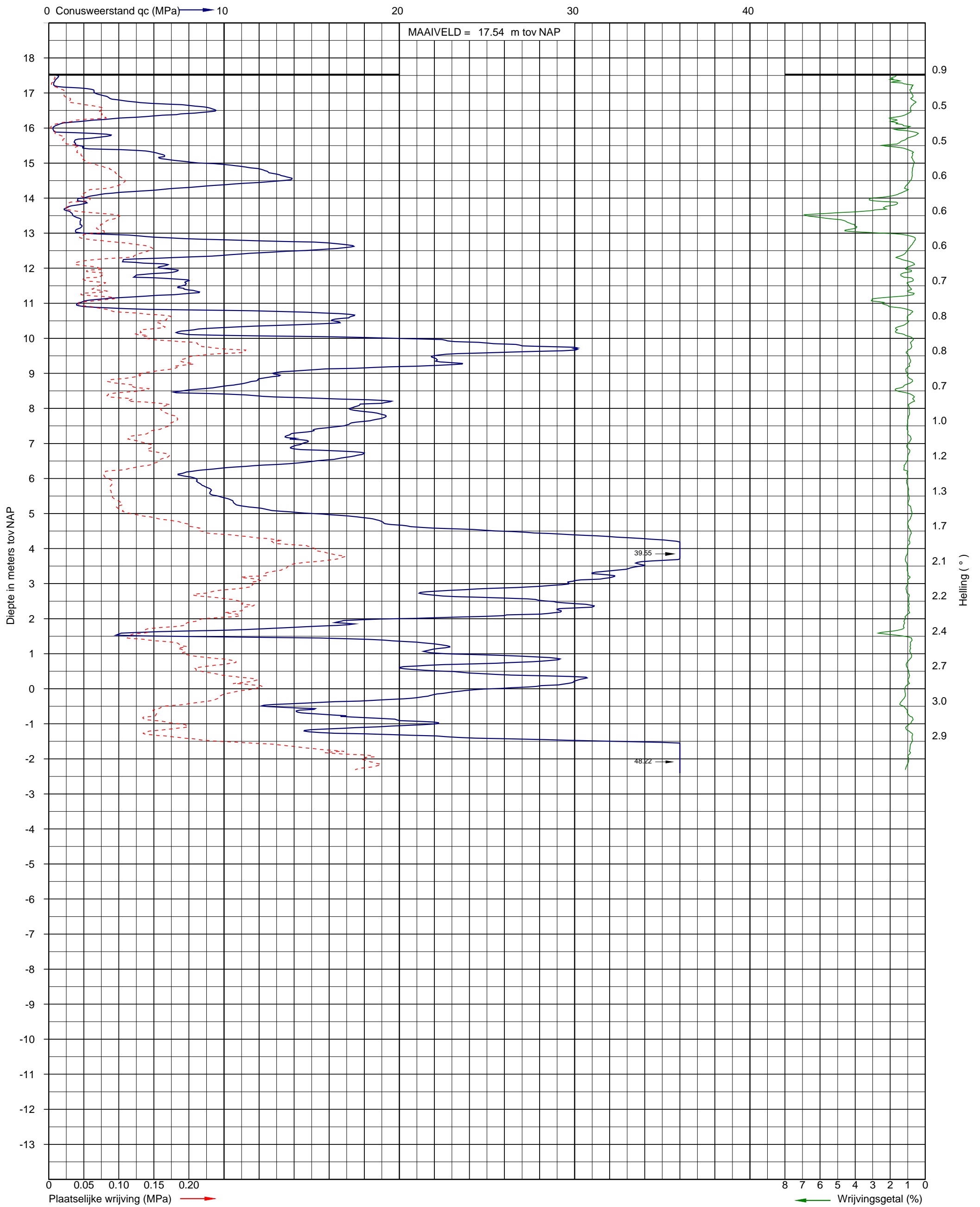
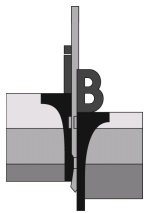


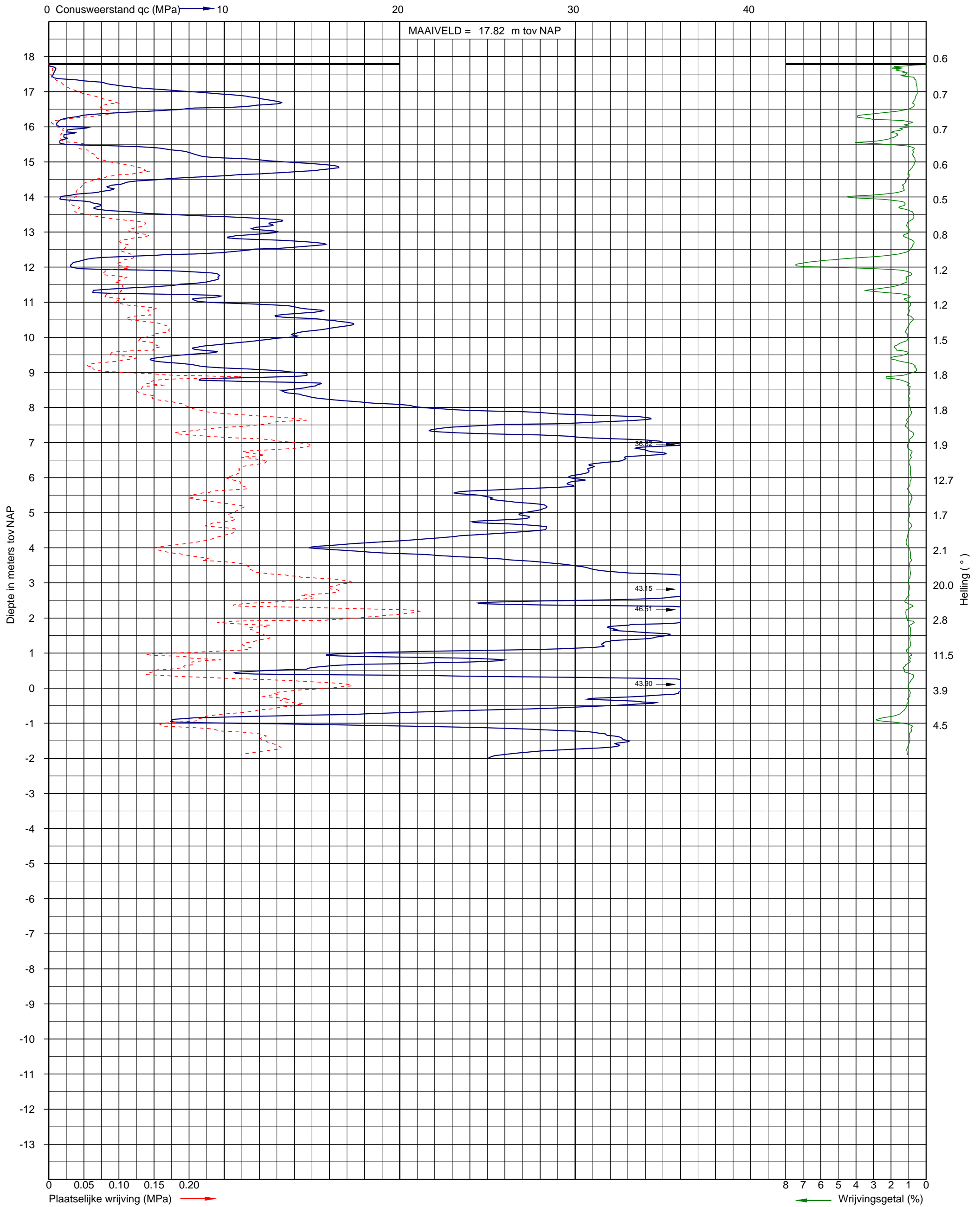


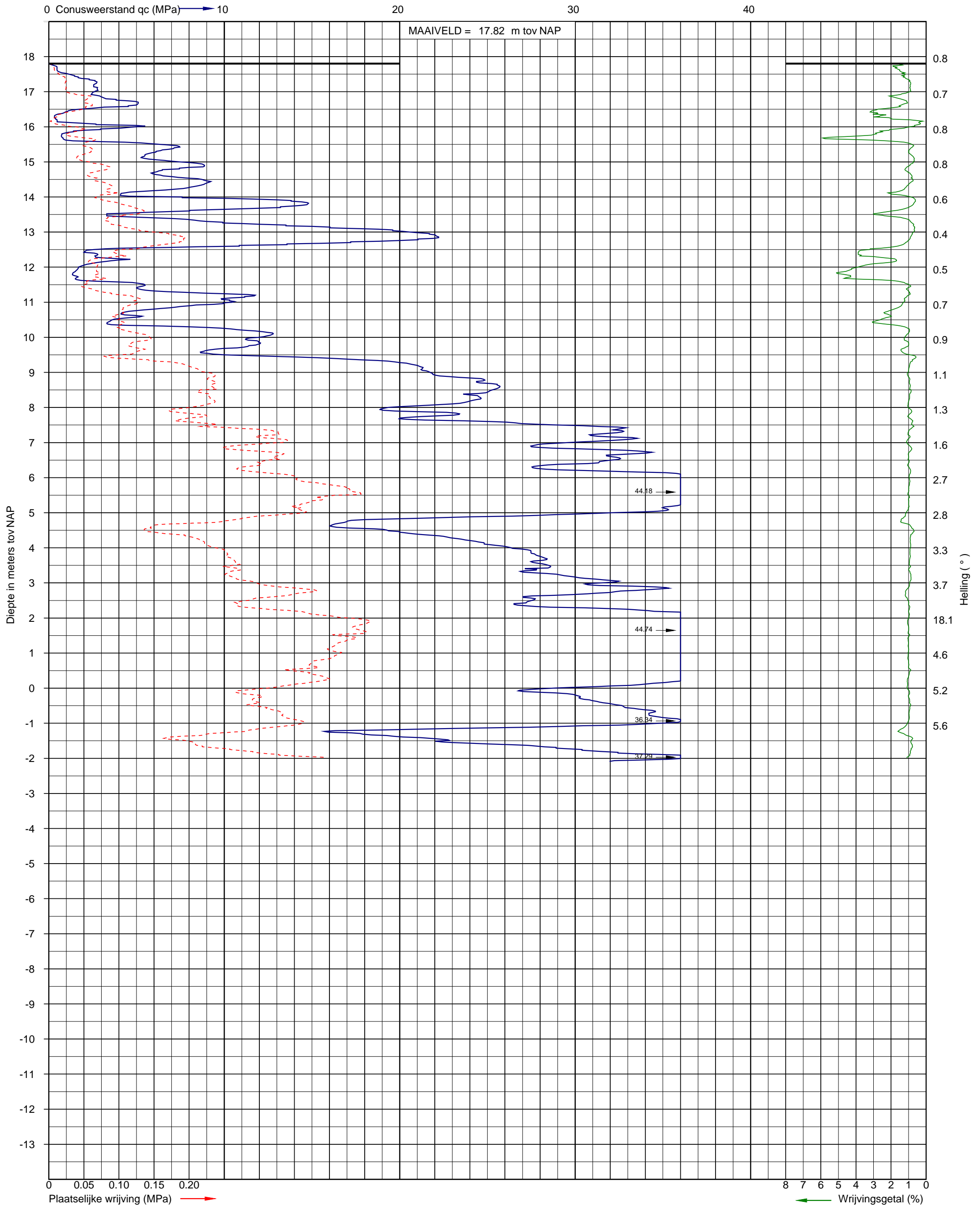
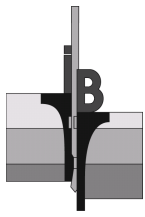


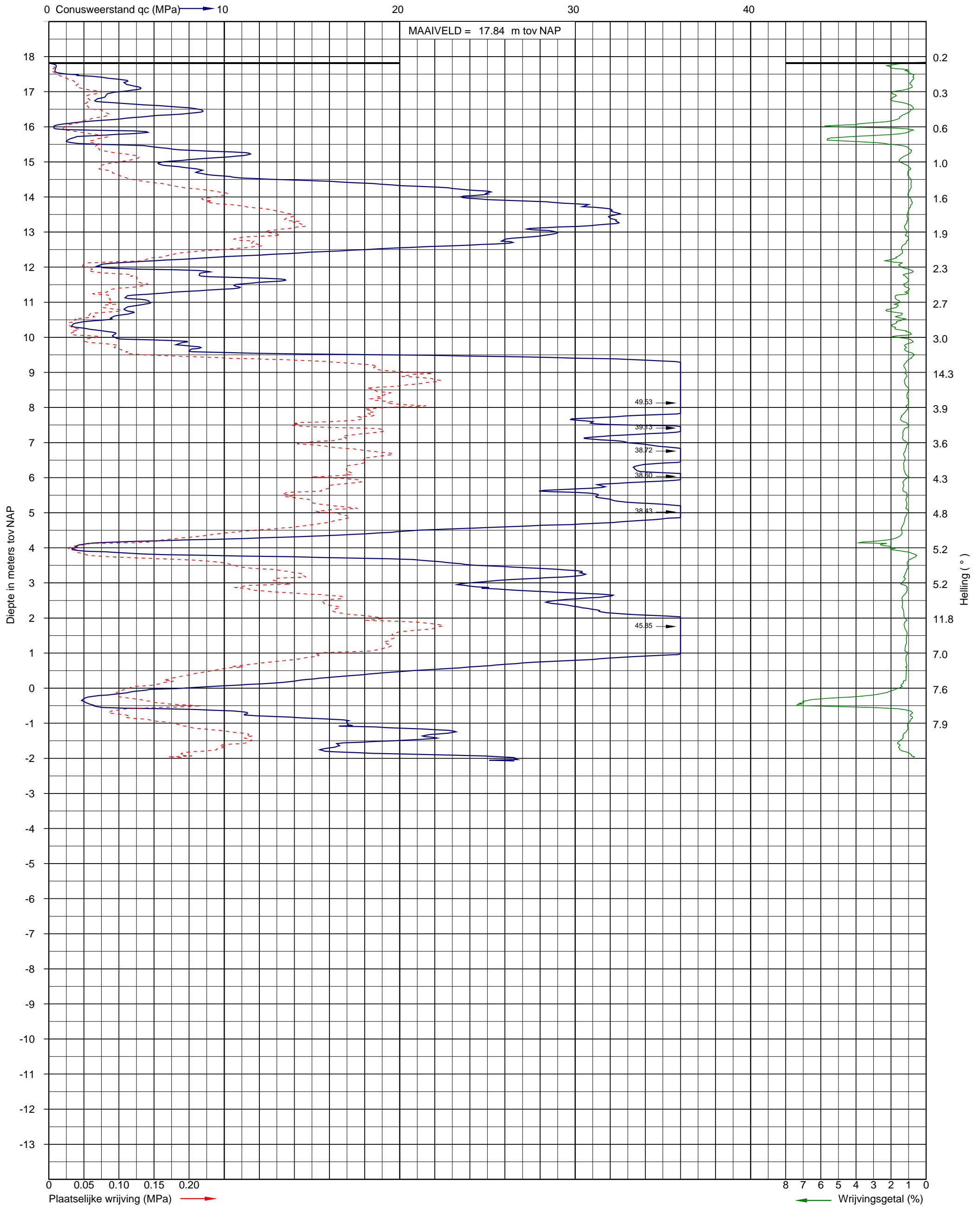


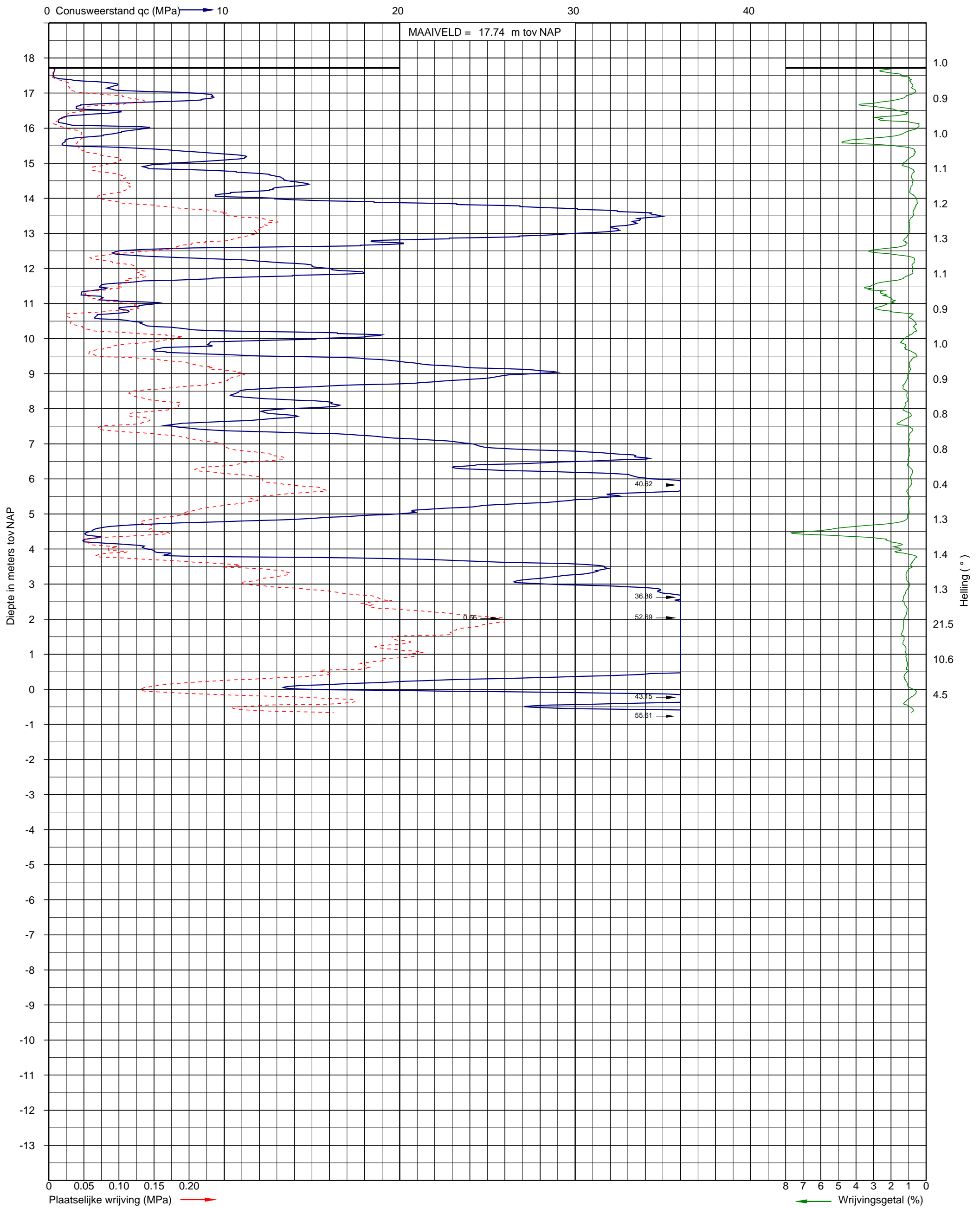


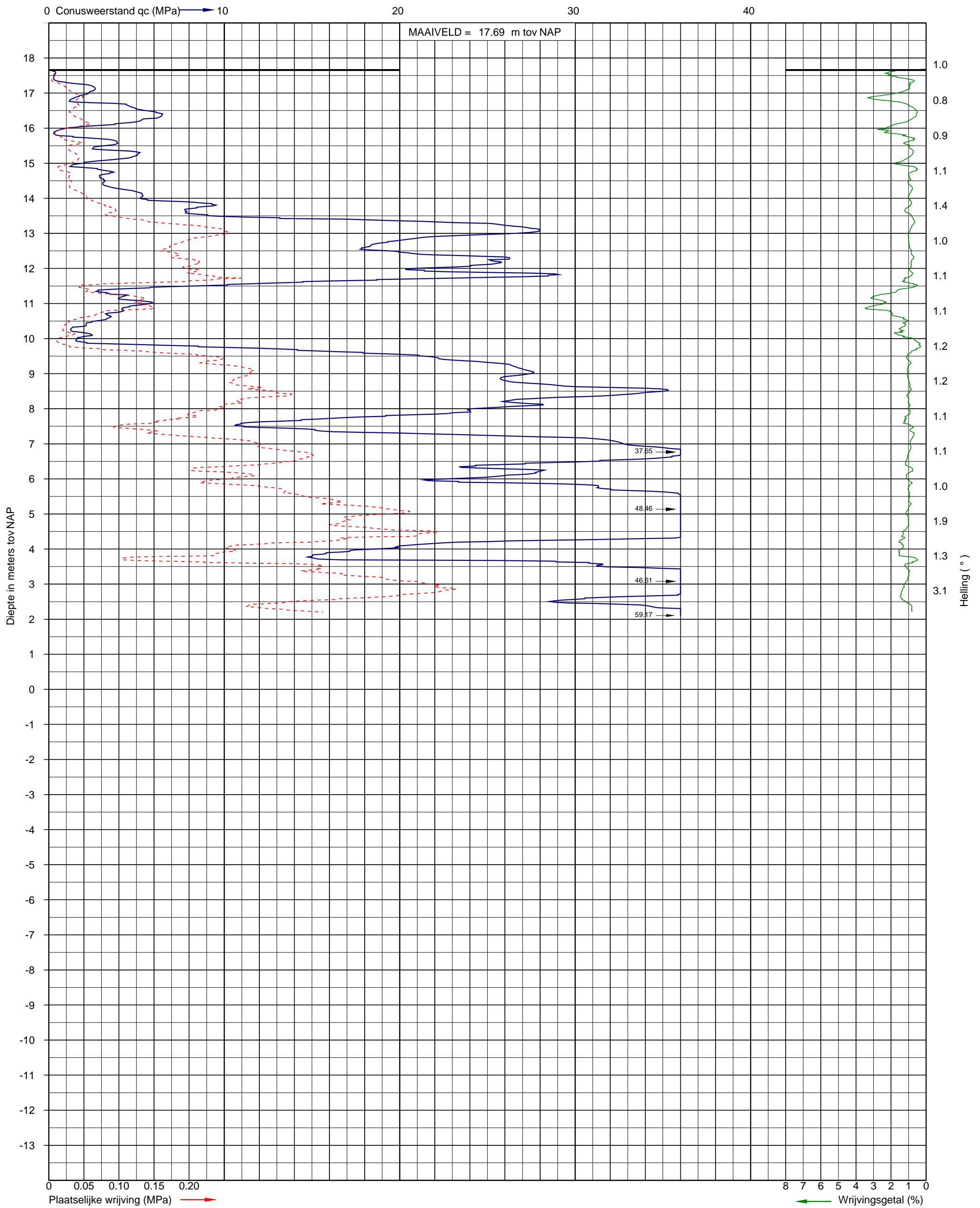


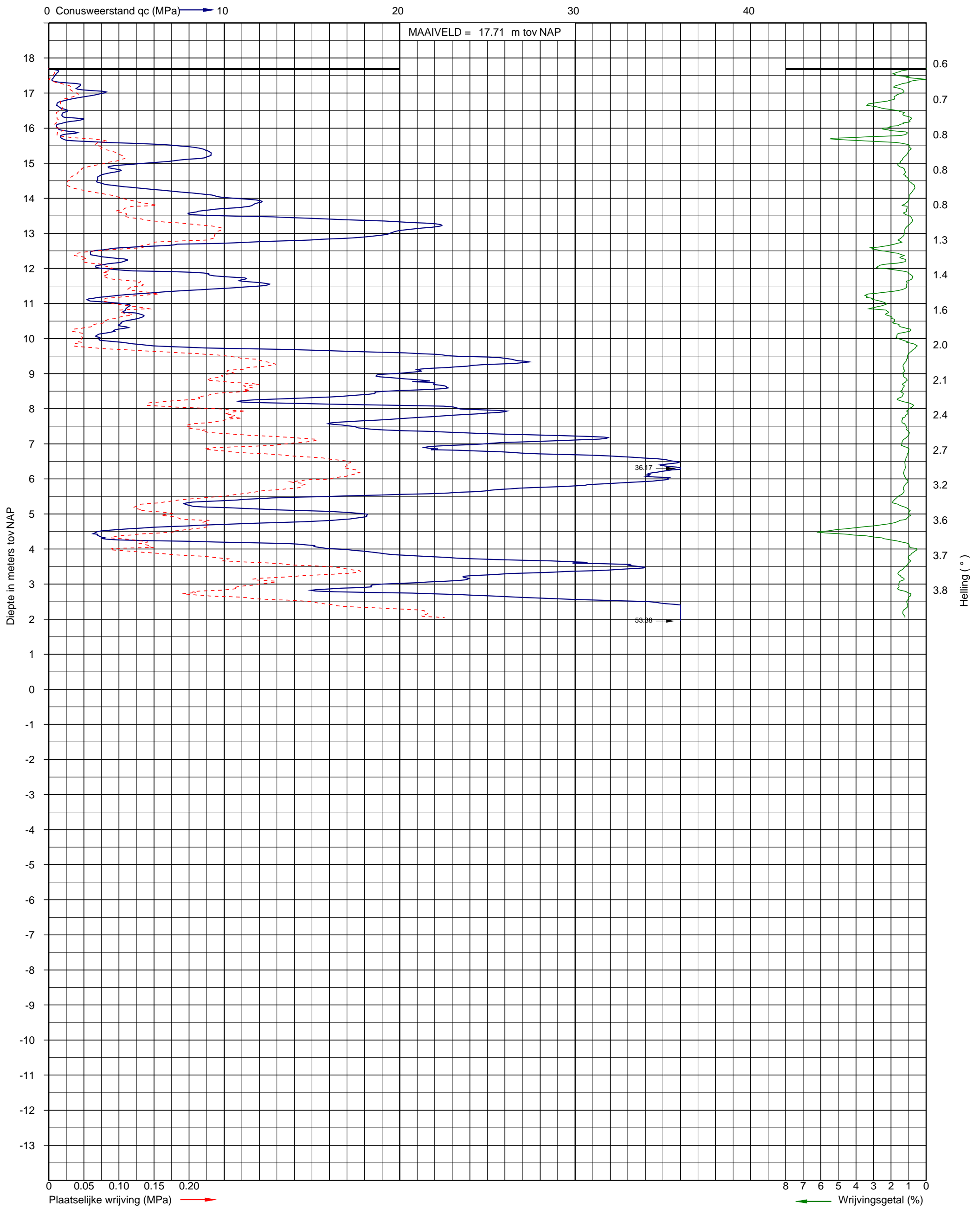


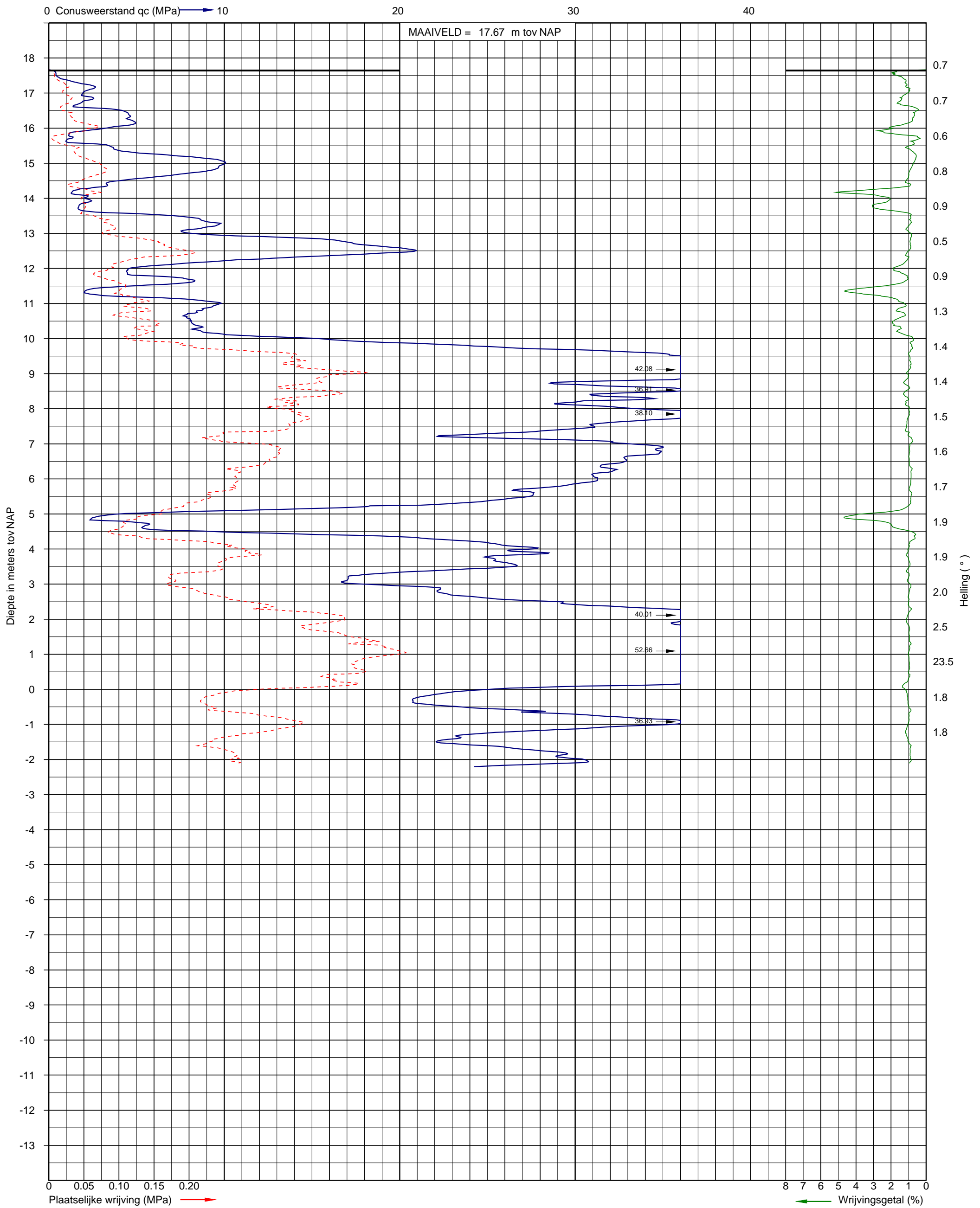
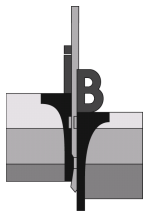


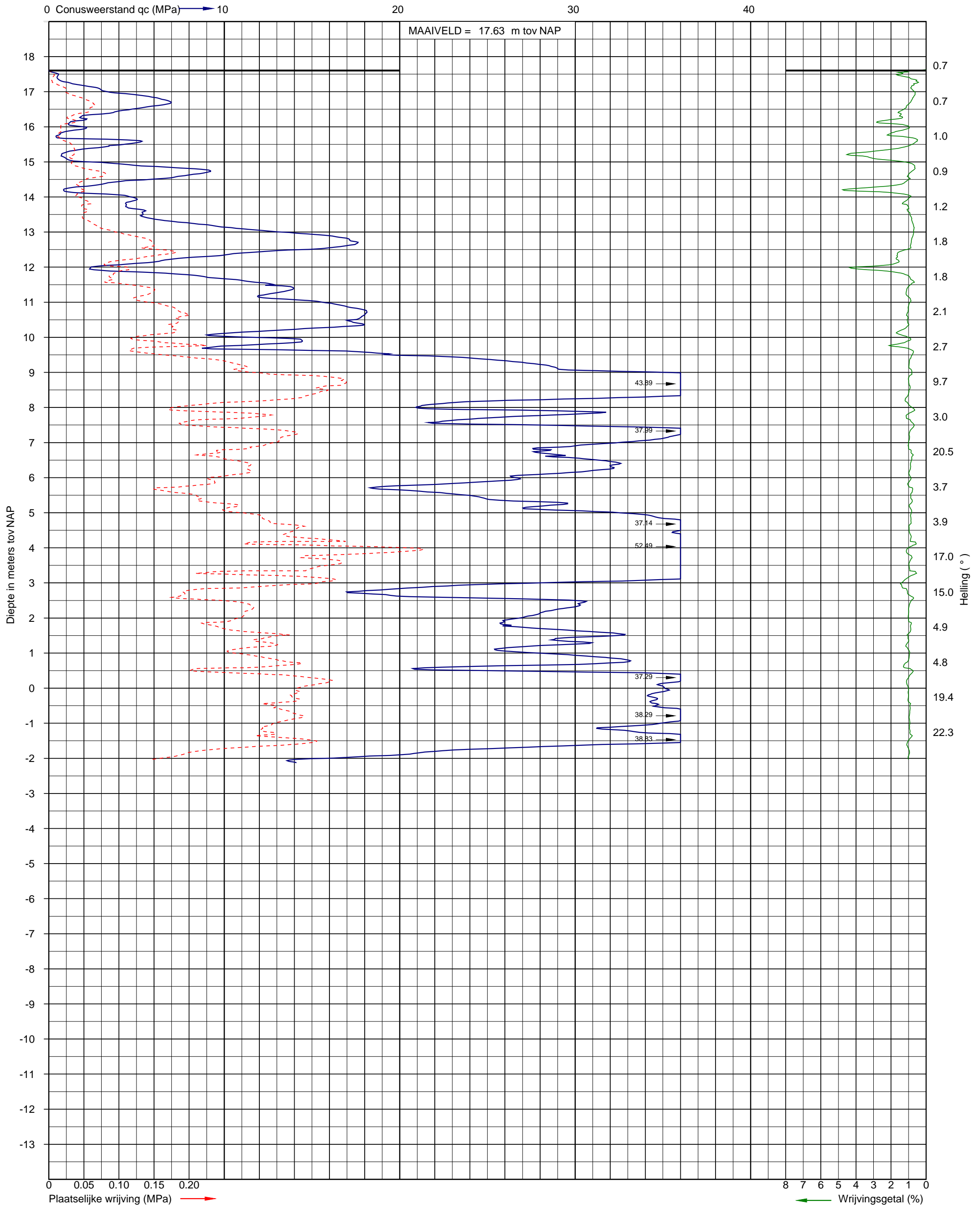
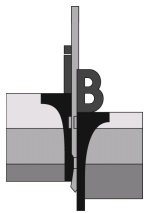


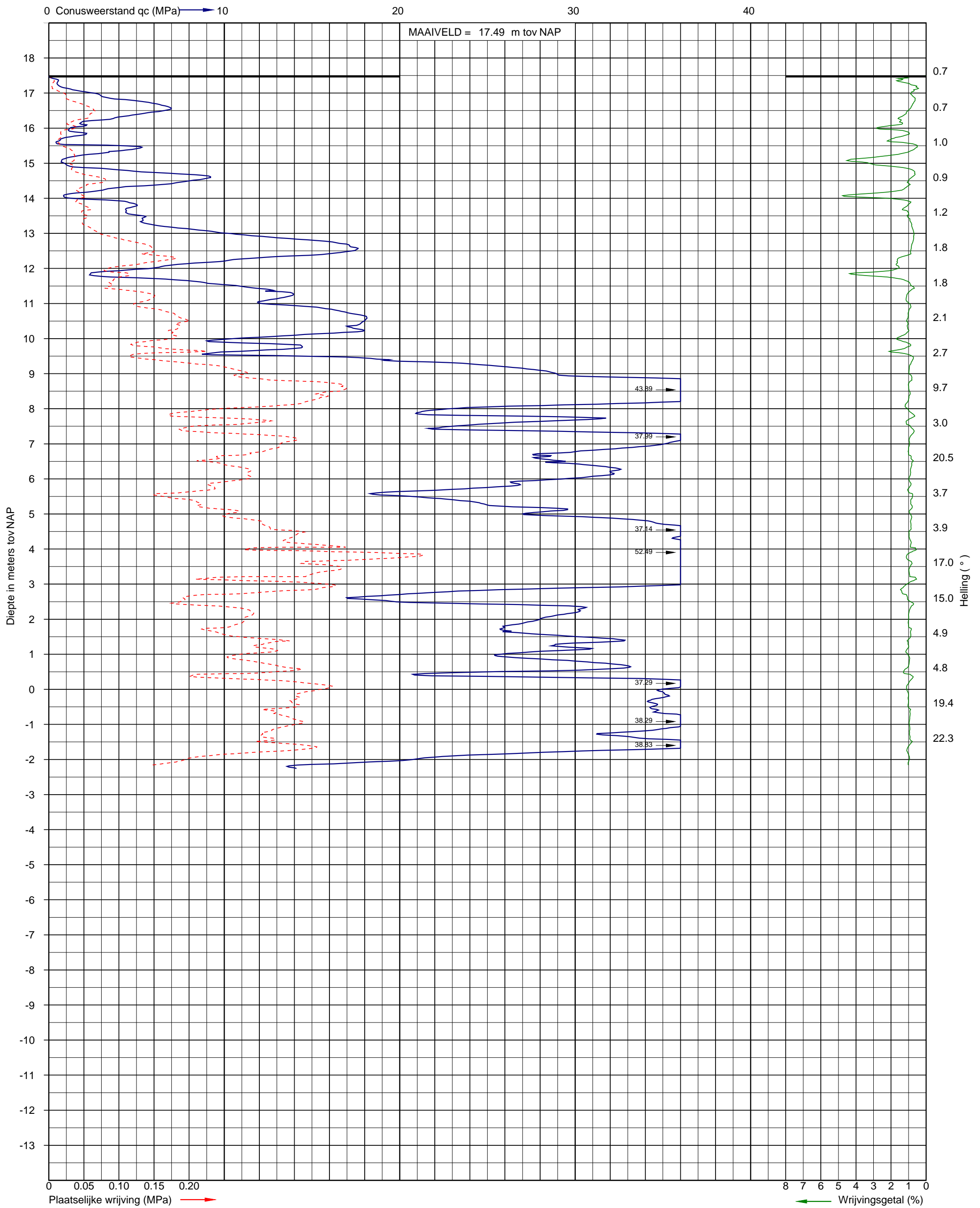


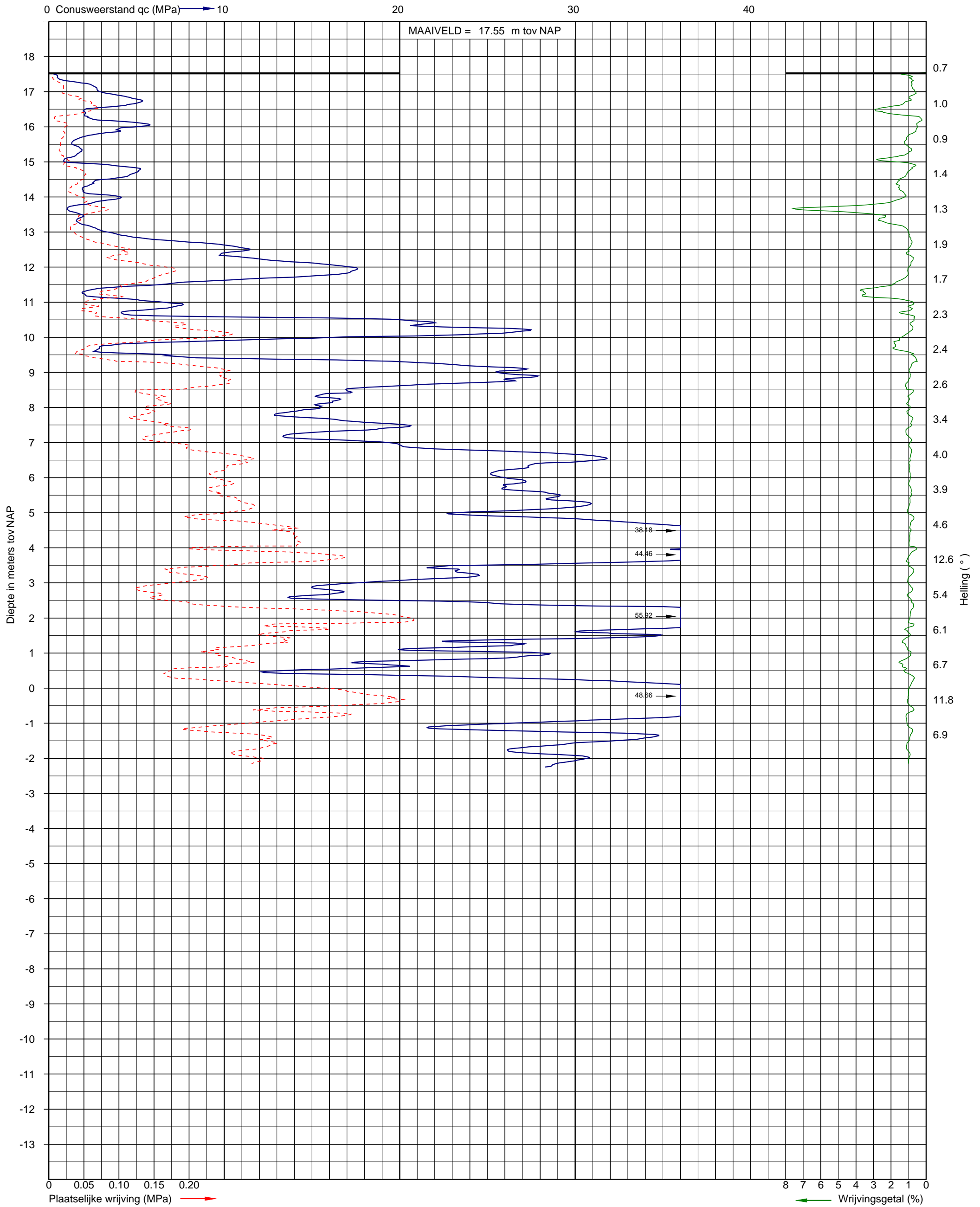
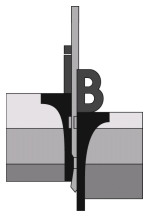


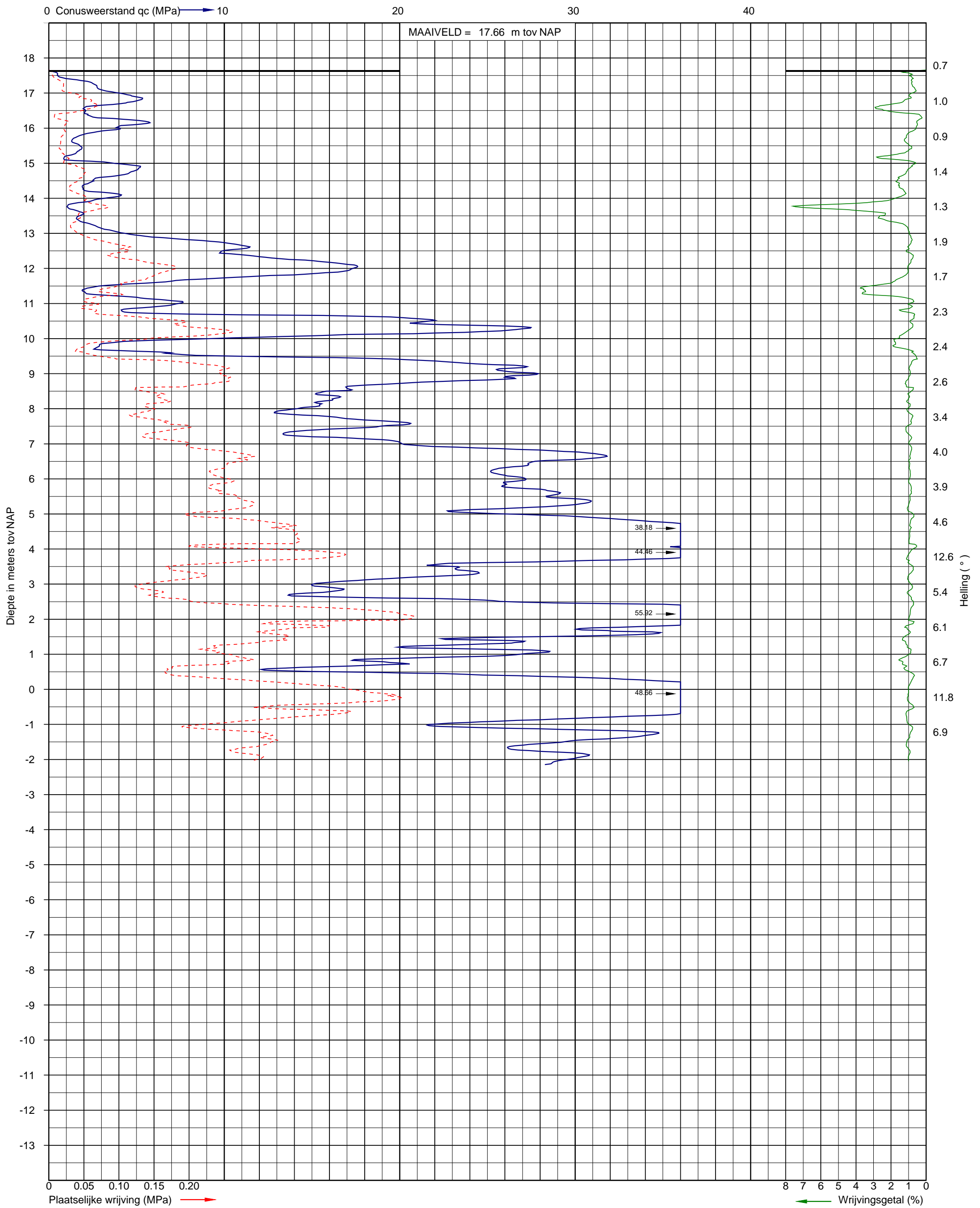


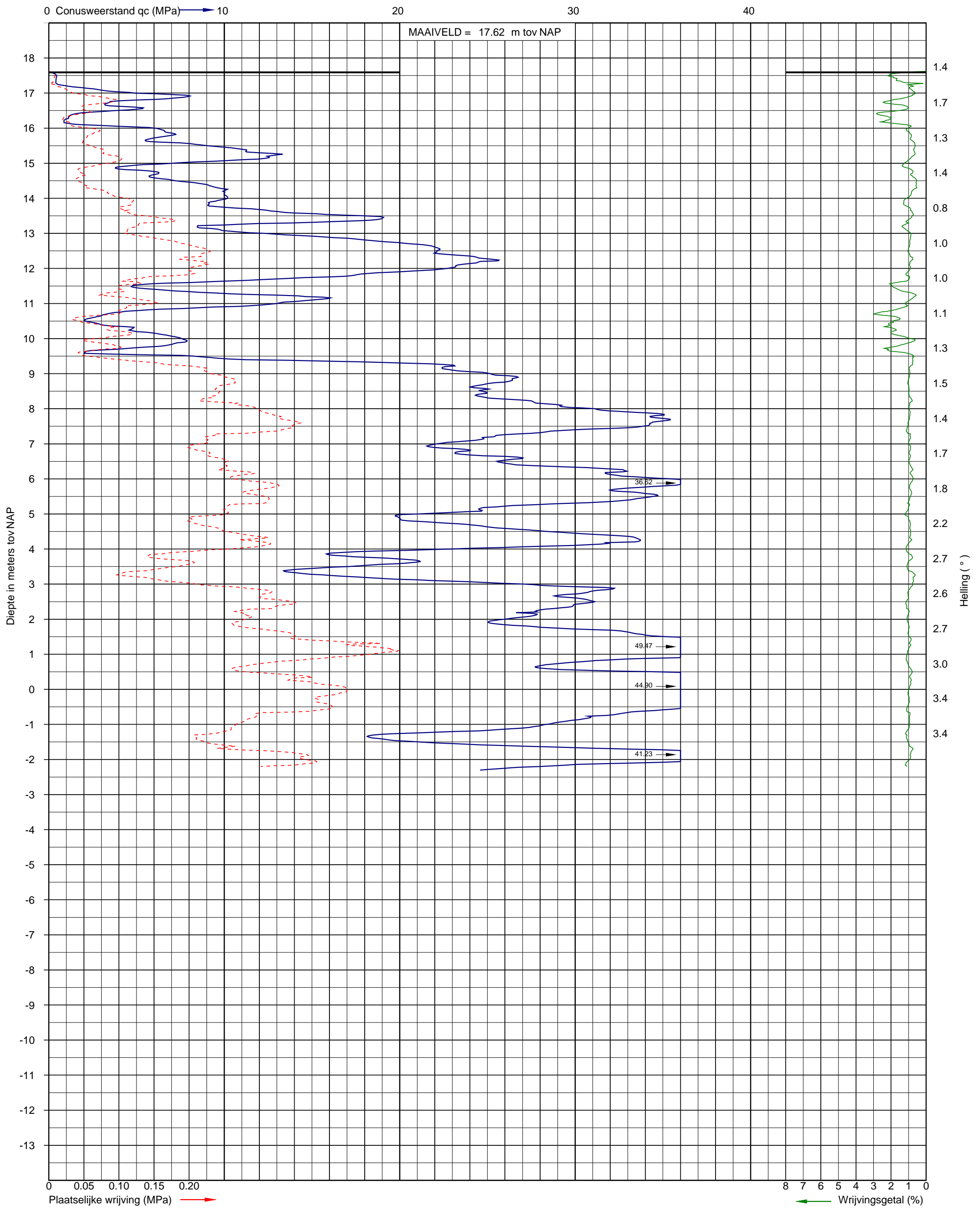


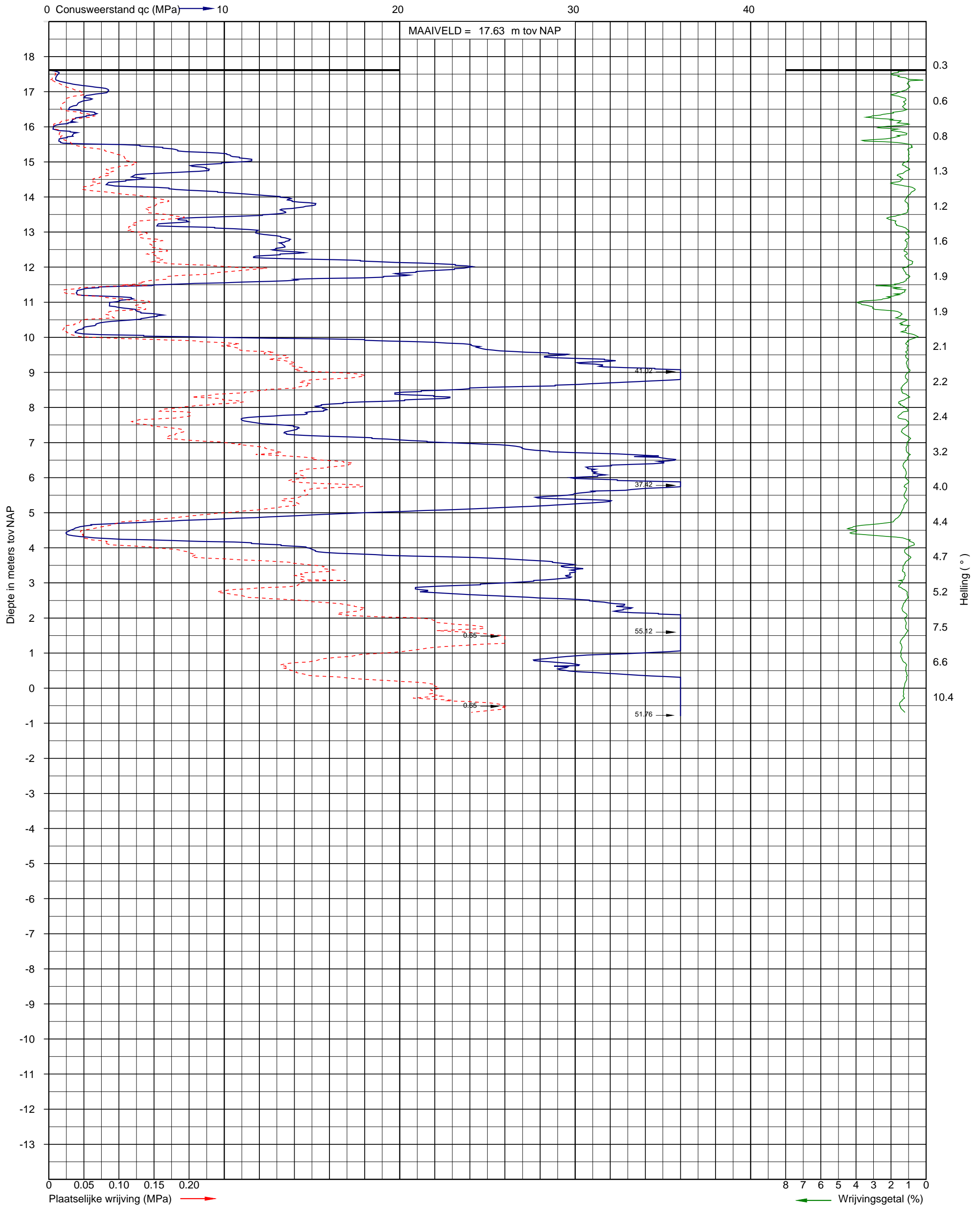










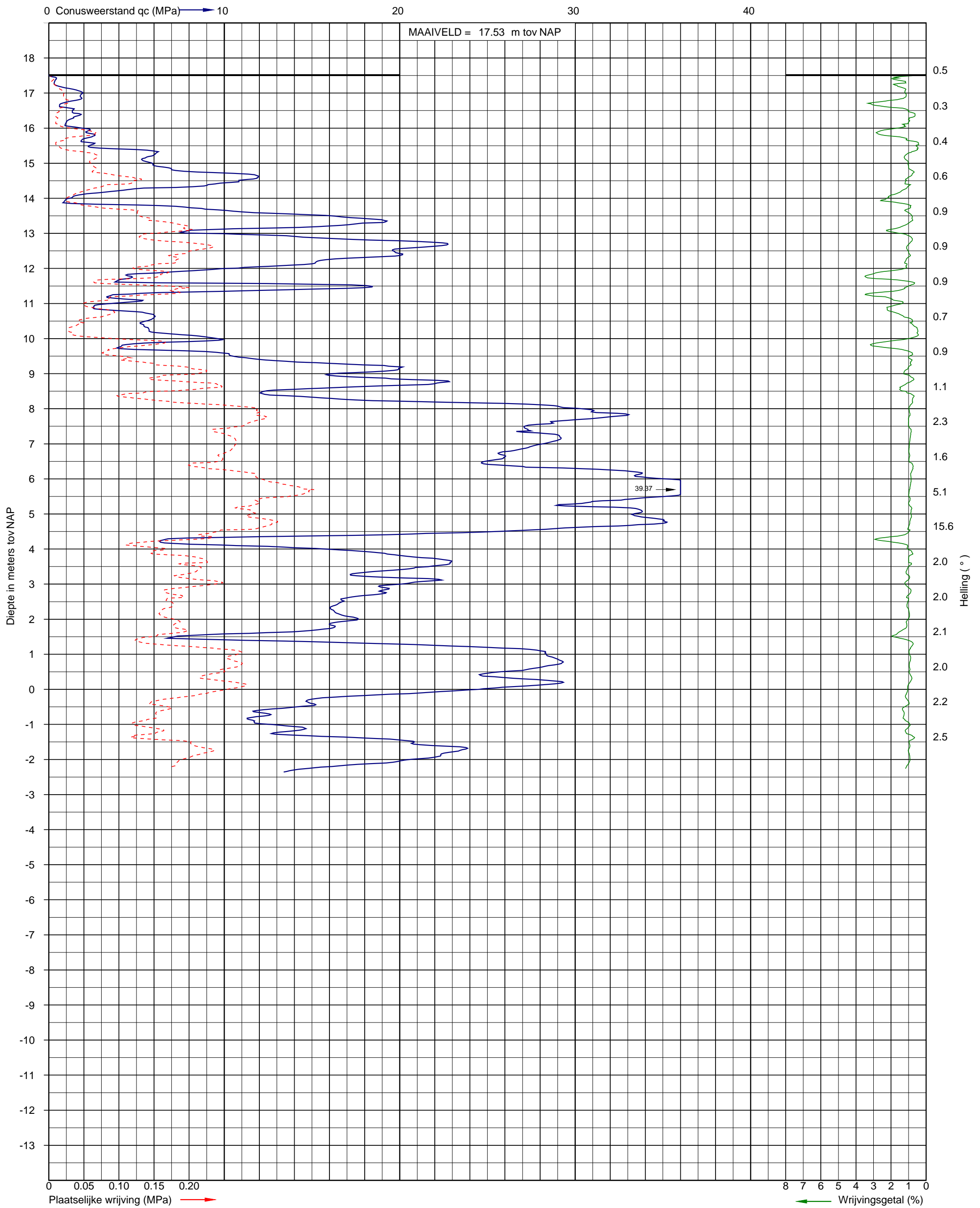


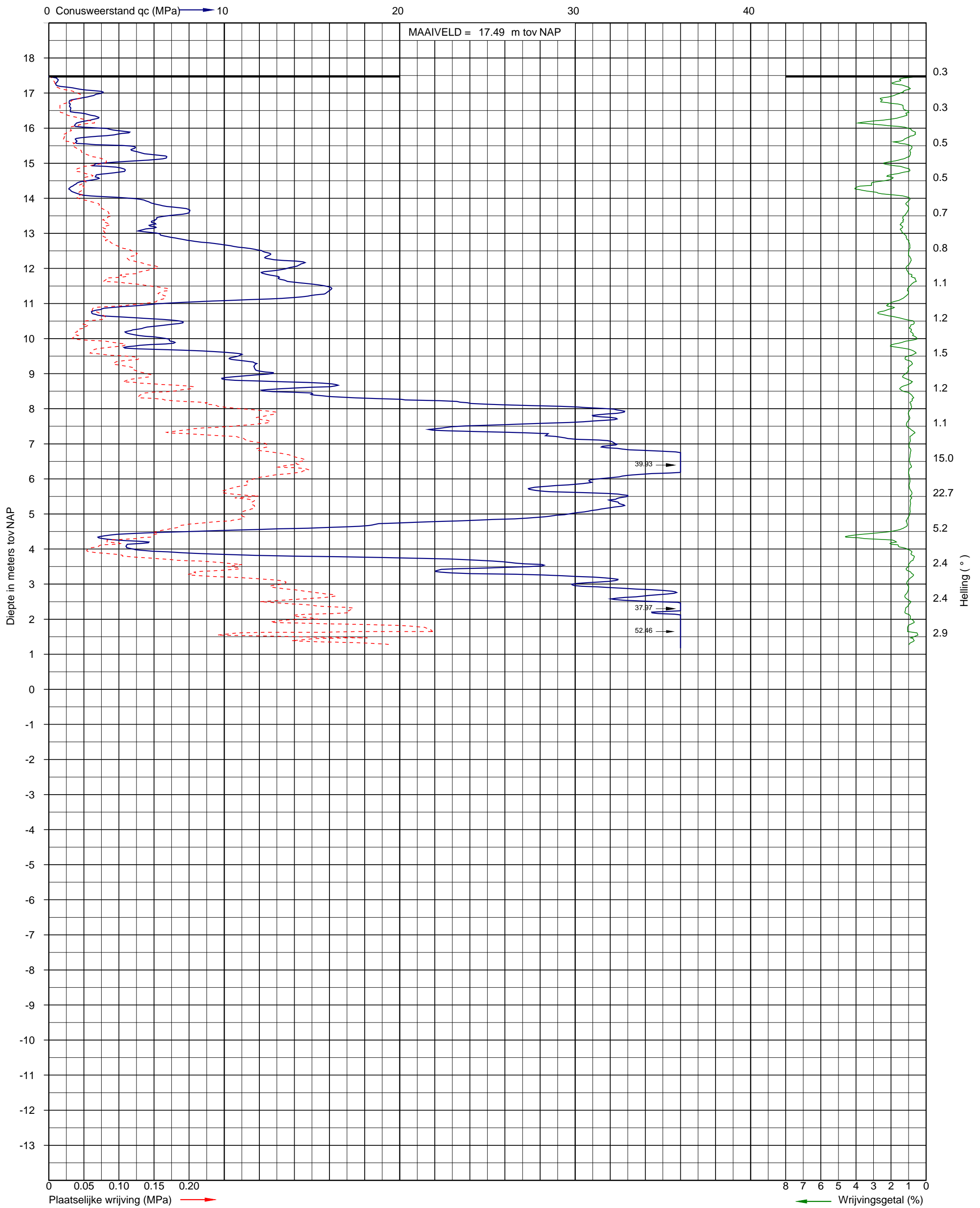
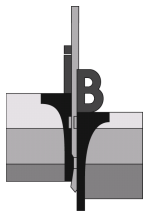
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

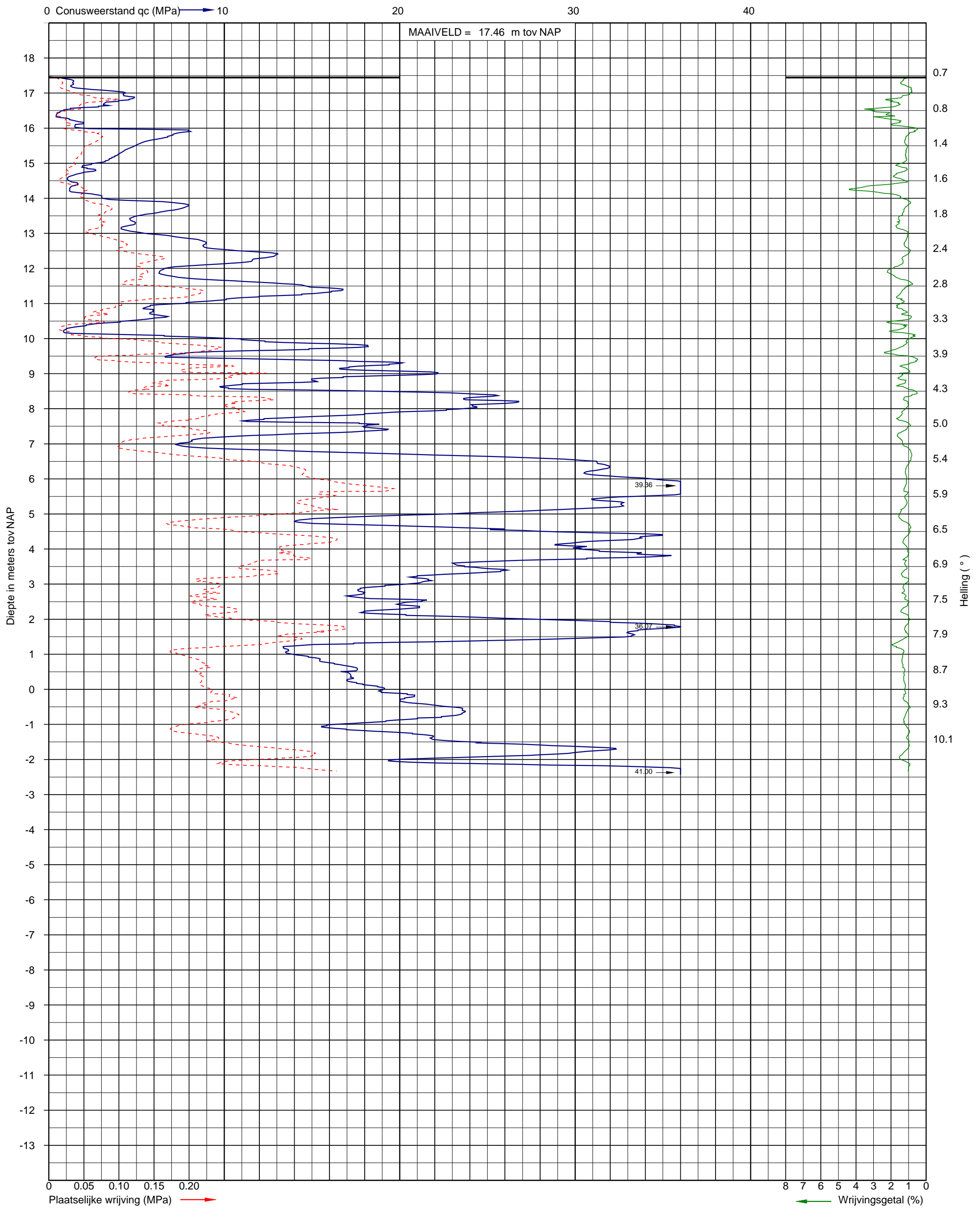
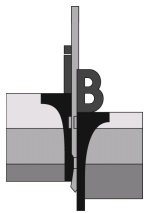
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 4-7-2019
GWS (m-mv): 1.60

X: 166580,150
Y: 383903,140

Sondering 191





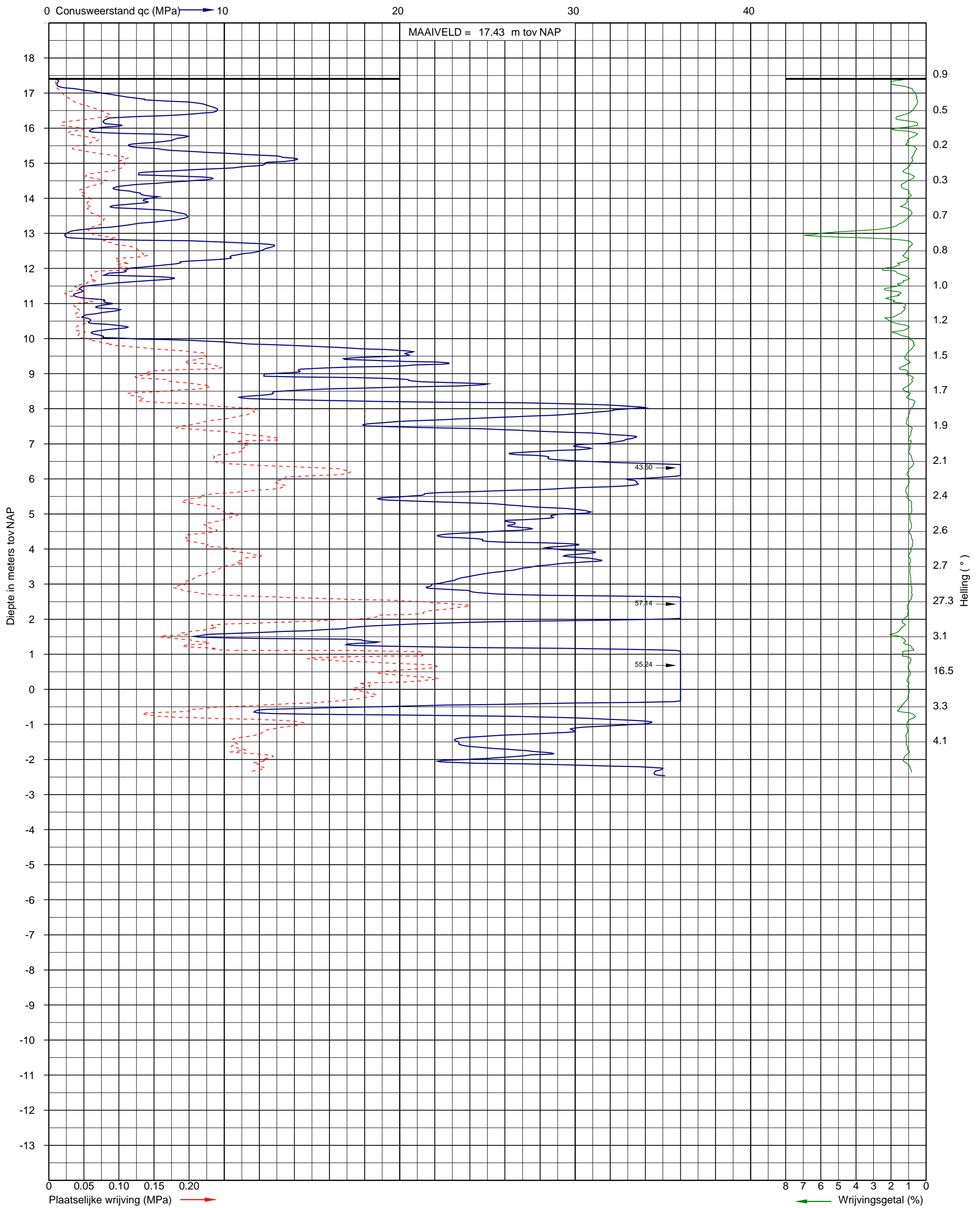


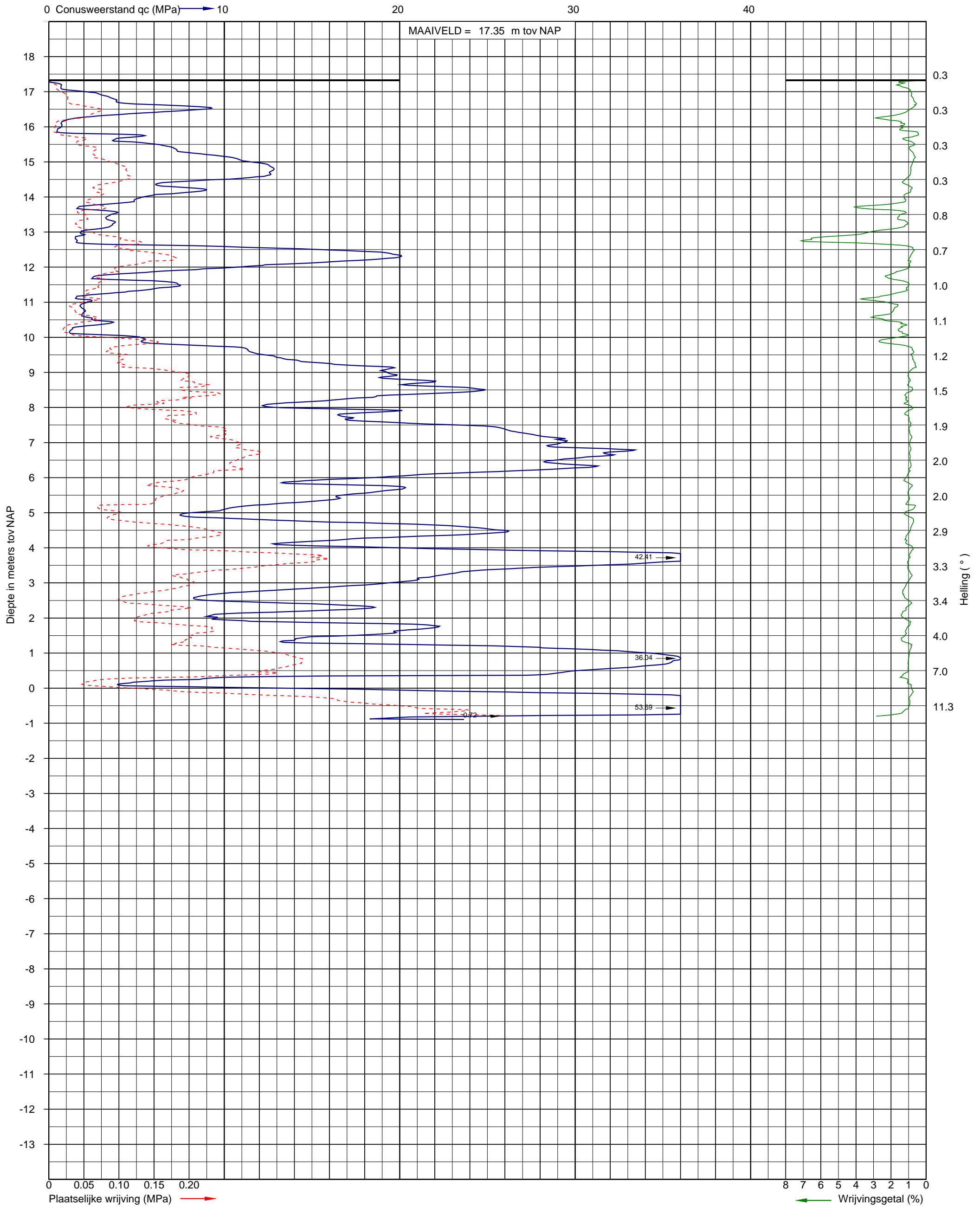
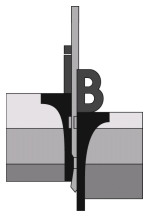
Sondering volgens NEN-EN-ISO 22476-1
Sondeerklasse 3
Conusnummer: P15-CFII-15

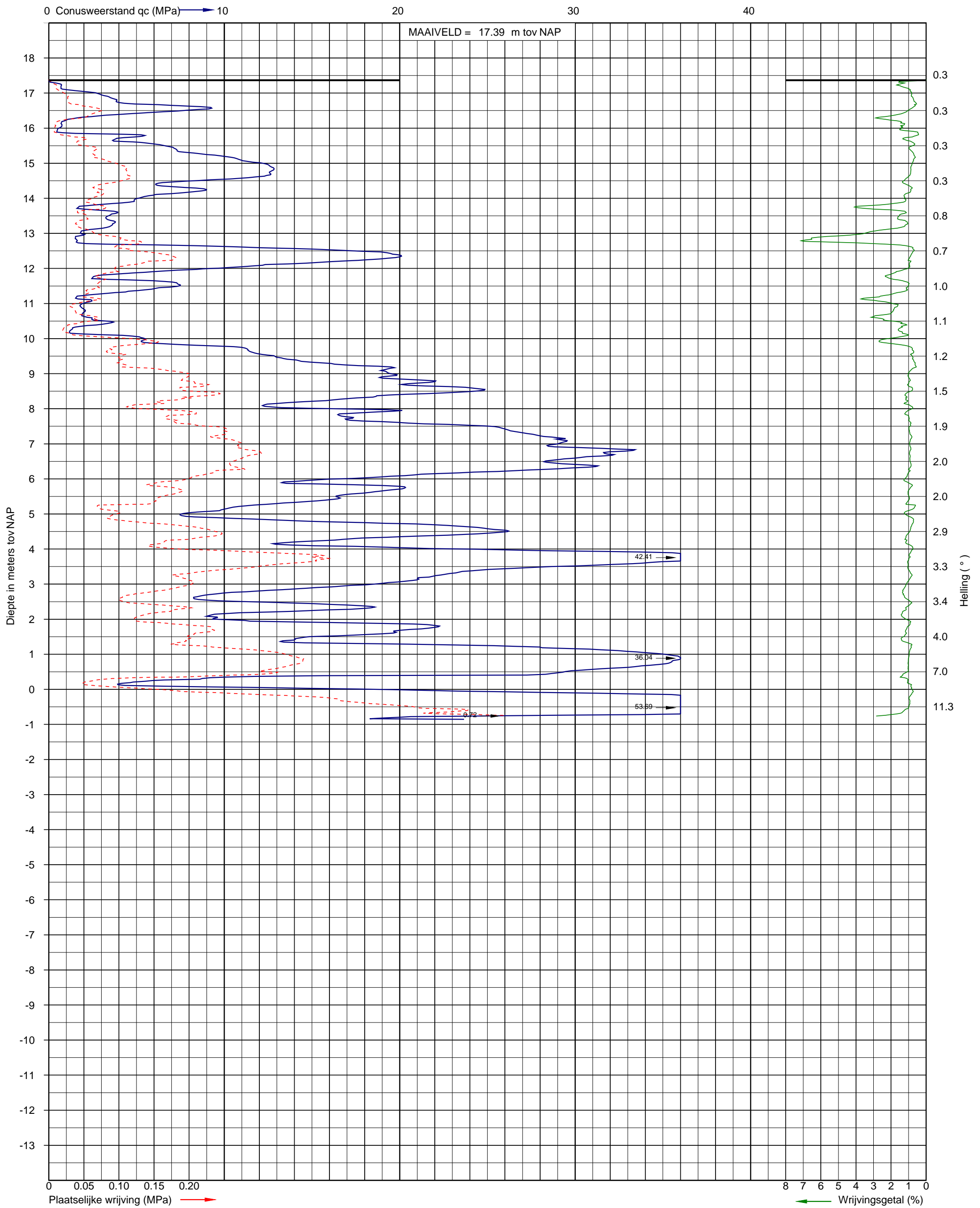
Uitvoerder: Rene Looijmans
Datum: 4-7-2019

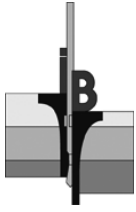
X: 166502,411
Y: 383861,509

Sondering 194





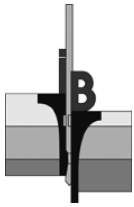




Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage D

Boorstaten



Opdracht: 02P013731
Project: Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

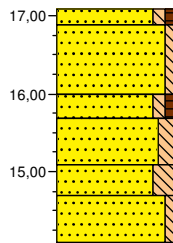
Boring:
Uitvoering op: 03-07-2019
Uitvoering door: RLS
Uitgevoerd nabij: DKM-95

B-01

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1

Maaiveldhoogte [m]: 17,09 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 180

Classificatie volgens NEN 5104



0,00	
0,20	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak humeus, bruin
	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak roesthoudend, geelbruin
1,10	
1,40	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak humeus, grijsbruin
	Zand, matig fijn, matig siltig, bruin
2,00	
2,40	Zand, matig fijn, sterk siltig, grijs
	Zand, matig fijn, zwak siltig, bruin
3,00	

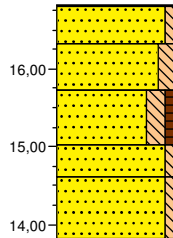
Boring:
Uitvoering op: 03-07-2019
Uitvoering door: RLS
Uitgevoerd nabij: DKM-124

B-02

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1

Maaiveldhoogte [m]: 16,82 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 160

Classificatie volgens NEN 5104



0,02	
0,50	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak roesthoudend, bruin
	Zand, matig fijn, matig siltig, zwak roesthoudend, grijs
1,10	
	Zand, matig fijn, matig siltig, zwak humeus, bruingrijs
1,80	
2,20	Zand, matig fijn, zwak siltig, bruin
	Zand, matig fijn, zwak siltig, bruin
3,00	

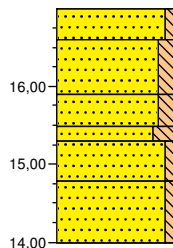
Boring:
Uitvoering op: 03-07-2019
Uitvoering door: RLS
Uitgevoerd nabij: DKM-119

B-03

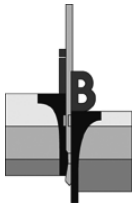
Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1

Maaiveldhoogte [m]: 16,99 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 150

Classificatie volgens NEN 5104



0,00	
0,40	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak roesthoudend, bruin
	Zand, matig fijn, matig siltig, zwak roesthoudend, grijs
1,10	
1,50	Zand, matig fijn, matig siltig, grijs
1,70	Zand, matig fijn, sterk siltig, grijs
2,20	Zand, matig fijn, zwak siltig, donkerbruin
	Zand, matig fijn, zwak siltig, donkerbruin
3,00	



Opdracht: 02P013731
Project: Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Boring: B-04
Uitvoering op: 03-07-2019
Uitvoering door: RLS
Uitgevoerd nabij: DKM-97

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 17,15 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 180

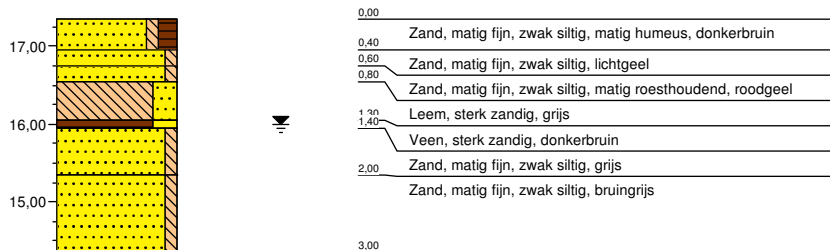
Classificatie volgens NEN 5104



Boring: B-05
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-21

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 17,35 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 135

Classificatie volgens NEN 5104

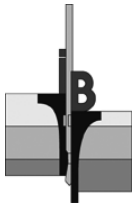


Boring: B-06
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-18

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 17,54 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 155

Classificatie volgens NEN 5104



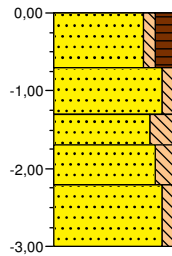


Opdracht: 02P013731
Project: Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Boring: B-07
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-177

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 140

Classificatie volgens NEN 5104

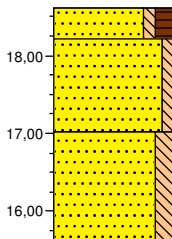


0,00	Zand, matig fijn, zwak siltig, matig humeus, donkerbruin
0,70	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak roesthoudend, geelgrijs
1,30	Zand, matig fijn, sterk siltig, grijs
1,70	Zand, matig fijn, matig siltig, brokken veen, bruingrijs
2,20	Zand, matig fijn, zwak siltig, grijs
3,00	

Boring: B-08
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-163

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 18,61 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 160

Classificatie volgens NEN 5104

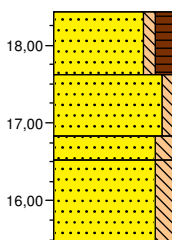


0,00	Zand, matig fijn, zwak siltig, matig humeus, donkerbruin
0,40	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak roesthoudend, bruingeel
1,60	Zand, matig fijn, matig siltig, lichtgrijs
3,00	

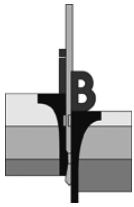
Boring: B-09
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-132

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 18,42 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 170

Classificatie volgens NEN 5104



0,00	Zand, matig fijn, zwak siltig, matig humeus, donkerbruin
0,80	Zand, matig fijn, zwak siltig, zwak roesthoudend, geelgrijs
1,60	Zand, matig fijn, matig siltig, brokken leem, grijs
1,90	Zand, matig fijn, matig siltig, grijs
3,00	

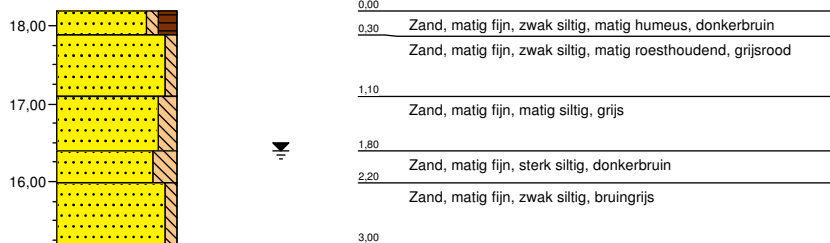


Opdracht: 02P013731
Project: Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Boring: B-10
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-135

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 18,19 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 180

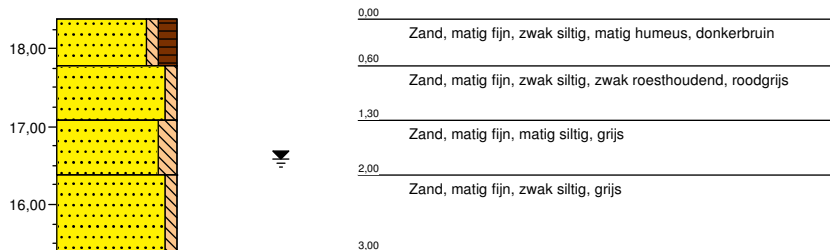
Classificatie volgens NEN 5104



Boring: B-11
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-149

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 18,38 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 180

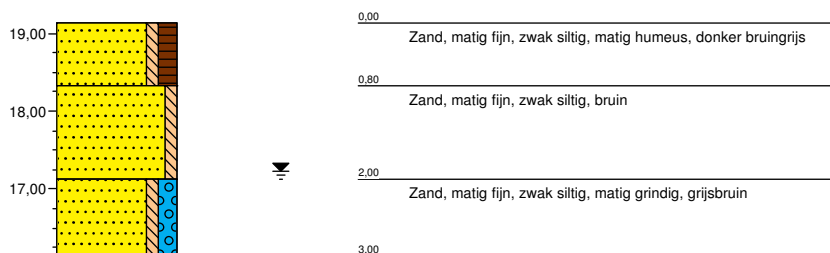
Classificatie volgens NEN 5104

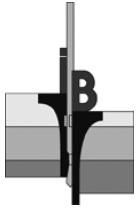


Boring: B-12
Uitvoering op: 02-07-2019
Uitvoering door: WJN
Uitgevoerd nabij: DKM-168

Boring volgens NEN-EN-ISO 22475-1
Maaiveldhoogte [m]: 19,13 N.A.P.
Grondwaterstand [cm-mv]: 190

Classificatie volgens NEN 5104

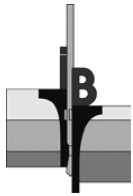




Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage E

Verklaring codering



VERKLARING CODERING BORINGEN (conform NEN 5104)

GRIND

	grind, siltig
	grind, zwak zandig
	grind, matig zandig
	grind, sterk zandig
	grind, uiterst zandig

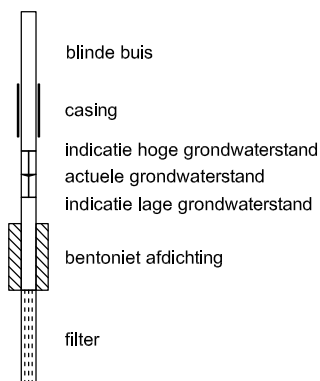
VEEN

	veen, mineraalarm
	veen, zwak kleilig
	veen, sterk kleilig
	veen, zwak zandig
	veen, sterk zandig

KLEI

	klei, zwak siltig
	klei, matig siltig
	klei, sterk siltig
	klei, uiterst siltig
	klei, zwak zandig
	klei, matig zandig
	klei, sterk zandig

PEILBUIS



ZAND

	zand, kleilig
	zand, zwak siltig
	zand, matig siltig
	zand, sterk siltig
	zand, uiterst siltig

LEEM

	leem, zwak zandig
	leem, sterk zandig

SLIB

	slib
--	------

TOEVOEGINGEN

	zwak humeus
	matig humeus
	sterk humeus
	zwak grindig
	matig grindig
	sterk grindig

GRONDMONSTERS

	geroerd monster
	ongeroerd monster

OVERIG

	bijzonder bestanddeel
	indicatie hoge grondwaterstand
	actuele grondwaterstand
	indicatie lage grondwaterstand

LEGENDA TEKENINGEN

SONDERINGEN

	Sondering met meting conusweerstand
	Diepsondering met plaatselijke kleef
	Sondering met waterspanning
	Seismische sondering
	Sondering met bolconus
	Handsondering
	Slagsondering
	Niet uitgevoerde sonderingen

BORINGEN en PEILBUIZEN

	Boring
	Boring met peilbuis
	Mechanische boring
	Niet uitgevoerde boring
	Boring eerdere fase

MONITORING

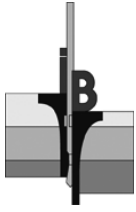
	SCM-01 Scheurmeter
	Deformatiebout
	Trillingsmeter
	PDP- Plaatdrukproef
	ZB- Zakbaak
	WSM- Waterspanningsmeter
	HLM- Hellingmeter
	Deformatiesticker

ANDERE SYMBOLEN

	foto 1 Positie en richting foto
	Meetpunt
	0-punt lokaal assenstelsel

KLEUR CODERING ONDERZOEKSFASE

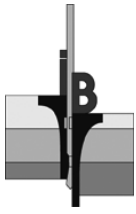
	Sondering Fase 02
	Sondering Fase 03
	Sondering Fase 04



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage F

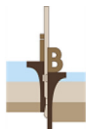
Berekening fundering



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage F1

Berekening fundering – prefab betonpalen

**Paalpuntniveau**

In de tabel worden per sondering de paalpuntniveaus gegeven waarvoor de draagkracht is berekend.

Tabel 1. Paalpuntniveau

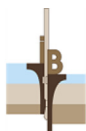
Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-1	17,42	6,5 tot 4,5
DKM-2	17,47	5,5 tot 4,0
DKM-3	17,50	6,0 tot 4,0
DKM-4	17,47	6,0 tot 4,0
DKM-5	17,44	6,0 tot 5,0
DKM-6	17,42	6,0 tot 4,5
DKM-7	17,52	6,0 tot 4,5
DKM-8	17,50	6,0 tot 4,5
DKM-9	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-10	17,52	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-11	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-12	17,55	9,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-13	17,57	9,5 tot 8,0 en 6,0 tot 4,5
DKM-14	17,57	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-15	17,65	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-16	17,68	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-17	17,64	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-18	17,54	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-19	17,40	5,5 tot 4,5
DKM-20	17,37	7,5 tot 4,5
DKM-21	17,35	6,5 tot 4,5
DKM-22	17,37	6,5 tot 4,0
DKM-23	17,38	6,0 tot 4,0
DKM-24	17,38	6,0 tot 4,0
DKM-25	17,37	5,5 tot 4,5
DKM-26	17,43	6,5 tot 4,5
DKM-27	17,43	6,5 tot 4,5
DKM-28	17,46	8,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-29	17,44	9,5 tot 9,0 en 5,5 tot 4,5
DKM-30	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-31	17,46	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-32	17,47	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-33	17,49	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-34	17,50	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-35	17,57	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-36	17,63	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-37	17,56	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-38	17,28	6,0 tot 4,5
DKM-39	17,27	6,0 tot 4,5
DKM-40	17,22	4,5 tot 4,0
DKM-41	17,31	5,5 tot 4,0
DKM-42	17,33	5,5 tot 5,0
DKM-43	17,30	5,5 tot 4,0
DKM-44	17,36	6,0 tot 4,5
DKM-45	17,35	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-46	17,39	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-47	17,39	9,5 tot 8,5 en 6,5 tot 4,5
DKM-48	17,43	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-49	17,37	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-50	17,41	9,0 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-51	17,47	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-52	17,43	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-53	17,51	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-54	17,49	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-55	17,32	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-56	17,34	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-58	17,23	6,5 tot 5,5 en 4,0
DKM-59	17,12	6,5 tot 4,5
DKM-63	17,27	7,5 tot 5,0
DKM-64	17,32	8,5 tot 5,5
DKM-65	17,26	9,0 tot 8,0
DKM-66	17,26	8,5 tot 7,0
DKM-67	17,29	9,5 tot 9,0 en 7,5 tot 7,0 en 5,5 tot 5,0
DKM-68	17,29	8,5 tot 5,5
DKM-69	17,34	10,0 tot 5,5
DKM-70	17,28	10,0 tot 7,5
DKM-71	17,35	10,0 tot 7,5
DKM-72	17,39	10,0 tot 7,5
DKM-73	17,45	9,0 tot 7,5
DKM-74	17,41	9,0 tot 7,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

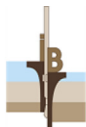
Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-76	17,04	6,0 tot 4,5
DKM-77	17,13	6,0 tot 4,0
DKM-79	17,21	6,0 tot 5,5 en 4,0
DKM-81	17,15	9,0 tot 6,5
DKM-82	17,20	9,0 tot 7,5
DKM-83	17,19	4,5 tot 3,5
DKM-84	17,26	7,5 tot 4,5
DKM-85	17,26	9,5 tot 5,5
DKM-86	17,27	9,5 tot 7,0
DKM-87	17,25	9,5 tot 7,0
DKM-88	17,26	9,5 tot 7,0
DKM-89	17,34	9,5 tot 7,0
DKM-90	17,39	9,5 tot 7,0
DKM-91	17,36	9,5 tot 7,0
DKM-92	17,19	8,5 tot 7,0
DKM-94	17,00	6,0 tot 4,5
DKM-95	17,09	7,5 tot 5,5
DKM-97	17,15	6,5 tot 5,5
DKM-98	17,10	6,5 tot 5,0
DKM-99	17,08	6,5 tot 5,0
DKM-100	17,13	6,5 tot 6,0
DKM-101	17,19	8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-102	17,22	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-103	17,18	9,5 tot 7,5
DKM-104	17,21	8,5 tot 5,0
DKM-105	17,20	10,0 tot 7,5
DKM-106	17,20	9,5 tot 7,5
DKM-107	17,21	9,0 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-108	17,27	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-109	17,32	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-110	17,28	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-111	17,25	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-112	17,01	6,5 tot 4,5
DKM-113	17,02	6,5 tot 4,5
DKM-114	16,99	6,5 tot 4,5
DKM-115	17,06	6,0 tot 5,0
DKM-116	17,00	6,0 tot 4,0
DKM-117	17,01	8,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,0
DKM-118	17,05	9,0 tot 7,5 en 4,5 tot 3,5
DKM-119	16,99	6,5 tot 4,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-120	16,90	6,5 tot 4,5
DKM-121	16,89	6,5 tot 4,0
DKM-122	16,90	6,5 tot 4,0
DKM-123	16,94	6,5 tot 4,0
DKM-124	16,82	6,0 tot 4,0
DKM-125	16,69	5,0 tot 4,0
DKM-129	17,95	13,5 tot 12,0
DKM-130	18,46	12,5 tot 12,0
DKM-131	18,53	13,5 tot 12,0
DKM-132	18,42	13,5 tot 12,0
DKM-133	17,99	13,5 tot 12,0
DKM-141	18,10	13,0 tot 12,0
DKM-142	18,46	13,0 tot 12,0
DKM-143	18,56	12,5 tot 12,0
DKM-144	18,26	13,5 tot 12,5
DKM-148	18,51	13,0 tot 12,0
DKM-149	18,38	13,0 tot 12,0
DKM-150	18,08	12,5 tot 12,0
DKM-151	18,56	13,5 tot 12,0
DKM-152	18,67	13,5 tot 12,5
DKM-153	18,51	13,5 tot 12,0
DKM-154	18,21	13,5 tot 12,5
DKM-162	18,25	13,5 tot 12,5
DKM-163	18,61	13,5 tot 12,5
DKM-164	18,95	13,5 tot 12,5
DKM-178	17,55	8,5 tot 7,0
DKM-179	17,82	8,5 tot 7,0
DKM-180	17,82	9,0 tot 7,0
DKM-181	17,84	9,0 tot 7,0
DKM-182	17,74	9,0 tot 7,0
DKM-183	17,68	9,0 tot 7,0
DKM-184	17,71	9,0 tot 7,0
DKM-185	17,67	9,0 tot 7,0
DKM-186	17,63	9,0 tot 7,0
DKM-187	17,49	9,0 tot 7,0
DKM-188	17,55	9,0 tot 7,0
DKM-189	17,66	9,0 tot 7,0
DKM-190	17,62	9,0 tot 7,0
DKM-191	17,63	9,0 tot 7,0
DKM-192	17,53	9,0 tot 7,0

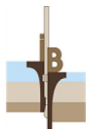
1) Niveau ten tijde van onderzoek



Paalpuntniveau

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-193	17,49	9,0 tot 7,0
DKM-194	17,47	9,0 tot 7,0
DKM-195	17,43	9,0 tot 7,0
DKM-196	17,35	9,0 tot 7,0
DKM-197	17,39	9,0 tot 7,0

1) Niveau ten tijde van onderzoek



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	688	15,0	938	209
		6,00	733	15,0	938	284
		5,50	778	15,0	938	359
		5,00	823	15,0	938	434
		4,50	867	15,0	938	509
DKM-2	17,47	5,50	569	12,8	800	149
		5,00	598	12,4	775	224
		4,50	674	13,2	825	299
		4,00	786	15,0	938	374
DKM-3	17,50	6,00	694	15,0	938	221
		5,50	739	15,0	938	296
		5,00	784	15,0	938	371
		4,50	829	15,0	938	446
DKM-4	17,47	4,00	874	15,0	938	521
		6,00	400	8,3	520	146
		5,50	511	10,2	640	213
		5,00	585	11,0	689	287
DKM-5	17,44	4,50	579	9,7	604	362
		4,00	551	7,7	482	437
		6,00	385	7,6	475	168
		5,50	342	5,2	327	243
DKM-6	17,42	5,00	340	4,0	249	318
		6,00	566	12,9	808	136
		5,50	673	14,6	912	211
DKM-7	17,52	5,00	733	15,0	938	286
		4,50	768	14,7	921	361
		6,00	660	15,0	938	164
		5,50	705	15,0	938	239
DKM-8	17,50	5,00	608	11,2	700	314
		4,50	555	8,6	538	389
		6,00	428	10,0	622	92
		5,50	479	10,1	632	167
		5,00	707	15,0	938	242
		4,50	742	14,7	921	317

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	313	5,1	321	202
		8,50	353	5,2	323	266
		8,00	448	6,9	434	313
		7,50	477	6,7	419	377
		6,00	509	4,6	290	559
		5,50	719	9,5	591	608
		5,00	878	12,5	781	683
		4,50	837	10,2	639	758
DKM-10	17,52	9,50	618	13,1	819	212
		9,00	573	10,7	669	287
		8,50	527	8,3	518	362
		8,00	559	7,9	496	437
		7,50	599	7,9	497	503
		5,50	980	14,1	881	754
		5,00	993	13,2	826	829
		4,50	984	11,8	737	904
DKM-11	17,51	9,00	409	8,7	544	139
		8,50	413	7,6	475	214
		8,00	436	7,0	439	289
		7,50	475	6,9	431	360
		6,00	908	15,0	938	577
		5,50	953	15,0	938	652
		5,00	784	9,3	581	727
		4,50	745	7,1	441	802
DKM-12	17,55	9,50	324	6,8	424	116
		9,00	390	7,5	470	180
		8,50	449	8,1	505	244
		8,00	648	12,3	768	313
		7,50	718	12,9	809	388
		6,00	917	14,7	916	613
		5,50	951	14,4	898	688
		5,00	997	14,4	899	763
4,50	1065	15,0	938	838		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	541	11,8	738	165
		9,00	546	10,7	672	240
		8,50	611	11,3	703	315
		8,00	684	12,0	752	390
		6,00	666	6,7	420	690
		5,50	712	7,0	438	750
		5,00	691	5,3	331	821
		4,50	678	3,8	239	892
DKM-14	17,57	10,00	634	15,0	938	120
		9,50	679	15,0	938	195
		9,00	724	15,0	938	270
		8,50	769	15,0	938	345
		8,00	731	12,8	800	420
		6,00	626	5,4	338	706
		5,50	626	4,5	279	765
		5,00	641	3,9	245	823
DKM-15	17,65	10,00	600	13,9	870	131
		9,50	680	15,0	938	196
		9,00	681	14,0	875	261
		8,50	613	11,1	696	327
		8,00	573	9,0	564	392
		6,00	665	7,6	475	635
		5,50	665	6,6	413	696
		5,00	668	5,7	357	758
DKM-16	17,68	10,00	464	10,3	644	129
		9,50	630	13,6	847	204
		9,00	655	13,0	813	279
		8,50	627	11,1	692	354
		8,00	659	10,7	670	429
		7,50	680	10,1	629	504
		6,00	845	10,9	681	728
		5,50	830	9,3	581	803
		5,00	781	6,8	425	878
		4,50	786	5,9	369	943

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	449	10,0	626	123
		9,50	598	12,8	800	198
		9,00	601	11,7	729	273
		8,50	627	11,2	698	348
		8,00	688	11,6	724	423
		7,50	756	12,2	763	498
		6,00	935	13,4	836	723
		5,50	952	12,6	789	798
		5,00	965	11,8	736	873
		4,50	947	10,1	631	948
DKM-18	17,54	9,50	293	6,4	400	89
		9,00	458	9,8	610	153
		8,50	506	9,9	616	228
		6,00	924	15,0	938	603
		5,50	969	15,0	938	678
		5,00	1013	15,0	938	753
DKM-19	17,40	4,50	1058	15,0	938	828
		5,50	438	9,3	579	151
		5,00	435	8,0	500	226
DKM-20	17,37	4,50	534	9,5	594	298
		7,50	565	14,2	890	52
		7,00	638	15,0	938	127
		6,50	683	15,0	938	202
		6,00	627	12,3	769	277
		5,50	585	10,0	624	352
DKM-21	17,35	5,00	576	8,5	533	427
		4,50	610	8,3	517	499
		6,50	591	14,6	913	72
		6,00	625	14,3	896	147
		5,50	639	13,5	844	222
		5,00	683	13,5	842	297
DKM-22	17,37	4,50	721	13,3	830	372
		6,50	632	15,0	938	117
		6,00	677	15,0	938	192
		5,50	647	13,0	813	267
		5,00	671	12,4	777	342
		4,50	714	12,4	774	417
		4,00	795	13,3	834	492

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

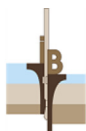
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	485	11,9	746	63
		5,50	633	14,7	918	138
		5,00	690	15,0	938	213
		4,50	735	15,0	938	288
		4,00	780	15,0	938	363
DKM-24	17,38	6,00	435	9,9	619	107
		5,50	500	10,4	652	182
		5,00	514	9,6	600	257
		4,50	538	9,1	566	332
		4,00	553	8,2	515	407
DKM-25	17,37	5,50	445	9,7	603	139
		5,00	549	11,2	702	214
		4,50	548	10,0	625	289
DKM-26	17,43	6,50	526	12,2	763	114
		6,00	659	14,6	910	189
		5,50	586	11,4	713	264
		5,00	551	9,3	579	339
		4,50	561	8,3	522	414
DKM-27	17,43	6,50	394	8,9	556	100
		6,00	561	12,2	761	175
		5,50	612	12,3	771	250
		5,00	663	12,5	781	325
		4,50	710	12,6	785	400
DKM-28	17,46	8,50	230	4,1	255	128
		8,00	331	6,1	379	174
		7,50	345	5,4	337	238
		5,50	405	4,0	247	429
		5,00	446	4,5	280	465
		4,50	640	8,8	552	517
DKM-29	17,44	9,50	358	6,0	375	222
		9,00	283	2,8	175	297
		5,50	673	8,8	547	576
		5,00	742	9,4	587	651
		4,50	832	10,6	662	726

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	430	8,4	527	190
		8,50	571	11,0	688	265
		8,00	626	11,3	704	340
		7,50	811	15,0	938	415
		6,00	946	15,0	938	640
		5,50	871	11,8	738	715
		5,00	792	8,5	530	790
		4,50	791	7,3	455	865
DKM-31	17,46	9,50	659	14,5	907	192
		9,00	721	15,0	937	267
		8,50	767	15,0	938	342
		8,00	812	15,0	938	417
		7,50	857	15,0	938	492
		5,50	823	9,3	581	792
		5,00	793	7,3	456	867
		4,50	797	6,2	387	942
DKM-32	17,47	9,50	562	11,5	718	220
		9,00	595	11,2	698	295
		8,50	653	11,5	719	370
		8,00	746	12,8	799	445
		7,50	846	14,3	892	520
		5,50	1054	15,0	938	820
		5,00	1099	15,0	938	895
		4,50	1143	15,0	938	970
DKM-33	17,49	9,50	284	5,9	371	102
		9,00	335	6,4	402	157
		8,50	379	6,6	414	217
		8,00	439	7,4	460	272
		7,50	574	9,9	621	336
		5,50	944	15,0	938	636
		5,00	989	15,0	938	711
		4,50	1034	15,0	938	786
DKM-34	17,50	9,50	607	15,0	938	75
		9,00	652	15,0	938	150
		8,50	697	15,0	938	225
		8,00	742	15,0	938	300
		7,50	787	15,0	938	375
		5,50	967	15,0	938	675
		5,00	1012	15,0	938	750
		4,50	982	13,0	813	825

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

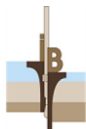
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	501	10,0	622	214
		9,00	628	12,1	758	289
		8,50	678	12,3	768	364
		8,00	716	12,1	755	439
		7,50	795	13,0	812	514
		5,50	915	11,4	713	814
		5,00	927	10,5	657	889
		4,50	1046	12,5	781	964
DKM-36	17,63	9,50	271	6,4	401	51
		9,00	359	7,8	488	111
		8,50	481	9,9	619	183
		8,00	527	9,9	621	258
		7,50	588	10,4	647	333
		5,50	941	15,0	938	632
		5,00	907	12,9	806	707
		4,50	868	10,6	665	782
DKM-37	17,56	9,50	563	11,9	746	193
		9,00	723	15,0	938	268
		8,50	682	12,7	794	343
		8,00	615	9,7	607	418
		7,50	631	8,9	559	493
		5,50	1033	15,0	938	785
		5,00	1078	15,0	938	860
		4,50	1123	15,0	938	935
DKM-38	17,28	6,00	642	15,0	938	133
		5,50	687	15,0	938	208
		5,00	732	15,0	938	283
		4,50	777	15,0	938	358
DKM-39	17,27	6,00	646	15,0	938	140
		5,50	691	15,0	938	215
		5,00	736	15,0	938	290
		4,50	781	15,0	938	365
DKM-40	17,22	4,50	643	15,0	938	135
		4,00	688	15,0	938	210
DKM-41	17,31	5,50	502	11,7	732	105
		5,00	590	12,9	805	180
		4,50	715	15,0	938	255
DKM-42	17,33	4,00	760	15,0	938	330
		5,50	335	7,1	441	117
		5,00	672	15,0	938	184

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

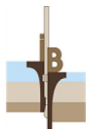
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	524	12,3	767	107
		5,00	604	13,2	826	182
		4,50	684	14,2	884	257
		4,00	761	15,0	938	332
DKM-44	17,36	6,00	420	9,6	597	103
		5,50	459	9,4	588	178
		5,00	444	7,8	488	253
		4,50	420	6,0	372	328
DKM-45	17,35	8,50	230	4,0	253	130
		8,00	245	3,6	225	183
		6,50	509	8,3	520	329
		6,00	783	14,6	910	396
		5,50	831	14,8	923	463
		5,00	826	13,6	848	530
		4,50	834	12,7	794	597
DKM-46	17,39	9,50	612	14,8	922	99
		9,00	629	14,0	875	174
		8,50	584	11,6	725	249
		8,00	550	9,5	594	324
		6,50	506	5,2	322	522
		6,00	534	5,2	325	565
		5,50	643	7,3	456	616
		5,00	732	8,7	542	679
		4,50	798	9,3	579	752
		9,50	568	11,9	744	204
DKM-47	17,39	9,00	523	9,5	594	279
		8,50	456	6,5	406	354
		6,50	556	5,3	333	594
		6,00	650	7,0	439	645
		5,50	669	6,6	411	705
		5,00	1007	14,5	908	773
		4,50	1070	15,0	938	848
DKM-48	17,43	9,50	666	14,3	894	217
		9,00	676	13,4	836	292
		8,50	717	13,3	830	367
		8,00	827	15,0	938	442
		6,50	786	10,3	644	667
		6,00	747	8,1	505	742
		5,50	717	6,1	380	817
		5,00	804	7,5	468	874

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

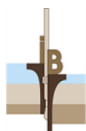
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	405	7,9	495	180
		9,00	454	8,3	517	240
		8,50	553	10,0	622	300
		8,00	786	15,0	938	374
		6,50	921	15,0	938	599
		6,00	966	15,0	938	674
		5,50	1011	15,0	938	749
		5,00	1056	15,0	938	824
DKM-50	17,41	9,00	368	7,8	488	127
		8,50	354	6,2	388	202
		8,00	393	6,1	379	277
		6,50	849	15,0	938	478
		6,00	894	15,0	938	553
		5,50	849	12,6	788	628
DKM-51	17,47	5,00	833	11,0	686	703
		9,00	518	10,9	679	185
		8,50	550	10,5	658	260
		8,00	482	7,5	469	335
		6,00	844	13,0	812	596
DKM-52	17,43	5,50	965	15,0	938	671
		5,00	1009	15,0	938	746
		10,00	568	12,9	804	144
		9,50	655	14,0	874	219
		9,00	738	15,0	938	294
		8,50	755	14,2	890	369
		8,00	796	14,1	884	444
DKM-53	17,51	6,00	1008	15,0	938	744
		5,50	1053	15,0	938	819
		5,00	1098	15,0	938	894
		10,00	585	13,2	827	149
		9,50	679	14,5	908	224
		9,00	725	14,6	910	299
		8,50	786	15,0	938	374
8,00	805	14,3	894	449		
6,00	928	12,9	807	742		
5,50	933	11,8	739	817		
5,00	984	12,0	750	892		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	504	11,3	707	133
		9,50	573	12,0	748	208
		9,00	626	12,2	761	283
		8,50	748	14,2	890	358
		8,00	772	13,7	854	433
		6,00	1002	15,0	938	733
		5,50	957	12,6	788	808
		5,00	932	10,7	671	883
DKM-55	17,32	9,50	402	7,4	463	207
		9,00	414	6,5	408	282
		8,50	423	5,6	349	357
		6,00	727	8,1	505	707
		5,50	721	6,7	420	782
		5,00	780	7,3	456	845
DKM-56	17,34	9,50	255	6,6	416	10
		9,00	392	9,1	572	82
		8,50	394	8,0	500	157
		6,00	541	6,9	430	472
		5,50	695	10,0	624	535
		5,00	824	12,2	764	610
DKM-58	17,23	6,50	537	13,0	813	83
		6,00	368	7,3	456	158
		5,50	306	4,4	278	233
		4,00	742	13,2	824	414
DKM-59	17,12	6,50	585	14,4	903	73
		6,00	651	15,0	938	148
		5,50	696	15,0	938	223
		5,00	737	14,9	931	298
		4,50	781	14,9	929	373
DKM-63	17,27	7,50	331	7,1	444	108
		7,00	383	7,3	457	183
		6,50	418	7,0	440	258
		6,00	669	12,8	802	314
		5,50	793	14,9	934	389
		5,00	839	15,0	937	464

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

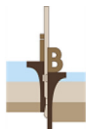
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	234	4,9	306	83
		8,00	231	3,9	244	142
		7,50	252	3,5	220	201
		7,00	266	3,2	200	245
		6,50	321	4,2	262	274
		6,00	361	4,6	285	316
DKM-65	17,26	5,50	398	4,9	306	358
		9,00	581	13,1	819	150
		8,50	521	10,3	644	225
DKM-66	17,26	8,00	532	9,4	587	300
		8,50	273	5,4	336	120
		8,00	588	12,9	803	178
DKM-67	17,29	7,50	674	13,9	871	253
		7,00	759	15,0	938	328
		9,50	404	7,2	450	224
DKM-68	17,29	9,00	378	5,3	331	299
		7,50	590	8,0	498	486
		7,00	642	8,2	513	559
		5,50	722	6,9	432	773
		5,00	993	13,1	819	838
		8,50	526	9,9	619	258
DKM-69	17,34	8,00	761	15,0	938	333
		7,50	806	15,0	938	408
		7,00	851	15,0	938	483
		6,50	750	11,1	694	558
		6,00	645	7,1	444	633
		5,50	599	4,7	292	708
DKM-69	17,34	10,00	580	13,1	819	149
		9,50	584	12,0	751	224
		9,00	538	9,6	598	299
		8,50	581	9,6	599	371
		8,00	605	9,1	568	440
		7,50	868	15,0	936	512
		7,00	914	15,0	938	587
		6,50	959	15,0	938	662
		6,00	843	10,7	669	737
5,50	791	8,1	507	812		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	652	15,0	938	150
		9,50	697	15,0	938	225
		9,00	742	15,0	938	300
		8,50	782	14,9	929	375
		8,00	832	15,0	938	450
		7,50	877	15,0	938	525
DKM-71	17,35	10,00	652	15,0	938	150
		9,50	697	15,0	938	225
		9,00	697	13,8	863	300
		8,50	681	12,2	762	375
		8,00	826	14,8	927	450
		7,50	876	15,0	937	525
DKM-72	17,39	10,00	583	13,2	823	149
		9,50	606	12,6	786	224
		9,00	742	15,0	938	299
		8,50	787	15,0	938	374
		8,00	831	15,0	938	449
		7,50	876	15,0	938	524
DKM-73	17,45	9,00	498	11,6	726	105
		8,50	547	11,7	732	180
		8,00	715	15,0	938	255
		7,50	760	15,0	938	330
DKM-74	17,41	9,00	521	12,5	783	86
		8,50	535	11,7	731	161
		8,00	524	10,2	638	236
		7,50	537	9,3	584	311
DKM-76	17,04	6,00	652	15,0	938	150
		5,50	697	15,0	938	225
		5,00	742	15,0	938	300
		4,50	787	15,0	938	375
DKM-77	17,13	6,00	623	14,3	893	147
		5,50	695	15,0	938	222
		5,00	740	15,0	938	297
		4,50	785	15,0	938	372
		4,00	830	15,0	938	447
DKM-79	17,21	6,00	323	6,0	375	164
		5,50	287	3,8	239	239
		4,00	631	10,3	641	411

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	255	6,3	392	33
		8,50	371	8,3	521	98
		8,00	570	12,4	778	173
		7,50	628	12,8	799	248
		7,00	756	15,0	938	323
		6,50	801	15,0	938	398
DKM-82	17,20	9,00	583	12,6	790	182
		8,50	555	10,7	669	257
		8,00	495	7,9	494	332
		7,50	456	5,7	354	407
DKM-83	17,19	4,50	436	6,9	430	297
		4,00	460	6,3	395	372
		3,50	487	5,9	369	443
DKM-84	17,26	7,50	702	11,1	694	477
		7,00	651	8,5	533	552
		6,50	672	7,9	494	627
		6,00	680	6,9	434	699
		5,50	630	4,7	294	757
		5,00	595	2,8	175	817
		4,50	605	2,1	133	876
DKM-85	17,26	9,50	315	5,9	369	156
		9,00	333	5,2	326	230
		8,50	367	5,0	316	296
		8,00	472	7,2	447	340
		7,50	531	7,6	474	412
		7,00	534	6,5	404	487
		6,50	542	5,6	349	554
DKM-86	17,27	6,00	712	9,3	578	608
		5,50	888	12,8	798	683
		9,50	562	11,5	716	221
		9,00	624	11,9	744	296
		8,50	711	13,0	814	371
		8,00	810	14,5	904	446
		7,50	871	14,9	932	521
7,00	920	15,0	938	596		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	604	12,6	788	221
		9,00	641	12,4	774	296
		8,50	664	11,8	737	371
		8,00	631	9,7	606	446
		7,50	585	7,3	455	521
		7,00	590	6,2	389	596
DKM-88	17,26	9,50	692	15,0	938	216
		9,00	737	15,0	938	291
		8,50	781	15,0	938	366
		8,00	826	15,0	938	441
		7,50	840	14,2	885	516
		7,00	826	12,6	788	591
DKM-89	17,34	9,50	536	11,7	729	165
		9,00	706	15,0	938	240
		8,50	751	15,0	938	315
		8,00	717	12,9	806	390
		7,50	726	11,9	746	465
		7,00	747	11,3	706	540
DKM-90	17,39	9,50	393	10,2	640	15
		9,00	416	9,7	604	90
		8,50	526	11,4	713	165
		8,00	477	8,9	556	240
		7,50	453	7,1	441	315
		7,00	467	6,3	391	388
DKM-91	17,36	9,50	622	13,7	855	182
		9,00	716	15,0	938	257
		8,50	712	13,7	856	332
		8,00	642	10,6	665	407
		7,50	646	9,5	596	482
		7,00	637	8,1	507	556
DKM-92	17,19	8,50	332	6,3	395	159
		8,00	358	5,8	363	234
		7,50	419	6,5	406	292
		7,00	425	5,7	356	352
DKM-94	17,00	6,00	625	14,3	893	151
		5,50	697	15,0	938	226
		5,00	742	15,0	938	301
		4,50	787	15,0	938	376

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-95	17,09	7,50	376	9,1	571	57
		7,00	551	12,6	788	132
		6,50	401	7,4	463	207
		6,00	391	5,9	370	282
		5,50	390	4,7	294	357
DKM-97	17,15	6,50	348	9,3	581	0
		6,00	277	6,2	388	75
		5,50	227	3,7	228	150
DKM-98	17,10	6,50	623	15,0	938	101
		6,00	668	15,0	938	176
		5,50	713	15,0	938	251
		5,00	758	15,0	938	326
DKM-99	17,08	6,50	596	14,7	920	73
		6,00	651	15,0	938	148
		5,50	696	15,0	938	223
		5,00	741	15,0	938	298
DKM-100	17,13	6,50	426	10,4	650	61
DKM-101	17,19	6,00	374	7,8	488	136
		8,00	253	4,9	306	115
DKM-102	17,22	6,00	545	9,2	574	336
		5,50	728	12,9	804	411
		5,00	796	13,5	841	486
		9,50	425	10,1	634	75
		9,00	446	9,5	594	150
		8,50	397	7,0	438	225
		8,00	416	6,4	401	292
DKM-103	17,18	7,50	398	4,9	307	358
		5,50	900	15,0	938	563
		5,00	945	15,0	938	638
		4,50	990	15,0	938	713
		9,50	307	5,1	320	192
		9,00	338	4,9	305	258
DKM-103	17,18	8,50	337	3,9	244	317
		8,00	440	5,9	369	365
		7,50	441	4,8	299	436

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

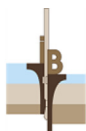
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	267	4,4	278	168
		8,00	306	4,8	301	209
		7,50	354	5,4	340	251
		7,00	448	7,2	449	299
		6,50	542	8,7	543	361
		6,00	561	8,2	513	423
		5,50	858	15,0	938	494
		5,00	899	14,9	931	569
DKM-105	17,20	10,00	446	9,5	594	150
		9,50	431	7,9	494	225
		9,00	423	6,5	406	300
		8,50	431	5,5	343	375
		8,00	452	5,0	314	439
		7,50	488	5,3	333	481
DKM-106	17,20	9,50	453	8,5	532	224
		9,00	641	12,4	773	296
		8,50	736	13,7	856	371
		8,00	829	15,0	938	446
		7,50	874	15,0	938	521
DKM-107	17,21	9,00	438	10,1	629	102
		8,50	498	10,5	654	177
		8,00	544	10,5	657	252
		7,50	758	15,0	938	327
		5,50	883	13,5	847	627
		5,00	899	12,8	798	702
		4,50	915	12,0	749	777
DKM-108	17,27	9,50	603	13,5	844	161
		9,00	704	15,0	938	236
		8,50	749	15,0	938	311
		8,00	794	15,0	938	386
		7,50	741	12,4	775	461
		5,50	761	8,2	513	757
		5,00	764	7,1	442	832
		4,50	787	6,6	413	899

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

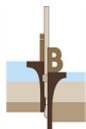
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-109	17,32	9,50	506	12,4	772	72
		9,00	647	14,9	932	147
		8,50	695	15,0	938	222
		8,00	740	15,0	938	297
		7,50	729	13,5	844	372
		5,50	601	5,6	350	652
		5,00	677	6,8	428	702
		4,50	697	6,4	401	762
DKM-110	17,28	9,50	330	6,4	399	151
		9,00	378	6,6	409	221
		8,50	410	6,5	404	281
		8,00	575	9,9	616	343
		7,50	605	9,5	592	417
		5,50	840	11,0	689	712
		5,00	871	10,7	667	786
		4,50	938	11,3	703	861
DKM-111	17,25	9,50	274	5,9	367	90
		9,00	371	7,6	473	146
		8,50	533	10,9	682	208
		8,00	544	10,0	625	282
		7,50	534	8,5	534	357
		5,50	784	10,5	659	649
		5,00	809	10,0	626	724
		4,50	898	11,2	700	798
DKM-112	17,01	6,50	629	13,6	847	202
		6,00	728	15,0	938	277
		5,50	773	15,0	938	352
		5,00	818	15,0	938	427
		4,50	851	14,7	919	502
DKM-113	17,02	6,50	634	15,0	938	119
		6,00	675	14,9	931	194
		5,50	723	15,0	938	269
		5,00	768	15,0	938	344
		4,50	813	15,0	938	419
DKM-114	16,99	6,50	614	15,0	938	86
		6,00	659	15,0	938	161
		5,50	704	15,0	938	236
		5,00	749	15,0	938	311
		4,50	794	15,0	938	386

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	472	10,6	663	125
		5,50	404	7,6	475	200
		5,00	381	5,8	361	275
DKM-116	17,00	6,00	564	13,6	851	91
		5,50	661	15,0	938	166
		5,00	706	15,0	938	241
		4,50	751	15,0	938	316
		4,00	796	15,0	938	391
DKM-117	17,01	8,50	272	5,8	364	90
		8,00	371	7,5	467	152
		7,50	440	8,2	510	224
		6,00	576	8,6	539	421
		5,50	678	10,2	640	491
		5,00	698	9,7	603	562
		4,50	773	10,5	657	633
		4,00	821	10,6	666	704
DKM-118	17,05	9,00	305	8,2	510	0
		8,50	266	5,9	369	75
		8,00	259	4,5	281	150
		7,50	255	3,2	200	225
		4,50	805	14,5	903	439
		4,00	653	9,2	575	514
DKM-119	16,99	3,50	604	6,7	419	589
		6,50	642	15,0	938	133
		6,00	687	15,0	938	208
		5,50	732	15,0	938	283
		5,00	777	15,0	938	358
DKM-120	16,90	4,50	822	15,0	938	433
		6,50	638	15,0	938	126
		6,00	683	15,0	938	201
		5,50	728	15,0	938	276
		5,00	773	15,0	938	351
DKM-121	16,89	4,50	777	13,9	871	426
		6,50	632	15,0	938	116
		6,00	676	15,0	938	191
		5,50	721	15,0	938	266
		5,00	691	13,0	813	341
		4,50	637	10,3	646	416
		4,00	615	8,6	536	491

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	651	15,0	938	148
		6,00	696	15,0	938	223
		5,50	741	15,0	938	298
		5,00	786	15,0	938	373
		4,50	831	15,0	938	448
		4,00	876	15,0	938	523
DKM-123	16,94	6,50	661	15,0	938	165
		6,00	706	15,0	938	240
		5,50	751	15,0	938	315
		5,00	796	15,0	938	390
		4,50	841	15,0	938	465
		4,00	886	15,0	938	540
DKM-124	16,82	6,00	582	13,0	811	159
		5,50	679	14,4	898	234
		5,00	747	15,0	938	309
		4,50	792	15,0	938	384
		4,00	837	15,0	938	459
DKM-125	16,69	5,00	507	11,8	740	105
		4,50	584	12,7	794	180
		4,00	659	13,5	844	255
DKM-129	17,95	13,50	584	12,4	775	198
		13,00	562	10,6	664	273
		12,50	486	7,4	463	348
		12,00	454	5,3	334	423
DKM-130	18,46	12,50	407	5,8	363	317
		12,00	385	4,0	250	392
DKM-131	18,53	13,50	427	9,0	563	150
		13,00	483	9,3	581	225
		12,50	412	6,2	388	300
		12,00	378	4,1	256	375
DKM-132	18,42	13,50	359	7,7	482	117
		13,00	467	9,5	592	187
		12,50	412	6,8	425	262
		12,00	385	4,9	306	336
DKM-133	17,99	13,50	275	6,4	400	58
		13,00	301	5,9	371	131
		12,50	326	5,4	338	205
		12,00	394	6,5	405	253

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	326	7,0	439	105
		12,50	461	9,5	592	178
		12,00	569	11,1	696	253
DKM-142	18,46	13,00	325	7,9	497	46
		12,50	563	13,1	818	121
		12,00	593	12,7	794	196
DKM-143	18,56	12,50	374	5,0	312	312
		12,00	377	4,1	256	373
DKM-144	18,26	13,50	546	11,4	713	198
		13,00	456	7,8	488	273
		12,50	351	3,8	238	348
DKM-148	18,51	13,00	444	8,3	518	223
		12,50	516	9,0	563	298
		12,00	503	7,5	466	373
DKM-149	18,38	13,00	393	8,0	501	154
		12,50	526	10,4	652	226
		12,00	563	10,2	638	301
DKM-150	18,08	12,50	386	9,4	586	58
		12,00	515	11,6	726	133
DKM-151	18,56	13,50	634	13,4	835	223
		13,00	741	15,0	938	298
		12,50	786	15,0	938	373
		12,00	831	15,0	938	448
DKM-152	18,67	13,50	691	15,0	938	215
		13,00	734	15,0	938	286
		12,50	683	12,5	781	358
DKM-153	18,51	13,50	517	10,6	663	200
		13,00	629	12,4	775	275
		12,50	772	15,0	938	350
		12,00	768	13,7	856	425
DKM-154	18,21	13,50	323	5,8	359	179
		13,00	344	5,4	335	238
		12,50	399	6,0	375	290
DKM-162	18,25	13,50	634	13,4	840	217
		13,00	694	13,8	865	292
		12,50	782	15,0	938	367
DKM-163	18,61	13,50	630	15,0	938	113
		13,00	675	15,0	938	188
		12,50	720	15,0	938	263

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

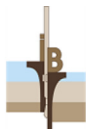
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	359	6,6	410	189
		13,00	424	7,2	453	255
		12,50	705	13,6	851	325
DKM-178	17,55	8,50	393	6,1	379	277
		8,00	509	8,1	506	342
		7,50	520	7,2	450	417
		7,00	519	6,1	379	488
DKM-179	17,82	8,50	445	7,5	466	277
		8,00	659	12,0	749	350
		7,50	721	12,4	777	425
		7,00	862	15,0	938	500
DKM-180	17,82	9,00	489	10,4	651	164
		8,50	575	11,5	720	239
		8,00	654	12,4	778	314
		7,50	795	15,0	938	389
		7,00	840	15,0	938	464
DKM-181	17,84	9,00	652	15,0	938	149
		8,50	697	15,0	938	224
		8,00	742	15,0	938	299
		7,50	787	15,0	938	374
		7,00	832	15,0	938	449
DKM-182	17,74	9,00	324	6,3	394	147
		8,50	325	5,4	335	206
		8,00	360	5,4	337	264
		7,50	399	5,6	348	318
		7,00	675	11,9	745	382
DKM-183	17,68	9,00	411	9,1	569	117
		8,50	424	8,2	515	192
		8,00	461	8,0	502	267
		7,50	527	8,7	543	336
		7,00	747	13,4	837	409
DKM-184	17,71	9,00	337	7,1	444	118
		8,50	385	7,2	450	193
		8,00	525	9,8	612	263
		7,50	620	11,1	696	338
		7,00	686	11,7	731	413

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

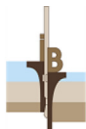
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	706	15,0	938	240
		8,50	751	15,0	938	315
		8,00	796	15,0	938	390
		7,50	841	15,0	938	465
		7,00	886	15,0	938	540
DKM-186	17,63	9,00	679	14,1	879	253
		8,50	716	13,9	867	328
		8,00	780	14,4	899	403
		7,50	848	15,0	938	478
		7,00	893	15,0	938	553
DKM-187	17,49	9,00	669	13,9	868	248
		8,50	715	13,9	869	323
		8,00	741	13,4	838	398
		7,50	846	15,0	938	473
		7,00	891	15,0	938	548
DKM-188	17,55	9,00	323	7,6	475	63
		8,50	357	7,4	462	133
		8,00	420	8,0	497	204
		7,50	511	9,3	582	271
		7,00	646	11,8	737	340
DKM-189	17,66	9,00	319	7,3	454	77
		8,50	371	7,5	471	147
		8,00	435	8,1	507	218
		7,50	517	9,3	578	284
		7,00	703	13,1	818	355
DKM-190	17,62	9,00	445	10,8	675	68
		8,50	552	12,4	778	143
		8,00	656	14,0	876	218
		7,50	733	14,9	929	293
		7,00	783	15,0	938	368
DKM-191	17,63	9,00	422	8,9	556	147
		8,50	419	7,6	476	222
		8,00	471	7,8	488	297
		7,50	541	8,6	539	363
		7,00	756	13,3	828	433
DKM-192	17,53	9,00	314	7,2	447	77
		8,50	358	7,4	460	137
		8,00	642	13,8	863	208
		7,50	717	14,6	912	283
		7,00	777	15,0	938	358

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	254	5,6	349	75
		8,50	376	7,9	494	133
		8,00	598	12,6	790	207
		7,50	667	13,3	831	282
		7,00	776	15,0	938	357
DKM-194	17,47	9,00	284	5,8	363	110
		8,50	370	7,2	450	168
		8,00	366	6,1	383	228
		7,50	394	5,9	370	287
		7,00	420	5,8	361	340
DKM-195	17,43	9,00	325	6,8	428	114
		8,50	359	6,8	425	174
		8,00	567	11,3	706	240
		7,50	695	13,5	844	315
		7,00	796	15,0	938	390
DKM-196	17,35	9,00	346	7,4	462	115
		8,50	413	8,0	498	190
		8,00	509	9,4	587	262
		7,50	711	13,6	850	336
		7,00	687	11,8	735	411
DKM-197	17,39	9,00	351	7,5	466	119
		8,50	414	7,9	496	194
		8,00	521	9,7	604	265
		7,50	706	13,4	838	340
		7,00	678	11,4	716	415

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	902	15,0	1262	243
		6,00	954	15,0	1262	330
		5,50	1006	15,0	1262	417
		5,00	1058	15,0	1262	504
		4,50	1111	15,0	1262	591
DKM-2	17,47	5,50	693	11,7	984	172
		5,00	754	11,9	999	259
		4,50	840	12,5	1055	346
		4,00	1003	14,7	1240	433

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

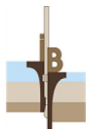
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-3	17,50	6,00	890	14,6	1228	256
		5,50	962	15,0	1262	343
		5,00	1014	15,0	1262	430
		4,50	1066	15,0	1262	517
		4,00	1118	15,0	1262	604
DKM-4	17,47	6,00	510	8,1	681	170
		5,50	663	10,2	858	247
		5,00	723	10,4	873	333
		4,50	732	9,5	801	420
		4,00	692	7,7	648	507
DKM-5	17,44	6,00	469	7,0	589	194
		5,50	413	4,8	407	281
		5,00	420	4,0	332	368
DKM-6	17,42	6,00	722	12,5	1047	158
		5,50	851	14,0	1175	245
		5,00	950	14,9	1253	332
		4,50	961	14,1	1184	419
DKM-7	17,52	6,00	870	15,0	1262	190
		5,50	922	15,0	1262	277
		5,00	733	10,2	858	364
		4,50	668	7,9	662	451
DKM-8	17,50	6,00	554	9,7	818	106
		5,50	606	9,7	817	193
		5,00	899	14,5	1219	280
		4,50	910	13,7	1151	367
DKM-9	17,51	9,00	394	5,0	422	235
		8,50	436	5,0	420	308
		8,00	565	6,9	580	363
		7,50	570	6,1	513	437
		6,00	621	4,6	387	648
		5,50	898	9,4	793	705
		5,00	1049	11,4	959	792
4,50	1027	9,9	834	879		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-10	17,52	9,50	752	12,0	1009	245
		9,00	693	9,8	824	332
		8,50	661	8,1	683	419
		8,00	697	7,8	655	506
		7,50	745	7,8	658	584
		5,50	1211	13,6	1146	875
		5,00	1216	12,7	1067	962
		4,50	1205	11,4	961	1049
DKM-11	17,51	9,00	500	8,0	673	161
		8,50	522	7,4	623	248
		8,00	543	6,8	571	335
		7,50	599	6,9	580	418
		6,00	1149	14,8	1248	670
		5,50	1210	15,0	1262	757
		5,00	934	8,5	715	844
		4,50	903	6,8	575	931
DKM-12	17,55	9,50	414	6,6	555	135
		9,00	491	7,3	610	209
		8,50	562	7,8	654	283
		8,00	826	12,1	1015	364
		7,50	915	12,8	1075	451
		6,00	1150	14,4	1207	712
		5,50	1203	14,4	1208	799
		5,00	1257	14,4	1211	886
DKM-13	17,57	4,50	1339	15,0	1262	973
		9,50	659	10,8	908	191
		9,00	697	10,5	884	278
		8,50	768	10,9	916	365
		8,00	854	11,6	972	452
		6,00	819	6,7	566	800
		5,50	846	6,4	541	869
		5,00	818	4,9	412	952
		4,50	811	3,8	319	1034

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-14	17,57	10,00	840	15,0	1262	139
		9,50	892	15,0	1262	226
		9,00	944	15,0	1262	313
		8,50	987	14,8	1246	400
		8,00	882	11,7	984	487
		6,00	743	5,0	420	819
		5,50	756	4,4	373	888
		5,00	761	3,7	314	955
DKM-15	17,65	10,00	773	13,5	1138	152
		9,50	893	15,0	1262	227
		9,00	827	12,8	1076	303
		8,50	748	10,3	869	379
		8,00	727	9,0	758	455
		6,00	794	7,0	589	736
		5,50	817	6,6	556	807
		5,00	815	5,7	480	879
DKM-16	17,68	10,00	609	10,3	866	150
		9,50	797	13,0	1093	237
		9,00	794	11,9	1001	324
		8,50	793	10,8	911	411
		8,00	835	10,6	895	498
		7,50	860	10,1	850	585
		6,00	1011	10,0	841	845
		5,50	987	8,5	715	932
DKM-17	17,64	10,00	592	10,0	845	143
		9,50	729	11,7	986	230
		9,00	754	11,2	941	317
		8,50	788	10,8	910	404
		8,00	875	11,5	969	491
		7,50	960	12,2	1024	578
		6,00	1169	13,2	1110	839
		5,50	1190	12,6	1059	926
5,00	1185	11,5	964	1013		
4,50	1124	9,2	775	1100		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

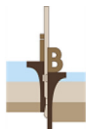
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-18	17,54	9,50	375	6,2	522	104
		9,00	584	9,5	797	177
		8,50	638	9,5	800	264
		6,00	1176	15,0	1262	699
		5,50	1228	15,0	1262	786
		5,00	1280	15,0	1262	873
		4,50	1332	15,0	1262	960
DKM-19	17,40	5,50	562	9,1	762	175
		5,00	549	7,8	653	262
		4,50	646	8,7	732	345
DKM-20	17,37	7,50	747	14,1	1186	60
		7,00	845	15,0	1262	147
		6,50	877	14,6	1228	234
		6,00	757	11,2	942	321
		5,50	724	9,5	799	408
		5,00	725	8,5	714	495
DKM-21	17,35	4,50	765	8,3	696	579
		6,50	721	13,3	1119	84
		6,00	802	13,9	1167	171
		5,50	774	12,3	1033	258
		5,00	850	12,8	1073	345
DKM-22	17,37	4,50	913	13,0	1091	432
		6,50	811	14,5	1217	136
		6,00	890	15,0	1262	223
		5,50	786	11,9	1001	310
		5,00	837	11,9	1000	397
DKM-23	17,38	4,50	900	12,1	1018	484
		4,00	1015	13,3	1122	571
		6,00	644	11,9	1001	73
		5,50	814	14,3	1199	160
DKM-24	17,38	5,00	904	15,0	1262	247
		4,50	956	15,0	1262	334
		4,00	1009	15,0	1262	421
		6,00	564	9,7	815	125
DKM-24	17,38	5,50	635	10,1	848	212
		5,00	623	8,8	740	299
		4,50	673	8,8	736	386
		4,00	698	8,2	691	473

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-25	17,37	5,50	574	9,5	795	162
		5,00	663	10,2	858	249
DKM-26	17,43	4,50	657	9,1	761	336
		6,50	684	12,0	1008	133
		6,00	827	13,8	1161	220
		5,50	708	10,4	875	307
DKM-27	17,43	5,00	688	9,0	754	394
		4,50	706	8,3	697	481
		6,50	507	8,7	730	116
		6,00	712	11,7	984	203
DKM-28	17,46	5,50	745	11,3	952	290
		5,00	826	11,9	1000	377
		4,50	899	12,3	1035	464
		8,50	291	4,0	337	149
DKM-29	17,44	8,00	417	5,9	493	202
		7,50	429	5,2	440	276
		5,50	497	4,0	332	497
		5,00	550	4,5	378	539
DKM-30	17,51	4,50	803	8,8	740	599
		9,50	432	5,5	463	258
		9,00	338	2,6	219	345
		5,50	831	8,5	718	668
DKM-31	17,46	5,00	908	9,0	760	755
		4,50	1019	10,2	858	842
		9,00	546	8,2	691	221
		8,50	722	10,7	896	308
DKM-31	17,46	8,00	795	11,1	932	395
		7,50	1045	15,0	1262	482
		6,00	1202	15,0	1262	743
		5,50	1042	10,8	908	830
DKM-31	17,46	5,00	946	7,9	662	917
		4,50	968	7,3	612	1004
		9,50	843	14,1	1183	223
		9,00	910	14,4	1209	310
DKM-31	17,46	8,50	994	15,0	1262	397
		8,00	1046	15,0	1262	484
		7,50	1098	15,0	1262	571
		5,50	979	8,5	715	919
DKM-31	17,46	5,00	970	7,3	613	1006
		4,50	967	6,2	521	1093

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-32	17,47	9,50	712	11,1	932	255
		9,00	760	11,0	926	342
		8,50	829	11,3	954	429
		8,00	946	12,6	1061	516
		7,50	1049	13,6	1146	603
		5,50	1326	15,0	1262	951
		5,00	1379	15,0	1262	1038
		4,50	1395	14,3	1203	1125
DKM-33	17,49	9,50	365	5,8	490	119
		9,00	426	6,3	527	183
		8,50	474	6,4	539	252
		8,00	551	7,2	603	316
		7,50	733	9,9	833	390
		5,50	1199	15,0	1262	738
		5,00	1251	15,0	1262	825
		4,50	1303	15,0	1262	912
DKM-34	17,50	9,50	808	15,0	1262	87
		9,00	861	15,0	1262	174
		8,50	913	15,0	1262	261
		8,00	965	15,0	1262	348
		7,50	1017	15,0	1262	435
		5,50	1226	15,0	1262	783
		5,00	1278	15,0	1262	870
		4,50	1172	11,9	999	957
DKM-35	17,57	9,50	629	9,5	801	248
		9,00	782	11,5	969	335
		8,50	868	12,2	1026	422
		8,00	909	12,0	1007	509
		7,50	1008	12,9	1085	596
		5,50	1141	11,4	959	944
		5,00	1150	10,5	886	1031
		4,50	1245	11,4	959	1118
DKM-36	17,63	9,50	350	6,2	524	59
		9,00	462	7,6	642	128
		8,50	606	9,5	799	212
		8,00	664	9,6	809	299
		7,50	741	10,1	850	386
		5,50	1196	15,0	1262	733
		5,00	1088	11,8	995	820
		4,50	1081	10,6	895	907

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	717	11,6	972	224
		9,00	943	15,0	1262	311
		8,50	823	11,6	976	398
		8,00	771	9,5	802	485
		7,50	794	8,9	752	572
		5,50	1302	15,0	1262	911
		5,00	1355	15,0	1262	998
		4,50	1381	14,5	1219	1085
		DKM-38	17,28	6,00	849	15,0
5,50	901			15,0	1262	241
5,00	953			15,0	1262	328
DKM-39	17,27	4,50	1005	15,0	1262	415
		6,00	854	15,0	1262	163
		5,50	906	15,0	1262	250
DKM-40	17,22	5,00	958	15,0	1262	337
		4,50	985	14,5	1219	424
		4,50	849	15,0	1260	156
DKM-41	17,31	4,00	902	15,0	1262	243
		5,50	645	11,3	954	122
		5,00	747	12,3	1037	209
DKM-42	17,33	4,50	934	15,0	1262	296
		4,00	961	14,5	1219	383
		5,50	439	7,1	597	136
DKM-43	17,30	5,00	859	14,5	1219	213
		5,50	693	12,3	1032	124
		5,00	767	12,7	1069	211
DKM-44	17,36	4,50	856	13,4	1130	298
		4,00	951	14,3	1201	385
		6,00	546	9,4	792	119
DKM-45	17,35	5,50	557	8,6	723	206
		5,00	534	7,1	597	293
		4,50	523	5,8	492	380
DKM-45	17,35	8,50	275	3,7	308	151
		8,00	305	3,5	297	213
		6,50	647	8,3	698	381
		6,00	970	13,8	1158	459
		5,50	1023	13,9	1169	537
		5,00	1022	12,9	1089	615
		4,50	1000	11,6	976	693

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

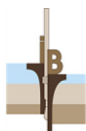
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]		
DKM-46	17,39	9,50	803	14,6	1225	114		
		9,00	766	12,8	1076	201		
		8,50	710	10,6	896	288		
		8,00	664	8,7	732	375		
		6,50	623	5,2	433	606		
		6,00	655	5,2	437	656		
		5,50	795	7,3	611	715		
		5,00	905	8,6	722	787		
		4,50	982	9,1	766	872		
		DKM-47	17,39	9,50	692	10,9	917	237
9,00	633			8,7	732	324		
8,50	549			6,0	505	411		
6,50	681			5,3	447	689		
6,00	801			7,0	588	748		
5,50	825			6,6	557	818		
5,00	1258			14,3	1202	897		
4,50	1330			14,7	1235	984		
DKM-48	17,43			9,50	809	13,1	1098	251
				9,00	853	12,9	1085	338
		8,50	906	12,9	1086	425		
		8,00	1063	15,0	1262	512		
		6,50	939	9,4	793	773		
		6,00	923	8,1	679	860		
		5,50	874	6,1	511	947		
		5,00	981	7,4	623	1013		
		DKM-49	17,37	9,50	515	7,7	650	209
				9,00	573	8,0	677	279
8,50	713			10,0	841	348		
8,00	1016			15,0	1262	433		
6,50	1173			15,0	1262	694		
6,00	1225			15,0	1262	781		
5,50	1277			15,0	1262	868		
5,00	1329			15,0	1262	955		
DKM-50	17,41			9,00	446	7,1	597	147
				8,50	443	6,0	504	234
		8,00	485	5,8	487	321		
		6,50	1089	15,0	1262	555		
		6,00	1141	15,0	1262	642		
		5,50	1017	11,5	967	729		
		5,00	1024	10,6	892	815		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	661	10,5	887	215
		8,50	680	9,9	833	302
		8,00	581	6,9	580	389
		6,00	1069	13,0	1092	692
		5,50	1223	15,0	1262	779
		5,00	1275	15,0	1262	866
DKM-52	17,43	10,00	733	12,5	1055	167
		9,50	831	13,5	1131	254
		9,00	910	14,0	1177	341
		8,50	955	13,9	1166	428
		8,00	1013	14,0	1174	515
		6,00	1274	15,0	1262	863
		5,50	1326	15,0	1262	950
		5,00	1378	15,0	1262	1037
DKM-53	17,51	10,00	742	12,7	1065	173
		9,50	852	13,8	1161	260
		9,00	909	13,9	1169	347
		8,50	1003	14,7	1239	434
		8,00	973	13,1	1102	521
		6,00	1156	12,7	1068	860
		5,50	1161	11,8	990	947
		5,00	1220	11,9	1000	1034
DKM-54	17,49	10,00	632	10,7	899	155
		9,50	724	11,5	965	242
		9,00	780	11,6	972	329
		8,50	940	13,7	1153	416
		8,00	990	13,7	1149	503
		6,00	1266	15,0	1262	851
		5,50	1140	11,5	964	938
		5,00	1156	10,7	904	1025
DKM-55	17,32	9,50	489	6,8	576	240
		9,00	522	6,5	543	327
		8,50	527	5,5	464	414
		6,00	897	8,0	676	821
		5,50	883	6,7	565	908
		5,00	926	6,7	565	980

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

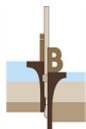
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	339	6,6	553	12
		9,00	506	8,9	748	95
		8,50	478	7,3	615	182
		6,00	676	6,9	580	548
		5,50	876	10,0	841	621
		5,00	994	11,3	950	708
DKM-58	17,23	6,50	658	11,9	1001	96
		6,00	448	6,7	563	183
		5,50	380	4,3	365	270
		4,00	954	13,2	1111	481
DKM-59	17,12	6,50	775	14,4	1208	85
		6,00	859	15,0	1262	172
		5,50	912	15,0	1262	259
		5,00	894	13,6	1146	346
		4,50	992	14,5	1222	433
DKM-63	17,27	7,50	417	6,8	571	125
		7,00	483	7,0	593	212
		6,50	517	6,7	563	299
		6,00	861	12,8	1073	364
		5,50	1015	14,8	1242	451
		5,00	1066	14,7	1240	538
DKM-64	17,32	8,50	285	4,5	378	97
		8,00	288	3,8	315	164
		7,50	313	3,4	288	233
		7,00	331	3,2	268	284
		6,50	402	4,2	353	318
		6,00	449	4,5	381	367
		5,50	477	4,5	382	415
DKM-65	17,26	9,00	709	12,0	1009	174
		8,50	664	10,1	847	261
		8,00	673	9,2	774	348
DKM-66	17,26	8,50	346	5,2	438	139
		8,00	757	12,5	1055	207
		7,50	852	13,4	1128	294
		7,00	984	15,0	1262	381

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-67	17,29	9,50	488	6,6	555	260
		9,00	457	4,9	416	347
		7,50	738	7,9	667	563
		7,00	767	7,5	631	648
		5,50	878	6,8	569	896
		5,00	1188	12,0	1009	972
DKM-68	17,29	8,50	664	9,6	808	299
		8,00	988	15,0	1262	386
		7,50	1040	15,0	1262	473
		7,00	1092	15,0	1262	560
		6,50	897	10,1	849	647
		6,00	768	6,5	547	734
DKM-69	17,34	5,50	723	4,6	385	821
		10,00	710	12,0	1011	173
		9,50	710	11,0	925	260
		9,00	688	9,5	801	347
		8,50	741	9,6	806	431
		8,00	765	9,1	765	511
DKM-70	17,28	7,50	1113	15,0	1262	594
		7,00	1165	15,0	1262	681
		6,50	1151	13,7	1152	768
		6,00	1007	9,8	824	855
		5,50	964	7,9	666	942
		10,00	861	15,0	1262	174
DKM-71	17,35	9,50	877	14,3	1201	261
		9,00	960	14,9	1253	348
		8,50	1009	14,8	1249	435
		8,00	1069	15,0	1262	522
		7,50	1121	15,0	1262	609
		10,00	861	15,0	1262	174
DKM-71	17,35	9,50	867	14,1	1186	261
		9,00	882	13,4	1124	348
		8,50	873	12,1	1022	435
		8,00	1061	14,8	1247	522
		7,50	1117	14,9	1254	609

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-72	17,39	10,00	748	12,8	1075	173
		9,50	767	12,1	1020	260
		9,00	965	15,0	1262	347
		8,50	1017	15,0	1262	434
		8,00	1069	15,0	1262	521
		7,50	1121	15,0	1262	608
DKM-73	17,45	9,00	645	11,3	954	122
		8,50	695	11,3	951	209
		8,00	934	15,0	1262	296
		7,50	976	14,8	1245	383
DKM-74	17,41	9,00	678	12,3	1031	100
		8,50	652	10,7	900	187
		8,00	658	9,8	823	274
		7,50	667	8,9	752	361
DKM-76	17,04	6,00	861	15,0	1262	174
		5,50	913	15,0	1262	261
		5,00	965	15,0	1262	348
		4,50	1017	15,0	1262	435
DKM-77	17,13	6,00	788	13,6	1144	170
		5,50	875	14,3	1202	257
		5,00	951	14,8	1243	344
		4,50	1015	15,0	1262	431
		4,00	1067	15,0	1262	518
DKM-79	17,21	6,00	391	5,5	463	190
		5,50	354	3,7	314	277
		4,00	797	10,1	852	477
		9,00	337	6,2	524	39
DKM-81	17,15	8,50	489	8,3	701	114
		8,00	734	12,2	1023	201
		7,50	796	12,4	1040	288
		7,00	956	14,5	1220	375
		6,50	1033	15,0	1262	462
		9,00	738	12,1	1021	211
DKM-82	17,20	8,50	673	9,8	824	298
		8,00	594	7,2	606	385
		7,50	560	5,5	463	472
		4,50	535	6,5	548	344
DKM-83	17,19	4,00	569	6,2	519	431
		3,50	597	5,7	482	514

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

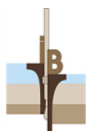
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	841	10,1	849	553
		7,00	797	8,2	689	640
		6,50	829	7,8	656	727
		6,00	834	6,9	580	811
		5,50	743	4,3	362	878
		5,00	698	2,6	217	947
		4,50	717	2,1	179	1016
DKM-85	17,26	9,50	381	5,4	454	181
		9,00	416	5,1	427	266
		8,50	452	4,9	410	344
		8,00	600	7,2	606	395
		7,50	657	7,3	618	478
		7,00	663	6,4	541	565
		6,50	668	5,6	472	642
		6,00	892	9,3	782	706
		5,50	1082	12,0	1012	793
		9,50	707	11,0	923	257
DKM-86	17,27	9,00	774	11,3	947	344
		8,50	911	13,0	1089	431
		8,00	1037	14,4	1213	518
		7,50	1113	14,9	1252	605
		7,00	1171	15,0	1262	692
		9,50	735	11,5	969	256
DKM-87	17,25	9,00	802	11,8	996	343
		8,50	842	11,6	975	430
		8,00	759	8,9	748	517
		7,50	722	7,1	601	604
		7,00	728	6,2	523	691
DKM-88	17,26	9,50	907	15,0	1262	251
		9,00	959	15,0	1262	338
		8,50	1011	15,0	1262	425
		8,00	1062	15,0	1260	512
		7,50	1073	14,2	1191	599
DKM-89	17,34	7,00	991	11,5	967	686
		9,50	682	11,3	947	191
		9,00	923	15,0	1262	278
		8,50	925	14,0	1177	365
		8,00	915	12,8	1074	452
		7,50	925	11,9	1004	539
		7,00	947	11,3	953	626

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-90	17,39	9,50	523	10,2	855	17
		9,00	540	9,5	796	104
		8,50	639	10,4	875	191
		8,00	573	8,1	678	278
		7,50	562	6,8	572	365
		7,00	585	6,3	526	450
DKM-91	17,36	9,50	802	13,4	1127	211
		9,00	935	15,0	1262	298
		8,50	861	12,5	1051	385
		8,00	802	10,3	866	472
		7,50	795	9,1	768	559
		7,00	790	8,0	673	645
DKM-92	17,19	8,50	422	6,2	519	185
		8,00	446	5,6	471	272
		7,50	516	6,2	521	339
		7,00	505	5,2	434	409
DKM-94	17,00	6,00	800	13,8	1160	175
		5,50	913	15,0	1262	262
		5,00	965	15,0	1262	349
		4,50	1017	15,0	1262	436
DKM-95	17,09	7,50	496	9,0	761	66
		7,00	671	11,5	967	153
		6,50	487	6,8	572	240
		6,00	486	5,8	485	327
		5,50	482	4,6	391	414
DKM-97	17,15	6,50	429	8,5	715	0
		6,00	340	5,7	479	87
		5,50	287	3,6	305	174
DKM-98	17,10	6,50	827	15,0	1262	117
		6,00	879	15,0	1262	204
		5,50	931	15,0	1262	291
		5,00	983	15,0	1262	378
DKM-99	17,08	6,50	780	14,5	1216	85
		6,00	859	15,0	1262	172
		5,50	911	15,0	1262	259
		5,00	964	15,0	1262	346
DKM-100	17,13	6,50	522	9,5	799	71
		6,00	453	7,1	597	158

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-101	17,19	8,00	307	4,5	378	134
		6,00	697	9,2	774	389
		5,50	921	12,6	1060	476
		5,00	992	13,0	1091	563
DKM-102	17,22	9,50	518	9,2	776	87
		9,00	543	8,7	732	174
		8,50	479	6,4	538	261
		8,00	527	6,4	540	339
		7,50	486	4,7	395	415
		5,50	1148	15,0	1262	654
		5,00	1200	15,0	1262	741
DKM-103	17,18	4,50	1252	15,0	1262	828
		9,50	374	4,8	401	223
		9,00	423	4,8	407	299
		8,50	419	3,9	332	368
		8,00	529	5,4	458	423
DKM-104	17,21	7,50	544	4,8	402	506
		8,50	337	4,4	367	195
		8,00	382	4,7	394	243
		7,50	441	5,3	444	291
		7,00	569	7,2	603	346
		6,50	681	8,5	718	419
		6,00	706	8,2	687	491
DKM-105	17,20	5,50	1100	15,0	1262	573
		5,00	1081	13,6	1144	660
		10,00	563	9,1	765	174
		9,50	519	7,2	606	261
		9,00	512	6,0	506	348
DKM-106	17,20	8,50	538	5,5	462	435
		8,00	559	5,0	423	509
		7,50	602	5,3	446	559
		9,50	585	8,5	715	260
		9,00	818	12,1	1020	343
DKM-106	17,20	8,50	941	13,5	1138	430
		8,00	1067	15,0	1262	517
		7,50	1119	15,0	1262	604

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	560	9,7	817	118
		8,50	634	10,1	852	205
		8,00	682	10,1	846	292
		7,50	983	15,0	1262	379
		5,50	1099	13,1	1106	727
		5,00	1132	12,8	1074	814
		4,50	1144	12,0	1008	901
DKM-108	17,27	9,50	768	13,0	1094	187
		9,00	921	15,0	1262	274
		8,50	973	15,0	1262	361
		8,00	1004	14,6	1226	448
		7,50	891	11,3	950	535
		5,50	906	7,5	633	878
		5,00	935	7,1	594	965
DKM-109	17,32	4,50	959	6,6	556	1043
		9,50	659	12,1	1016	84
		9,00	836	14,5	1224	171
		8,50	911	15,0	1262	258
		8,00	963	15,0	1262	345
		7,50	879	12,3	1034	432
		5,50	736	5,6	471	756
DKM-110	17,28	5,00	833	6,8	575	814
		4,50	852	6,4	538	884
		9,50	418	6,2	522	176
		9,00	476	6,4	537	257
		8,50	522	6,5	545	326
		8,00	731	9,8	821	398
		7,50	762	9,4	787	484
DKM-111	17,25	5,50	1051	11,0	928	826
		5,00	1086	10,7	899	912
		4,50	1163	11,2	942	998
		9,50	355	5,8	488	105
		9,00	477	7,4	626	169
		8,50	678	10,6	890	241
		8,00	655	9,1	765	327
		7,50	675	8,5	712	414
		5,50	978	10,5	879	753
		5,00	1002	9,9	832	839
		4,50	1114	11,1	933	926

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-112	17,01	6,50	797	13,0	1095	234
		6,00	949	15,0	1262	321
		5,50	1001	15,0	1262	408
		5,00	1053	15,0	1262	495
		4,50	1024	13,4	1126	582
DKM-113	17,02	6,50	789	14,0	1177	138
		6,00	854	14,3	1199	225
		5,50	944	15,0	1262	312
		5,00	996	15,0	1262	399
		4,50	1048	15,0	1262	486
DKM-114	16,99	6,50	816	15,0	1262	100
		6,00	869	15,0	1262	187
		5,50	921	15,0	1262	274
		5,00	973	15,0	1262	361
		4,50	1025	15,0	1262	448
DKM-115	17,06	6,00	576	9,7	816	144
		5,50	492	7,0	589	231
		5,00	477	5,7	478	318
DKM-116	17,00	6,00	735	13,3	1121	105
		5,50	858	14,7	1239	192
		5,00	924	15,0	1262	279
		4,50	976	15,0	1262	366
		4,00	1028	15,0	1262	453
DKM-117	17,01	8,50	348	5,7	476	104
		8,00	470	7,2	607	176
		7,50	545	7,7	650	259
		6,00	727	8,6	724	489
		5,50	855	10,2	857	569
		5,00	873	9,6	804	652
		4,50	965	10,4	876	734
		4,00	1021	10,5	887	816
DKM-118	17,05	9,00	408	8,1	681	0
		8,50	324	5,4	454	87
		8,00	311	4,1	344	174
		7,50	307	3,0	252	260
		4,50	1022	14,2	1195	509
		4,00	781	8,4	706	596
		3,50	718	6,1	514	683

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

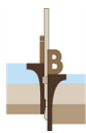
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-119	16,99	6,50	849	15,0	1262	154
		6,00	901	15,0	1262	241
		5,50	953	15,0	1262	328
		5,00	1005	15,0	1262	415
		4,50	1057	15,0	1262	502
DKM-120	16,90	6,50	844	15,0	1262	146
		6,00	896	15,0	1262	233
		5,50	948	15,0	1262	320
		5,00	970	14,4	1211	407
		4,50	994	13,8	1163	494
DKM-121	16,89	6,50	837	15,0	1262	134
		6,00	889	15,0	1262	221
		5,50	921	14,6	1228	308
		5,00	837	11,9	1001	395
		4,50	810	10,3	869	482
DKM-122	16,90	4,00	773	8,6	721	569
		6,50	859	15,0	1262	172
		6,00	912	15,0	1262	259
		5,50	964	15,0	1262	346
		5,00	1016	15,0	1262	433
DKM-123	16,94	4,50	1068	15,0	1262	520
		4,00	1120	15,0	1262	607
		6,50	871	15,0	1262	191
		6,00	923	15,0	1262	278
		5,50	975	15,0	1262	365
DKM-124	16,82	5,00	1028	15,0	1262	452
		4,50	1080	15,0	1262	539
		4,00	1132	15,0	1262	626
		6,00	747	12,6	1061	184
		5,50	857	13,8	1158	271
DKM-125	16,69	5,00	971	15,0	1262	358
		4,50	1023	15,0	1262	445
		4,00	1076	15,0	1262	532
DKM-129	17,95	5,00	650	11,4	962	122
		4,50	740	12,2	1025	209
		4,00	825	12,8	1080	296
DKM-129	17,95	13,50	708	11,3	950	230
		13,00	694	10,0	840	317
		12,50	585	6,8	572	404
		12,00	564	5,3	449	491

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-130	18,46	12,50	487	5,3	446	367
		12,00	458	3,7	310	454
DKM-131	18,53	13,50	541	8,7	729	174
		13,00	585	8,5	715	261
		12,50	496	5,7	479	348
		12,00	452	3,8	320	435
DKM-132	18,42	13,50	459	7,5	631	136
		13,00	591	9,1	768	217
		12,50	495	6,2	521	304
		12,00	461	4,5	378	390
DKM-133	17,99	13,50	337	5,9	495	67
		13,00	382	5,8	485	152
		12,50	408	5,3	442	238
		12,00	502	6,5	544	293
DKM-141	18,10	13,00	423	7,0	585	121
		12,50	584	9,1	767	206
		12,00	713	10,7	896	293
DKM-142	18,46	13,00	430	7,9	664	53
		12,50	728	12,8	1074	140
		12,00	721	11,6	976	227
DKM-143	18,56	12,50	469	5,0	420	362
		12,00	451	3,8	320	433
DKM-144	18,26	13,50	662	10,4	875	230
		13,00	548	7,1	597	317
		12,50	419	3,5	294	404
DKM-148	18,51	13,00	568	8,2	690	258
		12,50	619	8,2	687	345
		12,00	634	7,4	625	432
		13,00	500	7,8	656	179
DKM-149	18,38	12,50	656	9,9	832	262
		12,00	711	9,9	836	349
		12,50	515	9,4	791	68
DKM-150	18,08	12,00	659	11,2	945	155
		13,50	798	12,7	1071	259
		13,00	964	15,0	1262	346
DKM-151	18,56	12,50	1016	15,0	1262	433
		12,00	1068	15,0	1262	520
		13,50	906	15,0	1262	249
		13,00	935	14,6	1228	332
DKM-152	18,67	12,50	824	11,4	959	415

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

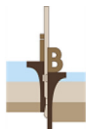
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-153	18,51	13,50	652	10,2	856	232
		13,00	792	11,9	1002	319
		12,50	1000	15,0	1262	406
DKM-154	18,21	12,00	926	12,5	1051	493
		13,50	400	5,5	461	207
		13,00	429	5,2	439	276
DKM-162	18,25	12,50	479	5,5	463	337
		13,50	799	12,9	1081	252
		13,00	861	13,0	1097	339
DKM-163	18,61	12,50	1012	15,0	1262	426
		13,50	835	15,0	1262	132
		13,00	887	15,0	1262	219
DKM-164	18,95	12,50	939	15,0	1262	306
		13,50	449	6,3	530	219
		13,00	532	7,0	592	296
DKM-178	17,55	12,50	898	13,3	1120	377
		8,50	497	6,0	507	321
		8,00	643	8,0	675	397
DKM-179	17,82	7,50	622	6,6	554	484
		7,00	642	6,0	504	566
		8,50	568	7,4	626	321
DKM-180	17,82	8,00	838	11,8	991	406
		7,50	907	12,1	1020	493
		7,00	1104	15,0	1262	580
DKM-181	17,84	9,00	626	10,2	854	190
		8,50	726	11,1	934	277
		8,00	819	11,9	1003	364
DKM-182	17,74	7,50	1027	15,0	1262	451
		7,00	1079	15,0	1262	538
		9,00	860	15,0	1262	173
DKM-181	17,84	8,50	912	15,0	1262	260
		8,00	965	15,0	1262	347
		7,50	1017	15,0	1262	434
DKM-182	17,74	7,00	1069	15,0	1262	521
		9,00	395	5,8	488	170
		8,50	406	5,2	437	240
DKM-182	17,74	8,00	451	5,3	447	306
		7,50	504	5,6	471	369
		7,00	868	11,9	1004	443

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-183	17,68	9,00	500	8,3	698	135
		8,50	535	8,0	670	222
		8,00	572	7,7	645	309
		7,50	672	8,7	731	390
		7,00	955	13,3	1119	474
DKM-184	17,71	9,00	432	6,9	584	136
		8,50	485	7,0	586	223
		8,00	660	9,5	796	305
		7,50	784	10,9	916	392
		7,00	827	10,7	900	479
DKM-185	17,67	9,00	923	15,0	1262	279
		8,50	975	15,0	1262	366
		8,00	1028	15,0	1262	453
		7,50	1080	15,0	1262	540
		7,00	1132	15,0	1262	627
DKM-186	17,63	9,00	874	13,8	1165	293
		8,50	912	13,6	1142	380
		8,00	984	14,0	1175	467
		7,50	1088	15,0	1262	554
		7,00	1121	14,6	1228	641
DKM-187	17,49	9,00	858	13,6	1142	288
		8,50	914	13,7	1149	375
		8,00	941	13,2	1108	462
		7,50	1085	15,0	1262	549
		7,00	1138	15,0	1262	636
DKM-188	17,55	9,00	399	7,0	593	73
		8,50	455	7,2	605	155
		8,00	527	7,6	643	236
		7,50	636	8,9	747	314
		7,00	824	11,7	980	394
DKM-189	17,66	9,00	411	7,1	596	89
		8,50	471	7,3	614	171
		8,00	551	7,9	666	253
		7,50	642	8,8	740	330
		7,00	907	13,1	1102	412
DKM-190	17,62	9,00	582	10,6	891	79
		8,50	709	12,1	1016	166
		8,00	823	13,3	1120	253
		7,50	913	14,1	1183	340
		7,00	1011	15,0	1259	427

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-191	17,63	9,00	509	8,1	677	171
		8,50	522	7,3	614	258
		8,00	579	7,4	622	345
		7,50	682	8,5	716	421
		7,00	969	13,2	1114	503
DKM-192	17,53	9,00	406	7,0	588	89
		8,50	459	7,2	607	159
		8,00	807	13,1	1104	242
		7,50	904	14,0	1179	329
		7,00	1006	15,0	1262	416
DKM-193	17,49	9,00	329	5,5	461	87
		8,50	484	7,8	653	154
		8,00	766	12,3	1037	240
		7,50	849	13,0	1089	327
		7,00	1004	15,0	1262	414
DKM-194	17,47	9,00	361	5,6	475	128
		8,50	449	6,6	555	194
		8,00	453	5,8	491	264
		7,50	497	5,9	496	333
		7,00	529	5,8	488	395
DKM-195	17,43	9,00	413	6,6	557	132
		8,50	449	6,5	547	201
		8,00	716	10,9	916	278
		7,50	895	13,4	1128	365
		7,00	1028	15,0	1262	452
DKM-196	17,35	9,00	442	7,2	604	134
		8,50	518	7,7	644	221
		8,00	634	9,0	753	304
		7,50	864	12,5	1051	390
		7,00	858	11,3	954	477
DKM-197	17,39	9,00	448	7,2	609	138
		8,50	519	7,6	640	225
		8,00	649	9,2	775	308
		7,50	852	12,2	1026	395
		7,00	861	11,3	954	482

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	1082	15,0	1536	268
		6,00	1139	15,0	1536	364
		5,50	1178	14,7	1504	460
		5,00	1254	15,0	1536	556
		4,50	1312	15,0	1536	652
DKM-2	17,47	5,50	791	11,0	1129	190
		5,00	883	11,6	1186	286
		4,50	975	12,1	1244	382
		4,00	1165	14,3	1465	478
DKM-3	17,50	6,00	1011	13,7	1403	282
		5,50	1147	15,0	1534	378
		5,00	1205	15,0	1536	474
		4,50	1263	15,0	1536	570
		4,00	1320	15,0	1536	666
DKM-4	17,47	6,00	601	8,0	816	187
		5,50	790	10,2	1044	273
		5,00	844	10,2	1041	367
		4,50	852	9,3	957	463
		4,00	808	7,7	788	559
DKM-5	17,44	6,00	534	6,6	676	214
		5,50	479	4,8	488	310
		5,00	482	3,9	397	406
DKM-6	17,42	6,00	854	12,2	1251	174
		5,50	996	13,6	1392	270
		5,00	1073	13,9	1423	366
		4,50	1110	13,6	1389	462
DKM-7	17,52	6,00	1047	15,0	1536	210
		5,50	1104	15,0	1536	306
		5,00	830	9,6	983	402
		4,50	772	7,7	790	498
DKM-8	17,50	6,00	659	9,6	983	117
		5,50	709	9,5	969	213
		5,00	1021	13,6	1393	309
		4,50	1048	13,1	1343	405

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

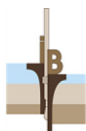
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	459	5,0	507	259
		8,50	504	4,9	501	340
		8,00	664	6,9	707	400
		7,50	639	5,7	584	482
		6,00	711	4,6	471	715
		5,50	1043	9,4	963	778
		5,00	1183	10,7	1099	874
		4,50	1184	9,8	1005	970
DKM-10	17,52	9,50	867	11,5	1176	271
		9,00	783	9,2	939	367
		8,50	772	8,1	826	463
		8,00	808	7,7	789	559
		7,50	864	7,8	797	644
		5,50	1402	13,4	1373	965
		5,00	1400	12,4	1273	1061
		4,50	1384	11,2	1151	1157
DKM-11	17,51	9,00	567	7,5	768	178
		8,50	613	7,3	749	274
		8,00	631	6,7	682	370
		7,50	700	6,9	707	461
		6,00	1325	14,4	1471	739
		5,50	1414	14,9	1523	835
		5,00	1049	8,0	819	931
		4,50	1035	6,8	699	1027
DKM-12	17,55	9,50	489	6,5	666	149
		9,00	574	7,1	727	231
		8,50	659	7,7	787	312
		8,00	964	11,8	1207	401
		7,50	1077	12,7	1300	497
		6,00	1340	14,2	1450	785
		5,50	1402	14,2	1456	881
		5,00	1470	14,4	1475	977
4,50	1564	15,0	1536	1073		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	748	10,1	1037	211
		9,00	821	10,4	1062	307
		8,50	898	10,7	1095	403
		8,00	993	11,3	1156	499
		6,00	942	6,7	689	883
		5,50	970	6,4	659	959
		5,00	912	4,6	471	1051
		4,50	917	3,8	388	1141
DKM-14	17,57	10,00	1013	15,0	1536	153
		9,50	1070	15,0	1536	249
		9,00	1100	14,5	1490	345
		8,50	1150	14,4	1477	441
		8,00	997	11,0	1126	537
		6,00	832	4,7	484	904
		5,50	860	4,4	454	980
		5,00	844	3,5	353	1054
DKM-15	17,65	10,00	917	13,3	1362	167
		9,50	1058	14,8	1514	251
		9,00	937	12,0	1229	334
		8,50	843	9,7	989	418
		8,00	849	8,9	914	502
		6,00	895	6,6	680	812
		5,50	940	6,6	677	891
		5,00	932	5,7	584	970
DKM-16	17,68	10,00	732	10,3	1055	166
		9,50	936	12,7	1300	262
		9,00	896	11,1	1137	358
		8,50	922	10,6	1084	454
		8,00	978	10,6	1082	550
		7,50	1009	10,1	1037	646
		6,00	1172	10,0	1022	932
		5,50	1108	8,0	819	1028
		5,00	1052	6,2	630	1124
		4,50	1086	5,9	605	1207

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

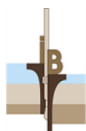
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	711	10,0	1028	158
		9,50	827	11,0	1125	254
		9,00	877	10,9	1112	350
		8,50	915	10,6	1081	446
		8,00	1020	11,3	1159	542
		7,50	1128	12,1	1244	638
		6,00	1361	13,1	1344	926
		5,50	1383	12,5	1285	1022
		5,00	1345	11,0	1126	1118
		4,50	1253	8,6	876	1214
DKM-18	17,54	9,50	441	6,1	622	114
		9,00	690	9,3	956	196
		8,50	746	9,3	952	292
		6,00	1384	15,0	1536	772
		5,50	1441	15,0	1536	868
		5,00	1499	15,0	1536	964
DKM-19	17,40	4,50	1556	15,0	1536	1060
		5,50	664	8,9	915	193
		5,00	639	7,6	776	289
DKM-20	17,37	4,50	732	8,2	840	381
		7,50	905	14,1	1442	67
		7,00	1018	15,0	1536	163
		6,50	996	13,7	1403	259
		6,00	857	10,5	1075	355
DKM-21	17,35	5,50	817	8,9	911	451
		5,00	847	8,5	866	547
		4,50	891	8,3	848	639
		6,50	819	12,4	1273	93
		6,00	942	13,5	1382	189
		5,50	877	11,5	1178	285
DKM-22	17,37	5,00	987	12,4	1265	381
		4,50	1051	12,5	1277	477
		6,50	963	14,2	1456	150
		6,00	1031	14,4	1475	246
		5,50	886	11,1	1136	342
		5,00	971	11,5	1182	438
4,50	1039	11,7	1200	534		
4,00	1196	13,3	1365	630		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	779	11,9	1219	80
		5,50	965	14,0	1433	176
		5,00	1080	14,9	1530	272
		4,50	1142	15,0	1536	368
		4,00	1199	15,0	1536	464
DKM-24	17,38	6,00	670	9,6	979	138
		5,50	729	9,6	983	234
		5,00	716	8,4	865	330
		4,50	777	8,5	871	426
		4,00	806	8,0	823	522
DKM-25	17,37	5,50	681	9,3	957	178
		5,00	754	9,6	983	274
		4,50	759	8,8	896	370
DKM-26	17,43	6,50	820	11,9	1222	146
		6,00	937	12,9	1321	242
		5,50	798	9,7	993	338
		5,00	798	8,8	896	434
		4,50	823	8,2	842	530
DKM-27	17,43	6,50	604	8,6	878	128
		6,00	811	11,0	1128	224
		5,50	859	10,9	1113	320
		5,00	955	11,5	1176	416
		4,50	1041	11,9	1223	512
DKM-28	17,46	8,50	342	4,0	406	164
		8,00	477	5,6	573	223
		7,50	484	4,9	502	305
		5,50	571	3,9	404	549
		5,00	634	4,5	462	595
DKM-29	17,44	4,50	935	8,8	899	661
		9,50	490	5,2	532	285
		9,00	381	2,5	256	380
		5,50	958	8,4	860	737
		5,00	1042	8,8	904	833
		4,50	1146	9,6	983	929

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

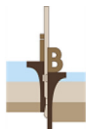
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	642	8,1	828	243
		8,50	844	10,4	1069	339
		8,00	943	11,1	1137	435
		7,50	1239	15,0	1536	531
		6,00	1412	15,0	1536	819
		5,50	1169	10,1	1034	915
		5,00	1083	7,8	795	1011
		4,50	1110	7,3	745	1107
DKM-31	17,46	9,50	995	13,8	1413	246
		9,00	1064	14,0	1433	342
		8,50	1183	15,0	1536	438
		8,00	1241	15,0	1536	534
		7,50	1298	15,0	1536	630
		5,50	1098	8,0	818	1014
		5,00	1113	7,3	747	1110
		4,50	1103	6,2	634	1206
DKM-32	17,47	9,50	836	10,9	1112	281
		9,00	892	10,8	1110	377
		8,50	974	11,2	1151	473
		8,00	1117	12,6	1294	569
		7,50	1224	13,4	1377	665
		5,50	1550	15,0	1536	1049
		5,00	1608	15,0	1536	1145
		4,50	1567	13,4	1372	1241
DKM-33	17,49	9,50	432	5,8	590	131
		9,00	500	6,2	633	202
		8,50	552	6,3	643	278
		8,00	642	7,1	722	349
		7,50	866	9,9	1014	431
		5,50	1409	15,0	1536	815
		5,00	1467	15,0	1536	911
		4,50	1524	15,0	1536	1007
DKM-34	17,50	9,50	978	15,0	1536	96
		9,00	1029	14,9	1525	192
		8,50	1094	15,0	1536	288
		8,00	1151	15,0	1536	384
		7,50	1209	15,0	1536	480
		5,50	1439	15,0	1536	864
		5,00	1484	14,8	1516	960
		4,50	1361	11,9	1214	1056

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

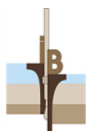
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	734	9,3	951	274
		9,00	910	11,2	1147	370
		8,50	1011	11,9	1220	466
		8,00	1069	11,9	1222	562
		7,50	1180	12,8	1311	658
		5,50	1325	11,4	1168	1042
		5,00	1327	10,5	1075	1138
		4,50	1397	10,7	1096	1234
DKM-36	17,63	9,50	415	6,1	628	65
		9,00	552	7,6	779	142
		8,50	684	8,9	907	234
		8,00	777	9,4	967	330
		7,50	861	9,9	1010	426
		5,50	1394	14,8	1516	809
		5,00	1251	11,5	1181	905
		4,50	1254	10,6	1090	1001
DKM-37	17,56	9,50	843	11,3	1159	247
		9,00	1113	14,8	1514	343
		8,50	932	10,9	1116	439
		8,00	904	9,5	973	535
		7,50	927	8,9	916	631
		5,50	1511	14,8	1515	1005
		5,00	1564	14,7	1507	1101
		4,50	1552	13,6	1391	1197
DKM-38	17,28	6,00	1023	15,0	1536	170
		5,50	1080	15,0	1536	266
		5,00	1138	15,0	1536	362
		4,50	1196	15,0	1536	458
DKM-39	17,27	6,00	1029	15,0	1536	180
		5,50	1086	15,0	1536	276
		5,00	1144	15,0	1536	372
		4,50	1140	14,0	1434	468
DKM-40	17,22	4,50	1004	14,7	1503	172
		4,00	1082	15,0	1536	268
DKM-41	17,31	5,50	764	11,1	1140	134
		5,00	882	12,1	1241	230
		4,50	1117	15,0	1536	326
DKM-42	17,33	4,00	1113	14,0	1434	422
		5,50	526	7,1	727	150
		5,00	1000	14,0	1434	235

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	792	11,6	1184	137
		5,00	901	12,4	1271	233
		4,50	974	12,6	1295	329
		4,00	1100	13,8	1409	425
DKM-44	17,36	6,00	651	9,3	955	132
		5,50	634	8,1	829	228
		5,00	605	6,7	686	324
		4,50	603	5,7	586	420
		8,50	321	3,6	369	167
DKM-45	17,35	8,00	356	3,5	358	235
		6,50	762	8,3	850	421
		6,00	1131	13,5	1381	507
		5,50	1153	13,0	1331	593
		5,00	1168	12,4	1270	679
		4,50	1127	10,9	1115	764
		9,50	970	14,6	1492	126
DKM-46	17,39	9,00	870	12,0	1229	222
		8,50	817	10,2	1044	318
		8,00	752	8,2	840	414
		6,50	717	5,2	528	668
		6,00	753	5,2	532	723
		5,50	918	7,2	742	789
		5,00	1045	8,5	874	869
		4,50	1131	9,0	924	963
		9,50	783	10,2	1044	261
DKM-47	17,39	9,00	738	8,5	873	357
		8,50	615	5,6	573	453
		6,50	782	5,3	544	761
		6,00	923	7,0	713	826
		5,50	946	6,6	676	903
		5,00	1462	14,2	1450	989
		4,50	1545	14,6	1492	1085
DKM-48	17,43	9,50	941	12,6	1293	277
		9,00	996	12,6	1288	373
		8,50	1053	12,6	1287	469
		8,00	1260	15,0	1536	565
		6,50	1085	9,3	956	853
		6,00	1065	8,1	827	949
		5,50	1000	6,1	622	1045
		5,00	1125	7,4	758	1118

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	606	7,6	779	231
		9,00	669	7,9	809	307
		8,50	844	10,0	1024	384
		8,00	1208	15,0	1536	478
		6,50	1380	15,0	1536	766
		6,00	1438	15,0	1536	862
		5,50	1495	15,0	1536	958
		5,00	1504	14,2	1454	1054
DKM-50	17,41	9,00	509	6,7	686	163
		8,50	516	5,9	602	259
		8,00	559	5,6	578	355
		6,50	1274	14,8	1514	612
		6,00	1302	14,3	1464	708
		5,50	1147	10,8	1109	804
		5,00	1175	10,4	1060	900
DKM-51	17,47	9,00	784	10,5	1071	237
		8,50	771	9,3	952	333
		8,00	656	6,5	666	429
		6,00	1257	13,0	1334	763
		5,50	1436	15,0	1536	859
		5,00	1494	15,0	1536	955
DKM-52	17,43	10,00	855	12,1	1242	184
		9,50	975	13,1	1346	280
		9,00	1030	13,1	1341	376
		8,50	1109	13,5	1378	472
		8,00	1189	13,8	1415	568
		6,00	1492	15,0	1536	952
		5,50	1549	15,0	1536	1048
		5,00	1607	15,0	1536	1144
DKM-53	17,51	10,00	874	12,4	1267	191
		9,50	989	13,3	1362	287
		9,00	1054	13,4	1375	383
		8,50	1175	14,5	1480	479
		8,00	1100	12,3	1260	575
		6,00	1298	11,9	1215	949
		5,50	1347	11,7	1202	1045
		5,00	1411	11,8	1212	1141

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	748	10,5	1077	171
		9,50	848	11,2	1147	267
		9,00	909	11,3	1154	363
		8,50	1088	13,2	1356	459
		8,00	1168	13,6	1393	555
		6,00	1434	14,2	1454	939
		5,50	1304	11,1	1141	1035
DKM-55	17,32	5,00	1337	10,7	1100	1131
		9,50	555	6,4	660	265
		9,00	608	6,4	653	361
		8,50	610	5,5	559	457
		6,00	1034	8,0	820	905
		5,50	1011	6,7	685	1001
		5,00	1050	6,5	670	1081
DKM-56	17,34	9,50	408	6,5	667	13
		9,00	572	8,3	850	105
		8,50	554	7,1	723	201
		6,00	786	6,9	707	605
		5,50	1024	10,0	1024	685
		5,00	1119	10,6	1085	781
		6,50	745	11,1	1137	106
DKM-58	17,23	6,00	508	6,3	645	202
		5,50	444	4,3	442	298
		4,00	1128	13,2	1352	530
		6,50	936	14,3	1468	94
DKM-59	17,12	6,00	1035	15,0	1536	190
		5,50	1049	14,3	1464	286
		5,00	1033	13,1	1341	382
		4,50	1140	13,9	1424	478
		7,50	485	6,5	670	138
DKM-63	17,27	7,00	564	6,9	707	234
		6,50	597	6,5	666	330
		6,00	1027	12,8	1311	402
		5,50	1195	14,6	1496	498
		5,00	1260	14,7	1508	594

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

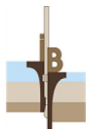
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	324	4,2	435	107
		8,00	335	3,7	377	181
		7,50	362	3,4	346	257
		7,00	382	3,2	324	313
		6,50	468	4,2	430	351
		6,00	520	4,5	463	405
		5,50	530	4,2	426	458
DKM-65	17,26	9,00	803	11,2	1148	192
		8,50	770	9,7	997	288
		8,00	787	9,1	929	384
DKM-66	17,26	8,50	405	5,1	522	153
		8,00	896	12,4	1266	228
		7,50	997	13,1	1340	324
		7,00	1165	14,9	1523	420
DKM-67	17,29	9,50	552	6,2	635	286
		9,00	532	4,9	505	382
		7,50	859	7,9	810	622
		7,00	859	7,0	717	715
		5,50	1010	6,8	696	989
DKM-68	17,29	5,00	1330	11,2	1147	1072
		8,50	777	9,4	966	330
		8,00	1176	15,0	1536	426
		7,50	1234	15,0	1536	522
		7,00	1291	15,0	1536	618
		6,50	1011	9,5	973	714
		6,00	860	6,1	624	810
DKM-69	17,34	5,50	824	4,6	468	906
		10,00	833	11,7	1199	190
		9,50	806	10,3	1057	286
		9,00	805	9,4	960	382
		8,50	873	9,6	981	475
		8,00	897	9,1	932	564
		7,50	1314	15,0	1536	656
		7,00	1372	15,0	1536	752
		6,50	1294	12,8	1311	848
6,00	1132	9,2	944	944		
		5,50	1104	7,8	802	1040

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	1036	15,0	1536	192
		9,50	1020	13,8	1414	288
		9,00	1115	14,4	1475	384
		8,50	1187	14,7	1501	480
		8,00	1266	15,0	1536	576
		7,50	1324	15,0	1536	672
DKM-71	17,35	10,00	1036	15,0	1536	192
		9,50	986	13,2	1357	288
		9,00	1032	13,1	1338	384
		8,50	1018	11,9	1218	480
		8,00	1255	14,8	1518	576
		7,50	1316	14,9	1523	672
DKM-72	17,39	10,00	886	12,6	1287	191
		9,50	917	12,1	1242	287
		9,00	1151	15,0	1536	383
		8,50	1208	15,0	1536	479
		8,00	1266	15,0	1536	575
		7,50	1323	15,0	1536	671
DKM-73	17,45	9,00	768	11,2	1146	134
		8,50	831	11,3	1156	230
		8,00	1117	15,0	1536	326
		7,50	1100	13,8	1413	422
DKM-74	17,41	9,00	797	11,9	1219	110
		8,50	740	10,0	1027	206
		8,00	765	9,5	974	302
		7,50	761	8,5	870	398
DKM-76	17,04	6,00	1036	15,0	1536	192
		5,50	1094	15,0	1536	288
		5,00	1151	15,0	1536	384
		4,50	1209	15,0	1536	480
DKM-77	17,13	6,00	931	13,3	1365	188
		5,50	1023	13,9	1422	284
		5,00	1109	14,4	1471	380
		4,50	1206	15,0	1536	476
		4,00	1264	15,0	1536	572
DKM-79	17,21	6,00	445	5,2	533	210
		5,50	409	3,7	376	306
		4,00	933	10,1	1030	526

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39$; $\xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	406	6,2	635	43
		8,50	585	8,3	850	126
		8,00	869	12,0	1228	221
		7,50	939	12,2	1248	317
		7,00	1119	14,2	1453	413
		6,50	1226	15,0	1536	509
DKM-82	17,20	9,00	865	11,8	1211	233
		8,50	762	9,2	942	329
		8,00	673	6,8	698	425
		7,50	649	5,5	561	521
DKM-83	17,19	4,50	624	6,5	662	380
		4,00	658	6,1	623	476
		3,50	691	5,7	585	568
DKM-84	17,26	7,50	951	9,5	976	611
		7,00	924	8,1	834	707
		6,50	955	7,7	791	803
		6,00	960	6,9	707	895
		5,50	832	4,1	420	968
		5,00	785	2,6	265	1045
DKM-85	17,26	4,50	803	2,1	218	1122
		9,50	433	5,1	522	200
		9,00	483	5,0	511	294
		8,50	520	4,8	488	379
		8,00	703	7,2	737	435
		7,50	765	7,3	749	527
DKM-86	17,27	7,00	768	6,4	658	623
		6,50	770	5,6	576	709
		6,00	1038	9,3	952	779
		5,50	1233	11,5	1182	875
		9,50	826	10,7	1095	283
		9,00	896	10,9	1116	379
DKM-86	17,27	8,50	1069	12,8	1308	475
		8,00	1226	14,4	1473	571
		7,50	1315	14,9	1526	667
		7,00	1378	15,0	1536	763

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

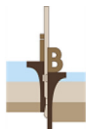
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	858	11,2	1149	282
		9,00	934	11,5	1180	378
		8,50	976	11,3	1153	474
		8,00	851	8,3	850	570
		7,50	838	7,1	732	666
		7,00	839	6,2	637	762
DKM-88	17,26	9,50	1087	15,0	1536	276
		9,00	1144	15,0	1536	372
		8,50	1202	15,0	1536	468
		8,00	1254	14,9	1527	564
		7,50	1218	13,4	1370	660
		7,00	1118	10,8	1109	756
DKM-89	17,34	9,50	803	11,0	1128	211
		9,00	1105	15,0	1536	307
		8,50	1046	13,1	1341	403
		8,00	1063	12,4	1275	499
		7,50	1090	11,9	1223	595
		7,00	1108	11,3	1157	691
DKM-90	17,39	9,50	633	10,1	1036	19
		9,00	642	9,3	955	115
		8,50	722	9,7	993	211
		8,00	660	7,8	794	307
		7,50	651	6,7	682	403
		7,00	673	6,1	626	497
DKM-91	17,36	9,50	951	13,2	1354	233
		9,00	1118	15,0	1536	329
		8,50	973	11,7	1198	425
		8,00	936	10,2	1040	521
		7,50	912	8,8	905	617
		7,00	887	7,5	767	712
DKM-92	17,19	8,50	496	6,1	623	204
		8,00	517	5,5	562	300
		7,50	581	5,8	594	374
		7,00	584	5,1	523	451
DKM-94	17,00	6,00	944	13,5	1382	193
		5,50	1094	15,0	1536	289
		5,00	1152	15,0	1536	385
		4,50	1209	15,0	1536	481

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-95	17,09	7,50	596	9,0	922	72
		7,00	764	10,8	1106	168
		6,50	551	6,4	655	264
		6,00	565	5,7	582	360
		5,50	553	4,5	465	456
DKM-97	17,15	6,50	491	8,0	819	0
		6,00	387	5,4	550	96
		5,50	336	3,6	369	192
DKM-98	17,10	6,50	998	15,0	1536	129
		6,00	1056	15,0	1536	225
		5,50	1113	15,0	1536	321
		5,00	1171	15,0	1536	417
DKM-99	17,08	6,50	936	14,3	1467	94
		6,00	1034	15,0	1536	190
		5,50	1092	15,0	1536	286
		5,00	1150	15,0	1536	382
DKM-100	17,13	6,50	593	8,9	911	79
		6,00	518	6,7	689	175
DKM-101	17,19	8,00	347	4,2	430	148
		6,00	822	9,2	942	430
		5,50	1080	12,5	1275	526
		5,00	1152	12,7	1300	622
DKM-102	17,22	9,50	610	9,0	921	96
		9,00	619	8,2	840	192
		8,50	539	6,0	610	288
		8,00	597	6,1	621	374
		7,50	545	4,4	451	458
		5,50	1353	15,0	1536	721
		5,00	1411	15,0	1536	817
DKM-103	17,18	4,50	1468	15,0	1536	913
		9,50	434	4,7	478	246
		9,00	488	4,7	483	330
		8,50	483	3,9	399	406
		8,00	596	5,1	527	467
		7,50	628	4,8	489	558

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	393	4,3	440	215
		8,00	445	4,6	474	268
		7,50	511	5,2	530	321
		7,00	671	7,2	737	382
		6,50	796	8,4	865	462
		6,00	829	8,2	841	542
		5,50	1300	15,0	1536	632
		5,00	1217	12,7	1302	728
DKM-105	17,20	10,00	637	8,5	870	192
		9,50	590	6,8	696	288
		9,00	578	5,7	581	384
		8,50	624	5,5	560	480
		8,00	646	5,0	515	562
		7,50	695	5,3	543	616
DKM-106	17,20	9,50	694	8,5	870	287
		9,00	963	12,0	1228	379
		8,50	1103	13,3	1364	475
		8,00	1263	15,0	1536	571
		7,50	1321	15,0	1536	667
DKM-107	17,21	9,00	668	9,6	984	130
		8,50	746	9,9	1019	226
		8,00	799	9,9	1011	322
		7,50	1172	15,0	1536	418
		5,50	1287	13,1	1345	802
		5,00	1322	12,8	1307	898
DKM-108	17,27	4,50	1332	12,0	1227	994
		9,50	906	12,7	1305	207
		9,00	1102	15,0	1536	303
		8,50	1160	15,0	1536	399
		8,00	1158	14,0	1437	495
		7,50	1004	10,6	1085	591
		5,50	1041	7,5	767	969
		5,00	1072	7,1	724	1065
	4,50	1096	6,6	677	1151	

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-109	17,32	9,50	786	11,9	1220	92
		9,00	989	14,3	1461	188
		8,50	1091	15,0	1536	284
		8,00	1149	15,0	1536	380
		7,50	991	11,5	1178	476
		5,50	844	5,6	574	834
		5,00	959	6,8	700	899
		4,50	977	6,4	654	975
DKM-110	17,28	9,50	490	6,1	624	194
		9,00	555	6,3	642	283
		8,50	610	6,4	658	360
		8,00	858	9,7	991	439
		7,50	888	9,3	948	534
		5,50	1220	11,0	1123	912
		5,00	1263	10,7	1101	1006
		4,50	1348	11,2	1147	1102
DKM-111	17,25	9,50	423	5,8	590	115
		9,00	565	7,4	755	187
		8,50	802	10,5	1072	266
		8,00	761	8,9	908	361
		7,50	790	8,4	860	457
		5,50	1137	10,4	1066	831
		5,00	1159	9,8	1007	926
		4,50	1295	11,1	1138	1022
DKM-112	17,01	6,50	935	12,7	1302	258
		6,00	1114	14,7	1505	354
		5,50	1191	15,0	1536	450
		5,00	1242	14,9	1526	546
		4,50	1199	13,3	1358	642
DKM-113	17,02	6,50	898	13,1	1344	153
		6,00	1001	13,9	1421	249
		5,50	1101	14,6	1492	345
		5,00	1185	15,0	1536	441
		4,50	1243	15,0	1536	537
DKM-114	16,99	6,50	987	15,0	1536	111
		6,00	1045	15,0	1536	207
		5,50	1102	15,0	1536	303
		5,00	1160	15,0	1536	399
		4,50	1217	15,0	1536	495

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	654	9,1	932	159
		5,50	560	6,6	679	255
		5,00	556	5,6	575	351
DKM-116	17,00	6,00	877	13,2	1347	116
		5,50	1011	14,4	1474	212
		5,00	1106	15,0	1536	308
		4,50	1163	15,0	1536	404
		4,00	1221	15,0	1536	500
DKM-117	17,01	8,50	412	5,6	572	115
		8,00	554	7,1	730	194
		7,50	630	7,5	765	286
		6,00	852	8,6	881	539
		5,50	997	10,1	1035	628
		5,00	1018	9,6	978	719
		4,50	1122	10,4	1061	810
		4,00	1183	10,5	1072	901
DKM-118	17,05	9,00	468	7,6	780	0
		8,50	371	5,1	522	96
		8,00	355	3,9	400	192
		7,50	344	2,8	287	287
		4,50	1204	14,1	1447	562
		4,00	880	7,9	809	658
		3,50	802	5,7	584	754
DKM-119	16,99	6,50	1013	14,8	1519	170
		6,00	1080	15,0	1536	266
		5,50	1138	15,0	1536	362
		5,00	1196	15,0	1536	458
		4,50	1253	15,0	1536	554
DKM-120	16,90	6,50	1018	15,0	1536	161
		6,00	1075	15,0	1536	257
		5,50	1133	15,0	1536	353
		5,00	1099	13,5	1383	449
		4,50	1167	13,7	1402	545
DKM-121	16,89	6,50	1010	15,0	1536	148
		6,00	1067	15,0	1536	244
		5,50	1045	13,7	1403	340
		5,00	944	11,1	1139	436
		4,50	951	10,3	1054	532
		4,00	903	8,6	878	628

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

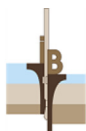
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	1035	15,0	1536	190
		6,00	1092	15,0	1536	286
		5,50	1150	15,0	1536	382
		5,00	1207	15,0	1536	478
		4,50	1265	15,0	1536	574
		4,00	1322	15,0	1536	670
DKM-123	16,94	6,50	1047	15,0	1536	211
		6,00	1105	15,0	1536	307
		5,50	1163	15,0	1536	403
		5,00	1220	15,0	1536	499
		4,50	1278	15,0	1536	595
		4,00	1335	15,0	1536	691
DKM-124	16,82	6,00	883	12,4	1269	204
		5,50	1003	13,4	1373	300
		5,00	1158	15,0	1536	396
		4,50	1216	15,0	1536	492
		4,00	1273	15,0	1536	588
DKM-125	16,69	5,00	772	11,3	1153	134
		4,50	868	11,9	1218	230
		4,00	965	12,5	1284	326
DKM-129	17,95	13,50	803	10,6	1085	254
		13,00	800	9,6	984	350
		12,50	660	6,4	655	446
		12,00	653	5,3	547	542
		12,00	653	5,3	547	542
DKM-130	18,46	12,50	550	5,0	512	405
		12,00	527	3,7	377	501
		12,00	527	3,7	377	501
DKM-131	18,53	13,50	636	8,5	869	192
		13,00	664	8,0	819	288
		12,50	561	5,4	553	384
		12,00	506	3,6	365	480
		12,00	506	3,6	365	480
DKM-132	18,42	13,50	542	7,4	755	150
		13,00	692	8,9	915	240
		12,50	557	5,8	594	336
		12,00	516	4,2	430	431
DKM-133	17,99	13,50	392	5,7	580	74
		13,00	449	5,7	581	168
		12,50	472	5,1	525	263
		12,00	593	6,5	666	324

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	503	6,9	704	134
		12,50	683	8,9	911	228
		12,00	830	10,4	1060	324
DKM-142	18,46	13,00	520	7,9	809	58
		12,50	865	12,6	1288	154
		12,00	818	10,9	1114	250
DKM-143	18,56	12,50	546	5,0	511	399
		12,00	508	3,6	369	478
DKM-144	18,26	13,50	748	9,7	993	254
		13,00	621	6,7	686	350
		12,50	470	3,3	338	446
DKM-148	18,51	13,00	675	8,2	841	285
		12,50	708	7,8	801	381
		12,00	742	7,4	760	477
DKM-149	18,38	13,00	587	7,6	782	197
		12,50	767	9,7	990	289
		12,00	831	9,8	1001	385
DKM-150	18,08	12,50	621	9,4	962	75
		12,00	778	11,0	1127	171
DKM-151	18,56	13,50	930	12,4	1266	286
		13,00	1150	15,0	1536	382
		12,50	1207	15,0	1536	478
		12,00	1265	15,0	1536	574
DKM-152	18,67	13,50	1086	15,0	1536	275
		13,00	1061	13,7	1403	366
		12,50	931	10,7	1095	458
		13,00	763	9,9	1017	256
DKM-153	18,51	13,50	930	11,7	1200	352
		12,50	1189	15,0	1536	448
		12,00	1044	11,7	1198	544
		13,50	464	5,3	545	229
DKM-154	18,21	13,00	492	5,0	515	305
		12,50	542	5,2	532	372
		13,50	935	12,5	1281	278
DKM-162	18,25	13,00	997	12,6	1289	374
		12,50	1203	15,0	1536	470
		13,50	955	14,1	1448	145
DKM-163	18,61	13,00	1022	14,3	1464	241
		12,50	1062	14,0	1434	337

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

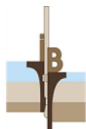
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	524	6,2	632	242
		13,00	626	7,0	717	327
		12,50	1064	13,3	1359	416
DKM-178	17,55	8,50	581	6,0	614	354
		8,00	729	7,6	778	438
		7,50	702	6,2	637	534
		7,00	741	6,0	611	624
DKM-179	17,82	8,50	666	7,4	756	355
		8,00	985	11,7	1195	448
		7,50	1061	12,0	1226	544
		7,00	1280	14,6	1495	640
DKM-180	17,82	9,00	735	9,9	1017	209
		8,50	849	10,9	1111	305
		8,00	951	11,6	1185	401
		7,50	1219	15,0	1536	497
		7,00	1277	15,0	1536	593
DKM-181	17,84	9,00	1036	15,0	1536	191
		8,50	1093	15,0	1536	287
		8,00	1151	15,0	1536	383
		7,50	1208	15,0	1536	479
		7,00	1266	15,0	1536	575
DKM-182	17,74	9,00	453	5,5	567	188
		8,50	471	5,1	521	264
		8,00	521	5,2	532	338
		7,50	588	5,6	573	407
		7,00	1021	11,9	1214	489
DKM-183	17,68	9,00	568	7,8	798	149
		8,50	626	7,8	799	245
		8,00	662	7,4	763	341
		7,50	787	8,6	883	430
		7,00	1122	13,2	1348	523
DKM-184	17,71	9,00	511	6,8	701	151
		8,50	567	6,8	699	247
		8,00	771	9,3	950	337
		7,50	929	10,9	1116	433
		7,00	931	10,0	1024	529

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

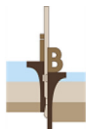
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	1105	15,0	1536	307
		8,50	1145	14,7	1507	403
		8,00	1220	15,0	1536	499
		7,50	1278	15,0	1536	595
		7,00	1335	15,0	1536	691
DKM-186	17,63	9,00	1019	13,4	1376	323
		8,50	1075	13,4	1373	419
		8,00	1152	13,7	1406	515
		7,50	1287	15,0	1536	611
		7,00	1298	14,2	1458	707
DKM-187	17,49	9,00	1009	13,3	1366	318
		8,50	1078	13,5	1384	414
		8,00	1116	13,2	1352	510
		7,50	1284	15,0	1536	606
		7,00	1297	14,3	1461	702
DKM-188	17,55	9,00	476	7,0	714	81
		8,50	535	7,1	722	171
		8,00	614	7,5	764	261
		7,50	738	8,6	884	347
		7,00	972	11,6	1187	435
DKM-189	17,66	9,00	488	7,0	716	99
		8,50	552	7,1	732	189
		8,00	645	7,8	797	279
		7,50	742	8,5	873	364
		7,00	1078	13,1	1344	454
DKM-190	17,62	9,00	696	10,5	1073	87
		8,50	839	11,9	1216	183
		8,00	962	12,9	1326	279
		7,50	1059	13,6	1391	375
		7,00	1164	14,4	1471	471
DKM-191	17,63	9,00	580	7,6	780	189
		8,50	608	7,1	729	285
		8,00	668	7,2	733	381
		7,50	784	8,2	843	465
		7,00	1143	13,2	1352	555
DKM-192	17,53	9,00	483	6,9	707	99
		8,50	547	7,2	737	176
		8,00	950	12,9	1318	267
		7,50	1058	13,7	1403	363
		7,00	1183	14,8	1515	459

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	395	5,5	563	96
		8,50	581	7,8	799	170
		8,00	902	12,1	1240	265
		7,50	1009	12,9	1322	361
		7,00	1195	15,0	1536	457
DKM-194	17,47	9,00	425	5,5	568	141
		8,50	509	6,2	635	215
		8,00	524	5,7	582	291
		7,50	571	5,7	585	368
		7,00	617	5,8	594	435
DKM-195	17,43	9,00	487	6,5	666	145
		8,50	529	6,4	660	222
		8,00	838	10,7	1091	307
		7,50	1066	13,4	1376	403
		7,00	1177	14,3	1464	499
DKM-196	17,35	9,00	523	7,1	724	148
		8,50	605	7,5	765	244
		8,00	736	8,7	892	335
		7,50	976	11,7	1198	431
		7,00	1002	11,2	1145	527
DKM-197	17,39	9,00	529	7,1	729	153
		8,50	605	7,4	760	249
		8,00	754	9,0	917	340
		7,50	961	11,4	1167	436
		7,00	982	10,8	1106	532

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	1277	15,0	1837	293
		6,00	1316	14,7	1797	398
		5,50	1320	13,9	1699	503
		5,00	1434	14,6	1783	608
		4,50	1529	15,0	1837	713
DKM-2	17,47	5,50	913	10,7	1314	208
		5,00	1019	11,3	1386	313
		4,50	1117	11,8	1444	418
		4,00	1332	13,9	1698	523

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-3	17,50	6,00	1162	13,3	1630	309
		5,50	1325	14,7	1796	414
		5,00	1413	15,0	1837	519
		4,50	1476	15,0	1837	624
		4,00	1539	15,0	1837	729
DKM-4	17,47	6,00	699	7,8	962	205
		5,50	915	10,0	1228	298
		5,00	973	10,0	1221	402
		4,50	977	9,2	1123	507
		4,00	932	7,7	943	612
DKM-5	17,44	6,00	597	6,2	761	235
		5,50	550	4,7	577	340
		5,00	548	3,8	469	445
DKM-6	17,42	6,00	998	12,0	1474	190
		5,50	1154	13,3	1630	295
		5,00	1194	13,0	1591	400
		4,50	1271	13,2	1614	505
DKM-7	17,52	6,00	1239	15,0	1837	230
		5,50	1287	14,8	1813	335
		5,00	924	9,0	1102	440
		4,50	881	7,6	926	545
DKM-8	17,50	6,00	774	9,5	1163	128
		5,50	821	9,3	1136	233
		5,00	1135	12,7	1555	338
		4,50	1202	12,7	1561	443
		9,00	529	4,9	600	283
DKM-9	17,51	8,50	576	4,8	588	372
		8,00	769	6,9	845	438
		7,50	710	5,4	656	528
		6,00	807	4,6	563	782
		5,50	1200	9,4	1152	851
		5,00	1313	10,1	1234	956
		4,50	1347	9,7	1186	1061

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

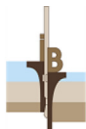
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-10	17,52	9,50	982	10,9	1341	296
		9,00	898	9,0	1097	401
		8,50	892	8,0	982	506
		8,00	927	7,6	936	611
		7,50	996	7,8	956	705
		5,50	1568	12,7	1560	1056
		5,00	1554	11,7	1431	1161
		4,50	1573	11,1	1358	1266
DKM-11	17,51	9,00	630	7,0	857	195
		8,50	710	7,2	885	300
		8,00	724	6,5	802	405
		7,50	809	6,9	845	505
		6,00	1516	14,1	1721	808
		5,50	1576	14,0	1715	913
		5,00	1164	7,5	924	1018
		4,50	1175	6,8	837	1123
DKM-12	17,55	9,50	569	6,4	786	163
		9,00	663	7,0	854	252
		8,50	758	7,5	923	341
		8,00	1110	11,5	1413	439
		7,50	1240	12,4	1524	544
		6,00	1543	14,0	1714	859
		5,50	1607	14,0	1717	964
		5,00	1698	14,4	1764	1069
DKM-13	17,57	4,50	1805	15,0	1837	1174
		9,50	849	9,7	1185	231
		9,00	947	10,1	1243	336
		8,50	1037	10,5	1288	441
		8,00	1139	11,1	1354	546
		6,00	1073	6,7	824	966
		5,50	1102	6,4	789	1049
		5,00	1003	4,3	523	1149
4,50	1027	3,8	464	1248		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-14	17,57	10,00	1202	15,0	1837	168
		9,50	1256	14,9	1822	273
		9,00	1265	14,1	1733	378
		8,50	1281	13,5	1654	483
		8,00	1107	10,3	1258	588
		6,00	934	4,6	569	989
		5,50	968	4,4	544	1071
		5,00	933	3,3	403	1153
DKM-15	17,65	10,00	1072	13,1	1605	183
		9,50	1188	13,9	1707	274
		9,00	1043	11,2	1374	366
		8,50	962	9,4	1148	457
		8,00	945	8,4	1027	549
		6,00	1017	6,6	808	888
		5,50	1070	6,6	810	974
		5,00	1055	5,7	699	1061
DKM-16	17,68	10,00	865	10,3	1262	181
		9,50	1078	12,3	1513	286
		9,00	997	10,4	1272	391
		8,50	1054	10,3	1262	496
		8,00	1129	10,5	1282	601
		7,50	1168	10,1	1242	706
		6,00	1344	10,0	1222	1020
		5,50	1225	7,5	919	1125
DKM-17	17,64	10,00	838	10,0	1225	173
		9,50	947	10,6	1302	278
		9,00	1010	10,6	1301	383
		8,50	1047	10,3	1259	488
		8,00	1175	11,2	1368	593
		7,50	1295	11,9	1462	698
		6,00	1569	13,1	1605	1013
		5,50	1572	12,3	1505	1118
5,00	1489	10,3	1262	1223		
4,50	1421	8,5	1043	1328		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-18	17,54	9,50	513	6,0	731	125
		9,00	802	9,2	1124	214
		8,50	862	9,1	1119	319
		6,00	1608	15,0	1837	844
		5,50	1671	15,0	1837	949
		5,00	1734	15,0	1837	1054
		4,50	1797	15,0	1837	1159
DKM-19	17,40	5,50	775	8,8	1082	211
		5,00	736	7,4	911	316
		4,50	815	7,7	943	417
DKM-20	17,37	7,50	1074	14,0	1719	73
		7,00	1208	15,0	1837	178
		6,50	1110	12,8	1568	283
		6,00	955	9,8	1205	388
		5,50	908	8,3	1021	493
		5,00	959	8,2	1001	598
		4,50	1027	8,3	1014	699
DKM-21	17,35	6,50	962	12,3	1504	101
		6,00	1049	12,6	1543	206
		5,50	1012	11,2	1376	311
		5,00	1131	12,0	1470	416
		4,50	1195	12,0	1472	521
DKM-22	17,37	6,50	1125	14,0	1713	164
		6,00	1153	13,5	1654	269
		5,50	1018	10,8	1324	374
		5,00	1110	11,2	1373	479
		4,50	1185	11,4	1393	584
		4,00	1370	13,0	1597	689
DKM-23	17,38	6,00	927	11,9	1458	88
		5,50	1128	13,8	1689	193
		5,00	1252	14,6	1791	298
		4,50	1343	15,0	1837	403
		4,00	1406	15,0	1837	508
DKM-24	17,38	6,00	785	9,5	1159	150
		5,50	814	9,0	1102	255
		5,00	822	8,2	1011	360
		4,50	888	8,3	1016	465
		4,00	918	7,8	961	570

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

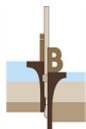
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-25	17,37	5,50	796	9,2	1133	195
		5,00	841	9,0	1102	300
		4,50	873	8,6	1051	405
DKM-26	17,43	6,50	965	11,8	1449	160
		6,00	1048	12,1	1482	265
		5,50	888	9,1	1112	370
		5,00	913	8,6	1048	475
		4,50	945	8,1	996	580
DKM-27	17,43	6,50	708	8,5	1040	140
		6,00	903	10,3	1261	245
		5,50	984	10,5	1292	350
		5,00	1090	11,1	1363	455
		4,50	1184	11,5	1414	560
DKM-28	17,46	8,50	396	3,9	481	179
		8,00	533	5,3	646	244
		7,50	538	4,6	563	333
		5,50	650	3,9	483	600
		5,00	723	4,5	556	651
DKM-29	17,44	4,50	1077	8,8	1074	723
		9,50	546	4,9	599	311
		9,00	426	2,4	294	416
		5,50	1093	8,3	1016	806
		5,00	1183	8,7	1062	911
DKM-30	17,51	4,50	1268	9,0	1099	1016
		9,00	745	8,0	977	266
		8,50	975	10,2	1255	371
		8,00	1101	11,1	1360	476
		7,50	1450	15,0	1837	581
		6,00	1639	15,0	1837	896
		5,50	1298	9,5	1164	1001
DKM-31	17,46	5,00	1233	7,8	951	1106
		4,50	1260	7,3	891	1211
		9,50	1160	13,6	1666	269
		9,00	1230	13,7	1677	374
		8,50	1377	14,8	1818	479
		8,00	1452	15,0	1837	584
		7,50	1514	15,0	1837	689
		5,50	1245	7,9	968	1109
		5,00	1263	7,3	893	1214
		4,50	1246	6,2	759	1319

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-32	17,47	9,50	969	10,7	1309	308
		9,00	1031	10,7	1306	413
		8,50	1125	11,1	1359	518
		8,00	1299	12,6	1544	623
		7,50	1412	13,3	1627	728
		5,50	1790	15,0	1837	1148
		5,00	1853	15,0	1837	1253
		4,50	1735	12,5	1536	1358
DKM-33	17,49	9,50	505	5,7	699	143
		9,00	580	6,1	747	220
		8,50	635	6,2	756	304
		8,00	738	6,9	849	381
		7,50	1009	9,9	1213	471
		5,50	1636	15,0	1837	891
		5,00	1699	15,0	1837	996
		4,50	1762	15,0	1837	1101
DKM-34	17,50	9,50	1156	14,9	1823	105
		9,00	1196	14,6	1784	210
		8,50	1275	14,8	1812	315
		8,00	1353	15,0	1837	420
		7,50	1416	15,0	1837	525
		5,50	1668	15,0	1837	945
		5,00	1643	13,8	1690	1050
		4,50	1563	11,9	1452	1155
DKM-35	17,57	9,50	845	9,1	1111	300
		9,00	1044	10,9	1337	405
		8,50	1154	11,6	1416	510
		8,00	1241	11,9	1456	615
		7,50	1366	12,7	1559	720
		5,50	1521	11,4	1397	1140
		5,00	1517	10,5	1286	1245
		4,50	1544	10,0	1225	1350
DKM-36	17,63	9,50	486	6,0	740	71
		9,00	645	7,5	921	155
		8,50	787	8,6	1056	256
		8,00	897	9,3	1136	361
		7,50	988	9,6	1182	466
		5,50	1544	13,8	1690	885
		5,00	1438	11,5	1408	990
		4,50	1406	10,2	1249	1095

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	980	11,1	1364	270
		9,00	1246	13,9	1703	375
		8,50	1040	10,2	1254	480
		8,00	1047	9,5	1161	585
		7,50	1069	8,9	1093	690
		5,50	1734	14,6	1793	1099
		5,00	1786	14,5	1775	1204
		4,50	1763	13,3	1632	1309
DKM-38	17,28	6,00	1213	15,0	1837	186
		5,50	1276	15,0	1837	291
		5,00	1339	15,0	1837	396
		4,50	1402	15,0	1837	501
DKM-39	17,27	6,00	1219	15,0	1837	197
		5,50	1282	15,0	1837	302
		5,00	1345	15,0	1837	407
		4,50	1298	13,5	1654	512
DKM-40	17,22	4,50	1173	14,4	1768	188
		4,00	1278	15,0	1837	293
DKM-41	17,31	5,50	892	10,9	1340	147
		5,00	1024	11,9	1456	252
		4,50	1316	15,0	1837	357
		4,00	1268	13,5	1654	462
DKM-42	17,33	5,50	620	7,1	870	164
		5,00	1146	13,5	1654	257
		5,00	908	11,1	1364	149
DKM-43	17,30	5,00	1047	12,2	1491	254
		4,50	1115	12,2	1500	359
		4,00	1259	13,4	1636	464
		6,00	766	9,3	1134	144
DKM-44	17,36	5,50	707	7,6	931	249
		5,00	676	6,3	773	354
		4,50	687	5,6	687	459
		8,50	371	3,6	437	182
		8,00	413	3,5	432	257
DKM-45	17,35	6,50	885	8,3	1017	460
		6,00	1309	13,3	1628	554
		5,50	1285	12,2	1494	648
		5,00	1297	11,6	1421	742
		4,50	1275	10,5	1290	836

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-46	17,39	9,50	1150	14,5	1780	138
		9,00	968	11,2	1372	243
		8,50	925	9,8	1196	348
		8,00	834	7,7	938	453
		6,50	817	5,2	631	731
		6,00	856	5,2	637	791
		5,50	1048	7,2	886	863
		5,00	1194	8,5	1041	950
		4,50	1289	9,0	1096	1053
		DKM-47	17,39	9,50	876	9,6
9,00	837			8,2	1004	391
8,50	707			5,6	683	496
6,50	888			5,3	649	832
6,00	1052			6,9	851	903
5,50	1077			6,6	808	987
5,00	1680			14,0	1720	1082
4,50	1770			14,4	1766	1187
DKM-48	17,43	9,50	1093	12,4	1520	303
		9,00	1147	12,3	1505	408
		8,50	1208	12,3	1502	513
		8,00	1472	15,0	1837	618
		6,50	1245	9,3	1144	933
		6,00	1216	8,1	989	1038
		5,50	1131	6,1	744	1143
		5,00	1276	7,4	905	1223
DKM-49	17,37	9,50	703	7,5	920	252
		9,00	772	7,8	951	336
		8,50	986	10,0	1225	420
		8,00	1415	15,0	1837	523
		6,50	1604	15,0	1837	838
		6,00	1667	15,0	1837	943
		5,50	1730	15,0	1837	1048
DKM-50	17,41	9,00	570	6,3	772	178
		8,50	594	5,8	708	283
		8,00	637	5,5	674	388
		6,50	1478	14,7	1795	669
		6,00	1448	13,4	1641	774
		5,50	1302	10,6	1292	879
		5,00	1341	10,2	1252	984

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

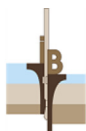
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	918	10,4	1273	259
		8,50	855	8,7	1062	364
		8,00	726	6,1	742	469
		6,00	1458	13,0	1598	835
		5,50	1665	15,0	1837	940
		5,00	1702	14,6	1794	1045
DKM-52	17,43	10,00	989	11,8	1448	201
		9,50	1128	12,9	1575	306
		9,00	1153	12,3	1512	411
		8,50	1267	13,0	1597	516
		8,00	1369	13,6	1661	621
		6,00	1726	15,0	1837	1041
		5,50	1789	15,0	1837	1146
		5,00	1852	15,0	1837	1251
DKM-53	17,51	10,00	1016	12,1	1485	209
		9,50	1101	12,4	1523	314
		9,00	1207	13,0	1595	419
		8,50	1342	14,0	1714	524
		8,00	1220	11,5	1407	629
		6,00	1474	11,6	1421	1038
		5,50	1545	11,7	1435	1143
		5,00	1614	11,8	1444	1248
DKM-54	17,49	10,00	872	10,4	1269	187
		9,50	980	11,0	1343	292
		9,00	1046	11,0	1348	397
		8,50	1242	12,8	1570	502
		8,00	1338	13,3	1625	607
		6,00	1592	13,3	1629	1027
		5,50	1490	11,0	1354	1132
		5,00	1530	10,7	1316	1237
DKM-55	17,32	9,50	640	6,4	778	290
		9,00	700	6,3	773	395
		8,50	697	5,4	663	500
		6,00	1180	8,0	978	990
		5,50	1146	6,7	816	1095
		5,00	1187	6,5	797	1183

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39$; $\xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	484	6,5	793	14
		9,00	642	7,8	955	115
		8,50	639	6,9	845	220
		6,00	903	6,9	845	661
		5,50	1183	10,0	1225	749
		5,00	1238	9,9	1211	854
DKM-58	17,23	6,50	833	10,4	1274	116
		6,00	567	5,9	725	221
		5,50	512	4,3	528	326
		4,00	1317	13,2	1617	580
DKM-59	17,12	6,50	1115	14,3	1757	103
		6,00	1185	14,4	1769	208
		5,50	1171	13,4	1641	313
		5,00	1182	12,7	1554	418
		4,50	1300	13,4	1645	523
DKM-63	17,27	7,50	563	6,4	788	151
		7,00	651	6,8	830	256
		6,50	681	6,3	775	361
		6,00	1205	12,8	1571	440
		5,50	1380	14,4	1758	544
		5,00	1466	14,7	1796	649
DKM-64	17,32	8,50	361	4,0	485	117
		8,00	387	3,7	448	198
		7,50	414	3,3	409	282
		7,00	437	3,1	386	343
		6,50	538	4,2	515	384
		6,00	574	4,2	515	443
		5,50	591	4,0	484	501
DKM-65	17,26	9,00	924	10,9	1332	210
		8,50	887	9,5	1164	315
		8,00	910	9,0	1098	420
DKM-66	17,26	8,50	469	5,0	614	167
		8,00	1047	12,2	1497	249
		7,50	1155	12,8	1573	354
		7,00	1342	14,5	1779	459

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

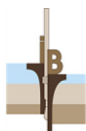
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-67	17,29	9,50	614	5,8	710	313
		9,00	613	4,9	604	418
		7,50	987	7,9	967	680
		7,00	957	6,6	814	782
		5,50	1149	6,8	836	1082
		5,00	1477	10,5	1291	1173
DKM-68	17,29	8,50	897	9,3	1136	361
		8,00	1381	15,0	1837	466
		7,50	1444	15,0	1837	571
		7,00	1507	15,0	1837	676
		6,50	1122	8,9	1090	781
		6,00	961	5,8	717	886
DKM-69	17,34	5,50	930	4,6	560	991
		10,00	975	11,6	1418	208
		9,50	924	10,0	1228	313
		9,00	930	9,3	1134	418
		8,50	1011	9,5	1166	520
		8,00	1038	9,1	1115	616
DKM-70	17,28	7,50	1532	15,0	1837	717
		7,00	1595	15,0	1837	822
		6,50	1437	12,0	1470	927
		6,00	1286	9,1	1112	1032
		5,50	1257	7,8	959	1137
		10,00	1154	14,0	1715	210
DKM-71	17,35	9,50	1181	13,5	1656	315
		9,00	1282	14,0	1719	420
		8,50	1361	14,3	1746	525
		8,00	1479	15,0	1837	630
		7,50	1542	15,0	1837	735
		10,00	1176	14,3	1752	210
DKM-71	17,35	9,50	1136	12,9	1580	315
		9,00	1192	12,8	1568	420
		8,50	1166	11,6	1421	525
		8,00	1462	14,8	1808	630
		7,50	1530	14,8	1817	735

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-72	17,39	10,00	1034	12,4	1516	209
		9,50	1074	12,1	1478	314
		9,00	1353	15,0	1837	419
		8,50	1416	15,0	1837	524
		8,00	1479	15,0	1837	629
		7,50	1542	15,0	1837	734
DKM-73	17,45	9,00	900	11,1	1354	147
		8,50	979	11,3	1380	252
		8,00	1296	14,7	1805	357
		7,50	1228	12,9	1586	462
DKM-74	17,41	9,00	888	11,1	1360	121
		8,50	845	9,7	1183	226
		8,00	877	9,2	1133	331
		7,50	874	8,3	1022	436
DKM-76	17,04	6,00	1228	15,0	1837	210
		5,50	1290	15,0	1837	315
		5,00	1353	15,0	1837	420
		4,50	1416	15,0	1837	525
DKM-77	17,13	6,00	1084	13,1	1604	205
		5,50	1179	13,5	1657	310
		5,00	1274	14,0	1710	415
		4,50	1413	15,0	1837	520
		4,00	1476	15,0	1837	625
DKM-79	17,21	6,00	508	5,0	618	229
		5,50	466	3,6	443	334
		4,00	1079	10,0	1224	576
DKM-81	17,15	9,00	483	6,2	759	47
		8,50	692	8,3	1017	137
		8,00	1014	11,8	1449	242
		7,50	1091	12,0	1472	347
		7,00	1297	14,0	1711	452
DKM-82	17,20	6,50	1436	15,0	1837	557
		9,00	1003	11,6	1418	254
		8,50	847	8,6	1053	359
		8,00	746	6,4	780	464
DKM-83	17,19	7,50	744	5,5	672	569
		4,50	720	6,4	786	415
		4,00	753	6,0	735	520
		3,50	789	5,7	695	621

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	1061	9,0	1101	668
		7,00	1058	8,1	993	773
		6,50	1090	7,7	940	878
		6,00	1094	6,9	845	979
		5,50	921	3,9	478	1059
		5,00	875	2,6	317	1143
		4,50	892	2,1	260	1227
		DKM-85	17,26	9,50	501	5,0
DKM-85	17,26	9,00	555	4,9	604	322
		8,50	593	4,7	574	415
		8,00	812	7,2	878	476
		7,50	883	7,3	896	576
		7,00	879	6,4	785	681
		6,50	876	5,6	686	775
		6,00	1194	9,3	1139	852
		5,50	1391	11,1	1363	957
DKM-86	17,27	9,50	953	10,4	1280	310
		9,00	1025	10,6	1294	415
		8,50	1228	12,5	1528	520
		8,00	1413	14,1	1732	625
		7,50	1532	14,9	1825	730
		7,00	1602	15,0	1837	835
DKM-87	17,25	9,50	994	11,0	1349	309
		9,00	1073	11,2	1376	414
		8,50	1112	10,9	1337	519
		8,00	944	7,8	952	624
		7,50	962	7,1	876	729
		7,00	957	6,2	762	834
DKM-88	17,26	9,50	1265	14,8	1808	302
		9,00	1346	15,0	1837	407
		8,50	1371	14,5	1775	512
		8,00	1437	14,5	1779	617
		7,50	1404	13,2	1619	722
		7,00	1288	10,8	1321	827
DKM-89	17,34	9,50	934	10,8	1326	231
		9,00	1296	14,9	1825	336
		8,50	1171	12,3	1512	441
		8,00	1219	12,1	1487	546
		7,50	1266	11,9	1461	651
		7,00	1283	11,3	1384	756

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-90	17,39	9,50	752	10,1	1234	21
		9,00	751	9,2	1127	126
		8,50	806	9,1	1114	231
		8,00	764	7,7	938	336
		7,50	744	6,5	801	441
		7,00	763	6,0	729	543
DKM-91	17,36	9,50	1111	13,0	1598	254
		9,00	1303	14,8	1815	359
		8,50	1084	11,0	1344	464
		8,00	1079	10,0	1231	569
		7,50	1045	8,7	1069	674
		7,00	978	7,0	853	778
DKM-92	17,19	8,50	574	6,0	734	223
		8,00	592	5,4	660	328
		7,50	649	5,5	674	409
		7,00	664	5,0	615	493
DKM-94	17,00	6,00	1102	13,3	1627	211
		5,50	1291	15,0	1837	316
		5,00	1354	15,0	1837	421
		4,50	1417	15,0	1837	526
DKM-95	17,09	7,50	708	9,0	1102	79
		7,00	852	10,1	1237	184
		6,50	618	6,0	741	289
		6,00	648	5,6	687	394
		5,50	626	4,5	545	499
DKM-97	17,15	6,50	551	7,5	919	0
		6,00	440	5,1	629	105
		5,50	389	3,6	440	210
DKM-98	17,10	6,50	1178	14,9	1823	141
		6,00	1249	15,0	1837	246
		5,50	1312	15,0	1837	351
		5,00	1375	15,0	1837	456
DKM-99	17,08	6,50	1105	14,2	1741	102
		6,00	1226	15,0	1837	207
		5,50	1289	15,0	1837	312
		5,00	1352	15,0	1837	417
DKM-100	17,13	6,50	661	8,3	1017	86
		6,00	595	6,5	801	191

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-101	17,19	8,00	395	4,1	497	161
		6,00	957	9,2	1127	470
		5,50	1250	12,3	1509	575
		5,00	1321	12,4	1524	680
DKM-102	17,22	9,50	712	8,8	1083	105
		9,00	691	7,7	943	210
		8,50	625	5,9	727	315
		8,00	677	5,9	720	409
		7,50	623	4,4	539	501
		5,50	1574	15,0	1837	789
		5,00	1637	15,0	1837	894
DKM-103	17,18	4,50	1700	15,0	1836	999
		9,50	499	4,6	563	269
		9,00	556	4,6	567	361
		8,50	553	3,9	478	444
		8,00	678	5,1	620	511
DKM-104	17,21	7,50	717	4,8	585	611
		8,50	452	4,2	519	235
		8,00	512	4,6	560	293
		7,50	584	5,1	622	352
		7,00	779	7,2	882	418
		6,50	918	8,4	1026	505
		6,00	957	8,2	1004	592
DKM-105	17,20	5,50	1502	14,8	1813	692
		5,00	1392	12,4	1525	797
		10,00	713	8,0	980	210
		9,50	659	6,4	784	315
		9,00	658	5,5	677	420
		8,50	710	5,4	659	525
DKM-106	17,20	8,00	738	5,0	616	615
		7,50	793	5,3	649	674
		9,50	813	8,5	1041	314
		9,00	1122	11,9	1456	415
		8,50	1270	13,1	1599	520
		8,00	1476	15,0	1837	625
		7,50	1539	15,0	1837	730

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	783	9,5	1165	142
		8,50	867	9,8	1198	247
		8,00	925	9,7	1191	352
		7,50	1366	14,9	1822	457
		5,50	1490	13,1	1608	877
		5,00	1526	12,8	1562	982
		4,50	1532	12,0	1468	1087
DKM-108	17,27	9,50	1054	12,5	1533	226
		9,00	1300	15,0	1837	331
		8,50	1319	14,4	1764	436
		8,00	1322	13,6	1663	541
		7,50	1140	10,3	1256	646
		5,50	1185	7,5	917	1060
		5,00	1218	7,1	866	1165
DKM-109	17,32	4,50	1241	6,6	810	1259
		9,50	926	11,8	1443	101
		9,00	1154	14,0	1720	206
		8,50	1288	15,0	1837	311
		8,00	1307	14,4	1764	416
		7,50	1105	10,8	1323	521
		5,50	959	5,6	687	913
DKM-110	17,28	5,00	1091	6,8	838	983
		4,50	1108	6,4	782	1067
		9,50	568	6,0	735	212
		9,00	638	6,2	754	310
		8,50	706	6,4	784	393
		8,00	993	9,6	1175	481
		7,50	1024	9,2	1124	584
DKM-111	17,25	5,50	1392	10,8	1324	997
		5,00	1446	10,7	1311	1101
		4,50	1545	11,2	1372	1205
		9,50	497	5,7	703	126
		9,00	660	7,3	896	204
		8,50	901	9,9	1213	291
		8,00	879	8,8	1072	395
DKM-111	17,25	7,50	909	8,3	1015	500
		5,50	1306	10,4	1270	908
		5,00	1325	9,8	1197	1013
		4,50	1485	11,1	1359	1117

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-112	17,01	6,50	1082	12,4	1523	282
		6,00	1280	14,3	1748	387
		5,50	1397	15,0	1837	492
		5,00	1379	13,9	1703	597
		4,50	1395	13,3	1625	702
DKM-113	17,02	6,50	1038	12,8	1564	167
		6,00	1160	13,6	1663	272
		5,50	1266	14,2	1735	377
		5,00	1391	15,0	1837	482
		4,50	1454	15,0	1837	587
DKM-114	16,99	6,50	1174	15,0	1837	121
		6,00	1237	15,0	1837	226
		5,50	1300	15,0	1837	331
		5,00	1363	15,0	1837	436
		4,50	1426	15,0	1837	541
DKM-115	17,06	6,00	729	8,5	1041	174
		5,50	637	6,4	784	279
		5,00	639	5,6	682	384
DKM-116	17,00	6,00	1032	13,0	1595	127
		5,50	1177	14,1	1731	232
		5,00	1264	14,5	1771	337
		4,50	1367	15,0	1837	442
		4,00	1430	15,0	1837	547
DKM-117	17,01	8,50	481	5,5	677	126
		8,00	628	6,8	835	213
		7,50	715	7,2	879	313
		6,00	982	8,6	1047	590
		5,50	1144	10,0	1222	687
		5,00	1174	9,6	1172	787
		4,50	1288	10,3	1263	886
DKM-118	17,05	4,00	1355	10,4	1275	985
		9,00	534	7,3	890	0
		8,50	415	4,8	588	105
		8,00	408	3,8	470	210
		7,50	387	2,7	331	314
		4,50	1353	13,4	1641	615
		4,00	975	7,4	906	720
		3,50	904	5,6	684	825

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-119	16,99	6,50	1147	14,1	1727	186
		6,00	1256	14,7	1804	291
		5,50	1339	15,0	1837	396
		5,00	1402	15,0	1837	501
		4,50	1465	15,0	1837	606
DKM-120	16,90	6,50	1207	15,0	1837	176
		6,00	1270	15,0	1837	281
		5,50	1289	14,4	1764	386
		5,00	1247	13,0	1588	491
		4,50	1327	13,2	1616	596
DKM-121	16,89	6,50	1195	14,9	1830	162
		6,00	1262	15,0	1837	267
		5,50	1163	12,8	1568	372
		5,00	1079	10,8	1322	477
		4,50	1086	10,0	1230	582
DKM-122	16,90	4,00	1041	8,6	1050	687
		6,50	1226	15,0	1837	208
		6,00	1289	15,0	1837	313
		5,50	1352	15,0	1837	418
		5,00	1415	15,0	1837	523
DKM-123	16,94	4,50	1478	15,0	1837	628
		4,00	1541	15,0	1837	733
		6,50	1240	15,0	1837	231
		6,00	1303	15,0	1837	336
		5,50	1366	15,0	1837	441
DKM-124	16,82	5,00	1429	15,0	1837	546
		4,50	1492	15,0	1837	651
		4,00	1555	15,0	1837	756
		6,00	1031	12,2	1497	223
		5,50	1161	13,1	1609	328
DKM-125	16,69	5,00	1361	15,0	1837	433
		4,50	1424	15,0	1837	538
		4,00	1487	15,0	1837	643
DKM-129	17,95	5,00	904	11,1	1360	147
		4,50	1005	11,6	1424	252
		4,00	1113	12,2	1499	357
DKM-129	17,95	13,50	894	9,9	1214	278
		13,00	900	9,1	1118	383
		12,50	734	6,0	736	488
		12,00	748	5,3	654	593

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

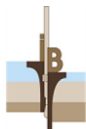
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-130	18,46	12,50	611	4,7	576	443
		12,00	599	3,7	451	548
DKM-131	18,53	13,50	739	8,4	1024	210
		13,00	739	7,5	919	315
		12,50	626	5,1	624	420
		12,00	567	3,4	422	525
DKM-132	18,42	13,50	632	7,3	890	164
		13,00	802	8,8	1076	262
		12,50	624	5,5	674	367
		12,00	574	4,0	487	471
DKM-133	17,99	13,50	453	5,5	675	81
		13,00	520	5,6	684	184
		12,50	540	5,0	614	288
		12,00	690	6,5	796	354
DKM-141	18,10	13,00	589	6,8	836	146
		12,50	789	8,7	1068	249
		12,00	954	10,1	1238	354
DKM-142	18,46	13,00	619	7,9	968	64
		12,50	975	11,9	1458	169
		12,00	943	10,6	1299	274
DKM-143	18,56	12,50	629	5,0	612	437
		12,00	563	3,4	416	523
DKM-144	18,26	13,50	835	9,1	1115	277
		13,00	692	6,3	772	382
		12,50	520	3,1	380	487
DKM-148	18,51	13,00	789	8,2	1005	312
		12,50	820	7,8	952	417
		12,00	855	7,4	904	522
DKM-149	18,38	13,00	679	7,5	917	216
		12,50	887	9,5	1164	316
		12,00	956	9,6	1173	421
DKM-150	18,08	12,50	739	9,4	1151	82
		12,00	868	10,3	1262	187
DKM-151	18,56	13,50	1074	12,1	1479	313
		13,00	1352	15,0	1837	418
		12,50	1415	15,0	1837	523
		12,00	1459	14,7	1807	628
DKM-152	18,67	13,50	1282	15,0	1837	301
		13,00	1180	12,8	1568	401
		12,50	1062	10,4	1270	501

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

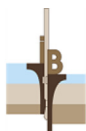
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-153	18,51	13,50	881	9,7	1189	280
		13,00	1074	11,5	1407	385
		12,50	1395	15,0	1837	490
DKM-154	18,21	12,00	1165	11,0	1348	595
		13,50	531	5,2	635	250
		13,00	558	4,9	597	334
DKM-162	18,25	12,50	604	4,9	600	407
		13,50	1078	12,2	1495	304
		13,00	1140	12,2	1492	409
DKM-163	18,61	12,50	1410	15,0	1837	514
		13,50	1104	13,7	1683	159
		13,00	1153	13,5	1659	264
DKM-164	18,95	12,50	1183	13,1	1605	369
		13,50	602	6,0	740	265
		13,00	728	7,0	857	357
DKM-178	17,55	12,50	1238	13,2	1611	455
		8,50	673	6,0	735	387
		8,00	809	7,1	870	479
DKM-179	17,82	7,50	802	6,1	753	584
		7,00	847	6,0	730	683
		8,50	769	7,3	894	388
DKM-180	17,82	8,00	1144	11,6	1419	490
		7,50	1231	11,9	1458	595
		7,00	1468	14,3	1749	700
DKM-181	17,84	9,00	855	9,8	1196	229
		8,50	982	10,6	1305	334
		8,00	1093	11,3	1385	439
DKM-182	17,74	7,50	1428	15,0	1837	544
		7,00	1491	15,0	1837	649
		9,00	1227	15,0	1837	209
DKM-182	17,74	8,50	1290	15,0	1837	314
		8,00	1353	15,0	1837	419
		7,50	1416	15,0	1837	524
DKM-182	17,74	7,00	1479	15,0	1837	629
		9,00	507	5,2	640	206
		8,50	540	5,0	612	289
DKM-182	17,74	8,00	596	5,1	624	369
		7,50	678	5,6	686	445
		7,00	1186	11,8	1444	535

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-183	17,68	9,00	647	7,5	916	163
		8,50	724	7,7	940	268
		8,00	758	7,3	891	373
		7,50	915	8,6	1055	471
		7,00	1288	12,9	1576	572
DKM-184	17,71	9,00	596	6,8	829	165
		8,50	653	6,7	820	270
		8,00	889	9,1	1115	368
		7,50	1087	10,9	1340	473
		7,00	1037	9,4	1152	578
DKM-185	17,67	9,00	1274	14,6	1788	336
		8,50	1315	14,3	1753	441
		8,00	1429	15,0	1837	546
		7,50	1492	15,0	1837	651
		7,00	1555	15,0	1837	756
DKM-186	17,63	9,00	1176	13,1	1608	354
		8,50	1249	13,3	1625	459
		8,00	1331	13,5	1656	564
		7,50	1502	15,0	1837	669
		7,00	1490	14,0	1711	774
DKM-187	17,49	9,00	1150	12,8	1571	348
		8,50	1254	13,4	1640	453
		8,00	1301	13,2	1612	558
		7,50	1499	15,0	1837	663
		7,00	1483	13,9	1706	768
DKM-188	17,55	9,00	560	6,9	845	88
		8,50	621	6,9	848	187
		8,00	708	7,3	896	285
		7,50	846	8,4	1031	380
		7,00	1126	11,4	1402	476
DKM-189	17,66	9,00	572	6,9	847	108
		8,50	639	7,0	860	206
		8,00	748	7,7	943	305
		7,50	849	8,3	1018	398
		7,00	1252	13,0	1592	497
DKM-190	17,62	9,00	820	10,4	1273	96
		8,50	972	11,6	1420	201
		8,00	1113	12,7	1552	306
		7,50	1216	13,2	1618	411
		7,00	1330	13,9	1703	516

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-191	17,63	9,00	667	7,4	906	206
		8,50	698	7,0	853	311
		8,00	760	7,0	852	416
		7,50	890	8,0	977	509
		7,00	1336	13,2	1623	607
DKM-192	17,53	9,00	566	6,8	836	108
		8,50	646	7,2	886	192
		8,00	1086	12,4	1520	292
		7,50	1223	13,4	1642	397
		7,00	1358	14,4	1764	502
DKM-193	17,49	9,00	467	5,5	674	105
		8,50	684	7,8	955	186
		8,00	1047	11,9	1457	289
		7,50	1173	12,7	1562	394
		7,00	1401	15,0	1837	499
DKM-194	17,47	9,00	493	5,5	669	154
		8,50	563	5,8	705	235
		8,00	598	5,5	679	319
		7,50	647	5,5	678	402
		7,00	712	5,8	710	476
DKM-195	17,43	9,00	565	6,4	784	159
		8,50	615	6,4	783	243
		8,00	968	10,4	1279	336
		7,50	1241	13,3	1629	441
		7,00	1315	13,4	1647	546
DKM-196	17,35	9,00	608	7,0	853	161
		8,50	697	7,3	896	266
		8,00	844	8,5	1042	367
		7,50	1087	11,0	1341	471
		7,00	1116	10,5	1286	576
DKM-197	17,39	9,00	615	7,0	859	167
		8,50	696	7,3	889	272
		8,00	864	8,7	1070	371
		7,50	1070	10,7	1309	476
		7,00	1090	10,1	1237	581

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

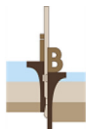
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	1513	13,7	2189	335
		6,00	1606	13,9	2223	455
		5,50	1610	13,2	2110	575
		5,00	1736	13,8	2200	695
		4,50	1884	14,5	2327	815
DKM-2	17,47	5,50	1149	10,5	1679	238
		5,00	1266	11,0	1754	358
		4,50	1373	11,3	1812	478
		4,00	1632	13,3	2124	598
DKM-3	17,50	6,00	1460	13,0	2082	353
		5,50	1646	14,2	2273	473
		5,00	1794	15,0	2400	593
		4,50	1866	15,0	2400	713
		4,00	1938	15,0	2400	833
DKM-4	17,47	6,00	879	7,7	1232	234
		5,50	1089	9,2	1475	341
		5,00	1207	9,7	1554	459
		4,50	1196	8,8	1416	579
		4,00	1158	7,7	1232	699
DKM-5	17,44	6,00	701	5,6	902	268
		5,50	677	4,6	742	388
		5,00	663	3,7	598	508
DKM-6	17,42	6,00	1260	11,8	1884	218
		5,50	1438	12,9	2061	338
		5,00	1422	12,0	1914	458
		4,50	1545	12,5	2000	578
DKM-7	17,52	6,00	1596	15,0	2400	262
		5,50	1496	13,2	2112	382
		5,00	1067	8,0	1278	502
		4,50	1076	7,3	1173	622
DKM-8	17,50	6,00	984	9,3	1495	147
		5,50	1024	9,0	1441	267
		5,00	1361	11,8	1884	387
		4,50	1477	12,2	1957	507

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	656	4,8	771	324
		8,50	704	4,7	749	425
		8,00	901	6,3	1003	500
		7,50	854	5,1	822	603
		6,00	977	4,6	736	894
		5,50	1484	9,4	1504	972
		5,00	1594	9,8	1566	1092
		4,50	1645	9,6	1532	1212
DKM-10	17,52	9,50	1170	10,1	1613	339
		9,00	1112	8,7	1396	459
		8,50	1109	7,9	1271	579
		8,00	1142	7,5	1206	699
		7,50	1231	7,8	1248	805
		5,50	1868	11,9	1909	1207
		5,00	1854	11,0	1766	1327
		4,50	1911	10,9	1741	1447
DKM-11	17,51	9,00	790	6,8	1096	222
		8,50	888	7,1	1138	342
		8,00	891	6,4	1024	462
		7,50	1008	6,9	1104	577
		6,00	1873	13,8	2200	924
		5,50	1825	12,5	2000	1044
		5,00	1380	7,1	1139	1164
		4,50	1425	6,8	1093	1284
DKM-12	17,55	9,50	716	6,3	1008	186
		9,00	824	6,8	1086	288
		8,50	939	7,4	1176	390
		8,00	1376	11,2	1793	502
		7,50	1523	12,0	1919	622
		6,00	1909	13,8	2203	982
		5,50	1978	13,7	2198	1102
		5,00	2114	14,4	2304	1222
4,50	2243	15,0	2400	1342		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	1060	9,4	1504	264
		9,00	1163	9,7	1556	384
		8,50	1286	10,3	1642	504
		8,00	1405	10,7	1719	624
		6,00	1258	6,2	995	1104
		5,50	1336	6,4	1030	1199
		5,00	1189	4,2	670	1313
		4,50	1219	3,8	606	1427
DKM-14	17,57	10,00	1499	14,4	2309	192
		9,50	1485	13,5	2165	312
		9,00	1560	13,6	2171	432
		8,50	1478	12,0	1914	552
		8,00	1290	9,2	1480	672
		6,00	1119	4,6	737	1130
		5,50	1120	4,0	644	1224
		5,00	1084	3,1	490	1317
DKM-15	17,65	10,00	1357	12,8	2054	209
		9,50	1411	12,8	2041	313
		9,00	1217	10,1	1612	418
		8,50	1181	9,0	1447	522
		8,00	1150	8,1	1292	627
		6,00	1241	6,6	1056	1015
		5,50	1302	6,6	1058	1113
		5,00	1274	5,7	913	1213
DKM-16	17,68	10,00	1112	10,3	1648	207
		9,50	1272	11,2	1795	327
		9,00	1199	9,7	1553	447
		8,50	1289	9,9	1583	567
		8,00	1377	10,1	1609	687
		7,50	1453	10,1	1616	807
		6,00	1640	9,8	1570	1166
		5,50	1413	6,7	1072	1286
		5,00	1429	6,1	978	1406
		4,50	1471	5,9	945	1508

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39$; $\xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	1077	10,0	1600	197
		9,50	1174	10,3	1640	317
		9,00	1238	10,2	1628	437
		8,50	1282	9,9	1581	557
		8,00	1443	10,8	1730	677
		7,50	1589	11,6	1853	797
		6,00	1946	13,1	2089	1157
		5,50	1878	11,6	1855	1277
		5,00	1721	9,2	1473	1397
		4,50	1726	8,5	1362	1517
DKM-18	17,54	9,50	643	5,8	930	143
		9,00	1004	8,9	1430	245
		8,50	1068	8,9	1417	365
		6,00	2017	15,0	2400	965
		5,50	2089	15,0	2400	1085
		5,00	2161	15,0	2400	1205
DKM-19	17,40	4,50	2233	15,0	2400	1325
		5,50	977	8,7	1389	242
		5,00	910	7,2	1156	362
DKM-20	17,37	4,50	951	6,9	1110	476
		7,50	1391	14,0	2237	83
		7,00	1418	13,5	2161	203
		6,50	1283	11,4	1817	323
		6,00	1153	9,2	1480	443
DKM-21	17,35	5,50	1075	7,7	1230	563
		5,00	1153	7,8	1240	683
		4,50	1250	8,0	1286	799
		6,50	1233	12,1	1941	116
		6,00	1217	11,2	1794	236
		5,50	1257	10,9	1741	356
DKM-22	17,37	5,00	1391	11,5	1844	476
		4,50	1454	11,4	1829	596
		6,50	1382	13,2	2117	187
		6,00	1331	12,0	1914	307
		5,50	1259	10,5	1673	427
		5,00	1362	10,8	1725	547
		4,50	1441	10,8	1736	667
		4,00	1671	12,5	1999	787

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

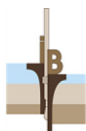
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	1202	11,9	1904	100
		5,50	1427	13,5	2160	220
		5,00	1566	14,2	2271	340
		4,50	1715	15,0	2400	460
		4,00	1787	15,0	2400	580
DKM-24	17,38	6,00	996	9,3	1490	172
		5,50	938	8,0	1273	292
		5,00	1016	8,0	1283	412
		4,50	1087	8,0	1280	532
		4,00	1110	7,5	1200	652
DKM-25	17,37	5,50	1008	9,1	1458	223
		5,00	976	8,0	1285	343
		4,50	1079	8,4	1337	463
DKM-26	17,43	6,50	1229	11,7	1868	183
		6,00	1217	10,8	1727	303
		5,50	1060	8,4	1346	423
		5,00	1120	8,3	1325	543
DKM-27	17,43	4,50	1148	7,8	1252	663
		6,50	902	8,4	1345	160
		6,00	1096	9,7	1547	280
		5,50	1213	10,1	1624	400
		5,00	1334	10,7	1704	520
DKM-28	17,46	4,50	1435	11,0	1754	640
		8,50	495	3,9	621	205
		8,00	652	5,1	809	278
		7,50	622	4,1	657	381
		5,50	785	3,9	624	686
		5,00	878	4,5	720	744
DKM-29	17,44	4,50	1337	8,8	1404	827
		9,50	677	4,8	774	356
		9,00	494	2,2	349	475
		5,50	1334	8,1	1304	922
		5,00	1434	8,4	1350	1042
		4,50	1519	8,6	1372	1161

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

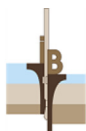
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	933	7,8	1252	304
		8,50	1213	10,0	1598	424
		8,00	1391	11,1	1776	544
		7,50	1837	15,0	2400	664
		6,00	2053	15,0	2400	1024
		5,50	1498	8,5	1354	1144
		5,00	1503	7,8	1242	1264
		4,50	1528	7,3	1164	1384
DKM-31	17,46	9,50	1461	13,3	2129	307
		9,00	1529	13,3	2123	427
		8,50	1726	14,6	2333	547
		8,00	1839	15,0	2400	667
		7,50	1911	15,0	2400	787
		5,50	1517	7,9	1264	1267
		5,00	1531	7,3	1167	1387
		4,50	1498	6,2	991	1507
DKM-32	17,47	9,50	1221	10,5	1684	352
		9,00	1283	10,4	1669	472
		8,50	1392	10,8	1729	592
		8,00	1634	12,6	2013	712
		7,50	1753	13,1	2092	832
		5,50	2225	15,0	2400	1312
		5,00	2297	15,0	2400	1432
		4,50	2120	12,4	1985	1552
DKM-33	17,49	9,50	638	5,6	901	164
		9,00	726	6,0	959	252
		8,50	786	6,0	963	348
		8,00	918	6,8	1095	436
		7,50	1272	9,9	1584	538
		5,50	2049	15,0	2400	1018
		5,00	2112	14,9	2384	1138
		4,50	2193	15,0	2400	1258
DKM-34	17,50	9,50	1388	13,7	2195	120
		9,00	1498	14,1	2258	240
		8,50	1585	14,3	2283	360
		8,00	1686	14,6	2332	480
		7,50	1799	15,0	2400	600
		5,50	2086	15,0	2400	1080
		5,00	1902	12,3	1972	1200
		4,50	1928	11,9	1896	1320

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

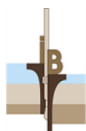
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]		
DKM-35	17,57	9,50	1048	8,8	1405	342		
		9,00	1287	10,5	1685	462		
		8,50	1412	11,1	1772	582		
		8,00	1522	11,5	1837	702		
		7,50	1707	12,7	2025	822		
		5,50	1875	11,4	1825	1302		
		5,00	1860	10,5	1680	1422		
		4,50	1783	8,9	1432	1542		
		DKM-36	17,63	9,50	617	5,9	947	81
				9,00	819	7,4	1190	177
8,50	976			8,3	1336	292		
8,00	1105			8,9	1431	412		
7,50	1218			9,4	1499	532		
5,50	1784			12,3	1964	1012		
5,00	1776			11,4	1831	1132		
4,50	1620			9,1	1451	1252		
DKM-37	17,56			9,50	1229	10,9	1741	309
				9,00	1450	12,4	1989	429
		8,50	1221	9,3	1488	549		
		8,00	1285	9,2	1474	669		
		7,50	1326	8,9	1422	789		
		5,50	2097	14,0	2241	1256		
		5,00	2106	13,4	2137	1376		
		4,50	2141	13,0	2075	1496		
		DKM-38	17,28	6,00	1566	15,0	2400	213
				5,50	1638	15,0	2400	333
5,00	1710			15,0	2400	453		
4,50	1715			14,3	2288	573		
DKM-39	17,27	6,00	1574	15,0	2400	225		
		5,50	1646	15,0	2400	345		
		5,00	1669	14,5	2320	465		
		4,50	1598	13,0	2080	585		
DKM-40	17,22	4,50	1481	14,1	2254	215		
		4,00	1592	14,5	2320	335		
DKM-41	17,31	5,50	1127	10,7	1711	168		
		5,00	1288	11,6	1861	288		
		4,50	1635	14,5	2320	408		
DKM-42	17,33	4,00	1564	13,0	2080	528		
		5,50	736	6,5	1040	187		
		5,00	1423	13,0	2080	294		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

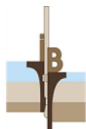
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	1149	10,9	1745	171
		5,00	1310	11,8	1895	291
		4,50	1378	11,8	1888	411
		4,00	1544	12,8	2044	531
DKM-44	17,36	6,00	910	8,5	1354	164
		5,50	824	6,8	1089	284
		5,00	828	6,1	976	404
		4,50	836	5,4	870	524
DKM-45	17,35	8,50	462	3,5	562	209
		8,00	508	3,5	553	293
		6,50	1111	8,3	1328	526
		6,00	1624	13,0	2075	633
		5,50	1576	11,8	1888	741
		5,00	1494	10,3	1644	848
		4,50	1542	10,1	1617	956
DKM-46	17,39	9,50	1440	14,0	2244	158
		9,00	1127	10,0	1602	278
		8,50	1121	9,2	1473	398
		8,00	985	7,0	1126	518
		6,50	995	5,2	824	835
		6,00	1041	5,2	832	904
		5,50	1283	7,2	1154	986
		5,00	1461	8,4	1350	1086
		4,50	1570	8,9	1416	1203
DKM-47	17,39	9,50	1019	8,6	1373	327
		9,00	963	7,3	1160	447
		8,50	875	5,6	892	567
		6,50	1078	5,3	847	951
		6,00	1283	6,9	1108	1032
		5,50	1310	6,6	1056	1128
		5,00	2074	13,9	2223	1237
DKM-48	17,43	4,50	2145	13,9	2222	1357
		9,50	1370	12,1	1938	346
		9,00	1421	11,9	1903	466
		8,50	1481	11,8	1884	586
		8,00	1862	15,0	2400	706
		6,50	1535	9,3	1494	1066
		6,00	1486	8,1	1292	1186
5,50	1368	6,1	976	1306		
		5,00	1546	7,4	1181	1398

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	880	7,4	1180	289
		9,00	959	7,6	1215	384
		8,50	1247	10,0	1600	481
		8,00	1797	15,0	2400	598
		6,50	2013	15,0	2400	958
		6,00	2085	15,0	2400	1078
		5,50	2157	15,0	2400	1198
		5,00	1917	11,8	1881	1318
DKM-50	17,41	9,00	709	6,1	980	203
		8,50	736	5,6	904	323
		8,00	777	5,3	852	443
		6,50	1833	14,3	2293	765
		6,00	1676	11,9	1911	885
		5,50	1583	10,2	1635	1005
		5,00	1641	10,1	1612	1125
		9,00	1140	10,0	1605	296
DKM-51	17,47	8,50	1056	8,4	1345	416
		8,00	880	5,8	932	536
		6,00	1819	13,0	2080	954
		5,50	2045	14,6	2337	1074
		5,00	2080	14,2	2275	1194
		10,00	1247	11,6	1850	230
		9,50	1377	12,2	1947	350
		9,00	1417	11,8	1894	470
DKM-52	17,43	8,50	1553	12,5	1999	590
		8,00	1667	12,9	2070	710
		6,00	2152	15,0	2400	1190
		5,50	2224	15,0	2400	1310
		5,00	2296	15,0	2400	1430
		10,00	1272	11,8	1883	239
		9,50	1359	11,9	1907	359
		9,00	1484	12,5	1996	479
DKM-53	17,51	8,50	1637	13,3	2132	599
		8,00	1428	10,4	1663	719
		6,00	1823	11,6	1854	1187
		5,50	1903	11,7	1868	1307
		5,00	1979	11,7	1875	1427
		10,00	1272	11,8	1883	239
		9,50	1359	11,9	1907	359
		9,00	1484	12,5	1996	479

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

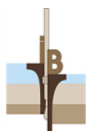
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	1101	10,1	1624	213
		9,50	1220	10,6	1702	333
		9,00	1303	10,8	1720	453
		8,50	1519	12,3	1961	573
		8,00	1632	12,7	2029	693
		6,00	1838	11,8	1892	1173
		5,50	1835	11,0	1767	1293
		5,00	1878	10,7	1719	1413
DKM-55	17,32	9,50	801	6,3	1005	332
		9,00	867	6,2	995	452
		8,50	851	5,3	848	572
		6,00	1441	7,9	1272	1132
		5,50	1375	6,5	1042	1252
		5,00	1426	6,4	1027	1352
DKM-56	17,34	9,50	625	6,4	1026	16
		9,00	752	7,0	1122	131
		8,50	798	6,7	1079	251
		6,00	1115	6,9	1104	756
		5,50	1472	10,0	1600	856
		5,00	1427	8,8	1405	976
DKM-58	17,23	6,50	970	9,3	1485	132
		6,00	692	5,6	902	252
		5,50	635	4,3	686	372
		4,00	1616	12,7	2032	663
DKM-59	17,12	6,50	1398	13,8	2215	117
		6,00	1465	13,8	2207	237
		5,50	1359	11,9	1910	357
		5,00	1450	12,1	1941	477
		4,50	1581	12,8	2040	597
DKM-63	17,27	7,50	710	6,3	1011	173
		7,00	809	6,6	1057	293
		6,50	832	6,1	975	412
		6,00	1510	12,6	2017	502
		5,50	1706	13,9	2224	622
		5,00	1835	14,5	2319	742

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	436	3,7	593	133
		8,00	480	3,6	575	227
		7,50	507	3,3	524	322
		7,00	533	3,1	498	391
		6,50	662	4,2	666	438
		6,00	667	3,8	607	506
		5,50	699	3,7	595	572
		9,00	1153	10,5	1684	240
DKM-65	17,26	8,50	1105	9,3	1483	360
		8,00	1103	8,5	1360	480
		8,50	586	4,9	786	191
DKM-66	17,26	8,00	1324	12,0	1924	285
		7,50	1440	12,5	1998	405
		7,00	1638	13,8	2208	525
		9,50	716	5,2	836	358
DKM-67	17,29	9,00	760	4,9	789	478
		7,50	1210	7,8	1242	777
		7,00	1166	6,6	1051	894
		5,50	1393	6,8	1088	1236
		5,00	1747	9,8	1573	1340
DKM-68	17,29	8,50	1117	9,1	1452	412
		8,00	1758	15,0	2400	532
		7,50	1830	15,0	2400	652
		7,00	1858	14,5	2326	772
		6,50	1290	7,9	1260	892
		6,00	1147	5,6	902	1012
DKM-69	17,34	5,50	1118	4,6	732	1132
		10,00	1227	11,3	1809	238
		9,50	1155	9,8	1569	358
		9,00	1157	9,1	1452	478
		8,50	1250	9,3	1491	594
		8,00	1295	9,1	1456	705
		7,50	1930	15,0	2400	820
		7,00	2002	15,0	2400	940
DKM-69	17,34	6,50	1658	10,7	1706	1060
		6,00	1552	8,8	1409	1180
		5,50	1530	7,8	1253	1300

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

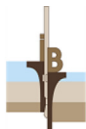
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	1342	12,5	1999	240
		9,50	1472	13,1	2096	360
		9,00	1583	13,5	2160	480
		8,50	1665	13,6	2177	600
		8,00	1871	15,0	2400	720
		7,50	1942	15,0	2400	840
DKM-71	17,35	10,00	1366	12,7	2039	240
		9,50	1427	12,6	2021	360
		9,00	1482	12,4	1992	480
		8,50	1431	11,2	1787	600
		8,00	1807	14,3	2295	720
		7,50	1919	14,8	2360	840
DKM-72	17,39	10,00	1305	12,1	1938	239
		9,50	1376	12,1	1936	359
		9,00	1726	15,0	2400	479
		8,50	1798	15,0	2400	599
		8,00	1870	15,0	2400	719
		7,50	1942	15,0	2400	839
DKM-73	17,45	9,00	1144	10,9	1739	168
		8,50	1257	11,3	1808	288
		8,00	1607	14,2	2273	408
		7,50	1505	12,4	1983	528
DKM-74	17,41	9,00	1033	9,9	1586	138
		8,50	1039	9,2	1474	258
		8,00	1071	8,8	1409	378
		7,50	1081	8,2	1306	498
DKM-76	17,04	6,00	1583	15,0	2400	240
		5,50	1655	15,0	2400	360
		5,00	1727	15,0	2400	480
		4,50	1799	15,0	2400	600
DKM-77	17,13	6,00	1366	12,8	2044	234
		5,50	1464	13,1	2088	354
		5,00	1576	13,5	2155	474
		4,50	1741	14,4	2310	594
DKM-79	17,21	4,00	1867	15,0	2400	714
		6,00	637	5,0	800	262
		5,50	570	3,6	569	382
		4,00	1315	9,6	1536	658

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

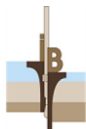
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	627	6,2	992	53
		8,50	890	8,3	1328	157
		8,00	1280	11,6	1858	277
		7,50	1370	11,8	1888	397
		7,00	1647	13,9	2230	517
		6,50	1821	15,0	2400	637
DKM-82	17,20	9,00	1252	11,2	1797	291
		8,50	990	7,7	1240	411
		8,00	889	6,0	953	531
		7,50	904	5,4	858	651
DKM-83	17,19	4,50	894	6,4	1017	474
		4,00	922	5,9	944	594
		3,50	924	5,2	832	710
DKM-84	17,26	7,50	1245	8,2	1314	763
		7,00	1301	8,0	1287	883
		6,50	1330	7,6	1216	1003
		6,00	1333	6,9	1104	1119
		5,50	1058	3,5	555	1211
		5,00	1031	2,6	413	1307
		4,50	1044	2,1	340	1402
DKM-85	17,26	9,50	626	5,0	794	250
		9,00	685	4,8	774	368
		8,50	723	4,6	731	474
		8,00	980	6,8	1091	544
		7,50	1083	7,2	1147	659
		7,00	1080	6,4	1023	779
		6,50	1068	5,6	896	886
		6,00	1476	9,3	1488	973
DKM-86	17,27	5,50	1685	10,7	1718	1093
		9,50	1183	10,1	1619	354
		9,00	1257	10,1	1622	474
		8,50	1522	12,2	1944	594
		8,00	1720	13,5	2155	714
		7,50	1929	14,9	2384	834
		7,00	2011	15,0	2400	954

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	1241	10,7	1717	353
		9,00	1326	10,9	1738	473
		8,50	1358	10,4	1672	593
		8,00	1117	7,2	1151	713
		7,50	1185	7,1	1144	833
		7,00	1168	6,2	995	953
DKM-88	17,26	9,50	1588	14,4	2304	346
		9,00	1582	13,6	2173	466
		8,50	1669	13,7	2198	586
		8,00	1746	13,8	2207	706
		7,50	1737	12,9	2071	826
		7,00	1601	10,8	1725	946
DKM-89	17,34	9,50	1171	10,6	1689	264
		9,00	1507	13,3	2130	384
		8,50	1427	11,7	1876	504
		8,00	1495	11,7	1870	624
		7,50	1542	11,4	1829	744
		7,00	1602	11,3	1808	864
DKM-90	17,39	9,50	974	10,0	1601	24
		9,00	955	9,1	1450	144
		8,50	946	8,2	1314	264
		8,00	952	7,5	1205	384
		7,50	913	6,4	1020	504
		7,00	924	5,8	921	621
DKM-91	17,36	9,50	1394	12,7	2035	291
		9,00	1530	13,4	2141	411
		8,50	1266	9,9	1582	531
		8,00	1276	9,2	1477	651
		7,50	1285	8,6	1372	771
		7,00	1193	6,9	1101	890
DKM-92	17,19	8,50	707	5,8	924	255
		8,00	727	5,2	837	375
		7,50	754	4,9	790	468
		7,00	802	4,8	774	564
DKM-94	17,00	6,00	1391	13,0	2079	241
		5,50	1655	15,0	2400	361
		5,00	1727	15,0	2400	481
		4,50	1732	14,3	2288	601

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-95	17,09	7,50	918	9,0	1440	91
		7,00	989	9,0	1439	211
		6,50	764	5,9	944	331
		6,00	799	5,5	883	451
		5,50	758	4,3	694	571
DKM-97	17,15	6,50	643	6,7	1072	0
		6,00	563	5,1	818	120
		5,50	486	3,6	571	240
DKM-98	17,10	6,50	1468	14,3	2287	162
		6,00	1607	15,0	2399	282
		5,50	1680	15,0	2400	402
		5,00	1752	15,0	2400	522
DKM-99	17,08	6,50	1395	13,8	2209	117
		6,00	1581	15,0	2400	237
		5,50	1653	15,0	2400	357
		5,00	1725	15,0	2400	477
DKM-100	17,13	6,50	766	7,4	1180	98
		6,00	754	6,5	1040	218
DKM-101	17,19	8,00	481	3,9	618	185
		6,00	1205	9,2	1472	537
		5,50	1559	12,1	1943	657
		5,00	1588	11,7	1872	777
		9,50	899	8,6	1379	120
DKM-102	17,22	9,00	803	6,9	1100	240
		8,50	779	5,9	939	360
		8,00	828	5,7	913	468
		7,50	765	4,4	704	572
		5,50	1979	15,0	2400	901
		5,00	2024	14,7	2355	1021
		4,50	2076	14,5	2321	1141
		9,50	615	4,5	718	308
DKM-103	17,18	9,00	679	4,5	719	413
		8,50	678	3,9	624	508
		8,00	832	5,0	804	584
		7,50	877	4,8	764	698

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

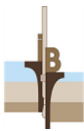
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	560	4,2	665	269
		8,00	631	4,5	718	335
		7,50	716	5,0	793	402
		7,00	977	7,2	1152	478
		6,50	1132	8,2	1311	577
		6,00	1192	8,2	1312	677
		5,50	1744	13,2	2118	790
		5,00	1721	12,2	1960	910
		DKM-105	17,20	10,00	828	7,1
9,50	758			5,7	905	360
9,00	803			5,4	859	480
8,50	862			5,2	837	600
8,00	896			4,9	791	703
7,50	970			5,3	848	770
DKM-106	17,20	9,50	1031	8,5	1360	359
		9,00	1409	11,7	1876	474
		8,50	1571	12,7	2026	594
		8,00	1867	15,0	2400	714
		7,50	1939	15,0	2400	834
DKM-107	17,21	9,00	997	9,4	1501	163
		8,50	1087	9,6	1530	283
		8,00	1159	9,6	1531	403
		7,50	1699	14,4	2311	523
		5,50	1859	13,1	2099	1003
		5,00	1895	12,7	2039	1123
DKM-108	17,27	4,50	1896	12,0	1920	1243
		9,50	1329	12,2	1959	258
		9,00	1649	14,8	2373	378
		8,50	1530	12,8	2054	498
		8,00	1566	12,5	1994	618
		7,50	1399	10,0	1596	738
		5,50	1445	7,5	1198	1211
		5,00	1476	7,1	1131	1331
		4,50	1498	6,6	1059	1439

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-109	17,32	9,50	1181	11,6	1854	115
		9,00	1457	13,7	2194	235
		8,50	1608	14,5	2326	355
		8,00	1512	12,8	2047	475
		7,50	1280	9,6	1539	595
		5,50	1163	5,6	897	1043
		5,00	1329	6,8	1094	1123
		4,50	1342	6,4	1020	1219
DKM-110	17,28	9,50	704	5,8	932	242
		9,00	786	6,0	958	354
		8,50	884	6,4	1024	449
		8,00	1231	9,4	1503	549
		7,50	1266	9,0	1444	667
		5,50	1698	10,6	1692	1140
		5,00	1780	10,7	1712	1258
		4,50	1900	11,2	1792	1377
DKM-111	17,25	9,50	638	5,7	920	144
		9,00	834	7,2	1157	233
		8,50	1048	8,8	1415	332
		8,00	1095	8,6	1376	451
		7,50	1120	8,1	1297	572
		5,50	1612	10,3	1650	1038
		5,00	1626	9,7	1555	1158
		4,50	1830	11,1	1775	1277
DKM-112	17,01	6,50	1352	12,1	1932	322
		6,00	1581	13,7	2195	442
		5,50	1762	14,9	2376	562
		5,00	1597	12,4	1981	682
		4,50	1714	12,8	2056	802
DKM-113	17,02	6,50	1310	12,5	1994	191
		6,00	1449	13,2	2105	311
		5,50	1560	13,6	2172	431
		5,00	1769	15,0	2400	551
DKM-114	16,99	4,50	1841	15,0	2400	671
		6,50	1522	15,0	2400	138
		6,00	1594	15,0	2400	258
		5,50	1666	15,0	2400	378
		5,00	1738	15,0	2400	498
		4,50	1809	15,0	2400	618

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	848	7,6	1216	199
		5,50	798	6,3	1011	319
		5,00	791	5,5	880	439
DKM-116	17,00	6,00	1317	12,8	2052	145
		5,50	1478	13,8	2201	265
		5,00	1537	13,6	2179	385
		4,50	1705	14,6	2340	505
		4,00	1814	15,0	2400	625
DKM-117	17,01	8,50	614	5,5	880	144
		8,00	776	6,6	1051	243
		7,50	881	7,0	1112	358
		6,00	1194	8,2	1317	674
		5,50	1423	9,9	1588	785
		5,00	1460	9,6	1536	899
		4,50	1590	10,2	1639	1013
		4,00	1665	10,3	1651	1126
		9,00	647	6,7	1080	0
DKM-118	17,05	8,50	485	4,3	689	120
		8,00	493	3,6	583	240
		7,50	442	2,4	378	359
		4,50	1558	11,9	1896	703
		4,00	1123	6,6	1051	823
		3,50	1095	5,5	885	943
		6,50	1401	13,3	2124	213
DKM-119	16,99	6,00	1567	14,3	2281	333
		5,50	1698	14,9	2380	453
		5,00	1782	15,0	2400	573
		4,50	1854	15,0	2400	693
		6,50	1559	15,0	2399	202
DKM-120	16,90	6,00	1632	15,0	2400	322
		5,50	1489	12,8	2042	442
		5,00	1498	12,1	1936	562
		4,50	1607	12,5	1998	682
		6,50	1523	14,7	2355	185
DKM-121	16,89	6,00	1622	15,0	2400	305
		5,50	1350	11,4	1826	425
		5,00	1335	10,5	1681	545
		4,50	1328	9,7	1550	665
		4,00	1271	8,3	1335	785
		6,00	1622	15,0	2400	305

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$

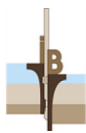
Geen negatieve kleef berekend

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	1581	15,0	2400	237
		6,00	1653	15,0	2400	357
		5,50	1725	15,0	2400	477
		5,00	1797	15,0	2400	597
		4,50	1869	15,0	2400	717
		4,00	1941	15,0	2400	837
DKM-123	16,94	6,50	1597	15,0	2400	264
		6,00	1669	15,0	2400	384
		5,50	1732	14,9	2385	504
		5,00	1766	14,5	2321	624
		4,50	1863	14,8	2364	744
		4,00	1957	15,0	2400	864
DKM-124	16,82	6,00	1300	12,0	1913	254
		5,50	1446	12,7	2038	374
		5,00	1735	15,0	2400	494
		4,50	1807	15,0	2400	614
		4,00	1879	15,0	2400	734
DKM-125	16,69	5,00	1146	10,9	1744	168
		4,50	1254	11,3	1805	288
		4,00	1367	11,7	1872	408
DKM-129	17,95	13,50	1072	9,2	1471	317
		13,00	1073	8,4	1352	437
		12,50	900	5,9	943	557
		12,00	917	5,3	852	677
		DKM-130	18,46	12,50	703	4,2
DKM-131	18,53	12,00	729	3,7	589	627
		13,50	941	8,3	1331	239
		13,00	861	6,7	1076	359
		12,50	736	4,7	748	479
DKM-132	18,42	12,00	671	3,3	520	599
		13,50	789	7,1	1129	187
		13,00	1002	8,6	1371	299
		12,50	720	4,9	781	419
DKM-133	17,99	12,00	688	3,8	609	538
		13,50	576	5,4	868	93
		13,00	651	5,5	876	210
		12,50	663	4,9	778	329
		12,00	870	6,5	1048	404

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



**Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	749	6,8	1083	167
		12,50	982	8,5	1354	285
		12,00	1176	9,7	1557	405
DKM-142	18,46	13,00	802	7,9	1264	73
		12,50	1130	10,6	1692	193
		12,00	1185	10,4	1663	313
DKM-143	18,56	12,50	778	5,0	798	499
		12,00	657	3,1	499	597
DKM-144	18,26	13,50	968	8,1	1297	317
		13,00	799	5,6	896	437
		12,50	600	2,8	445	557
DKM-148	18,51	13,00	937	7,5	1207	356
		12,50	1026	7,7	1235	476
		12,00	1059	7,3	1170	596
DKM-149	18,38	13,00	850	7,3	1170	247
		12,50	1096	9,2	1467	362
		12,00	1147	8,9	1431	482
DKM-150	18,08	12,50	960	9,4	1508	93
		12,00	1011	9,2	1472	213
DKM-151	18,56	13,50	1333	11,7	1867	357
		13,00	1725	15,0	2400	477
		12,50	1752	14,5	2326	597
		12,00	1725	13,5	2160	717
DKM-152	18,67	13,50	1550	14,0	2243	344
		13,00	1366	11,4	1821	458
		12,50	1308	10,1	1609	573
DKM-153	18,51	13,50	1095	9,4	1507	320
		13,00	1339	11,2	1794	440
		12,50	1763	14,9	2381	560
		12,00	1385	10,2	1630	680
DKM-154	18,21	13,50	651	5,0	801	286
		13,00	680	4,7	753	381
		12,50	698	4,4	700	465
DKM-162	18,25	13,50	1340	11,8	1888	347
		13,00	1396	11,6	1862	467
		12,50	1791	15,0	2400	587
DKM-163	18,61	13,50	1330	12,7	2037	181
		13,00	1434	13,1	2090	301
		12,50	1379	11,7	1879	421

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	745	5,9	940	302
		13,00	916	7,0	1120	408
		12,50	1569	13,1	2097	520
DKM-178	17,55	8,50	841	6,0	960	443
		8,00	930	6,3	1003	548
		7,50	970	5,9	950	668
		7,00	1039	6,0	952	781
DKM-179	17,82	8,50	957	7,2	1152	443
		8,00	1424	11,3	1815	560
		7,50	1551	11,9	1908	680
		7,00	1812	13,9	2222	800
DKM-180	17,82	9,00	1071	9,5	1524	262
		8,50	1216	10,3	1646	382
		8,00	1348	10,9	1747	502
		7,50	1806	14,9	2390	622
		7,00	1884	15,0	2400	742
DKM-181	17,84	9,00	1553	14,7	2351	239
		8,50	1654	15,0	2400	359
		8,00	1726	15,0	2400	479
		7,50	1798	15,0	2400	599
		7,00	1870	15,0	2400	719
DKM-182	17,74	9,00	630	5,1	816	235
		8,50	664	4,9	777	330
		8,00	726	4,9	789	422
		7,50	842	5,6	896	509
		7,00	1484	11,7	1865	611
DKM-183	17,68	9,00	814	7,3	1172	186
		8,50	903	7,5	1200	306
		8,00	930	7,0	1125	426
		7,50	1148	8,6	1376	538
		7,00	1585	12,4	1989	654
DKM-184	17,71	9,00	752	6,7	1066	188
		8,50	811	6,5	1045	308
		8,00	1103	8,9	1419	421
		7,50	1370	10,9	1744	541
		7,00	1198	8,4	1338	661

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	1476	13,0	2078	384
		8,50	1625	13,8	2206	504
		8,00	1788	14,7	2358	624
		7,50	1873	14,9	2379	744
		7,00	1881	14,2	2273	864
DKM-186	17,63	9,00	1466	12,8	2041	404
		8,50	1552	12,9	2065	524
		8,00	1657	13,2	2119	644
		7,50	1760	13,6	2171	764
		7,00	1836	13,6	2179	884
DKM-187	17,49	9,00	1434	12,5	1994	397
		8,50	1554	13,0	2074	517
		8,00	1620	12,9	2065	637
		7,50	1879	14,9	2377	757
		7,00	1829	13,6	2174	877
DKM-188	17,55	9,00	711	6,8	1084	101
		8,50	776	6,8	1081	213
		8,00	880	7,1	1143	326
		7,50	1040	8,1	1302	434
		7,00	1417	11,4	1819	544
DKM-189	17,66	9,00	723	6,8	1083	123
		8,50	797	6,8	1093	236
		8,00	937	7,6	1214	348
		7,50	1044	8,0	1287	455
		7,00	1562	12,7	2038	568
DKM-190	17,62	9,00	1049	10,3	1641	109
		8,50	1215	11,2	1797	229
		8,00	1386	12,3	1963	349
		7,50	1497	12,7	2028	469
		7,00	1626	13,3	2124	589
DKM-191	17,63	9,00	826	7,1	1142	236
		8,50	862	6,8	1081	356
		8,00	926	6,7	1069	476
		7,50	1085	7,7	1228	581
		7,00	1661	13,0	2078	693
DKM-192	17,53	9,00	718	6,7	1074	123
		8,50	822	7,2	1152	220
		8,00	1362	12,1	1938	333
		7,50	1518	13,0	2078	453
		7,00	1675	13,9	2220	573

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,01$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	600	5,5	880	120
		8,50	876	7,8	1248	213
		8,00	1313	11,6	1859	331
		7,50	1471	12,5	2004	451
		7,00	1781	15,0	2400	571
DKM-194	17,47	9,00	618	5,3	855	176
		8,50	694	5,6	890	268
		8,00	732	5,4	857	364
		7,50	784	5,3	848	460
		7,00	883	5,8	928	544
DKM-195	17,43	9,00	709	6,3	1001	182
		8,50	780	6,4	1024	278
		8,00	1203	10,1	1623	384
		7,50	1549	13,0	2080	504
		7,00	1609	12,9	2060	624
DKM-196	17,35	9,00	766	6,8	1093	185
		8,50	864	7,1	1136	305
		8,00	1042	8,2	1319	419
		7,50	1279	10,0	1595	538
		7,00	1299	9,4	1508	658
DKM-197	17,39	9,00	774	6,9	1100	191
		8,50	862	7,0	1127	311
		8,00	1064	8,4	1350	425
		7,50	1288	10,0	1604	545
		7,00	1265	9,0	1446	665

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

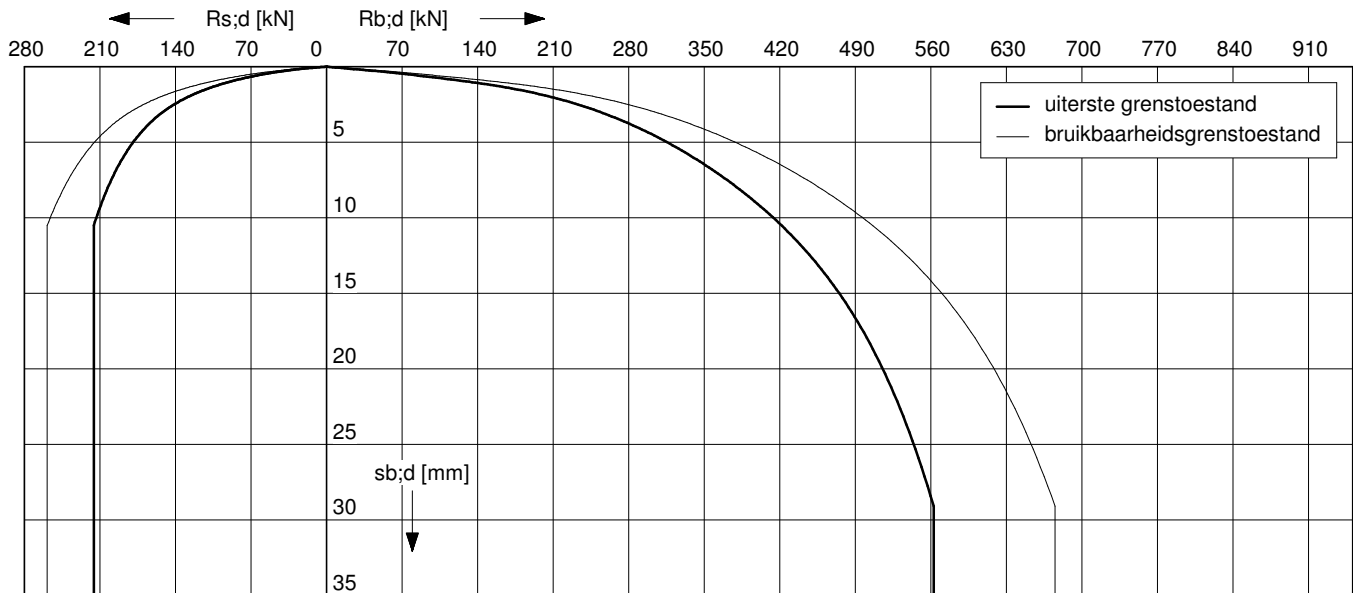
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

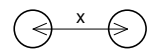
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
778	28,4	6,3	34,7	2,8	37,5	50
700	15,9	5,7	21,6	2,6	24,1	55
622	9,6	5,0	14,6	2,3	16,9	60
544	6,4	4,4	10,8	2,0	12,8	65
467	4,2	3,7	8,0	1,7	9,7	68
389	2,7	3,1	5,8	1,4	7,2	72
311	1,7	2,5	4,2	1,1	5,4	74
233	1,1	1,9	2,9	0,9	3,8	76
156	0,6	1,2	1,9	0,6	2,4	80
78	0,3	0,6	0,9	0,3	1,2	82

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
598	5,1	4,1	9,2	2,2	11,4	65
538	3,8	3,7	7,5	2,0	9,4	72
479	2,9	3,2	6,1	1,7	7,9	78
419	2,1	2,8	5,0	1,5	6,5	84
359	1,6	2,4	4,0	1,3	5,4	89
299	1,2	2,0	3,2	1,1	4,3	93
239	0,9	1,6	2,5	0,9	3,4	97
179	0,6	1,2	1,8	0,7	2,5	99
120	0,4	0,8	1,2	0,4	1,6	103
60	0,2	0,4	0,6	0,2	0,8	107

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

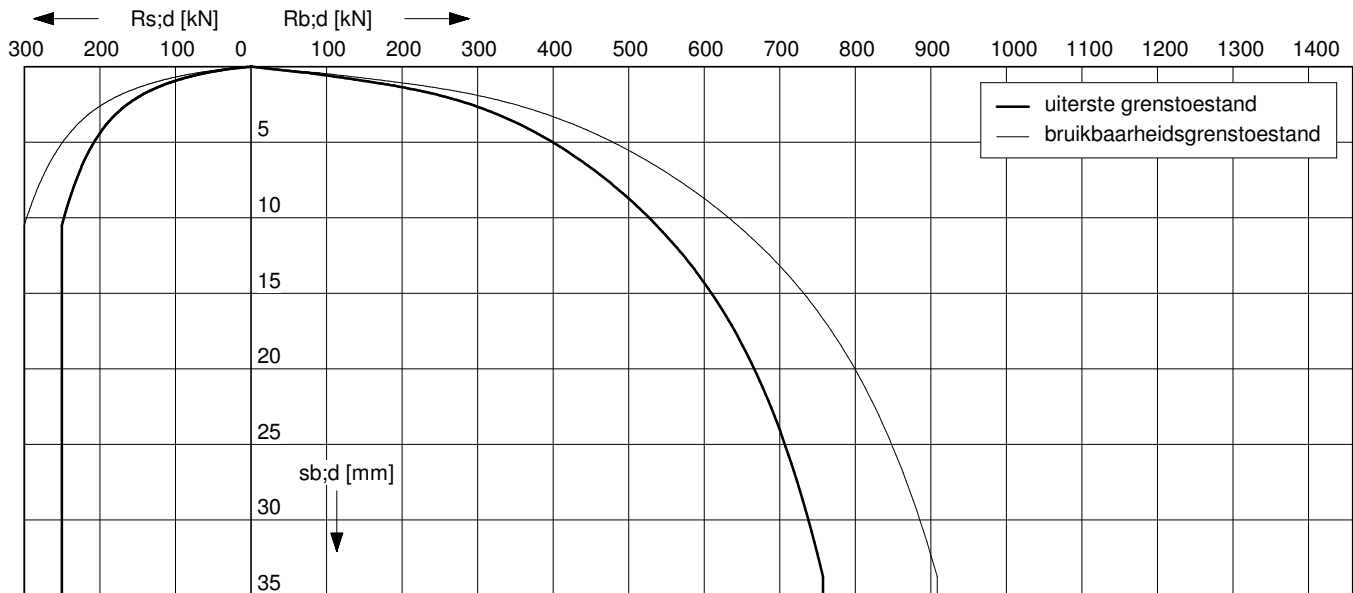
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

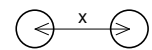
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1006	33,0	6,1	39,0	3,0	42,0	61
906	18,8	5,5	24,3	2,7	27,0	67
805	11,3	4,8	16,2	2,4	18,6	74
704	7,5	4,2	11,7	2,1	13,8	80
604	4,8	3,6	8,5	1,8	10,2	86
503	3,1	3,0	6,1	1,5	7,6	90
403	2,0	2,4	4,4	1,2	5,5	94
302	1,2	1,8	3,0	0,9	3,9	98
201	0,7	1,2	1,9	0,6	2,5	102
101	0,3	0,6	0,9	0,3	1,2	105

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
774	5,9	3,9	9,8	2,3	12,1	79
697	4,4	3,5	7,9	2,0	10,0	88
619	3,3	3,1	6,4	1,8	8,3	96
542	2,5	2,7	5,2	1,6	6,8	104
464	1,8	2,3	4,2	1,4	5,5	111
387	1,3	2,0	3,3	1,1	4,4	118
310	1,0	1,6	2,5	0,9	3,4	122
232	0,7	1,2	1,8	0,7	2,5	127
155	0,4	0,8	1,2	0,5	1,6	133
77	0,2	0,4	0,6	0,2	0,8	137

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

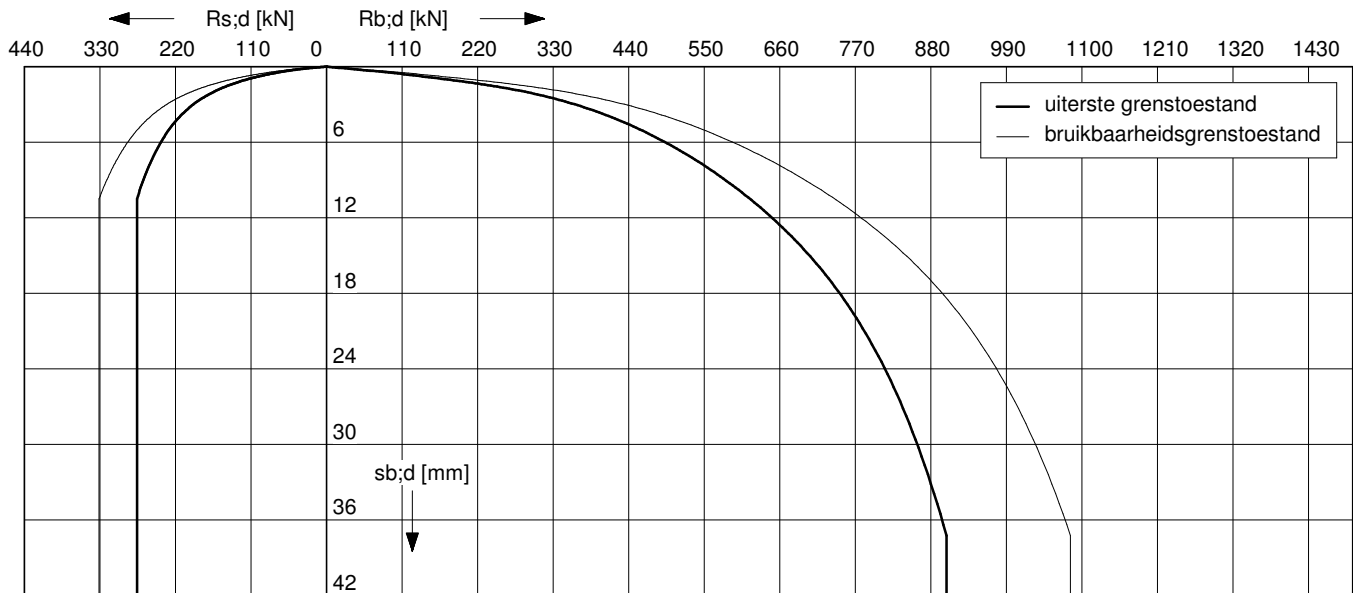
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

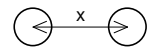
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1178	36,4	5,9	42,2	3,1	45,3	69
1060	20,8	5,3	26,0	2,8	28,8	76
942	12,8	4,7	17,4	2,5	19,9	85
824	8,2	4,1	12,3	2,1	14,4	92
707	5,3	3,5	8,8	1,8	10,7	99
589	3,4	2,9	6,3	1,5	7,8	104
471	2,1	2,3	4,4	1,2	5,7	109
353	1,3	1,7	3,1	0,9	4,0	113
236	0,8	1,1	1,9	0,6	2,5	120
118	0,3	0,6	0,9	0,3	1,2	122

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
906	6,4	3,8	10,2	2,4	12,5	89
815	4,9	3,4	8,3	2,1	10,4	99
725	3,6	3,0	6,6	1,9	8,5	110
634	2,7	2,6	5,3	1,7	6,9	120
544	2,0	2,3	4,2	1,4	5,6	129
453	1,5	1,9	3,4	1,2	4,5	135
362	1,1	1,5	2,6	0,9	3,5	142
272	0,7	1,1	1,9	0,7	2,6	147
181	0,4	0,7	1,2	0,5	1,6	155
91	0,2	0,4	0,6	0,2	0,8	158

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

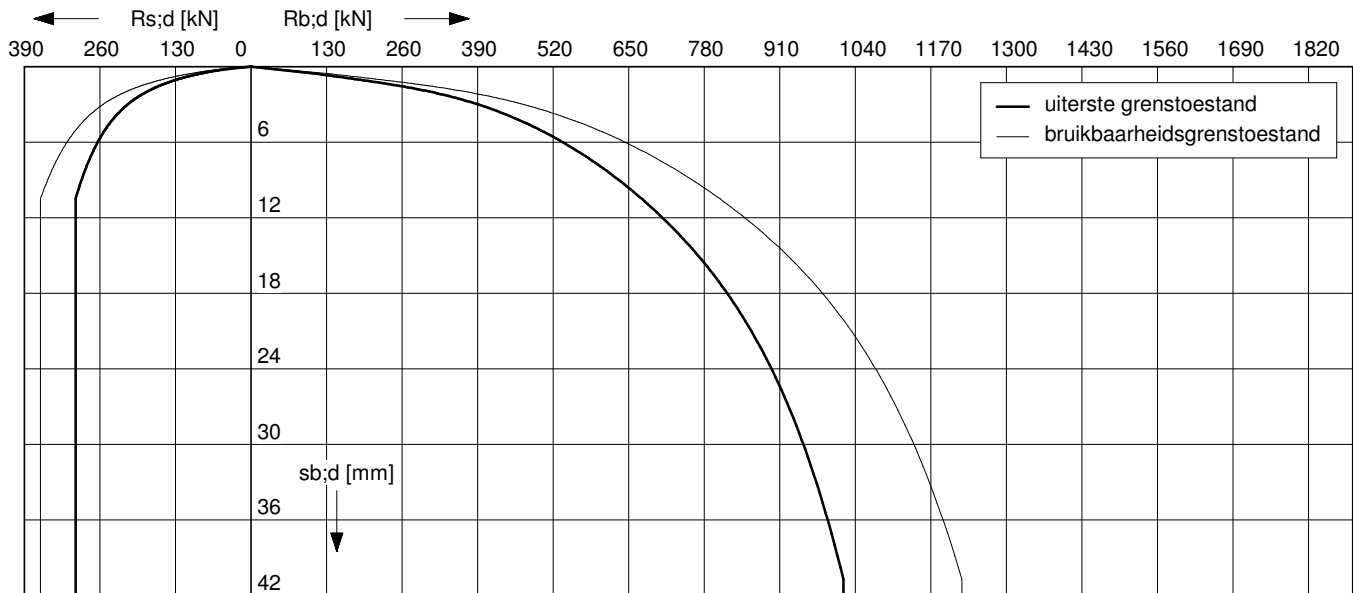
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

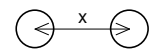
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1320	39,8	5,5	45,3	3,1	48,3	74
1188	23,2	4,9	28,1	2,8	30,9	84
1056	14,2	4,4	18,6	2,5	21,1	93
924	9,0	3,8	12,8	2,2	14,9	102
792	5,8	3,3	9,0	1,9	10,9	110
660	3,6	2,7	6,3	1,5	7,9	117
528	2,3	2,2	4,5	1,2	5,7	123
396	1,4	1,6	3,0	0,9	4,0	129
264	0,8	1,1	1,9	0,6	2,5	135
132	0,3	0,5	0,9	0,3	1,2	140

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
1016	7,0	3,5	10,5	2,4	12,9	97
914	5,2	3,2	8,4	2,1	10,5	109
812	3,9	2,8	6,7	1,9	8,6	121
711	2,9	2,5	5,4	1,7	7,0	133
609	2,1	2,1	4,3	1,4	5,7	143
508	1,6	1,8	3,3	1,2	4,5	153
406	1,1	1,4	2,5	1,0	3,5	160
305	0,8	1,1	1,8	0,7	2,5	167
203	0,5	0,7	1,2	0,5	1,6	175
102	0,2	0,3	0,6	0,2	0,8	182

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

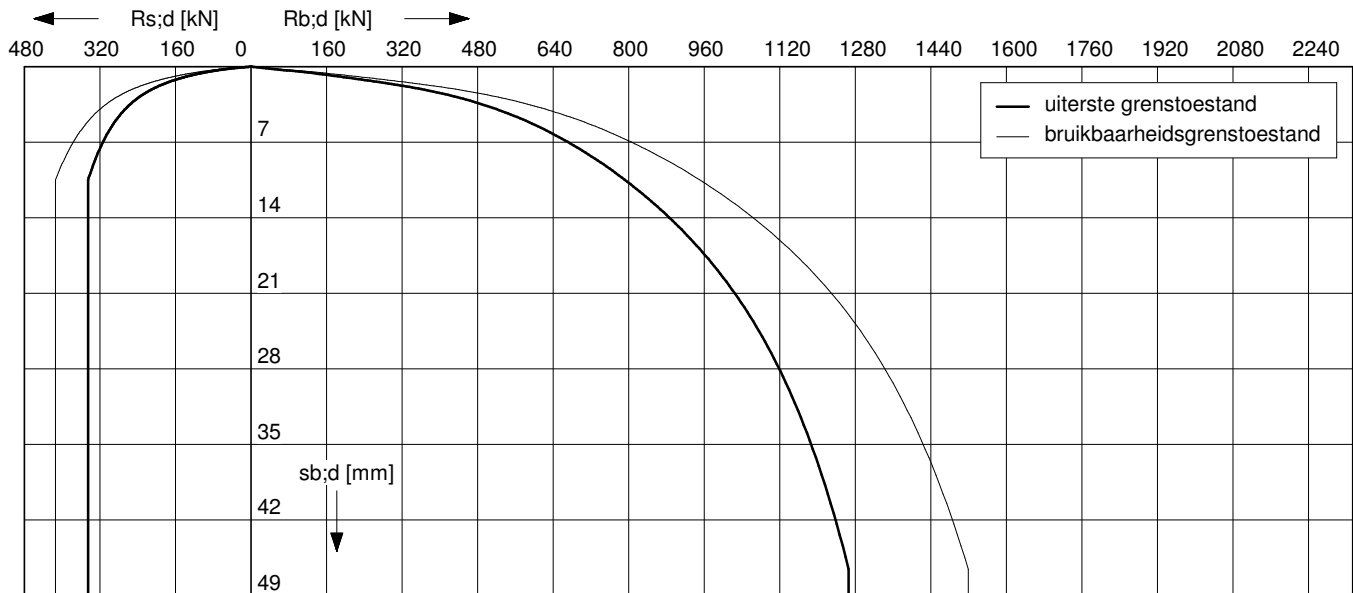
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

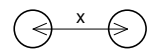
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1610	45,4	5,1	50,6	3,2	53,8	85
1449	26,5	4,6	31,1	2,9	34,0	96
1288	16,2	4,1	20,3	2,6	22,9	109
1127	10,0	3,6	13,6	2,3	15,9	121
966	6,5	3,0	9,6	1,9	11,5	131
805	4,1	2,5	6,7	1,6	8,3	140
644	2,6	2,0	4,6	1,3	5,9	146
483	1,6	1,5	3,1	1,0	4,1	154
322	0,9	1,0	1,9	0,6	2,6	165
161	0,4	0,5	0,9	0,3	1,2	172

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
1238	7,8	3,3	11,2	2,5	13,6	111
1114	5,9	3,0	8,9	2,2	11,2	125
991	4,3	2,6	7,0	2,0	9,0	142
867	3,2	2,3	5,5	1,7	7,3	157
743	2,4	2,0	4,4	1,5	5,8	171
619	1,8	1,6	3,4	1,2	4,7	181
495	1,3	1,3	2,6	1,0	3,6	190
371	0,9	1,0	1,9	0,7	2,6	201
248	0,5	0,7	1,2	0,5	1,6	215
124	0,2	0,3	0,6	0,2	0,8	224

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

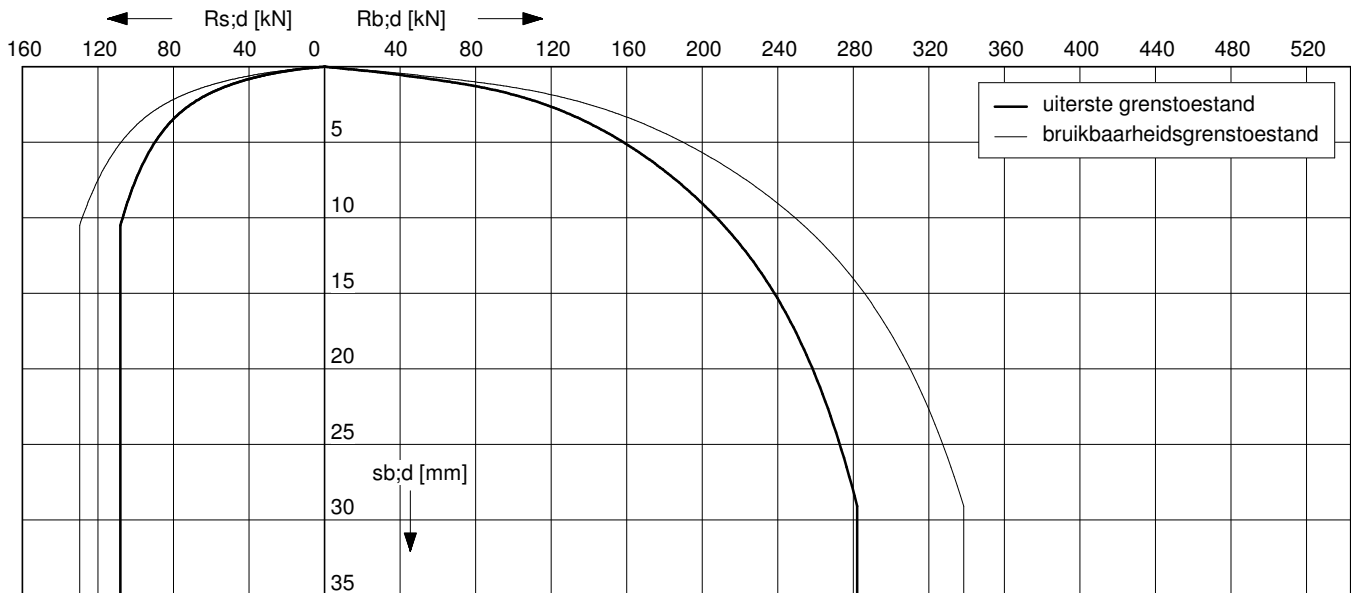
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

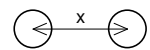
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
390	28,4	2,2	30,6	1,6	32,2	36
351	15,6	2,0	17,6	1,5	19,1	41
312	9,6	1,8	11,4	1,3	12,7	46
273	6,4	1,5	8,0	1,1	9,1	52
234	4,2	1,3	5,5	1,0	6,5	57
195	2,7	1,1	3,8	0,8	4,6	61
156	1,7	0,9	2,6	0,6	3,2	65
117	1,1	0,7	1,7	0,5	2,2	69
78	0,6	0,4	1,0	0,3	1,4	73
39	0,3	0,2	0,5	0,2	0,6	77

Paalconfiguratie

2-paalspoer



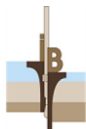
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
300	5,0	1,4	6,4	1,2	7,7	47
270	3,8	1,3	5,1	1,1	6,2	53
240	2,9	1,1	4,0	1,0	5,0	60
210	2,1	1,0	3,1	0,9	4,0	67
180	1,6	0,9	2,4	0,7	3,2	74
150	1,2	0,7	1,9	0,6	2,5	79
120	0,9	0,6	1,4	0,5	1,9	84
90	0,6	0,4	1,0	0,4	1,4	90
60	0,4	0,3	0,6	0,2	0,9	95
30	0,2	0,1	0,3	0,1	0,4	100

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

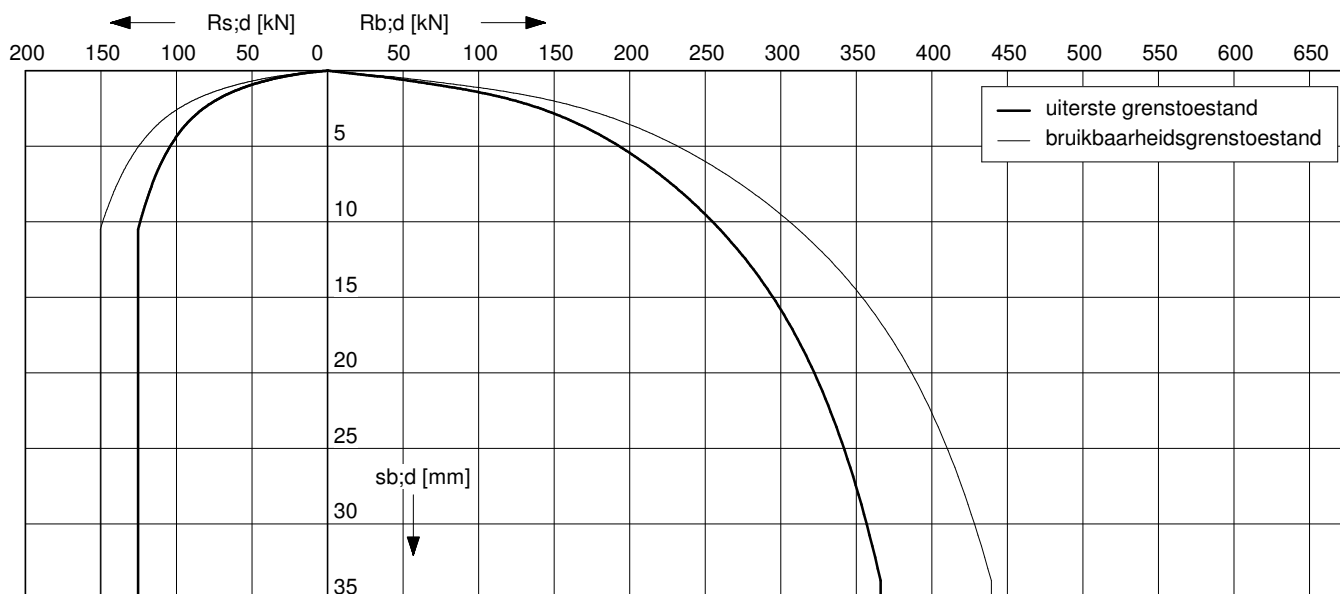
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

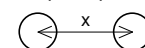
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
491	33,0	2,1	35,0	1,6	36,7	41
442	18,5	1,9	20,3	1,5	21,8	47
393	11,1	1,6	12,8	1,3	14,1	54
344	7,4	1,4	8,9	1,2	10,0	61
295	4,8	1,2	6,1	1,0	7,1	67
246	3,1	1,0	4,1	0,8	4,9	72
196	1,9	0,8	2,8	0,7	3,4	77
147	1,2	0,6	1,8	0,5	2,3	82
98	0,7	0,4	1,1	0,3	1,4	89
49	0,3	0,2	0,5	0,2	0,7	93

Paalconfiguratie

2-paalspoer



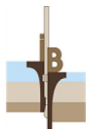
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
378	5,8	1,3	7,1	1,3	8,4	53
340	4,3	1,2	5,5	1,1	6,7	61
302	3,2	1,1	4,3	1,0	5,3	70
264	2,4	0,9	3,4	0,9	4,2	79
227	1,8	0,8	2,6	0,8	3,4	87
189	1,3	0,7	2,0	0,6	2,6	94
151	1,0	0,5	1,5	0,5	2,0	101
113	0,7	0,4	1,1	0,4	1,4	107
76	0,4	0,3	0,7	0,3	0,9	115
38	0,2	0,1	0,3	0,1	0,4	121

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

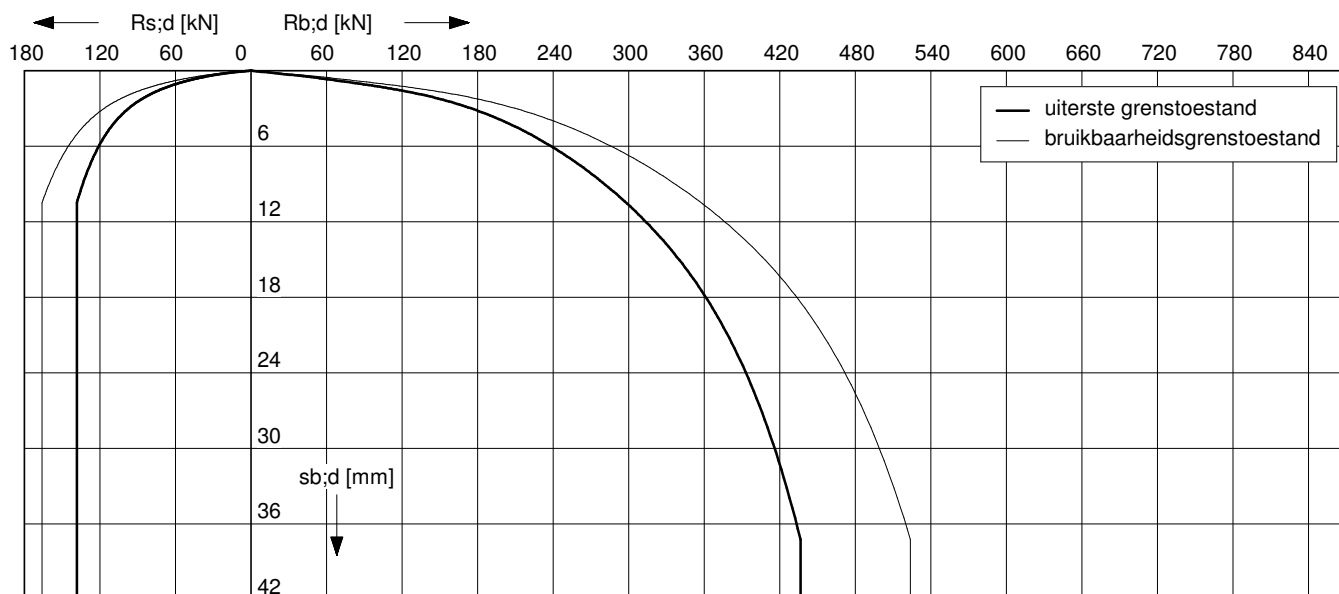
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

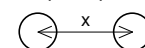
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
574	36,4	2,0	38,3	1,6	40,0	44
517	20,8	1,8	22,6	1,5	24,1	52
459	12,8	1,6	14,3	1,3	15,7	59
402	8,2	1,4	9,6	1,2	10,7	67
345	5,3	1,2	6,5	1,0	7,5	75
287	3,4	1,0	4,4	0,8	5,2	82
230	2,1	0,8	2,9	0,7	3,6	87
172	1,3	0,6	1,9	0,5	2,4	93
115	0,8	0,4	1,2	0,3	1,5	101
57	0,3	0,2	0,5	0,2	0,7	104

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
442	6,4	1,3	7,7	1,3	8,9	58
398	4,8	1,2	5,9	1,1	7,1	67
353	3,6	1,0	4,6	1,0	5,6	77
309	2,6	0,9	3,5	0,9	4,4	87
265	2,0	0,8	2,7	0,8	3,5	97
221	1,4	0,6	2,1	0,6	2,7	106
177	1,1	0,5	1,6	0,5	2,1	112
133	0,7	0,4	1,1	0,4	1,5	121
88	0,4	0,3	0,7	0,3	0,9	131
44	0,2	0,1	0,3	0,1	0,5	135

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

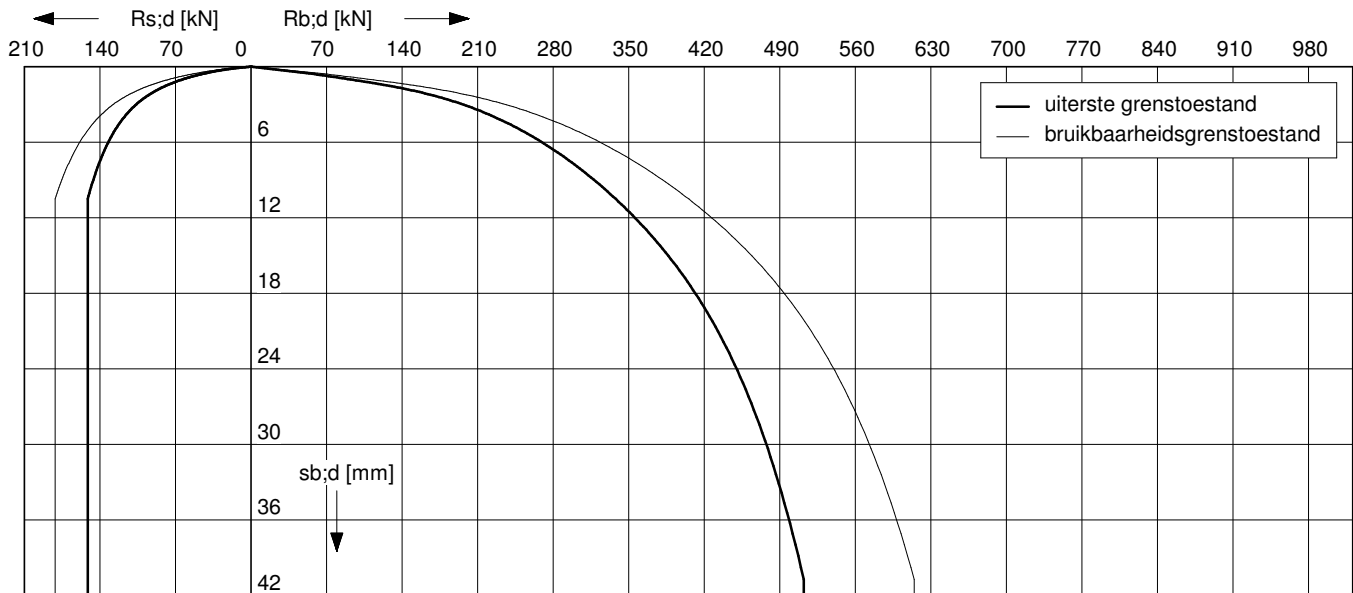
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

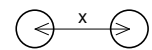
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
663	39,8	1,9	41,7	1,7	43,4	48
597	22,7	1,7	24,5	1,5	26,0	56
530	14,2	1,5	15,7	1,4	17,1	64
464	9,0	1,3	10,3	1,2	11,5	73
398	5,8	1,1	6,9	1,0	8,0	82
331	3,6	1,0	4,6	0,9	5,4	90
265	2,3	0,8	3,1	0,7	3,8	97
199	1,4	0,6	2,0	0,5	2,5	103
133	0,8	0,4	1,2	0,3	1,5	111
66	0,3	0,2	0,5	0,2	0,7	118

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
510	7,0	1,2	8,2	1,3	9,5	62
459	5,2	1,1	6,3	1,2	7,5	73
408	3,9	1,0	4,9	1,1	5,9	83
357	2,9	0,9	3,7	0,9	4,7	96
306	2,1	0,7	2,9	0,8	3,7	107
255	1,6	0,6	2,2	0,7	2,8	117
204	1,1	0,5	1,6	0,5	2,1	126
153	0,8	0,4	1,1	0,4	1,5	134
102	0,5	0,2	0,7	0,3	1,0	144
51	0,2	0,1	0,3	0,1	0,5	153

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

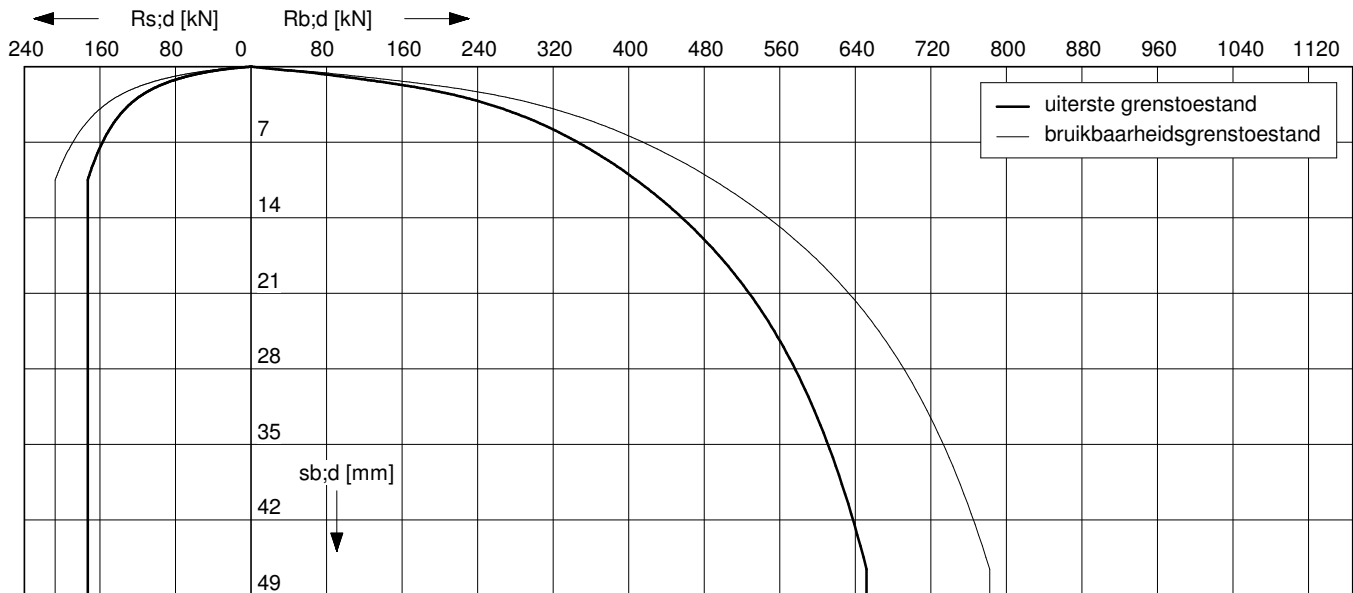
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

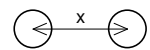
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
824	45,4	1,8	47,3	1,9	49,2	53
742	26,5	1,6	28,1	1,7	29,8	63
659	16,5	1,5	18,0	1,5	19,5	72
577	10,3	1,3	11,5	1,3	12,9	84
495	6,6	1,1	7,7	1,1	8,8	94
412	4,1	0,9	5,0	0,9	6,0	103
330	2,6	0,7	3,3	0,8	4,0	111
247	1,6	0,5	2,2	0,6	2,7	120
165	0,9	0,4	1,3	0,4	1,6	133
82	0,4	0,2	0,6	0,2	0,7	141

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
634	8,0	1,2	9,2	1,4	10,6	69
571	5,9	1,1	7,0	1,3	8,3	81
507	4,4	0,9	5,4	1,2	6,6	94
444	3,2	0,8	4,0	1,0	5,1	110
380	2,4	0,7	3,1	0,9	4,0	122
317	1,8	0,6	2,4	0,7	3,1	134
254	1,3	0,5	1,8	0,6	2,3	144
190	0,9	0,4	1,2	0,4	1,7	156
127	0,5	0,2	0,7	0,3	1,0	173
63	0,2	0,1	0,3	0,1	0,5	183

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

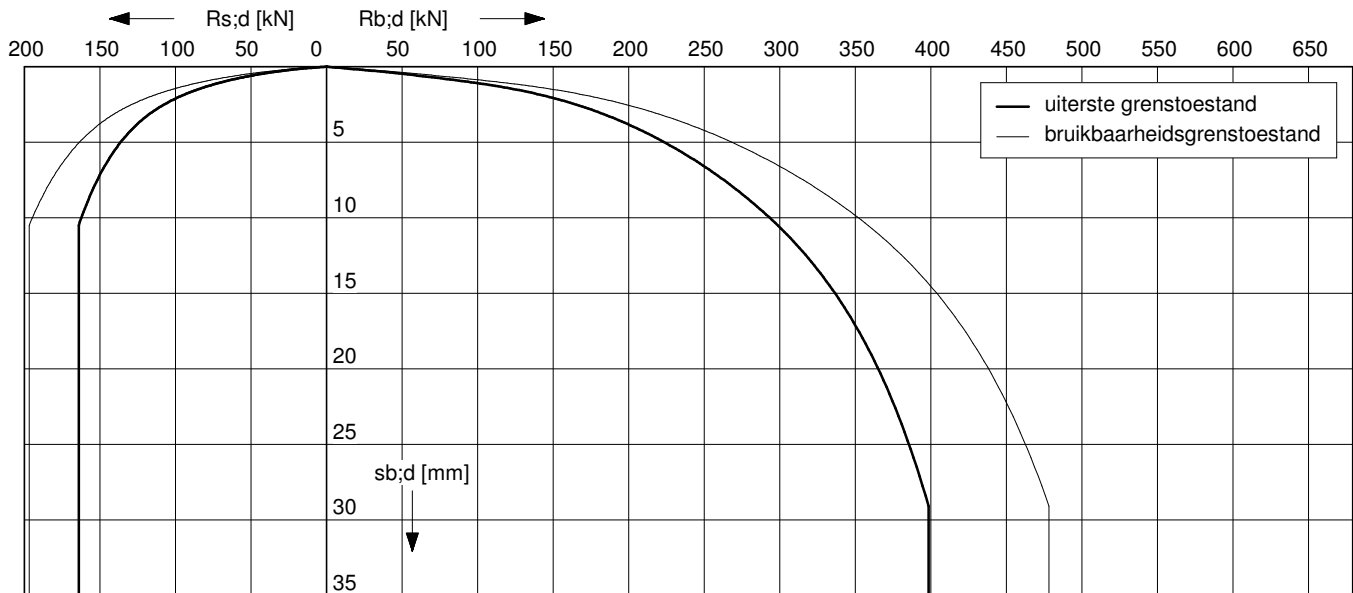
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

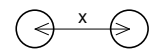
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
562	28,4	1,5	29,9	2,2	32,1	56
506	15,6	1,4	17,0	2,0	18,9	65
450	9,4	1,2	10,6	1,7	12,4	74
393	6,4	1,0	7,5	1,5	9,0	83
337	4,2	0,9	5,1	1,3	6,4	93
281	2,7	0,7	3,4	1,1	4,5	102
225	1,7	0,6	2,3	0,9	3,1	108
169	1,1	0,4	1,5	0,7	2,1	117
112	0,6	0,3	0,9	0,4	1,3	123
56	0,3	0,1	0,4	0,2	0,6	131

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
432	5,0	1,0	6,0	1,7	7,6	73
389	3,8	0,9	4,6	1,5	6,1	84
346	2,8	0,8	3,6	1,3	4,9	97
303	2,1	0,7	2,8	1,2	4,0	108
259	1,6	0,6	2,1	1,0	3,1	121
216	1,2	0,5	1,6	0,8	2,5	132
173	0,9	0,4	1,2	0,7	1,9	141
130	0,6	0,3	0,9	0,5	1,4	152
86	0,4	0,2	0,5	0,3	0,9	160
43	0,2	0,1	0,3	0,2	0,4	171

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

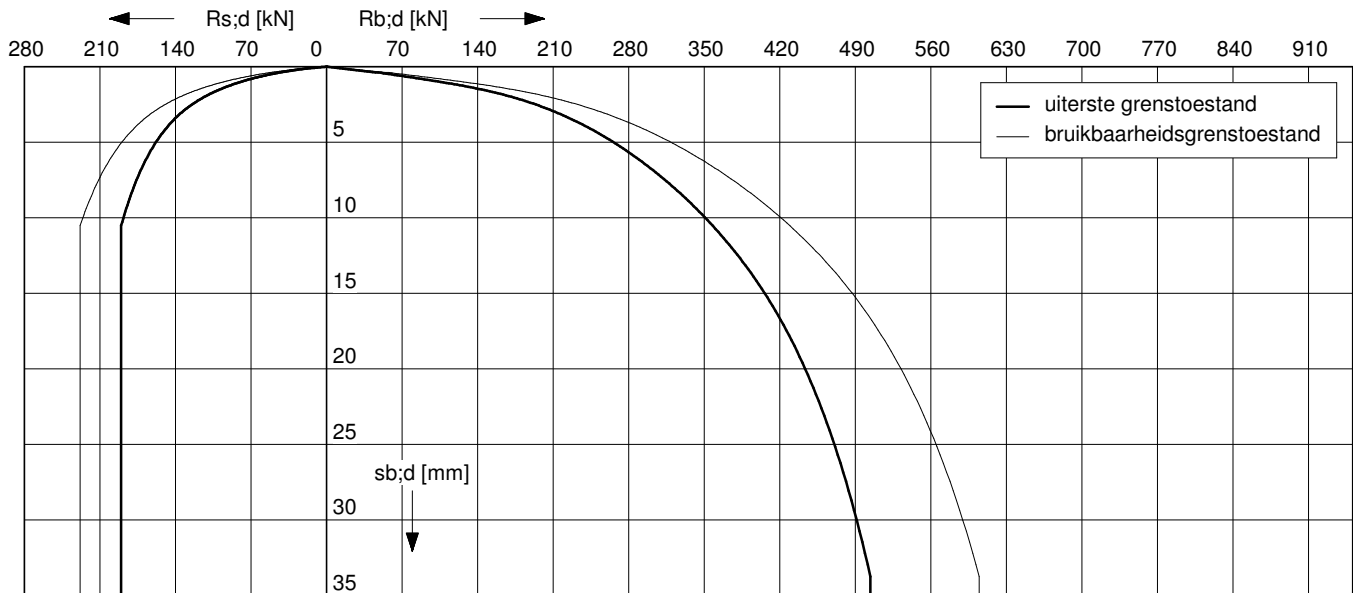
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

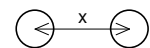
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
694	33,0	1,4	34,3	2,4	36,7	63
624	18,5	1,2	19,7	2,1	21,9	73
555	10,9	1,1	12,0	1,9	13,9	85
486	7,3	1,0	8,2	1,7	9,9	96
416	4,7	0,8	5,5	1,4	7,0	107
347	3,0	0,7	3,7	1,2	4,9	117
277	1,9	0,5	2,4	0,9	3,4	126
208	1,2	0,4	1,6	0,7	2,3	137
139	0,7	0,3	0,9	0,5	1,4	146
69	0,3	0,1	0,4	0,2	0,6	155

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
534	5,7	0,9	6,5	1,8	8,4	82
480	4,2	0,8	5,0	1,6	6,7	95
427	3,2	0,7	3,9	1,5	5,3	110
374	2,4	0,6	3,0	1,3	4,3	125
320	1,8	0,5	2,3	1,1	3,4	139
267	1,3	0,4	1,7	0,9	2,7	153
213	1,0	0,3	1,3	0,7	2,0	164
160	0,6	0,3	0,9	0,5	1,4	178
107	0,4	0,2	0,6	0,4	0,9	190
53	0,2	0,1	0,3	0,2	0,4	201

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

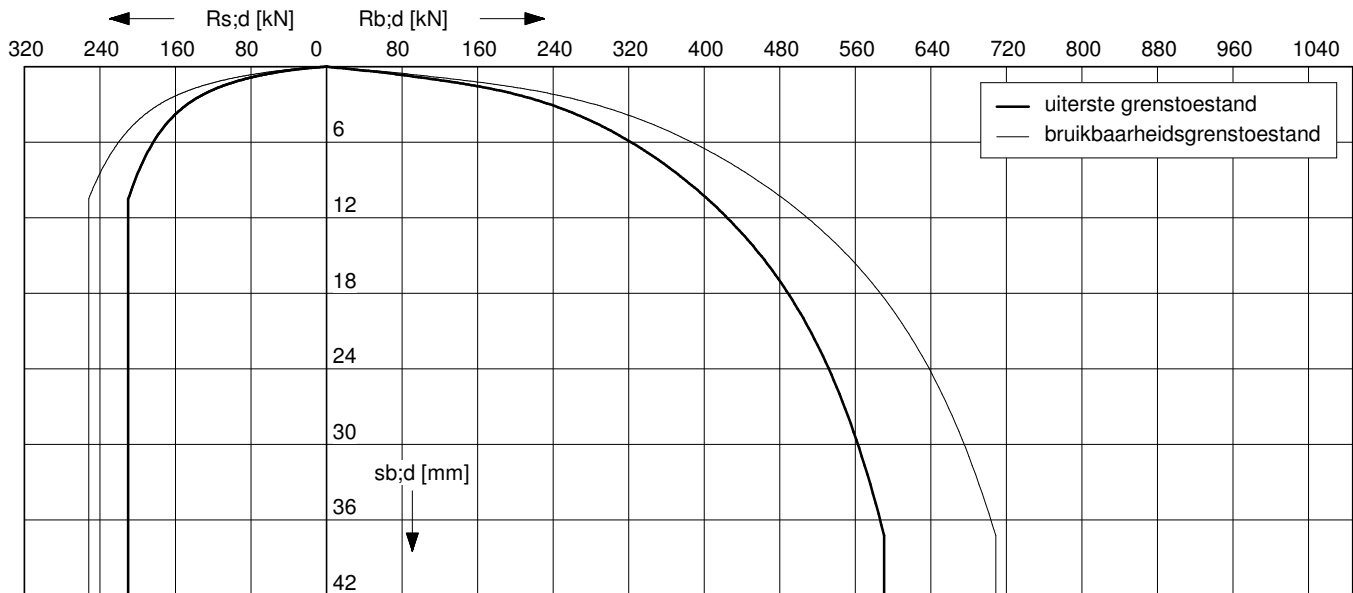
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

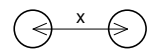
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
800	36,4	1,3	37,7	2,7	40,4	68
720	20,4	1,2	21,6	2,4	24,0	79
640	12,3	1,0	13,3	2,2	15,5	91
560	7,9	0,9	8,8	1,9	10,7	105
480	5,1	0,8	5,9	1,6	7,5	118
400	3,2	0,6	3,9	1,4	5,2	130
320	2,1	0,5	2,6	1,1	3,7	139
240	1,3	0,4	1,7	0,8	2,5	150
160	0,7	0,3	1,0	0,5	1,5	162
80	0,3	0,1	0,4	0,3	0,7	182

Paalconfiguratie

2-paalspoer



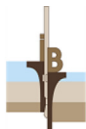
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
615	6,2	0,8	7,0	2,1	9,1	88
554	4,6	0,8	5,4	1,9	7,3	102
492	3,5	0,7	4,2	1,7	5,8	119
431	2,6	0,6	3,2	1,5	4,6	136
369	1,9	0,5	2,4	1,3	3,7	153
308	1,4	0,4	1,8	1,0	2,9	169
246	1,0	0,3	1,4	0,8	2,2	181
185	0,7	0,2	0,9	0,6	1,6	195
123	0,4	0,2	0,6	0,4	1,0	211
62	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	237

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

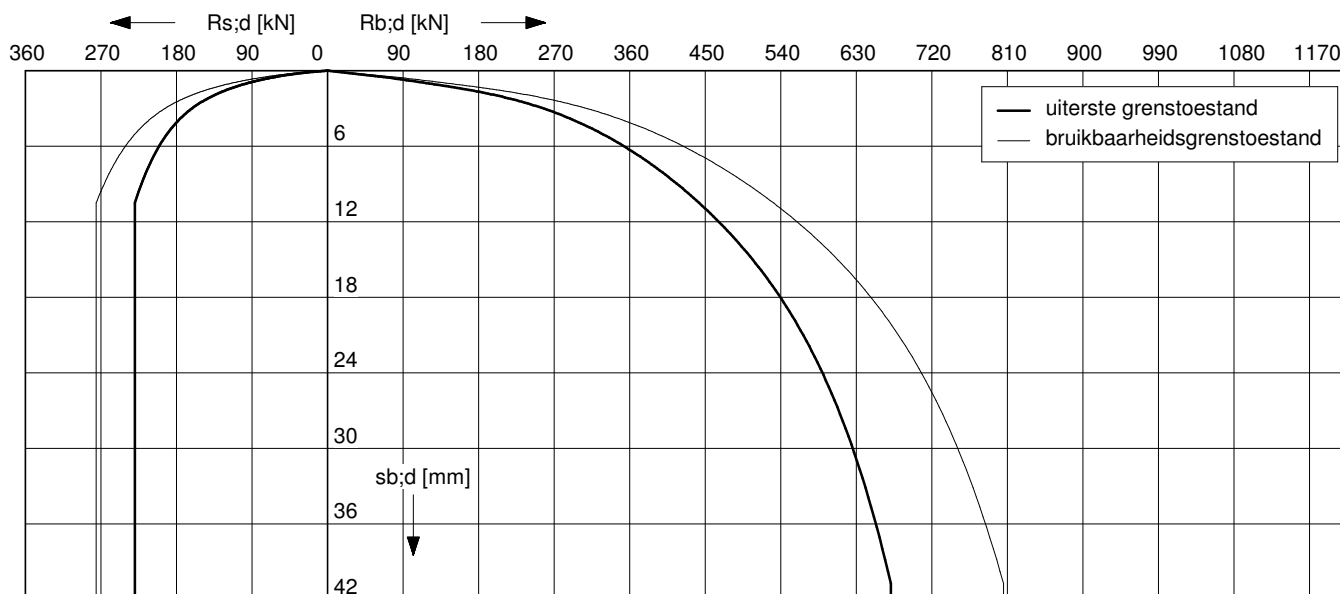
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

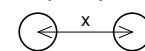
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
900	39,8	1,3	41,0	3,0	44,0	71
810	22,3	1,1	23,4	2,7	26,1	84
720	13,7	1,0	14,7	2,4	17,1	98
630	8,6	0,9	9,4	2,1	11,5	113
540	5,5	0,7	6,3	1,8	8,1	127
450	3,5	0,6	4,1	1,5	5,6	139
360	2,2	0,5	2,7	1,2	3,9	152
270	1,4	0,4	1,7	0,9	2,6	166
180	0,8	0,2	1,0	0,6	1,6	180
90	0,3	0,1	0,4	0,3	0,7	201

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
692	6,7	0,8	7,5	2,3	9,8	93
623	5,0	0,7	5,7	2,1	7,8	109
554	3,7	0,6	4,3	1,9	6,2	128
485	2,7	0,5	3,3	1,6	4,9	147
415	2,1	0,5	2,5	1,4	3,9	165
346	1,5	0,4	1,9	1,2	3,1	180
277	1,1	0,3	1,4	0,9	2,3	198
208	0,7	0,2	1,0	0,7	1,7	216
138	0,4	0,2	0,6	0,5	1,1	233
69	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	261

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

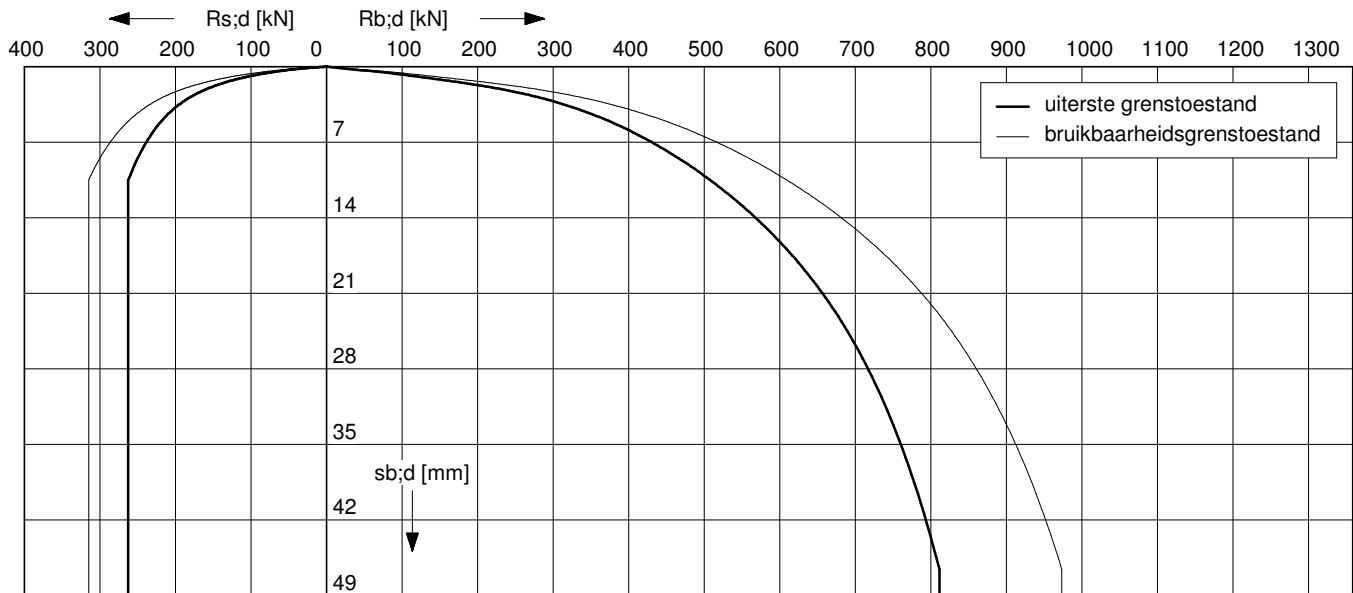
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

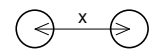
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1073	45,4	1,1	46,6	3,2	49,8	77
965	26,0	1,0	27,0	2,8	29,9	92
858	15,9	0,9	16,8	2,5	19,4	108
751	9,6	0,8	10,4	2,2	12,6	125
644	6,2	0,7	6,9	1,9	8,8	140
536	3,9	0,6	4,5	1,6	6,1	154
429	2,4	0,4	2,9	1,3	4,1	170
322	1,5	0,3	1,9	0,9	2,8	187
215	0,9	0,2	1,1	0,6	1,7	205
107	0,4	0,1	0,5	0,3	0,8	228

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
825	7,5	0,7	8,2	2,4	10,6	101
743	5,5	0,6	6,2	2,2	8,4	120
660	4,1	0,6	4,7	1,9	6,7	140
578	3,1	0,5	3,6	1,7	5,3	162
495	2,3	0,4	2,7	1,5	4,2	182
413	1,7	0,4	2,1	1,2	3,3	201
330	1,2	0,3	1,5	1,0	2,5	221
248	0,8	0,2	1,0	0,7	1,8	243
165	0,5	0,1	0,6	0,5	1,1	267
83	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	296

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

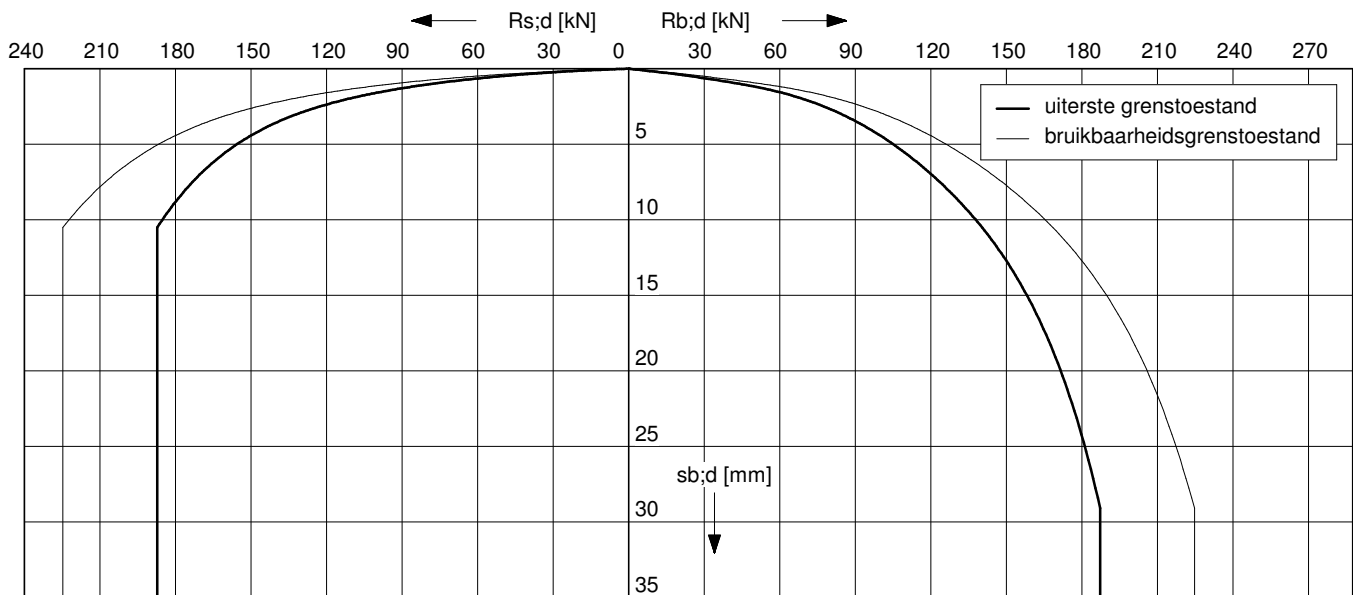
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

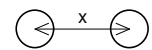
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
374	28,4	1,1	29,5	1,9	31,4	49
337	12,4	0,9	13,4	1,7	15,1	56
299	7,7	0,8	8,5	1,6	10,0	64
262	5,0	0,7	5,7	1,4	7,1	71
225	3,3	0,6	3,9	1,2	5,1	78
187	2,1	0,5	2,6	1,0	3,6	85
150	1,4	0,4	1,8	0,8	2,6	91
112	0,9	0,3	1,2	0,6	1,8	100
75	0,5	0,2	0,7	0,4	1,1	108
37	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	121

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
288	3,9	0,7	4,6	1,5	6,1	63
259	3,0	0,6	3,6	1,3	4,9	72
230	2,2	0,5	2,8	1,2	4,0	83
201	1,7	0,5	2,2	1,0	3,2	92
173	1,3	0,4	1,7	0,9	2,6	101
144	1,0	0,3	1,3	0,7	2,0	111
115	0,7	0,3	1,0	0,6	1,6	119
86	0,5	0,2	0,7	0,4	1,1	130
58	0,3	0,1	0,4	0,3	0,7	141
29	0,1	0,1	0,2	0,1	0,3	157

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

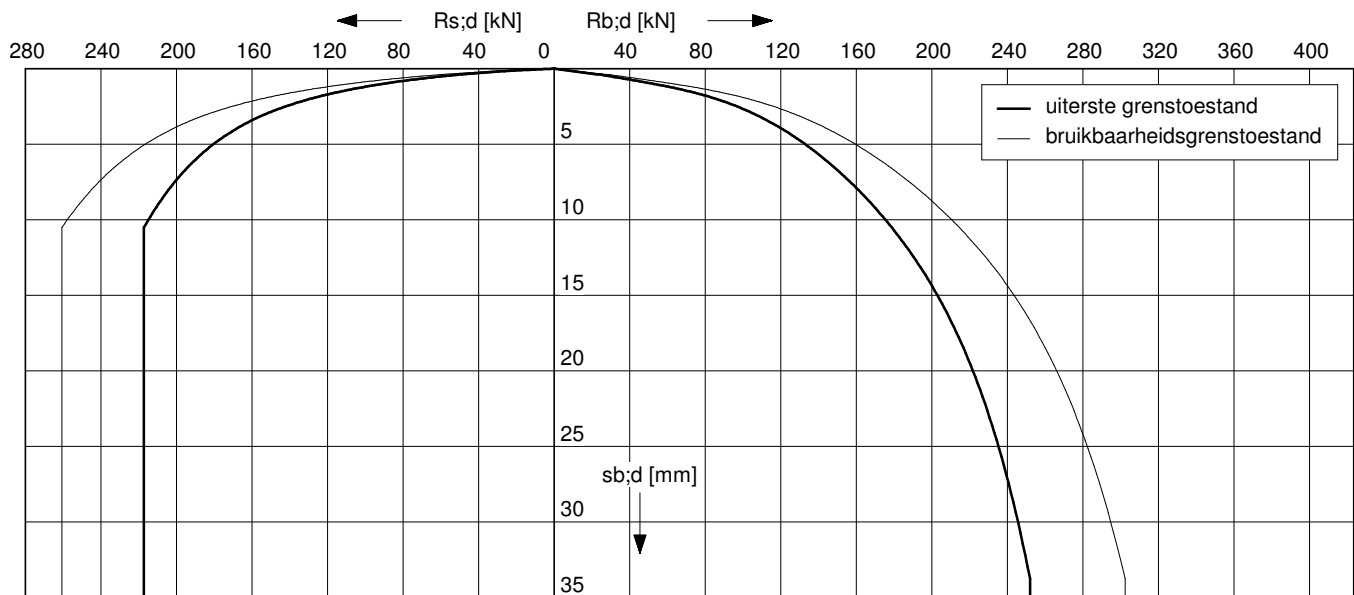
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

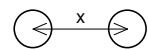
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
469	33,0	1,0	33,9	1,9	35,8	55
422	15,3	0,9	16,1	1,7	17,8	65
375	8,7	0,8	9,5	1,5	11,0	74
328	5,7	0,7	6,3	1,3	7,6	83
281	3,7	0,6	4,3	1,1	5,4	91
234	2,4	0,5	2,9	0,9	3,8	100
188	1,6	0,4	1,9	0,7	2,7	108
141	1,0	0,3	1,3	0,6	1,8	117
94	0,5	0,2	0,7	0,4	1,1	132
47	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	139

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
361	4,4	0,6	5,0	1,4	6,5	72
325	3,3	0,6	3,9	1,3	5,2	84
288	2,5	0,5	3,0	1,1	4,1	96
252	1,9	0,4	2,3	1,0	3,3	108
216	1,5	0,4	1,8	0,9	2,7	119
180	1,1	0,3	1,4	0,7	2,1	130
144	0,8	0,2	1,0	0,6	1,6	141
108	0,5	0,2	0,7	0,4	1,1	152
72	0,3	0,1	0,4	0,3	0,7	172
36	0,1	0,1	0,2	0,1	0,3	181

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

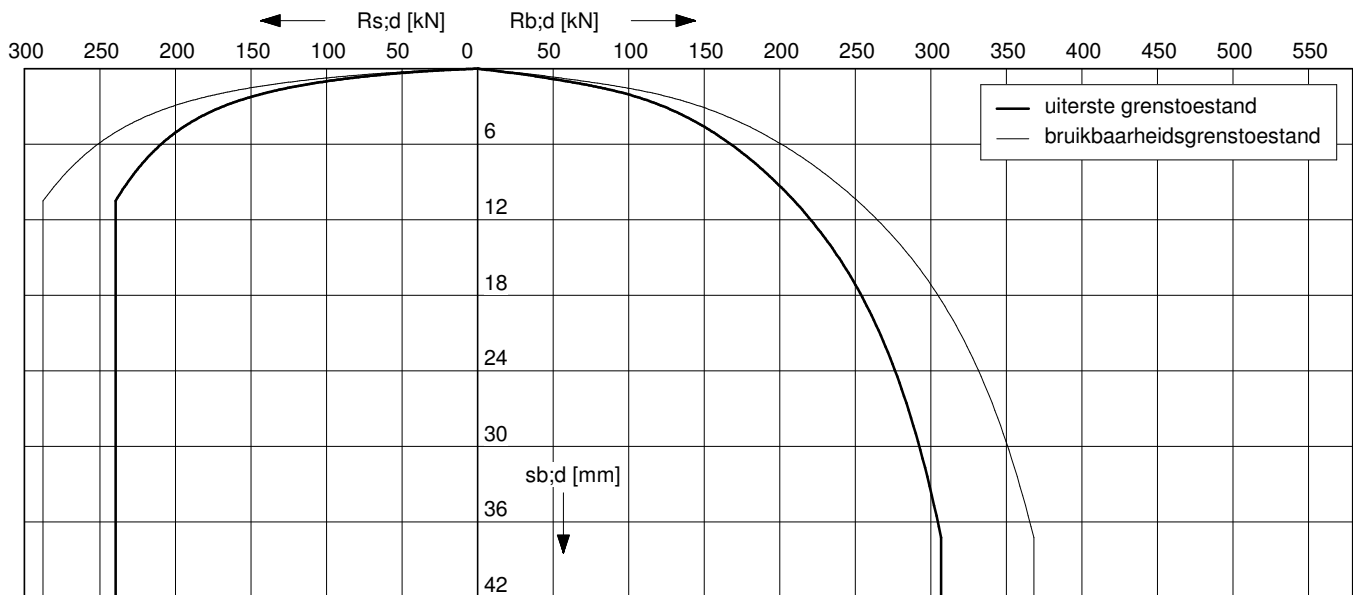
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

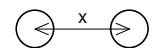
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
546	36,4	1,0	37,3	2,0	39,3	60
491	17,5	0,8	18,3	1,8	20,2	70
437	9,4	0,7	10,2	1,6	11,8	81
382	6,2	0,6	6,8	1,4	8,2	91
328	4,0	0,6	4,5	1,2	5,8	101
273	2,6	0,5	3,0	1,0	4,1	111
218	1,7	0,4	2,0	0,8	2,8	122
164	1,0	0,3	1,3	0,6	1,9	132
109	0,6	0,2	0,8	0,4	1,2	145
55	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	156

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
420	4,8	0,6	5,4	1,6	7,0	78
378	3,6	0,5	4,1	1,4	5,6	91
336	2,7	0,5	3,2	1,3	4,4	105
294	2,1	0,4	2,5	1,1	3,6	119
252	1,6	0,4	1,9	0,9	2,9	132
210	1,2	0,3	1,5	0,8	2,2	144
168	0,8	0,2	1,1	0,6	1,7	158
126	0,6	0,2	0,7	0,5	1,2	172
84	0,3	0,1	0,4	0,3	0,8	189
42	0,1	0,1	0,2	0,2	0,4	203

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

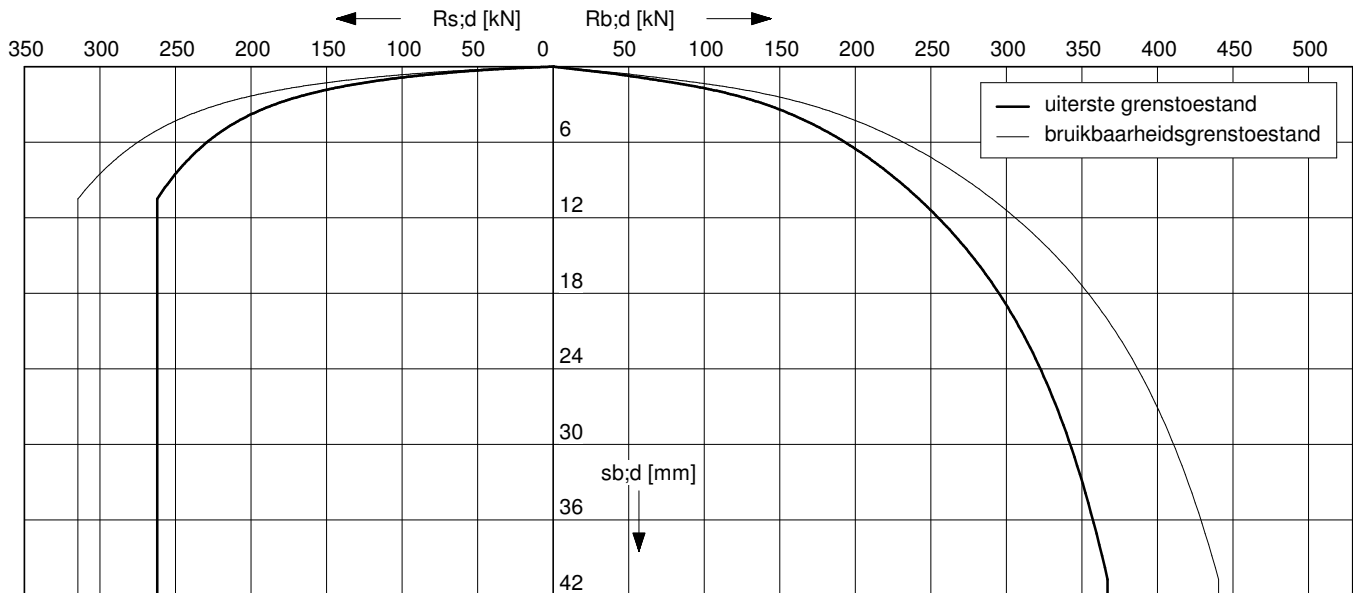
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

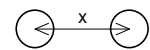
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
629	39,8	0,9	40,7	2,2	42,9	64
566	19,5	0,8	20,3	2,0	22,3	76
503	10,3	0,7	11,0	1,8	12,8	88
440	6,7	0,6	7,4	1,5	8,9	100
377	4,3	0,5	4,9	1,3	6,2	111
314	2,8	0,4	3,2	1,1	4,3	123
251	1,8	0,4	2,1	0,9	3,0	132
189	1,1	0,3	1,4	0,7	2,0	145
126	0,6	0,2	0,8	0,4	1,2	161
63	0,3	0,1	0,3	0,2	0,6	173

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
484	5,2	0,6	5,8	1,7	7,5	84
435	3,9	0,5	4,4	1,5	5,9	98
387	2,9	0,5	3,4	1,4	4,7	114
338	2,2	0,4	2,6	1,2	3,8	130
290	1,7	0,3	2,0	1,0	3,0	145
242	1,2	0,3	1,5	0,8	2,4	160
193	0,9	0,2	1,1	0,7	1,8	172
145	0,6	0,2	0,8	0,5	1,3	189
97	0,4	0,1	0,5	0,3	0,8	210
48	0,2	0,1	0,2	0,2	0,4	225

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

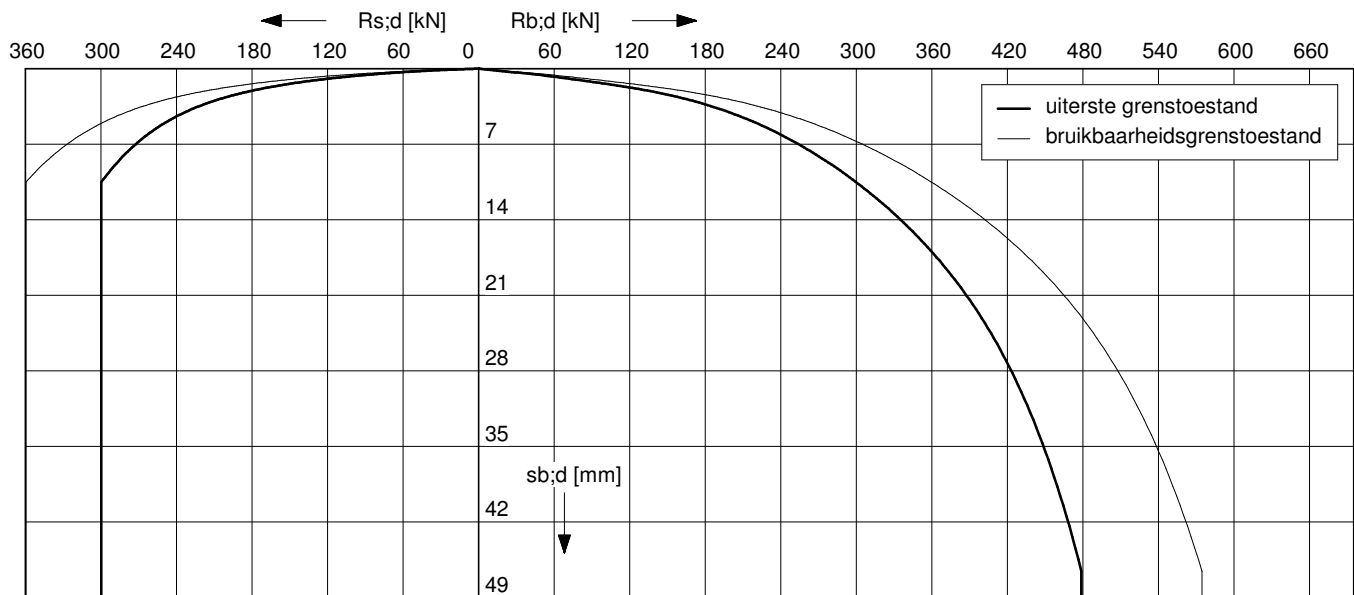
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

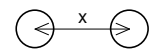
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
778	45,4	0,9	46,3	2,3	48,6	71
700	23,1	0,8	23,9	2,1	26,0	84
622	12,5	0,7	13,2	1,9	15,0	98
544	7,7	0,6	8,3	1,6	9,9	113
467	4,9	0,5	5,4	1,4	6,8	127
389	3,1	0,4	3,5	1,2	4,7	139
311	2,0	0,3	2,3	0,9	3,3	154
233	1,3	0,2	1,5	0,7	2,2	170
156	0,7	0,2	0,9	0,5	1,3	190
78	0,3	0,1	0,4	0,2	0,6	207

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
598	5,9	0,6	6,5	1,8	8,2	93
538	4,4	0,5	4,9	1,6	6,5	110
479	3,3	0,4	3,7	1,4	5,2	128
419	2,5	0,4	2,9	1,2	4,1	147
359	1,9	0,3	2,2	1,1	3,2	165
299	1,4	0,3	1,6	0,9	2,5	181
239	1,0	0,2	1,2	0,7	1,9	200
179	0,7	0,2	0,8	0,5	1,3	222
120	0,4	0,1	0,5	0,4	0,8	246
60	0,2	0,1	0,2	0,2	0,4	270

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

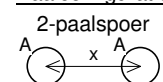
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	98	80	8
		6,00	117	93	9
		5,50	135	107	9
		5,00	154	120	9
		4,50	173	133	10
DKM-2	17,47	5,50	117	96	9
		5,00	135	110	10
		4,50	154	124	10
		4,00	173	137	10
DKM-3	17,50	6,00	157	124	9
		5,50	176	137	9
		5,00	194	150	10
		4,50	213	163	10
		4,00	232	177	10
DKM-4	17,47	6,00	100	84	9
		5,50	117	96	9
		5,00	135	109	10
		4,50	154	123	10
		4,00	172	136	10
DKM-5	17,44	6,00	116	94	9
		5,50	134	108	9
		5,00	153	121	9
DKM-6	17,42	6,00	98	82	9
		5,50	117	96	9
		5,00	136	109	9
		4,50	154	123	10
DKM-7	17,52	6,00	111	90	9
		5,50	130	104	9
		5,00	148	117	10
		4,50	167	130	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

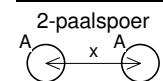
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	97	81	9
		5,50	116	94	9
		5,00	135	108	10
		4,50	153	121	10
DKM-9	17,51	9,00	50	45	7
		8,50	66	57	7
		8,00	78	66	7
		7,50	94	78	8
		6,00	139	111	9
		5,50	151	119	9
		5,00	170	133	10
		4,50	188	146	10
DKM-10	17,52	9,50	53	46	6
		9,00	71	61	7
		8,50	90	75	7
		8,00	109	88	7
		7,50	125	100	8
		5,50	188	145	9
		5,00	206	158	10
		4,50	225	171	10
DKM-11	17,51	9,00	58	50	7
		8,50	77	64	7
		8,00	95	78	7
		7,50	113	91	8
		6,00	167	129	9
		5,50	186	143	9
		5,00	204	156	10
4,50	223	169	10		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

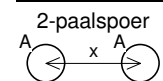
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	38	35	6
		9,00	54	47	7
		8,50	70	59	7
		8,00	87	72	7
		7,50	106	86	8
		6,00	162	126	9
		5,50	180	139	9
		5,00	199	152	10
DKM-13	17,57	9,50	41	37	6
		9,00	60	51	7
		8,50	78	65	7
		8,00	97	79	7
		6,00	172	132	9
		5,50	186	143	9
		5,00	204	155	10
		4,50	222	168	10
DKM-14	17,57	10,00	30	27	6
		9,50	48	43	6
		9,00	67	57	7
		8,50	86	71	7
		8,00	104	84	7
		6,00	176	135	9
		5,50	190	145	9
		5,00	205	155	10
DKM-15	17,65	10,00	32	30	6
		9,50	49	43	6
		9,00	65	56	7
		8,50	81	68	7
		8,00	97	80	8
		6,00	158	123	9
		5,50	173	134	9
		5,00	188	145	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

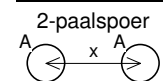
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	32	29	6
		9,50	51	45	6
		9,00	69	59	7
		8,50	88	73	7
		8,00	107	86	8
		7,50	125	99	8
		6,00	181	139	9
		5,50	200	152	9
		5,00	218	165	10
		4,50	234	176	10
DKM-17	17,64	10,00	31	28	6
		9,50	49	43	6
		9,00	68	58	7
		8,50	87	71	7
		8,00	105	85	8
		7,50	124	98	8
		6,00	180	138	9
		5,50	199	151	9
		5,00	217	164	10
		4,50	236	177	10
DKM-18	17,54	9,50	32	29	6
		9,00	47	42	7
		8,50	66	56	7
		6,00	159	124	9
		5,50	178	137	9
		5,00	197	150	10
DKM-19	17,40	5,50	102	85	9
		5,00	121	98	9
		4,50	138	111	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

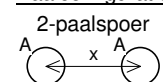
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	45	40	8
		7,00	63	55	8
		6,50	82	70	8
		6,00	101	83	9
		5,50	119	97	9
		5,00	138	110	9
DKM-21	17,35	4,50	156	123	10
		6,50	100	83	8
		6,00	119	96	9
		5,50	137	110	9
		5,00	156	123	9
DKM-22	17,37	4,50	175	136	10
		6,50	83	71	8
		6,00	102	85	9
		5,50	121	98	9
		5,00	139	112	9
		4,50	158	125	10
DKM-23	17,38	4,00	177	139	10
		6,00	90	76	9
		5,50	109	89	9
		5,00	128	103	9
		4,50	146	116	10
DKM-24	17,38	4,00	165	130	10
		6,00	86	73	9
		5,50	104	87	9
		5,00	123	101	9
		4,50	142	114	10
DKM-25	17,37	4,00	160	128	10
		5,50	116	94	9
		5,00	135	108	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

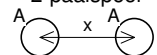
paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	92	77	8
		6,00	110	91	9
		5,50	129	104	9
		5,00	148	118	9
		4,50	166	131	10
DKM-27	17,43	6,50	67	58	8
		6,00	85	73	9
		5,50	104	87	9
		5,00	123	100	9
		4,50	141	114	10
DKM-28	17,46	8,50	56	50	7
		8,00	67	59	7
		7,50	83	71	8
		5,50	131	106	9
		5,00	140	112	9
4,50	153	122	10		
DKM-29	17,44	9,50	55	48	6
		9,00	74	63	7
		5,50	143	114	9
		5,00	162	128	9
		4,50	180	141	10
DKM-30	17,51	9,00	47	42	7
		8,50	66	57	7
		8,00	85	71	7
		7,50	103	85	8
		6,00	159	125	9
		5,50	178	138	9
		5,00	197	152	10
4,50	215	165	10		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

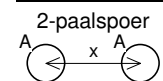
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	48	42	6
		9,00	66	56	7
		8,50	85	70	7
		8,00	104	84	7
		7,50	122	97	8
		5,50	197	150	9
		5,00	216	163	9
		4,50	234	176	10
DKM-32	17,47	9,50	55	48	6
		9,00	73	62	7
		8,50	92	76	7
		8,00	111	89	7
		7,50	129	103	8
		5,50	204	155	9
		5,00	223	168	10
		4,50	241	181	10
DKM-33	17,49	9,50	35	32	6
		9,00	49	43	7
		8,50	64	55	7
		8,00	78	65	7
		7,50	94	77	8
		5,50	168	131	9
		5,00	187	144	10
		4,50	206	157	10
DKM-34	17,50	9,50	47	42	6
		9,00	66	56	7
		8,50	84	70	7
		8,00	103	84	7
		7,50	122	97	8
		5,50	196	150	9
		5,00	215	163	10
		4,50	233	176	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

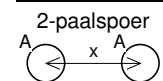
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	53	46	6
		9,00	72	60	7
		8,50	91	74	7
		8,00	109	87	7
		7,50	128	101	8
		5,50	202	153	9
		4,50	221	166	10
DKM-36	17,63	9,50	39	35	6
		9,00	54	47	7
		8,50	72	60	7
		8,00	90	74	8
		7,50	109	87	8
		5,50	184	140	9
		4,50	202	153	10
DKM-37	17,56	9,50	48	42	6
		9,00	67	56	7
		8,50	85	70	7
		8,00	104	84	7
		7,50	123	97	8
		5,50	195	148	9
		4,50	214	161	10
DKM-38	17,28	6,00	91	77	9
		5,50	110	91	9
		5,00	129	105	9
		4,50	147	118	10
DKM-39	17,27	6,00	123	100	8
		5,50	142	113	9
		5,00	161	127	9
		4,50	179	140	10
DKM-40	17,22	4,50	147	117	10
		4,00	166	131	10

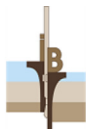
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

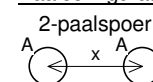
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-41	17,31	5,50	142	113	9
		5,00	160	126	9
		4,50	179	139	10
		4,00	198	152	10
DKM-42	17,33	5,50	123	101	9
		5,00	140	113	9
DKM-43	17,30	5,50	110	91	9
		5,00	129	105	9
		4,50	148	119	10
		4,00	166	132	10
DKM-44	17,36	6,00	92	77	9
		5,50	110	91	9
		5,00	129	105	9
		4,50	147	118	10
DKM-45	17,35	8,50	38	35	7
		8,00	51	46	7
		6,50	88	75	8
		6,00	104	87	9
		5,50	121	99	9
		5,00	138	111	9
DKM-46	17,39	4,50	154	123	10
		9,50	36	33	6
		9,00	55	49	6
		8,50	74	63	7
		8,00	92	77	7
		6,50	142	113	8
		6,00	152	120	9
		5,50	165	129	9
		5,00	181	141	9
4,50	199	154	10		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

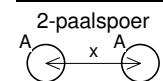
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	51	45	6
		9,00	69	60	6
		8,50	88	73	7
		6,50	148	117	8
		6,00	160	126	9
		5,50	175	137	9
		5,00	192	149	9
		4,50	211	162	10
DKM-48	17,43	9,50	54	47	6
		9,00	72	62	6
		8,50	91	75	7
		8,00	110	89	7
		6,50	166	129	8
		6,00	184	142	9
		5,50	203	155	9
		5,00	217	165	9
DKM-49	17,37	9,50	45	40	6
		9,00	60	51	6
		8,50	75	62	7
		8,00	93	76	7
		6,50	149	116	8
		6,00	168	129	9
		5,50	186	142	9
		5,00	205	155	9
DKM-50	17,41	9,00	48	42	6
		8,50	66	57	7
		8,00	85	70	7
		6,50	135	107	8
		6,00	154	120	9
		5,50	172	133	9
5,00	191	146	9		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

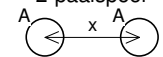
paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	60	52	7
		8,50	79	66	7
		8,00	97	80	7
		6,00	162	126	9
		5,50	181	140	9
		5,00	199	153	10
DKM-52	17,43	10,00	36	32	6
		9,50	54	47	6
		9,00	73	61	6
		8,50	92	75	7
		8,00	110	88	7
		6,00	185	141	9
		5,00	204	154	9
DKM-53	17,51	10,00	37	33	6
		9,50	56	48	6
		9,00	74	62	7
		8,50	93	76	7
		8,00	112	89	7
		6,00	184	140	9
		5,00	203	154	9
DKM-54	17,49	10,00	33	30	6
		9,50	52	45	6
		9,00	70	59	7
		8,50	89	73	7
		8,00	108	87	7
		6,00	182	140	9
		5,00	201	153	9
DKM-55	17,32	9,50	52	45	6
		9,00	70	59	6
		8,50	89	73	7
		6,00	176	136	9
		5,00	195	149	9
		5,00	210	160	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

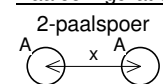
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	32	29	6
		9,00	50	44	6
		8,50	68	59	7
		6,00	147	116	9
		5,50	162	128	9
		5,00	181	141	9
DKM-58	17,23	6,50	148	116	8
		6,00	167	130	8
		5,50	185	143	9
		4,00	230	175	10
DKM-59	17,12	6,50	134	106	8
		6,00	153	120	8
		5,50	172	133	9
		5,00	190	146	9
		4,50	209	159	9
DKM-63	17,27	7,50	83	70	7
		7,00	101	84	8
		6,50	120	97	8
		6,00	134	107	8
		5,50	152	121	9
		5,00	171	134	9
DKM-64	17,32	8,50	50	45	7
		8,00	65	56	7
		7,50	80	68	7
		7,00	90	76	8
		6,50	98	81	8
		6,00	108	89	9
		5,50	118	97	9
DKM-65	17,26	9,00	63	55	6
		8,50	82	69	7
		8,00	101	83	7

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

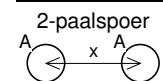
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	34	31	7
		8,00	48	43	7
		7,50	67	58	7
		7,00	86	72	8
DKM-67	17,29	9,50	56	49	6
		9,00	74	63	6
		7,50	121	97	7
		7,00	139	110	8
		5,50	192	148	9
		5,00	208	160	9
DKM-68	17,29	8,50	72	61	7
		8,00	91	75	7
		7,50	109	89	7
		7,00	128	102	8
		6,50	147	116	8
		6,00	165	129	9
		5,50	184	142	9
DKM-69	17,34	10,00	37	34	6
		9,50	56	49	6
		9,00	74	63	6
		8,50	92	76	7
		8,00	110	89	7
		7,50	127	102	7
		7,00	146	115	8
		6,50	165	128	8
		6,00	183	141	9
		5,50	202	154	9
DKM-70	17,28	10,00	37	33	6
		9,50	56	48	6
		9,00	75	62	6
		8,50	93	76	7
		8,00	112	89	7
		7,50	131	102	7

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

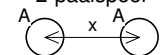
paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	37	34	6
		9,50	56	49	6
		9,00	75	63	6
		8,50	93	76	7
		8,00	112	90	7
		7,50	131	103	7
DKM-72	17,39	10,00	37	33	6
		9,50	56	48	6
		9,00	74	62	6
		8,50	93	76	7
		8,00	112	89	7
		7,50	130	103	8
DKM-73	17,45	9,00	60	51	7
		8,50	79	65	7
		8,00	98	79	7
		7,50	116	92	8
DKM-74	17,41	9,00	60	51	6
		8,50	78	65	7
		8,00	97	78	7
		7,50	116	92	8
DKM-76	17,04	6,00	147	115	8
		5,50	165	129	9
		5,00	184	142	9
		4,50	203	155	9
DKM-77	17,13	6,00	89	75	8
		5,50	108	89	9
		5,00	126	102	9
		4,50	145	116	9
		4,00	164	129	10
DKM-79	17,21	6,00	125	101	8
		5,50	144	115	9
		4,00	187	145	10

Paalconfiguratie

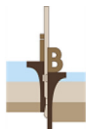
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

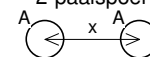
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			R _{t;d} [kN]	Paal A R _{t;d} [kN]	
DKM-81	17,15	9,00	35	32	6
		8,50	51	45	6
		8,00	70	59	7
		7,50	88	73	7
		7,00	107	87	8
		6,50	126	100	8
DKM-82	17,20	9,00	55	48	6
		8,50	74	62	7
		8,00	93	76	7
		7,50	111	89	7
DKM-83	17,19	4,50	118	96	9
		4,00	137	110	10
		3,50	155	123	10
DKM-84	17,26	7,50	119	95	7
		7,00	137	109	8
		6,50	156	122	8
		6,00	174	135	8
		5,50	188	145	9
		5,00	203	155	9
		4,50	218	166	10
DKM-85	17,26	9,50	42	38	6
		9,00	60	52	6
		8,50	77	65	7
		8,00	88	73	7
		7,50	105	86	7
		7,00	124	99	8
		6,50	141	111	8
		6,00	154	121	8
		5,50	173	135	9
DKM-86	17,27	9,50	55	47	6
		9,00	74	60	6
		8,50	92	74	7
		8,00	111	87	7
		7,50	130	101	7
		7,00	148	114	8

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

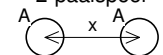
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	55	47	6
		9,00	73	61	6
		8,50	92	74	7
		8,00	111	88	7
		7,50	129	101	7
		7,00	148	114	8
DKM-88	17,26	9,50	54	46	6
		9,00	72	60	6
		8,50	91	73	7
		8,00	110	87	7
		7,50	128	100	7
		7,00	147	113	8
DKM-89	17,34	9,50	48	42	6
		9,00	67	56	6
		8,50	85	70	7
		8,00	104	83	7
		7,50	123	97	7
		7,00	141	110	8
DKM-90	17,39	9,50	38	34	6
		9,00	57	49	6
		8,50	76	63	7
		8,00	94	76	7
		7,50	113	90	8
		7,00	131	103	8
DKM-91	17,36	9,50	45	40	6
		9,00	64	54	6
		8,50	82	67	7
		8,00	101	81	7
		7,50	120	94	8
		7,00	138	107	8
DKM-92	17,19	8,50	40	36	7
		8,00	58	51	7
		7,50	73	62	7
		7,00	88	73	8

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

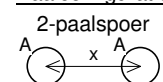
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	127	101	8
		5,50	145	114	8
		5,00	164	127	9
		4,50	182	141	9
DKM-95	17,09	7,50	94	77	7
		7,00	113	90	8
		6,50	131	104	8
		6,00	150	117	8
		5,50	169	130	9
DKM-97	17,15	6,50	107	88	8
		6,00	126	101	8
		5,50	145	115	9
DKM-98	17,10	6,50	104	85	8
		6,00	123	98	8
		5,50	141	112	9
		5,00	160	125	9
DKM-99	17,08	6,50	110	88	8
		6,00	128	101	8
		5,50	147	115	9
		5,00	166	128	9
DKM-100	17,13	6,50	91	76	8
		6,00	110	90	8
DKM-101	17,19	8,00	71	61	7
		6,00	126	101	8
		5,50	145	114	9
		5,00	163	128	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

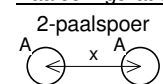
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	52	45	6
		9,00	71	60	6
		8,50	89	73	7
		8,00	106	85	7
		7,50	122	97	7
		5,50	173	134	9
		5,00	192	147	9
4,50	211	160	10		
DKM-103	17,18	9,50	48	42	6
		9,00	64	55	6
		8,50	79	66	7
		8,00	91	74	7
		7,50	108	87	7
DKM-104	17,21	8,50	57	49	7
		8,00	67	57	7
		7,50	77	65	7
		7,00	89	74	8
		6,50	105	86	8
		6,00	120	97	8
		5,50	138	110	9
5,00	156	123	9		
DKM-105	17,20	10,00	37	33	5
		9,50	56	47	6
		9,00	75	61	6
		8,50	93	74	7
		8,00	109	86	7
		7,50	120	93	7
DKM-106	17,20	9,50	56	48	6
		9,00	74	61	6
		8,50	92	75	7
		8,00	111	88	7
		7,50	130	102	7

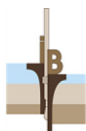
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

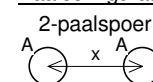
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	63	53	6
		8,50	82	67	7
		8,00	100	80	7
		7,50	119	94	7
		5,50	194	146	9
		5,00	212	159	9
		4,50	231	172	10
DKM-108	17,27	9,50	48	42	6
		9,00	66	56	6
		8,50	85	70	7
		8,00	104	84	7
		7,50	122	97	7
		5,50	196	149	9
		4,50	231	174	10
DKM-109	17,32	9,50	41	36	6
		9,00	59	51	6
		8,50	78	65	7
		8,00	97	78	7
		7,50	115	92	7
		5,50	185	141	9
		4,50	212	160	10
DKM-110	17,28	9,50	38	34	6
		9,00	55	47	6
		8,50	70	58	7
		8,00	85	69	7
		7,50	104	83	7
		5,50	177	135	9
		4,50	214	160	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

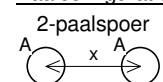
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	35	31	6
		9,00	49	43	6
		8,50	64	54	7
		8,00	83	68	7
		7,50	101	81	7
		5,50	174	133	9
		4,50	211	159	10
DKM-112	17,01	6,50	107	86	8
		6,00	125	100	8
		5,50	144	113	9
		5,00	163	126	9
		4,50	181	139	9
DKM-113	17,02	6,50	119	95	8
		6,00	138	109	8
		5,50	156	122	9
		5,00	175	135	9
		4,50	194	148	9
DKM-114	16,99	6,50	109	87	8
		6,00	128	100	8
		5,50	146	114	8
		5,00	165	127	9
		4,50	184	140	9
DKM-115	17,06	6,00	116	93	8
		5,50	135	107	9
		5,00	154	120	9
DKM-116	17,00	6,00	142	111	8
		5,50	160	124	8
		5,00	179	137	9
		4,50	198	150	9
		4,00	216	163	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

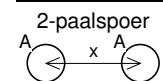
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	52	45	6
		8,00	67	57	7
		7,50	85	70	7
		6,00	135	106	8
		5,50	152	118	9
		5,00	169	131	9
		4,50	187	143	9
DKM-118	17,05	4,00	205	156	10
		9,00	21	19	6
		8,50	39	35	6
		8,00	58	50	7
		7,50	77	63	7
		4,50	130	103	9
		4,00	149	116	10
DKM-119	16,99	3,50	167	130	10
		6,50	126	98	8
		6,00	145	112	8
		5,50	163	125	8
		5,00	182	138	9
DKM-120	16,90	4,50	200	151	9
		6,50	99	79	8
		6,00	117	93	8
		5,50	136	106	8
		5,00	154	119	9
DKM-121	16,89	4,50	173	133	9
		6,50	88	73	8
		6,00	107	87	8
		5,50	125	100	8
		5,00	144	114	9
		4,50	163	127	9
		4,00	181	140	10

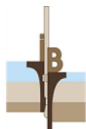
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

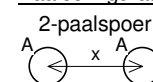
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	112	89	8
		6,00	131	103	8
		5,50	150	116	8
		5,00	168	129	9
		4,50	187	142	9
		4,00	206	155	10
DKM-123	16,94	6,50	110	88	8
		6,00	129	102	8
		5,50	148	115	8
		5,00	166	128	9
		4,50	185	142	9
		4,00	204	155	10
DKM-124	16,82	6,00	136	107	8
		5,50	154	120	8
		5,00	173	133	9
		4,50	192	146	9
		4,00	210	159	9
DKM-125	16,69	5,00	170	130	9
		4,50	188	143	9
		4,00	207	156	9
DKM-129	17,95	13,50	49	41	4
		13,00	68	54	4
		12,50	87	68	5
		12,00	105	81	5
DKM-130	18,46	12,50	79	64	5
		12,00	97	78	6
DKM-131	18,53	13,50	37	33	5
		13,00	56	48	5
		12,50	75	61	5
		12,00	93	75	6

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

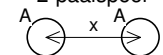
paalafmeting : **0,250 x 0,250 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	29	26	5
		13,00	47	40	5
		12,50	65	54	5
		12,00	84	68	6
DKM-133	17,99	13,50	14	14	4
		13,00	33	29	4
		12,50	51	44	5
		12,00	63	52	5
DKM-141	18,10	13,00	26	24	4
		12,50	44	38	5
		12,00	63	52	5
DKM-142	18,46	13,00	11	11	5
		12,50	30	28	5
		12,00	49	43	6
DKM-143	18,56	12,50	78	63	5
		12,00	93	74	6
DKM-144	18,26	13,50	49	42	4
		13,00	68	55	5
		12,50	87	69	5
DKM-148	18,51	13,00	55	47	5
		12,50	74	61	5
		12,00	93	74	6
DKM-149	18,38	13,00	38	34	5
		12,50	56	48	5
		12,00	75	62	6
DKM-150	18,08	12,50	15	14	5
		12,00	33	30	5
DKM-151	18,56	13,50	56	47	5
		13,00	74	61	5
		12,50	93	74	5
		12,00	111	87	6

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

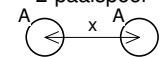
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,250 x 0,250 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	53	46	5
		13,00	71	59	5
		12,50	89	72	6
DKM-153	18,51	13,50	50	42	5
		13,00	68	56	5
		12,50	87	69	5
		12,00	106	83	6
DKM-154	18,21	13,50	44	38	4
		13,00	59	49	5
		12,50	72	58	5
DKM-162	18,25	13,50	54	44	4
		13,00	73	58	5
		12,50	91	71	5
DKM-163	18,61	13,50	28	26	5
		13,00	47	41	5
		12,50	66	55	6
DKM-164	18,95	13,50	47	41	5
		13,00	63	54	6
		12,50	81	66	6
DKM-178	17,55	8,50	69	58	7
		8,00	85	70	7
		7,50	104	84	8
		7,00	121	96	8
DKM-179	17,82	8,50	69	59	7
		8,00	87	72	8
		7,50	106	86	8
		7,00	124	100	9
DKM-180	17,82	9,00	41	37	7
		8,50	59	52	7
		8,00	78	66	8
		7,50	97	80	8
		7,00	115	93	9

Paalconfiguratie

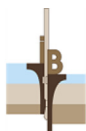
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c,z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c,z;d} = q_{c,z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

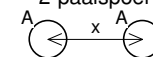
paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	37	34	7
		8,50	56	50	7
		8,00	74	64	8
		7,50	93	79	8
		7,00	112	92	9
DKM-182	17,74	9,00	37	34	7
		8,50	51	46	7
		8,00	66	57	8
		7,50	79	68	8
		7,00	95	79	8
DKM-183	17,68	9,00	29	27	7
		8,50	48	43	7
		8,00	66	57	8
		7,50	84	70	8
		7,00	102	84	8
DKM-184	17,71	9,00	29	27	7
		8,50	48	43	7
		8,00	65	56	8
		7,50	84	70	8
		7,00	103	84	8
DKM-185	17,67	9,00	60	52	7
		8,50	78	65	7
		8,00	97	79	8
		7,50	116	93	8
		7,00	134	106	8
DKM-186	17,63	9,00	63	54	7
		8,50	81	68	7
		8,00	100	81	8
		7,50	119	95	8
		7,00	137	108	8

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

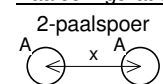
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	62	53	7
		8,50	80	66	7
		8,00	99	80	7
		7,50	118	93	8
		7,00	136	107	8
DKM-188	17,55	9,00	16	15	7
		8,50	33	30	7
		8,00	51	45	7
		7,50	67	57	8
		7,00	85	70	8
DKM-189	17,66	9,00	19	18	7
		8,50	37	33	7
		8,00	54	47	8
		7,50	71	60	8
		7,00	88	73	8
DKM-190	17,62	9,00	17	16	7
		8,50	36	33	7
		8,00	54	49	7
		7,50	73	63	8
		7,00	92	78	8
DKM-191	17,63	9,00	37	33	7
		8,50	55	49	7
		8,00	74	63	8
		7,50	90	75	8
		7,00	108	88	8
DKM-192	17,53	9,00	19	18	7
		8,50	34	31	7
		8,00	52	46	7
		7,50	70	60	8
		7,00	89	74	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

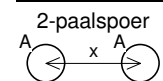
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	19	18	7
		8,50	33	30	7
		8,00	51	46	7
		7,50	70	60	8
		7,00	89	74	8
DKM-194	17,47	9,00	27	25	7
		8,50	42	38	7
		8,00	57	49	7
		7,50	71	61	8
		7,00	85	71	8
DKM-195	17,43	9,00	28	26	6
		8,50	43	39	7
		8,00	60	52	7
		7,50	78	66	8
		7,00	97	79	8
DKM-196	17,35	9,00	29	26	6
		8,50	47	42	7
		8,00	65	55	7
		7,50	84	69	7
		7,00	102	82	8
DKM-197	17,39	9,00	30	27	6
		8,50	48	42	7
		8,00	66	56	7
		7,50	85	70	8
		7,00	103	83	8

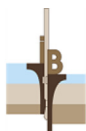
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

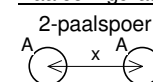
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	114	95	11
		6,00	135	111	12
		5,50	157	127	12
		5,00	179	142	13
		4,50	200	158	13
DKM-2	17,47	5,50	136	114	12
		5,00	157	131	13
		4,50	179	147	13
		4,00	200	162	14
DKM-3	17,50	6,00	182	147	12
		5,50	204	163	12
		5,00	226	178	13
		4,50	247	194	13
		4,00	269	209	14
DKM-4	17,47	6,00	116	99	12
		5,50	135	114	12
		5,00	157	130	13
		4,50	178	146	13
		4,00	200	162	14
DKM-5	17,44	6,00	134	112	12
		5,50	156	128	12
		5,00	177	144	13
DKM-6	17,42	6,00	114	97	12
		5,50	136	114	12
		5,00	157	130	13
		4,50	179	145	13
DKM-7	17,52	6,00	129	107	12
		5,50	151	123	12
		5,00	172	139	13
		4,50	194	154	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

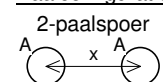
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	113	96	12
		5,50	134	112	12
		5,00	156	128	13
		4,50	178	144	13
DKM-9	17,51	9,00	58	53	9
		8,50	77	67	9
		8,00	90	78	10
		7,50	109	92	10
		6,00	161	131	12
		5,50	175	142	12
		5,00	197	158	13
		4,50	219	173	13
DKM-10	17,52	9,50	61	55	8
		9,00	83	72	9
		8,50	104	89	9
		8,00	126	105	10
		7,50	145	119	10
		5,50	218	172	12
		5,00	239	187	13
DKM-11	17,51	9,00	67	59	9
		8,50	89	76	9
		8,00	110	93	10
		7,50	131	108	10
		6,00	194	153	12
		5,00	237	185	13
		4,50	258	200	13

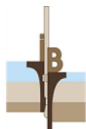
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

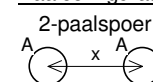
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-12	17,55	9,50	44	41	8
		9,00	63	56	9
		8,50	81	71	9
		8,00	101	86	10
		7,50	123	102	10
		6,00	188	149	12
		5,50	209	165	12
		5,00	231	181	13
4,50	253	196	13		
DKM-13	17,57	9,50	48	43	9
		9,00	69	61	9
		8,50	91	78	9
		8,00	112	94	10
		6,00	199	157	12
		5,50	216	169	12
		5,00	237	184	13
		4,50	257	199	13
DKM-14	17,57	10,00	35	32	8
		9,50	56	50	9
		9,00	78	67	9
		8,50	99	84	9
		8,00	121	100	10
		6,00	204	160	12
		5,50	221	172	12
		5,00	237	184	13
DKM-15	17,65	10,00	38	35	8
		9,50	57	51	9
		9,00	75	66	9
		8,50	94	81	10
		8,00	113	95	10
		6,00	183	146	12
		5,50	201	159	13
		5,00	219	172	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

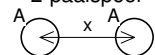
paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	37	35	8
		9,50	59	53	9
		9,00	81	70	9
		8,50	102	86	10
		8,00	124	102	10
		7,50	145	118	11
		6,00	210	165	12
		5,50	232	180	13
		5,00	253	196	13
		4,50	272	209	14
DKM-17	17,64	10,00	36	33	8
		9,50	57	51	9
		9,00	79	68	9
		8,50	100	85	10
		8,00	122	101	10
		7,50	144	117	11
		6,00	209	163	12
		5,50	230	179	13
		5,00	252	194	13
		4,50	274	210	14
DKM-18	17,54	9,50	37	34	8
		9,00	55	50	9
		8,50	77	67	9
		6,00	185	147	12
		5,50	206	162	12
		5,00	228	178	13
DKM-19	17,40	5,50	118	100	12
		5,00	140	117	13
		4,50	160	132	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

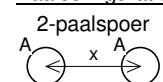
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	52	48	10
		7,00	74	65	11
		6,50	95	82	11
		6,00	117	99	12
		5,50	139	115	12
		5,00	160	131	13
DKM-21	17,35	6,50	116	98	11
		6,00	138	114	12
		5,50	159	130	12
		5,00	181	146	13
		4,50	203	162	13
		DKM-22	17,37	6,50	97
6,00	118			101	12
5,50	140			117	12
5,00	161			133	13
4,50	183			149	13
4,00	205			164	14
DKM-23	17,38	6,00	105	90	12
		5,50	127	106	12
		5,00	148	122	13
		4,50	170	138	13
		4,00	191	154	14
DKM-24	17,38	6,00	100	87	12
		5,50	121	103	12
		5,00	143	120	13
		4,50	164	136	13
		4,00	186	152	14
DKM-25	17,37	5,50	135	112	12
		5,00	157	128	13
		4,50	178	144	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

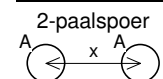
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	106	91	11
		6,00	128	108	12
		5,50	150	124	12
		5,00	171	140	13
		4,50	193	156	13
DKM-27	17,43	6,50	78	69	11
		6,00	99	86	12
		5,50	121	103	12
		5,00	142	119	13
		4,50	164	135	13
DKM-28	17,46	8,50	65	58	9
		8,00	78	69	10
		7,50	97	84	10
		5,50	152	125	12
		5,00	162	133	13
DKM-29	17,44	9,50	64	57	8
		9,00	86	74	9
		5,50	166	136	12
		5,00	188	152	13
		4,50	209	167	13
DKM-30	17,51	9,00	55	50	9
		8,50	77	68	9
		8,00	98	84	10
		7,50	120	101	10
		6,00	185	149	12
		5,50	206	164	12
		5,00	228	180	13
4,50	250	195	13		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

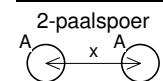
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	55	50	8
		9,00	77	67	9
		8,50	99	83	9
		8,00	120	100	10
		7,50	142	115	10
		5,50	228	178	12
		5,00	250	193	13
		4,50	272	209	13
DKM-32	17,47	9,50	63	56	8
		9,00	85	73	9
		8,50	107	90	9
		8,00	128	106	10
		7,50	150	122	10
		5,50	237	184	12
		5,00	258	200	13
		4,50	280	215	13
DKM-33	17,49	9,50	41	38	8
		9,00	57	51	9
		8,50	74	65	9
		8,00	90	77	10
		7,50	109	91	10
		5,50	195	155	12
		5,00	217	170	13
		4,50	238	186	13
DKM-34	17,50	9,50	54	49	8
		9,00	76	67	9
		8,50	98	83	9
		8,00	119	99	10
		7,50	141	115	10
		5,50	228	178	12
		5,00	249	194	13
		4,50	271	209	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

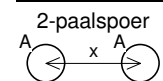
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	62	55	9
		9,00	83	72	9
		8,50	105	88	9
		8,00	127	104	10
		7,50	148	120	10
		5,50	235	182	12
		5,00	256	197	13
DKM-36	17,63	9,50	45	41	9
		9,00	62	55	9
		8,50	83	71	10
		8,00	105	88	10
		7,50	126	103	11
		5,50	213	166	13
		5,00	235	182	13
DKM-37	17,56	9,50	56	50	8
		9,00	77	67	9
		8,50	99	83	9
		8,00	121	99	10
		7,50	142	115	10
		5,50	227	176	12
		5,00	248	191	13
DKM-38	17,28	6,00	106	92	11
		5,50	128	108	12
		5,00	149	124	12
		4,50	171	140	13
DKM-39	17,27	6,00	143	119	11
		5,50	165	135	12
		5,00	186	150	12
		4,50	208	166	13
DKM-40	17,22	4,50	171	139	13
		4,00	192	155	13

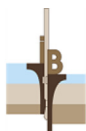
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

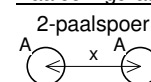
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	164	133	12
		5,00	186	149	12
		4,50	208	165	13
		4,00	229	181	13
DKM-42	17,33	5,50	143	120	12
		5,00	162	134	13
DKM-43	17,30	5,50	128	108	12
		5,00	150	125	12
		4,50	171	141	13
		4,00	193	157	13
DKM-44	17,36	6,00	106	91	12
		5,50	128	108	12
		5,00	149	124	13
		4,50	171	140	13
DKM-45	17,35	8,50	44	41	9
		8,00	60	54	10
		6,50	102	88	11
		6,00	121	103	12
		5,50	140	118	12
		5,00	160	132	13
DKM-46	17,39	4,50	179	147	13
		9,50	42	39	8
		9,00	64	57	9
		8,50	86	75	9
		8,00	107	91	10
		6,50	164	133	11
		6,00	177	143	12
		5,50	192	154	12
		5,00	210	167	13
4,50	231	182	13		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

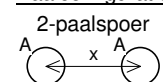
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	59	53	8
		9,00	81	70	9
		8,50	102	87	9
		6,50	171	138	11
		6,00	186	149	12
		5,50	203	162	12
		5,00	223	176	13
DKM-48	17,43	9,50	62	56	8
		9,00	84	73	9
		8,50	106	89	9
		8,00	127	106	10
		6,50	192	153	11
		6,00	214	168	12
		5,00	252	196	13
DKM-49	17,37	9,50	52	47	8
		9,00	69	61	9
		8,50	87	74	9
		8,00	108	90	10
		6,50	173	138	11
		6,00	194	153	12
		5,00	238	184	13
DKM-50	17,41	9,00	55	50	9
		8,50	77	67	9
		8,00	99	84	10
		6,50	157	127	11
		6,00	178	142	12
		5,00	200	158	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

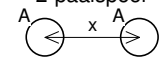
paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	69	61	9
		8,50	91	78	9
		8,00	113	94	10
		6,00	188	150	12
		5,50	210	165	12
		5,00	231	181	13
DKM-52	17,43	10,00	42	38	8
		9,50	63	56	8
		9,00	85	72	9
		8,50	106	89	9
		8,00	128	105	10
		6,00	215	167	12
DKM-53	17,51	10,00	43	39	8
		9,50	65	57	8
		9,00	86	74	9
		8,50	108	90	9
		8,00	130	106	10
		6,00	214	167	12
DKM-54	17,49	10,00	38	36	8
		9,50	60	54	8
		9,00	82	71	9
		8,50	103	87	9
		8,00	125	103	10
		6,00	212	166	12
DKM-55	17,32	9,50	60	53	8
		9,00	81	70	9
		8,50	103	87	9
		6,00	204	161	12
		5,50	226	176	12
		5,00	244	189	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

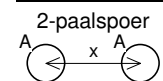
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	37	35	8
		9,00	58	52	9
		8,50	79	70	9
		6,00	170	138	12
		5,50	188	151	12
		5,00	210	167	13
DKM-58	17,23	6,50	172	138	11
		6,00	193	154	11
		5,50	215	169	12
		4,00	267	207	13
DKM-59	17,12	6,50	156	126	11
		6,00	177	142	11
		5,50	199	158	12
		5,00	221	173	12
		4,50	242	189	13
DKM-63	17,27	7,50	96	83	10
		7,00	117	99	10
		6,50	139	115	11
		6,00	155	127	11
		5,50	177	143	12
		5,00	198	159	12
DKM-64	17,32	8,50	58	53	9
		8,00	75	67	10
		7,50	92	80	10
		7,00	105	90	11
		6,50	113	96	11
		6,00	126	106	12
		5,50	137	115	12
DKM-65	17,26	9,00	74	65	8
		8,50	95	82	9
		8,00	117	98	9

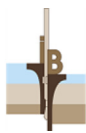
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

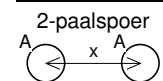
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	39	37	9
		8,00	56	51	9
		7,50	78	69	10
		7,00	99	86	10
DKM-67	17,29	9,50	65	58	8
		9,00	86	75	8
		7,50	140	115	10
		7,00	161	131	10
		5,50	223	175	12
		5,00	242	189	12
DKM-68	17,29	8,50	84	73	9
		8,00	105	89	9
		7,50	127	105	10
		7,00	148	121	10
		6,50	170	137	11
		6,00	192	153	11
		5,50	213	168	12
DKM-69	17,34	10,00	43	40	8
		9,50	65	57	8
		9,00	86	74	9
		8,50	107	90	9
		8,00	127	105	10
		7,50	148	120	10
		7,00	169	136	11
		6,50	191	152	11
		6,00	213	168	12
		5,50	234	183	12
DKM-70	17,28	10,00	43	39	7
		9,50	65	57	8
		9,00	87	74	8
		8,50	108	90	9
		8,00	130	106	9
		7,50	151	121	10

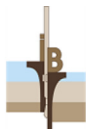
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

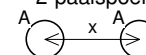
paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	43	40	8
		9,50	65	57	8
		9,00	87	74	9
		8,50	108	90	9
		8,00	130	106	10
		7,50	151	122	10
DKM-72	17,39	10,00	43	39	8
		9,50	65	57	8
		9,00	86	74	9
		8,50	108	90	9
		8,00	130	106	10
		7,50	151	122	10
DKM-73	17,45	9,00	70	61	9
		8,50	92	77	9
		8,00	113	93	10
		7,50	135	109	10
DKM-74	17,41	9,00	69	60	9
		8,50	91	77	9
		8,00	112	93	10
		7,50	134	109	10
DKM-76	17,04	6,00	170	137	11
		5,50	192	152	12
		5,00	213	168	12
		4,50	235	184	12
DKM-77	17,13	6,00	103	89	11
		5,50	125	105	12
		5,00	147	121	12
		4,50	168	137	13
		4,00	190	153	13
DKM-79	17,21	6,00	145	120	11
		5,50	167	136	12
		4,00	217	172	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

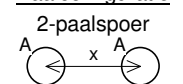
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	41	37	8
		8,50	59	53	9
		8,00	81	70	9
		7,50	103	87	10
		7,00	124	103	10
		6,50	146	119	11
DKM-82	17,20	9,00	64	57	8
		8,50	86	74	9
		8,00	107	90	9
		7,50	129	106	10
DKM-83	17,19	4,50	137	114	13
		4,00	159	130	13
		3,50	180	146	14
DKM-84	17,26	7,50	138	113	10
		7,00	159	129	10
		6,50	181	145	11
		6,00	202	160	11
		5,50	218	172	12
		5,00	236	184	12
		4,50	253	196	13
DKM-85	17,26	9,50	49	44	8
		9,00	70	62	8
		8,50	89	77	9
		8,00	102	86	9
		7,50	122	102	10
		7,00	144	118	10
		6,50	163	132	11
		6,00	179	144	11
		5,50	201	160	12
DKM-86	17,27	9,50	64	55	8
		9,00	85	72	8
		8,50	107	88	9
		8,00	129	104	9
		7,50	150	119	10
		7,00	172	135	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

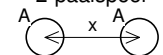
paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	64	56	8
		9,00	85	72	8
		8,50	107	88	9
		8,00	129	104	9
		7,50	150	120	10
		7,00	172	136	10
DKM-88	17,26	9,50	62	55	8
		9,00	84	71	8
		8,50	106	87	9
		8,00	127	103	9
		7,50	149	119	10
		7,00	170	134	10
DKM-89	17,34	9,50	56	50	8
		9,00	77	67	9
		8,50	99	83	9
		8,00	121	99	10
		7,50	142	115	10
		7,00	164	130	11
DKM-90	17,39	9,50	44	40	8
		9,00	66	58	9
		8,50	88	74	9
		8,00	109	91	10
		7,50	131	107	10
		7,00	152	122	11
DKM-91	17,36	9,50	52	47	8
		9,00	74	64	9
		8,50	96	80	9
		8,00	117	96	10
		7,50	139	112	10
		7,00	160	127	11
DKM-92	17,19	8,50	46	42	9
		8,00	68	60	9
		7,50	84	73	10
		7,00	102	86	10

Paalconfiguratie

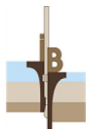
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

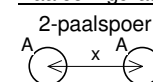
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	147	119	11
		5,50	168	135	11
		5,00	190	151	12
		4,50	212	167	12
DKM-95	17,09	7,50	109	91	10
		7,00	131	107	10
		6,50	153	123	11
		6,00	174	139	11
		5,50	196	154	12
DKM-97	17,15	6,50	125	104	11
		6,00	146	120	11
		5,50	168	136	12
DKM-98	17,10	6,50	121	101	11
		6,00	142	117	11
		5,50	164	133	12
		5,00	186	148	12
DKM-99	17,08	6,50	127	104	11
		6,00	149	120	11
		5,50	171	136	12
		5,00	192	152	12
DKM-100	17,13	6,50	106	90	11
		6,00	127	107	11
DKM-101	17,19	8,00	83	72	9
		6,00	146	120	11
		5,50	168	136	12
		5,00	190	151	12

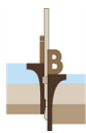
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

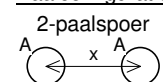
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	60	54	8
		9,00	82	71	8
		8,50	103	87	9
		8,00	123	101	9
		7,50	142	115	10
		5,50	201	159	12
		5,00	223	174	12
DKM-103	17,18	9,50	56	50	8
		9,00	74	65	8
		8,50	92	78	9
		8,00	105	88	9
		7,50	126	104	10
DKM-104	17,21	8,50	66	58	9
		8,00	78	68	9
		7,50	90	77	10
		7,00	103	88	10
		6,50	121	102	11
		6,00	139	115	11
		5,50	160	130	12
		5,00	181	146	12
DKM-105	17,20	10,00	43	39	7
		9,50	65	56	8
		9,00	87	72	8
		8,50	108	88	9
		8,00	127	102	9
		7,50	139	111	10
DKM-106	17,20	9,50	65	57	8
		9,00	85	73	8
		8,50	107	89	9
		8,00	129	105	9
		7,50	150	121	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

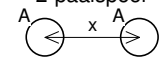
paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	73	63	8
		8,50	95	79	9
		8,00	117	95	9
		7,50	138	111	10
		5,50	225	173	12
		5,00	246	189	12
		4,50	268	204	13
DKM-108	17,27	9,50	55	50	8
		9,00	77	67	8
		8,50	99	83	9
		8,00	120	99	9
		7,50	142	115	10
		5,50	227	177	12
		5,00	249	192	12
4,50	268	206	13		
DKM-109	17,32	9,50	47	43	8
		9,00	69	60	9
		8,50	91	77	9
		8,00	112	93	10
		7,50	134	109	10
		5,50	215	167	12
		5,00	229	178	13
4,50	246	190	13		
DKM-110	17,28	9,50	44	40	8
		9,00	64	56	8
		8,50	81	69	9
		8,00	99	82	9
		7,50	120	98	10
		5,50	205	160	12
		5,00	227	175	12
4,50	248	190	13		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

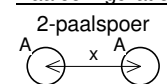
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	41	37	8
		9,00	57	50	8
		8,50	74	64	9
		8,00	96	80	9
		7,50	118	96	10
		5,50	202	157	12
		4,50	245	188	13
DKM-112	17,01	6,50	124	102	10
		6,00	145	118	11
		5,50	167	134	11
		5,00	189	150	12
		4,50	210	165	12
DKM-113	17,02	6,50	138	113	10
		6,00	160	129	11
		5,50	181	144	11
		5,00	203	160	12
		4,50	225	176	12
DKM-114	16,99	6,50	126	103	10
		6,00	148	119	11
		5,50	170	135	11
		5,00	191	150	12
		4,50	213	166	12
DKM-115	17,06	6,00	135	111	11
		5,50	157	127	12
		5,00	178	143	12
DKM-116	17,00	6,00	164	131	11
		5,50	186	147	11
		5,00	208	163	12
		4,50	229	178	12
		4,00	251	194	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

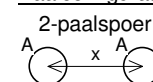
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-117	17,01	8,50	60	54	8
		8,00	78	68	9
		7,50	99	84	9
		6,00	156	126	11
		5,50	176	140	11
		5,00	197	155	12
		4,50	217	170	12
DKM-118	17,05	4,00	237	185	13
		9,00	24	23	8
		8,50	46	41	9
		8,00	67	59	9
		7,50	89	75	10
		4,50	151	122	13
DKM-119	16,99	4,00	172	138	13
		3,50	194	154	14
		6,50	146	117	10
		6,00	168	132	11
		5,50	189	148	11
DKM-120	16,90	5,00	211	163	12
		4,50	233	179	12
		6,50	114	94	10
		6,00	136	110	11
		5,50	158	126	11
DKM-121	16,89	5,00	179	142	12
		4,50	201	157	12
		6,50	102	87	10
		6,00	124	103	11
		5,50	145	119	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

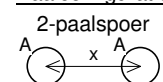
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	130	106	10
		6,00	152	122	11
		5,50	173	137	11
		5,00	195	153	12
		4,50	217	168	12
		4,00	238	184	13
DKM-123	16,94	6,50	128	105	10
		6,00	150	121	11
		5,50	171	137	11
		5,00	193	152	12
		4,50	214	168	12
		4,00	236	183	13
DKM-124	16,82	6,00	157	126	11
		5,50	179	142	11
		5,00	201	158	12
		4,50	222	173	12
		4,00	244	189	13
DKM-125	16,69	5,00	197	154	12
		4,50	219	170	12
		4,00	240	185	13
DKM-129	17,95	13,50	57	49	5
		13,00	79	65	6
		12,50	101	80	6
		12,00	122	96	7
DKM-130	18,46	12,50	91	76	7
		12,00	113	92	8
DKM-131	18,53	13,50	43	39	6
		13,00	65	56	7
		12,50	86	73	7
		12,00	108	89	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q,c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

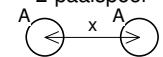
paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	34	31	6
		13,00	54	48	7
		12,50	76	65	7
		12,00	97	81	8
DKM-133	17,99	13,50	17	16	5
		13,00	38	34	6
		12,50	59	52	6
		12,00	73	62	7
DKM-141	18,10	13,00	30	28	6
		12,50	51	45	6
		12,00	73	61	7
DKM-142	18,46	13,00	13	13	7
		12,50	35	33	7
		12,00	56	51	8
DKM-143	18,56	12,50	90	75	7
		12,00	108	88	8
DKM-144	18,26	13,50	57	49	6
		13,00	79	66	6
		12,50	100	81	7
DKM-148	18,51	13,00	64	56	7
		12,50	86	72	7
		12,00	107	88	8
DKM-149	18,38	13,00	45	40	7
		12,50	65	57	7
		12,00	87	74	8
DKM-150	18,08	12,50	17	16	6
		12,00	38	35	7
DKM-151	18,56	13,50	64	56	6
		13,00	86	72	7
		12,50	108	88	7
		12,00	129	104	8

Paalconfiguratie

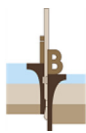
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

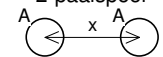
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,290 x 0,290 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-152	18,67	13,50	62	54	7
		13,00	83	70	7
		12,50	103	86	8
DKM-153	18,51	13,50	58	50	6
		13,00	79	66	7
		12,50	101	82	7
		12,00	123	98	8
DKM-154	18,21	13,50	52	45	6
		13,00	69	58	6
		12,50	84	69	7
DKM-162	18,25	13,50	63	53	6
		13,00	84	69	6
		12,50	106	84	7
DKM-163	18,61	13,50	33	30	6
		13,00	54	48	7
		12,50	76	65	7
DKM-164	18,95	13,50	55	49	7
		13,00	74	64	8
		12,50	94	79	8
DKM-178	17,55	8,50	80	69	9
		8,00	99	83	10
		7,50	120	99	10
		7,00	141	114	11
DKM-179	17,82	8,50	80	70	10
		8,00	101	86	10
		7,50	123	102	11
		7,00	144	118	11
DKM-180	17,82	9,00	47	43	9
		8,50	69	61	10
		8,00	90	78	10
		7,50	112	95	11
		7,00	134	111	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

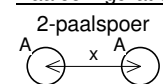
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	43	40	9
		8,50	65	59	10
		8,00	86	76	10
		7,50	108	93	11
		7,00	130	109	11
DKM-182	17,74	9,00	42	39	9
		8,50	60	54	10
		8,00	76	68	10
		7,50	92	80	11
		7,00	110	94	11
DKM-183	17,68	9,00	34	32	9
		8,50	55	50	10
		8,00	77	68	10
		7,50	97	83	11
		7,00	118	99	11
DKM-184	17,71	9,00	34	32	9
		8,50	56	50	10
		8,00	76	67	10
		7,50	98	83	11
		7,00	119	100	11
DKM-185	17,67	9,00	69	61	9
		8,50	91	78	10
		8,00	113	94	10
		7,50	134	110	11
		7,00	156	126	11
DKM-186	17,63	9,00	73	64	9
		8,50	94	80	10
		8,00	116	96	10
		7,50	138	112	11
		7,00	159	128	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

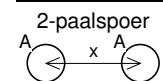
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	72	62	9
		8,50	93	79	9
		8,00	115	95	10
		7,50	137	111	10
		7,00	158	126	11
DKM-188	17,55	9,00	18	18	9
		8,50	38	36	9
		8,00	59	53	10
		7,50	78	68	10
		7,00	98	83	11
DKM-189	17,66	9,00	22	21	9
		8,50	43	39	10
		8,00	63	56	10
		7,50	82	71	11
		7,00	102	87	11
DKM-190	17,62	9,00	20	19	9
		8,50	41	39	10
		8,00	63	57	10
		7,50	85	75	11
		7,00	106	92	11
DKM-191	17,63	9,00	42	39	9
		8,50	64	57	10
		8,00	86	74	10
		7,50	105	89	11
		7,00	125	104	11
DKM-192	17,53	9,00	22	21	9
		8,50	40	37	9
		8,00	60	54	10
		7,50	82	72	10
		7,00	103	88	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

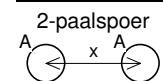
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	22	21	9
		8,50	38	36	9
		8,00	60	54	10
		7,50	81	71	10
		7,00	103	88	11
DKM-194	17,47	9,00	32	30	9
		8,50	48	44	9
		8,00	66	58	10
		7,50	83	72	10
		7,00	98	84	11
DKM-195	17,43	9,00	33	31	9
		8,50	50	46	9
		8,00	69	61	10
		7,50	91	78	10
		7,00	113	94	11
DKM-196	17,35	9,00	33	31	9
		8,50	55	49	9
		8,00	76	65	10
		7,50	97	82	10
		7,00	119	98	11
DKM-197	17,39	9,00	34	32	9
		8,50	56	50	9
		8,00	77	66	10
		7,50	98	83	10
		7,00	120	99	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

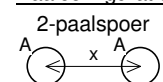
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	126	106	14
		6,00	149	124	14
		5,50	173	142	15
		5,00	197	159	15
		4,50	221	177	16
DKM-2	17,47	5,50	150	128	15
		5,00	173	146	16
		4,50	197	164	16
		4,00	221	182	17
DKM-3	17,50	6,00	201	164	14
		5,50	225	182	15
		5,00	249	200	16
		4,50	273	217	16
		4,00	297	234	17
DKM-4	17,47	6,00	128	111	14
		5,50	149	128	15
		5,00	173	145	16
		4,50	197	163	16
		4,00	221	181	17
DKM-5	17,44	6,00	148	125	14
		5,50	172	143	15
		5,00	196	161	16
DKM-6	17,42	6,00	126	109	14
		5,50	150	127	15
		5,00	174	145	15
		4,50	198	163	16
DKM-7	17,52	6,00	142	120	14
		5,50	166	138	15
		5,00	190	155	16
		4,50	214	173	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

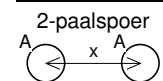
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	125	107	14
		5,50	148	126	15
		5,00	172	144	16
		4,50	196	161	16
DKM-9	17,51	9,00	64	59	11
		8,50	85	75	11
		8,00	100	87	12
		7,50	120	103	13
		6,00	178	147	14
		5,50	193	159	15
		5,00	217	176	16
		4,50	241	194	16
DKM-10	17,52	9,50	67	61	10
		9,00	91	80	11
		8,50	115	99	11
		8,00	139	117	12
		7,50	160	133	13
		5,50	240	192	15
		5,00	264	210	16
		4,50	288	227	16
DKM-11	17,51	9,00	74	66	11
		8,50	98	85	11
		8,00	122	104	12
		7,50	145	121	13
		6,00	214	172	14
		5,50	237	189	15
		5,00	261	207	16
4,50	285	224	16		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

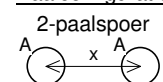
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	49	45	10
		9,00	69	62	11
		8,50	89	79	12
		8,00	112	96	12
		7,50	135	114	13
		6,00	207	167	15
		5,50	231	185	15
		5,00	255	202	16
DKM-13	17,57	9,50	53	48	10
		9,00	76	68	11
		8,50	100	87	12
		8,00	124	105	12
		6,00	220	176	15
		5,50	239	190	15
		5,00	261	206	16
		4,50	284	223	16
DKM-14	17,57	10,00	38	36	10
		9,50	62	56	10
		9,00	86	75	11
		8,50	110	94	12
		8,00	134	112	12
		6,00	225	179	15
		5,50	244	193	15
		5,00	262	206	16
DKM-15	17,65	10,00	42	39	10
		9,50	62	57	11
		9,00	83	74	11
		8,50	104	90	12
		8,00	125	106	12
		6,00	202	164	15
		5,50	221	178	15
		5,00	241	193	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

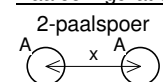
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	41	38	10
		9,50	65	59	11
		9,00	89	78	11
		8,50	113	96	12
		8,00	137	114	12
		7,50	161	132	13
		6,00	232	184	15
		5,50	256	202	15
		5,00	280	219	16
		4,50	300	234	17
DKM-17	17,64	10,00	39	37	10
		9,50	63	57	11
		9,00	87	76	11
		8,50	111	95	12
		8,00	135	113	12
		7,50	159	131	13
		6,00	230	183	15
		5,50	254	200	15
		5,00	278	218	16
		4,50	302	235	17
DKM-18	17,54	9,50	40	38	10
		9,00	61	55	11
		8,50	85	75	11
		6,00	204	164	15
		5,50	228	182	15
		5,00	252	199	16
DKM-19	17,40	5,50	130	112	15
		5,00	154	131	15
		4,50	177	148	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

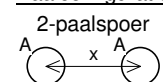
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	57	53	12
		7,00	81	73	13
		6,50	105	92	14
		6,00	129	111	14
		5,50	153	129	15
		5,00	177	147	15
DKM-21	17,35	4,50	200	164	16
		6,50	128	110	13
		6,00	152	128	14
		5,50	176	146	15
		5,00	200	164	15
		4,50	224	181	16
DKM-22	17,37	6,50	107	94	14
		6,00	130	113	14
		5,50	154	131	15
		5,00	178	149	15
		4,50	202	166	16
		4,00	226	184	17
DKM-23	17,38	6,00	116	100	14
		5,50	140	119	15
		5,00	163	137	15
		4,50	187	155	16
		4,00	211	172	17
DKM-24	17,38	6,00	110	97	14
		5,50	134	116	15
		5,00	158	134	15
		4,50	181	152	16
		4,00	205	170	17
DKM-25	17,37	5,50	149	125	15
		5,00	173	143	15
		4,50	197	161	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

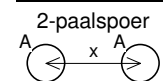
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	117	102	14
		6,00	141	121	14
		5,50	165	139	15
		5,00	189	157	15
		4,50	213	174	16
DKM-27	17,43	6,50	86	77	14
		6,00	109	96	14
		5,50	133	115	15
		5,00	157	133	15
		4,50	181	151	16
DKM-28	17,46	8,50	72	65	11
		8,00	86	77	12
		7,50	107	94	13
		5,50	167	140	15
		5,00	179	149	16
4,50	195	162	16		
DKM-29	17,44	9,50	71	64	10
		9,00	95	83	11
		5,50	183	152	15
		5,00	207	170	16
		4,50	231	187	16
DKM-30	17,51	9,00	61	56	11
		8,50	84	75	11
		8,00	108	94	12
		7,50	132	113	13
		6,00	204	166	14
		5,50	228	184	15
		5,00	252	201	16
4,50	275	219	16		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

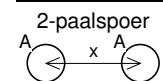
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	61	55	10
		9,00	85	75	11
		8,50	109	93	11
		8,00	133	111	12
		7,50	157	129	13
		5,50	252	199	15
		5,00	276	216	16
4,50	300	234	16		
DKM-32	17,47	9,50	70	63	10
		9,00	94	82	11
		8,50	118	100	11
		8,00	142	118	12
		7,50	165	136	13
		5,50	261	206	15
		5,00	285	223	16
4,50	309	241	16		
DKM-33	17,49	9,50	45	42	10
		9,00	63	57	11
		8,50	82	73	11
		8,00	100	87	12
		7,50	120	102	13
		5,50	215	173	15
		5,00	239	191	16
4,50	263	208	16		
DKM-34	17,50	9,50	60	55	10
		9,00	84	75	11
		8,50	108	93	11
		8,00	132	111	12
		7,50	156	129	13
		5,50	251	199	15
		5,00	275	217	16
4,50	299	234	16		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

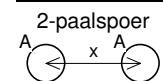
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	68	61	10
		9,00	92	80	11
		8,50	116	98	12
		8,00	140	116	12
		7,50	164	134	13
		5,50	259	204	15
		4,50	307	238	16
DKM-36	17,63	9,50	50	46	10
		9,00	69	62	11
		8,50	92	80	12
		8,00	116	98	12
		7,50	139	116	13
		5,50	235	186	15
		4,50	283	220	17
DKM-37	17,56	9,50	61	56	10
		9,00	85	75	11
		8,50	109	93	12
		8,00	133	111	12
		7,50	157	129	13
		5,50	250	197	15
		4,50	274	214	16
DKM-38	17,28	6,00	117	102	14
		5,50	141	121	15
		5,00	165	139	15
		4,50	188	157	16
DKM-39	17,27	6,00	158	133	14
		5,50	182	151	15
		5,00	206	168	15
		4,50	230	186	16
DKM-40	17,22	4,50	188	156	16
		4,00	212	174	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

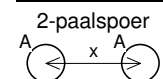
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	181	149	15
		5,00	205	167	15
		4,50	229	185	16
		4,00	253	202	16
DKM-42	17,33	5,50	158	134	15
		5,00	179	150	15
DKM-43	17,30	5,50	141	121	15
		5,00	165	140	15
		4,50	189	158	16
		4,00	213	175	16
DKM-44	17,36	6,00	117	102	14
		5,50	141	121	15
		5,00	165	139	15
		4,50	189	157	16
DKM-45	17,35	8,50	49	46	11
		8,00	66	61	12
		6,50	112	99	13
		6,00	133	116	14
		5,50	155	132	15
		5,00	176	148	15
		4,50	198	164	16
DKM-46	17,39	9,50	47	44	10
		9,00	70	64	11
		8,50	94	83	11
		8,00	118	102	12
		6,50	181	149	14
		6,00	195	160	14
		5,50	211	172	15
		5,00	231	187	15
		4,50	255	204	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

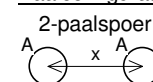
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-47	17,39	9,50	65	59	10
		9,00	89	79	11
		8,50	113	97	11
		6,50	189	155	14
		6,00	205	167	14
		5,50	224	181	15
		5,00	246	197	15
DKM-48	17,43	9,50	69	62	10
		9,00	93	82	11
		8,50	117	100	11
		8,00	141	118	12
		6,50	212	171	14
		6,00	236	189	14
		5,00	278	219	15
DKM-49	17,37	9,50	57	52	10
		9,00	76	68	11
		8,50	96	83	11
		8,00	119	101	12
		6,50	191	154	14
		6,00	214	171	14
		5,00	238	189	15
DKM-50	17,41	9,00	61	56	11
		8,50	85	75	11
		8,00	109	94	12
		6,50	173	142	14
		6,00	197	159	14
		5,50	221	177	15
		5,00	244	194	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

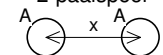
paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	77	68	11
		8,50	100	87	11
		8,00	124	106	12
		6,00	208	168	14
		5,50	231	185	15
		5,00	255	203	16
DKM-52	17,43	10,00	46	42	9
		9,50	70	62	10
		9,00	94	81	11
		8,50	117	99	11
		8,00	141	117	12
		6,00	237	187	14
		5,00	261	204	15
DKM-53	17,51	10,00	48	44	10
		9,50	71	64	10
		9,00	95	82	11
		8,50	119	100	11
		8,00	143	118	12
		6,00	236	186	14
		5,50	260	204	15
		5,00	284	221	16
DKM-54	17,49	10,00	42	40	10
		9,50	66	60	10
		9,00	90	79	11
		8,50	114	97	11
		8,00	138	115	12
		6,00	233	185	14
		5,50	257	203	15
		5,00	281	220	16
DKM-55	17,32	9,50	66	60	10
		9,00	90	79	10
		8,50	114	97	11
		6,00	225	180	14
		5,50	249	197	15
		5,00	269	212	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

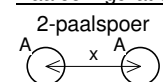
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	41	38	10
		9,00	64	58	10
		8,50	88	78	11
		6,00	188	155	14
		5,50	208	170	15
		5,00	232	187	15
DKM-58	17,23	6,50	189	155	13
		6,00	213	172	14
		5,50	237	190	14
		4,00	295	232	16
DKM-59	17,12	6,50	172	141	13
		6,00	196	159	14
		5,50	220	176	14
		5,00	243	194	15
		4,50	267	211	15
DKM-63	17,27	7,50	106	93	12
		7,00	130	111	13
		6,50	153	129	13
		6,00	171	143	14
		5,50	195	160	15
		5,00	219	178	15
DKM-64	17,32	8,50	64	59	11
		8,00	83	74	12
		7,50	102	89	12
		7,00	116	100	13
		6,50	125	108	13
		6,00	139	118	14
		5,50	152	128	15
DKM-65	17,26	9,00	81	73	10
		8,50	105	91	11
		8,00	129	110	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

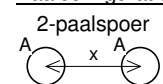
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	43	41	11
		8,00	62	57	11
		7,50	86	77	12
		7,00	110	96	13
DKM-67	17,29	9,50	71	64	10
		9,00	95	84	10
		7,50	155	129	12
		7,00	178	146	13
		5,50	246	196	15
		5,00	267	212	15
DKM-68	17,29	8,50	92	81	11
		8,00	116	100	12
		7,50	140	118	12
		7,00	164	136	13
		6,50	188	153	13
		6,00	212	171	14
		5,50	235	188	15
DKM-69	17,34	10,00	47	44	9
		9,50	71	64	10
		9,00	95	83	10
		8,50	118	101	11
		8,00	140	118	12
		7,50	163	135	12
		7,00	187	153	13
		6,50	211	170	13
		6,00	235	188	14
		5,50	259	205	15
DKM-70	17,28	10,00	48	44	9
		9,50	72	64	10
		9,00	95	82	10
		8,50	119	100	11
		8,00	143	118	12
		7,50	167	136	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

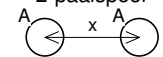
paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	48	44	9
		9,50	72	64	10
		9,00	95	83	10
		8,50	119	101	11
		8,00	143	119	12
		7,50	167	137	12
DKM-72	17,39	10,00	48	44	9
		9,50	71	64	10
		9,00	95	83	11
		8,50	119	101	11
		8,00	143	119	12
		7,50	167	136	12
DKM-73	17,45	9,00	77	68	11
		8,50	101	87	11
		8,00	125	105	12
		7,50	149	122	13
DKM-74	17,41	9,00	76	67	11
		8,50	100	86	11
		8,00	124	104	12
		7,50	148	122	12
DKM-76	17,04	6,00	188	153	13
		5,50	211	171	14
		5,00	235	188	15
		4,50	259	206	15
DKM-77	17,13	6,00	114	99	14
		5,50	138	118	14
		5,00	162	136	15
		4,50	186	154	15
		4,00	210	171	16
DKM-79	17,21	6,00	160	134	14
		5,50	184	152	14
		4,00	239	193	16

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

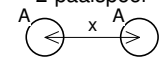
paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	45	42	10
		8,50	65	59	11
		8,00	89	79	11
		7,50	113	97	12
		7,00	137	115	12
		6,50	161	133	13
DKM-82	17,20	9,00	71	63	10
		8,50	95	82	11
		8,00	118	101	11
		7,50	142	119	12
DKM-83	17,19	4,50	151	128	16
		4,00	175	146	16
		3,50	198	163	17
DKM-84	17,26	7,50	152	126	12
		7,00	176	144	13
		6,50	200	162	13
		6,00	223	179	14
		5,50	241	192	14
		5,00	260	206	15
		4,50	279	220	16
DKM-85	17,26	9,50	54	50	10
		9,00	77	69	10
		8,50	98	86	11
		8,00	112	97	11
		7,50	135	114	12
		7,00	159	132	13
		6,50	180	148	13
		6,00	198	161	14
		5,50	221	179	14
DKM-86	17,27	9,50	70	62	10
		9,00	94	80	10
		8,50	118	98	11
		8,00	142	116	11
		7,50	166	134	12
		7,00	190	151	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

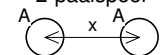
paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	70	62	10
		9,00	94	81	10
		8,50	118	99	11
		8,00	142	117	11
		7,50	166	134	12
		7,00	190	152	13
DKM-88	17,26	9,50	69	61	10
		9,00	93	80	10
		8,50	117	98	11
		8,00	140	115	11
		7,50	164	133	12
		7,00	188	150	13
DKM-89	17,34	9,50	62	55	10
		9,00	85	75	10
		8,50	109	93	11
		8,00	133	111	12
		7,50	157	129	12
		7,00	181	146	13
DKM-90	17,39	9,50	49	45	10
		9,00	73	65	11
		8,50	97	83	11
		8,00	121	102	12
		7,50	144	119	12
		7,00	168	136	13
DKM-91	17,36	9,50	58	52	10
		9,00	82	71	10
		8,50	106	90	11
		8,00	129	107	12
		7,50	153	125	12
		7,00	177	142	13
DKM-92	17,19	8,50	51	47	11
		8,00	75	67	11
		7,50	93	82	12
		7,00	112	97	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

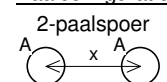
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-94	17,00	6,00	162	134	13
		5,50	186	152	14
		5,00	210	169	15
		4,50	234	187	15
DKM-95	17,09	7,50	121	102	12
		7,00	144	120	12
		6,50	168	138	13
		6,00	192	155	14
		5,50	216	173	14
DKM-97	17,15	6,50	138	117	13
		6,00	161	135	14
		5,50	185	153	14
DKM-98	17,10	6,50	133	113	13
		6,00	157	131	14
		5,50	181	149	14
		5,00	205	166	15
DKM-99	17,08	6,50	140	117	13
		6,00	164	135	13
		5,50	188	152	14
		5,00	212	170	15
DKM-100	17,13	6,50	117	101	13
		6,00	141	120	14
DKM-101	17,19	8,00	91	80	11
		6,00	161	134	14
		5,50	185	152	14
		5,00	209	170	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

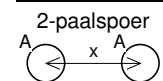
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	66	60	10
		9,00	90	79	10
		8,50	114	97	11
		8,00	136	113	11
		7,50	156	129	12
		5,50	222	178	14
		5,00	246	195	15
4,50	270	213	16		
DKM-103	17,18	9,50	61	56	9
		9,00	82	72	10
		8,50	101	87	11
		8,00	116	99	11
		7,50	139	116	12
DKM-104	17,21	8,50	73	65	11
		8,00	86	76	11
		7,50	99	86	12
		7,00	114	98	13
		6,50	134	114	13
		6,00	154	129	14
		5,50	176	146	14
		5,00	200	163	15
DKM-105	17,20	10,00	48	43	9
		9,50	72	63	10
		9,00	95	81	10
		8,50	119	99	11
		8,00	140	114	11
		7,50	153	124	12
DKM-106	17,20	9,50	71	64	10
		9,00	94	82	10
		8,50	118	100	11
		8,00	142	118	11
		7,50	166	135	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

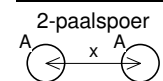
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	81	71	10
		8,50	105	89	11
		8,00	129	107	11
		7,50	152	124	12
		5,50	248	194	14
		5,00	272	211	15
		4,50	296	228	16
DKM-108	17,27	9,50	61	55	10
		9,00	85	75	10
		8,50	109	93	11
		8,00	133	111	11
		7,50	157	129	12
		5,50	251	198	15
		4,50	296	231	16
DKM-109	17,32	9,50	52	48	10
		9,00	76	67	10
		8,50	100	86	11
		8,00	124	104	12
		7,50	148	122	12
		5,50	237	187	15
		4,50	272	213	16
DKM-110	17,28	9,50	48	44	10
		9,00	70	62	10
		8,50	89	77	11
		8,00	109	92	12
		7,50	133	110	12
		5,50	227	179	15
		4,50	250	196	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

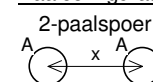
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	45	41	10
		9,00	62	56	10
		8,50	82	72	11
		8,00	106	90	11
		7,50	130	108	12
		5,50	223	176	14
		5,00	246	194	15
4,50	270	211	16		
DKM-112	17,01	6,50	136	115	13
		6,00	160	132	13
		5,50	184	150	14
		5,00	208	168	15
		4,50	232	185	15
DKM-113	17,02	6,50	152	126	13
		6,00	176	144	13
		5,50	200	162	14
		5,00	224	179	15
		4,50	248	197	15
DKM-114	16,99	6,50	139	115	13
		6,00	163	133	13
		5,50	187	151	14
		5,00	211	168	15
		4,50	235	186	15
DKM-115	17,06	6,00	149	124	13
		5,50	173	142	14
		5,00	197	160	15
DKM-116	17,00	6,00	181	147	13
		5,50	205	165	14
		5,00	229	182	15
		4,50	253	199	15
		4,00	277	217	16

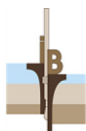
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

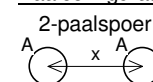
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-117	17,01	8,50	67	60	10
		8,00	86	76	11
		7,50	109	94	12
		6,00	172	141	13
		5,50	194	157	14
		5,00	217	174	15
		4,50	240	190	15
DKM-118	17,05	4,00	262	207	16
		9,00	26	25	10
		8,50	50	46	10
		8,00	74	66	11
		7,50	98	84	12
		4,50	166	137	15
DKM-119	16,99	4,00	190	155	16
		3,50	214	172	16
		6,50	161	130	13
		6,00	185	148	13
		5,50	209	165	14
DKM-120	16,90	5,00	233	183	15
		4,50	257	200	15
		6,50	126	106	13
		6,00	150	123	13
		5,50	174	141	14
DKM-121	16,89	5,00	198	159	14
		4,50	222	176	15
		6,50	113	97	13
		6,00	136	115	13
		5,50	160	133	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

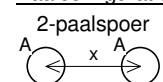
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	144	119	13
		6,00	168	136	13
		5,50	191	154	14
		5,00	215	171	14
		4,50	239	189	15
		4,00	263	206	16
DKM-123	16,94	6,50	141	118	13
		6,00	165	135	13
		5,50	189	153	14
		5,00	213	170	14
		4,50	237	188	15
		4,00	260	205	16
DKM-124	16,82	6,00	174	142	13
		5,50	198	159	14
		5,00	222	177	14
		4,50	245	194	15
		4,00	269	211	16
DKM-125	16,69	5,00	217	172	14
		4,50	241	190	15
		4,00	265	207	15
DKM-129	17,95	13,50	63	54	6
		13,00	87	72	7
		12,50	111	90	8
		12,00	135	108	8
DKM-130	18,46	12,50	101	85	9
		12,00	125	103	9
DKM-131	18,53	13,50	48	44	8
		13,00	72	63	8
		12,50	95	82	9
		12,00	119	100	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

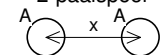
paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	37	35	7
		13,00	60	53	8
		12,50	83	72	9
		12,00	107	90	9
DKM-133	17,99	13,50	18	18	6
		13,00	42	38	7
		12,50	65	58	8
		12,00	80	70	8
DKM-141	18,10	13,00	33	31	7
		12,50	57	50	8
		12,00	80	69	9
DKM-142	18,46	13,00	15	14	8
		12,50	38	36	9
		12,00	62	57	9
DKM-143	18,56	12,50	99	84	9
		12,00	119	99	10
DKM-144	18,26	13,50	63	55	7
		13,00	87	73	8
		12,50	111	91	8
DKM-148	18,51	13,00	71	62	8
		12,50	95	81	9
		12,00	119	99	9
DKM-149	18,38	13,00	49	45	8
		12,50	72	64	9
		12,00	96	82	9
DKM-150	18,08	12,50	19	18	8
		12,00	42	39	8
DKM-151	18,56	13,50	71	62	8
		13,00	95	81	8
		12,50	119	99	9
		12,00	143	116	10

Paalconfiguratie

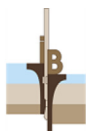
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

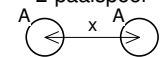
paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	68	61	8
		13,00	91	79	9
		12,50	114	96	9
DKM-153	18,51	13,50	64	56	8
		13,00	87	74	8
		12,50	111	92	9
		12,00	135	110	9
DKM-154	18,21	13,50	57	50	7
		13,00	76	65	8
		12,50	92	77	8
DKM-162	18,25	13,50	69	59	7
		13,00	93	77	8
		12,50	117	95	8
DKM-163	18,61	13,50	36	34	8
		13,00	60	54	8
		12,50	84	73	9
DKM-164	18,95	13,50	60	54	9
		13,00	81	71	9
		12,50	103	88	10
DKM-178	17,55	8,50	88	77	12
		8,00	109	93	12
		7,50	133	111	13
		7,00	155	128	13
DKM-179	17,82	8,50	88	78	12
		8,00	111	96	13
		7,50	135	115	13
		7,00	159	132	14
DKM-180	17,82	9,00	52	48	12
		8,50	76	68	12
		8,00	100	88	13
		7,50	124	106	13
		7,00	148	124	14

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

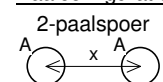
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	48	45	12
		8,50	71	65	12
		8,00	95	85	13
		7,50	119	104	13
		7,00	143	123	14
DKM-182	17,74	9,00	47	44	11
		8,50	66	60	12
		8,00	84	75	13
		7,50	101	89	13
		7,00	122	106	14
DKM-183	17,68	9,00	37	35	11
		8,50	61	56	12
		8,00	85	76	12
		7,50	107	93	13
		7,00	130	111	14
DKM-184	17,71	9,00	37	35	11
		8,50	61	56	12
		8,00	84	75	12
		7,50	108	93	13
		7,00	131	112	14
DKM-185	17,67	9,00	76	68	11
		8,50	100	87	12
		8,00	124	105	12
		7,50	148	123	13
		7,00	172	141	14
DKM-186	17,63	9,00	80	71	11
		8,50	104	90	12
		8,00	128	108	12
		7,50	152	126	13
		7,00	176	143	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

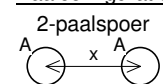
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	79	70	11
		8,50	103	88	11
		8,00	127	106	12
		7,50	151	124	13
		7,00	175	142	13
DKM-188	17,55	9,00	20	19	11
		8,50	42	40	12
		8,00	65	59	12
		7,50	86	76	13
		7,00	108	93	13
DKM-189	17,66	9,00	25	24	11
		8,50	47	44	12
		8,00	69	63	12
		7,50	91	80	13
		7,00	113	97	14
DKM-190	17,62	9,00	22	21	11
		8,50	46	43	12
		8,00	69	64	12
		7,50	93	84	13
		7,00	117	103	13
DKM-191	17,63	9,00	47	44	11
		8,50	71	64	12
		8,00	95	83	12
		7,50	116	100	13
		7,00	138	117	14
DKM-192	17,53	9,00	25	24	11
		8,50	44	41	11
		8,00	66	60	12
		7,50	90	80	13
		7,00	114	99	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

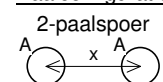
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,320 x 0,320 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	24	23	11
		8,50	42	40	11
		8,00	66	60	12
		7,50	90	79	13
		7,00	114	98	13
DKM-194	17,47	9,00	35	33	11
		8,50	53	49	11
		8,00	72	65	12
		7,50	91	80	13
		7,00	108	94	13
DKM-195	17,43	9,00	36	34	11
		8,50	55	51	11
		8,00	76	68	12
		7,50	100	87	12
		7,00	124	106	13
DKM-196	17,35	9,00	37	34	10
		8,50	61	55	11
		8,00	83	73	12
		7,50	107	92	12
		7,00	131	110	13
DKM-197	17,39	9,00	38	36	11
		8,50	62	56	11
		8,00	84	74	12
		7,50	108	93	12
		7,00	132	111	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

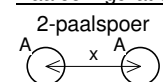
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	137	118	16
		6,00	163	138	17
		5,50	190	157	18
		5,00	216	177	18
		4,50	242	196	19
DKM-2	17,47	5,50	164	142	18
		5,00	190	162	19
		4,50	216	182	19
		4,00	242	202	20
DKM-3	17,50	6,00	220	182	17
		5,50	246	202	18
		5,00	272	221	19
		4,50	298	241	19
		4,00	324	260	20
DKM-4	17,47	6,00	140	123	17
		5,50	163	141	18
		5,00	189	161	19
		4,50	215	181	19
		4,00	241	201	20
DKM-5	17,44	6,00	162	139	17
		5,50	188	159	18
		5,00	214	179	19
DKM-6	17,42	6,00	138	120	17
		5,50	164	141	18
		5,00	190	161	18
		4,50	216	181	19
DKM-7	17,52	6,00	156	133	17
		5,50	182	153	18
		5,00	208	172	19
		4,50	234	192	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

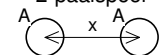
paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	136	119	17
		5,50	162	139	18
		5,00	188	159	19
		4,50	215	179	19
DKM-9	17,51	9,00	70	65	13
		8,50	93	83	14
		8,00	109	97	14
		7,50	131	114	15
		6,00	195	163	17
		5,50	212	176	18
		5,00	238	196	19
		4,50	264	215	19
DKM-10	17,52	9,50	74	67	12
		9,00	100	89	13
		8,50	126	110	14
		8,00	152	130	14
		7,50	175	148	15
		5,50	263	213	18
		5,00	289	232	19
		4,50	315	252	19
DKM-11	17,51	9,00	81	73	13
		8,50	107	94	14
		8,00	133	115	14
		7,50	158	134	15
		6,00	234	191	17
		5,50	260	210	18
		5,00	286	229	19
4,50	312	248	19		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

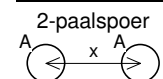
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	53	50	12
		9,00	76	69	13
		8,50	98	87	14
		8,00	122	106	14
		7,50	148	127	15
		6,00	226	186	17
		5,50	253	205	18
		5,00	279	224	19
DKM-13	17,57	9,50	57	53	12
		9,00	84	75	13
		8,50	110	96	14
		8,00	136	117	15
		6,00	240	195	17
		5,50	261	210	18
		5,00	286	228	19
		4,50	310	247	20
DKM-14	17,57	10,00	42	39	12
		9,50	68	62	12
		9,00	94	83	13
		8,50	120	104	14
		8,00	146	124	15
		6,00	246	198	17
		5,50	266	214	18
		5,00	287	229	19
DKM-15	17,65	10,00	45	43	12
		9,50	68	63	13
		9,00	91	82	13
		8,50	114	100	14
		8,00	136	118	15
		6,00	221	182	18
		5,50	242	198	18
		5,00	264	214	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

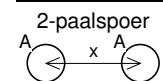
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	45	42	12
		9,50	71	65	13
		9,00	97	86	13
		8,50	123	107	14
		8,00	149	127	15
		7,50	176	147	16
		6,00	254	205	18
		5,50	280	224	18
		5,00	306	243	19
		4,50	328	259	20
DKM-17	17,64	10,00	43	40	12
		9,50	69	63	13
		9,00	95	84	13
		8,50	121	105	14
		8,00	147	125	15
		7,50	173	145	15
		6,00	252	203	18
		5,50	278	222	18
		5,00	304	241	19
		4,50	330	260	20
DKM-18	17,54	9,50	44	42	12
		9,00	66	61	13
		8,50	93	83	14
		6,00	223	182	17
		5,50	249	201	18
		5,00	275	221	19
DKM-19	17,40	5,50	143	124	18
		5,00	169	145	18
		4,50	194	164	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

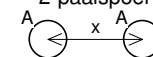
paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	63	58	15
		7,00	89	81	15
		6,50	115	102	16
		6,00	141	123	17
		5,50	167	143	18
		5,00	193	163	18
DKM-21	17,35	4,50	218	182	19
		6,50	140	121	16
		6,00	166	142	17
		5,50	192	162	18
		5,00	218	181	18
		4,50	245	201	19
DKM-22	17,37	6,50	117	104	16
		6,00	143	125	17
		5,50	169	145	18
		5,00	195	165	18
		4,50	221	185	19
		4,00	247	204	20
DKM-23	17,38	6,00	127	111	17
		5,50	153	132	18
		5,00	179	152	18
		4,50	205	172	19
		4,00	231	191	20
		DKM-24	17,38	6,00	120
5,50	146			128	18
5,00	172			149	18
4,50	198			169	19
4,00	225			188	20
DKM-25	17,37			5,50	163
		5,00	189	159	18
		4,50	215	179	19

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

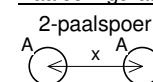
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-26	17,43	6,50	128	113	16
		6,00	154	133	17
		5,50	180	154	18
		5,00	207	174	19
		4,50	233	193	19
DKM-27	17,43	6,50	94	85	16
		6,00	120	107	17
		5,50	146	127	18
		5,00	172	148	19
		4,50	198	168	19
DKM-28	17,46	8,50	78	72	14
		8,00	94	85	14
		7,50	117	104	15
		5,50	183	156	18
		5,00	196	165	19
4,50	214	179	19		
DKM-29	17,44	9,50	77	70	12
		9,00	103	92	13
		5,50	201	168	18
		5,00	227	188	19
		4,50	253	208	19
DKM-30	17,51	9,00	66	61	13
		8,50	92	83	14
		8,00	118	105	14
		7,50	145	125	15
		6,00	223	184	17
		5,50	249	204	18
		5,00	275	223	19
4,50	301	242	19		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

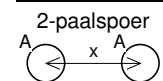
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	67	61	12
		9,00	93	83	13
		8,50	119	103	14
		8,00	145	124	14
		7,50	171	143	15
		5,50	276	221	18
		5,00	302	240	19
		4,50	328	259	19
DKM-32	17,47	9,50	77	69	12
		9,00	103	91	13
		8,50	129	111	14
		8,00	155	131	14
		7,50	181	151	15
		5,50	285	228	18
		5,00	312	248	19
		4,50	338	267	19
DKM-33	17,49	9,50	50	46	12
		9,00	69	63	13
		8,50	90	80	14
		8,00	109	96	14
		7,50	131	113	15
		5,50	236	192	18
		5,00	262	212	19
		4,50	288	231	19
DKM-34	17,50	9,50	66	61	12
		9,00	92	82	13
		8,50	118	103	14
		8,00	144	124	14
		7,50	170	143	15
		5,50	275	221	18
		5,00	301	240	19
		4,50	327	259	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

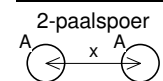
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	75	67	12
		9,00	101	89	13
		8,50	127	109	14
		8,00	153	129	15
		7,50	179	148	15
		5,50	283	226	18
		4,50	310	245	19
DKM-36	17,63	9,50	54	50	13
		9,00	75	68	13
		8,50	100	88	14
		8,00	126	109	15
		7,50	153	129	15
		5,50	257	206	18
		4,50	283	225	19
DKM-37	17,56	9,50	67	61	12
		9,00	93	83	13
		8,50	119	103	14
		8,00	146	123	15
		7,50	172	143	15
		5,50	273	218	18
		4,50	299	237	19
DKM-38	17,28	6,00	128	113	17
		5,50	154	134	17
		5,00	180	154	18
		4,50	206	174	19
DKM-39	17,27	6,00	173	147	17
		5,50	199	167	17
		5,00	225	187	18
		4,50	251	206	19
DKM-40	17,22	4,50	206	173	19
		4,00	232	192	19

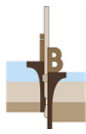
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

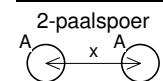
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	198	166	17
		5,00	225	185	18
		4,50	251	205	19
		4,00	277	224	20
DKM-42	17,33	5,50	173	148	18
		5,00	196	166	18
DKM-43	17,30	5,50	154	134	17
		5,00	181	155	18
		4,50	207	175	19
		4,00	233	194	20
DKM-44	17,36	6,00	128	113	17
		5,50	154	134	18
		5,00	180	154	18
		4,50	206	174	19
DKM-45	17,35	8,50	54	51	13
		8,00	72	67	14
		6,50	123	109	16
		6,00	146	128	17
		5,50	169	146	18
		5,00	193	164	18
DKM-46	17,39	9,50	51	48	12
		9,00	77	71	13
		8,50	103	92	13
		8,00	129	113	14
		6,50	198	166	16
		6,00	213	177	17
		5,50	231	191	18
		5,00	253	207	18
4,50	279	226	19		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

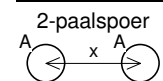
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	71	65	12
		9,00	97	87	13
		8,50	123	108	13
		6,50	207	172	16
		6,00	225	185	17
		5,50	246	201	18
		5,00	269	219	18
DKM-48	17,43	9,50	75	69	12
		9,00	101	90	13
		8,50	128	111	13
		8,00	154	131	14
		6,50	232	190	16
		6,00	258	209	17
		5,00	284	228	18
DKM-49	17,37	9,50	63	58	12
		9,00	84	75	13
		8,50	105	92	13
		8,00	130	112	14
		6,50	208	171	16
		6,00	235	190	17
		5,00	261	209	18
DKM-50	17,41	9,00	67	61	13
		8,50	93	83	13
		8,00	119	104	14
		6,50	189	157	16
		6,00	215	177	17
		5,50	241	196	18
		5,00	267	215	18

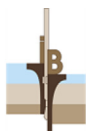
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

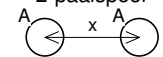
paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	84	76	13
		8,50	110	97	14
		8,00	136	117	14
		6,00	227	186	17
		5,50	253	205	18
		5,00	279	225	19
DKM-52	17,43	10,00	50	47	11
		9,50	76	69	12
		9,00	102	90	13
		8,50	128	110	13
		8,00	155	130	14
		6,00	259	207	17
		5,00	285	226	18
DKM-53	17,51	10,00	52	48	11
		9,50	78	70	12
		9,00	104	91	13
		8,50	130	111	14
		8,00	156	131	14
		6,00	258	207	17
		5,00	284	226	18
DKM-54	17,49	10,00	46	44	11
		9,50	73	66	12
		9,00	99	87	13
		8,50	125	108	14
		8,00	151	128	14
		6,00	255	206	17
		5,00	281	225	18
DKM-55	17,32	9,50	72	66	12
		9,00	98	87	12
		8,50	124	108	13
		6,00	246	199	17
		5,00	272	219	18
		5,00	294	235	18

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

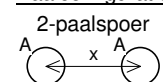
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	45	42	12
		9,00	70	64	12
		8,50	96	86	13
		6,00	206	172	17
		5,50	227	188	18
		5,00	253	207	18
DKM-58	17,23	6,50	207	171	16
		6,00	233	191	17
		5,50	259	210	17
		4,00	322	257	19
DKM-59	17,12	6,50	188	156	16
		6,00	214	176	16
		5,50	240	196	17
		5,00	266	215	18
		4,50	292	234	18
DKM-63	17,27	7,50	116	102	14
		7,00	142	123	15
		6,50	168	143	16
		6,00	187	158	17
		5,50	213	178	17
		5,00	239	197	18
DKM-64	17,32	8,50	70	65	13
		8,00	91	82	14
		7,50	111	99	15
		7,00	127	111	15
		6,50	137	119	16
		6,00	152	131	17
		5,50	166	142	18
DKM-65	17,26	9,00	89	80	12
		8,50	115	101	13
		8,00	141	122	14

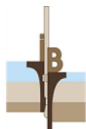
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

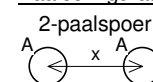
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	47	45	13
		8,00	68	63	14
		7,50	94	85	14
		7,00	120	106	15
DKM-67	17,29	9,50	78	71	12
		9,00	104	92	12
		7,50	169	143	15
		7,00	195	162	15
		5,50	269	218	17
		5,00	292	235	18
DKM-68	17,29	8,50	101	90	13
		8,00	127	111	14
		7,50	153	131	15
		7,00	179	151	15
		6,50	205	170	16
		6,00	231	190	17
		5,50	258	209	17
DKM-69	17,34	10,00	52	48	11
		9,50	78	71	12
		9,00	104	92	12
		8,50	129	112	13
		8,00	153	131	14
		7,50	178	150	15
		7,00	204	169	15
		6,50	231	189	16
		6,00	257	208	17
		5,50	283	227	18
DKM-70	17,28	10,00	52	48	11
		9,50	78	70	12
		9,00	104	91	12
		8,50	131	111	13
		8,00	157	131	14
		7,50	183	151	15

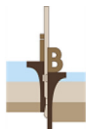
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

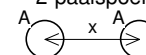
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-71	17,35	10,00	52	49	11
		9,50	78	71	12
		9,00	104	92	13
		8,50	131	112	13
		8,00	157	132	14
		7,50	183	152	15
DKM-72	17,39	10,00	52	48	11
		9,50	78	70	12
		9,00	104	91	13
		8,50	130	112	13
		8,00	156	132	14
		7,50	183	151	15
DKM-73	17,45	9,00	84	75	13
		8,50	110	96	14
		8,00	137	116	14
		7,50	163	136	15
DKM-74	17,41	9,00	84	74	13
		8,50	110	95	13
		8,00	136	115	14
		7,50	162	135	15
DKM-76	17,04	6,00	205	170	16
		5,50	231	189	17
		5,00	257	209	17
		4,50	284	228	18
DKM-77	17,13	6,00	125	110	16
		5,50	151	130	17
		5,00	177	150	18
		4,50	203	170	18
		4,00	229	190	19
DKM-79	17,21	6,00	175	149	16
		5,50	201	169	17
		4,00	261	214	19

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

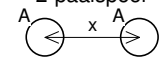
paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	49	46	12
		8,50	72	65	13
		8,00	98	87	13
		7,50	124	108	14
		7,00	150	128	15
		6,50	176	148	16
DKM-82	17,20	9,00	77	70	12
		8,50	103	91	13
		8,00	130	112	14
		7,50	156	132	14
DKM-83	17,19	4,50	166	142	19
		4,00	192	162	19
		3,50	217	181	20
DKM-84	17,26	7,50	166	140	14
		7,00	192	160	15
		6,50	218	179	16
		6,00	243	198	17
		5,50	263	213	17
		5,00	284	228	18
		4,50	305	244	19
DKM-85	17,26	9,50	59	55	12
		9,00	84	76	12
		8,50	107	95	13
		8,00	123	107	14
		7,50	148	127	14
		7,00	174	147	15
		6,50	197	164	16
		6,00	216	179	17
		5,50	242	198	17
DKM-86	17,27	9,50	77	69	12
		9,00	103	89	12
		8,50	129	109	13
		8,00	155	129	14
		7,50	182	148	14
		7,00	208	167	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

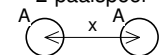
paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	77	69	12
		9,00	103	90	12
		8,50	129	110	13
		8,00	155	129	14
		7,50	181	149	14
		7,00	207	168	15
DKM-88	17,26	9,50	75	67	12
		9,00	101	88	12
		8,50	127	108	13
		8,00	154	128	14
		7,50	180	147	14
		7,00	206	167	15
DKM-89	17,34	9,50	67	61	12
		9,00	93	83	12
		8,50	120	103	13
		8,00	146	123	14
		7,50	172	143	15
		7,00	198	162	15
DKM-90	17,39	9,50	53	49	12
		9,00	80	71	13
		8,50	106	92	13
		8,00	132	113	14
		7,50	158	132	15
		7,00	183	151	16
DKM-91	17,36	9,50	63	58	12
		9,00	89	79	13
		8,50	115	99	13
		8,00	142	119	14
		7,50	168	139	15
		7,00	194	158	15
DKM-92	17,19	8,50	55	52	13
		8,00	82	74	14
		7,50	102	90	14
		7,00	123	107	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c,z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c,z;d} = q_{c,z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

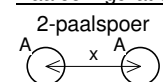
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	177	148	16
		5,50	203	168	17
		5,00	229	188	17
		4,50	255	207	18
DKM-95	17,09	7,50	132	113	14
		7,00	158	133	15
		6,50	184	153	15
		6,00	210	172	16
		5,50	236	191	17
DKM-97	17,15	6,50	150	129	16
		6,00	177	149	16
		5,50	203	169	17
DKM-98	17,10	6,50	146	125	15
		6,00	172	145	16
		5,50	198	165	17
		5,00	224	184	18
DKM-99	17,08	6,50	154	130	15
		6,00	180	149	16
		5,50	206	169	17
		5,00	232	188	18
DKM-100	17,13	6,50	128	112	16
		6,00	154	132	16
DKM-101	17,19	8,00	100	89	14
		6,00	177	148	16
		5,50	203	168	17
		5,00	229	188	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

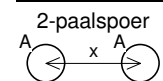
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	73	66	11
		9,00	99	87	12
		8,50	125	108	13
		8,00	148	126	14
		7,50	171	143	14
		5,50	243	197	17
		5,00	269	216	18
DKM-103	17,18	9,50	67	61	11
		9,00	90	80	12
		8,50	110	97	13
		8,00	127	110	14
		7,50	152	129	14
DKM-104	17,21	8,50	79	72	13
		8,00	94	84	14
		7,50	108	96	14
		7,00	125	109	15
		6,50	147	126	16
		6,00	168	143	16
		5,50	193	161	17
		5,00	219	181	18
DKM-105	17,20	10,00	52	48	11
		9,50	78	69	11
		9,00	104	90	12
		8,50	131	110	13
		8,00	153	126	14
		7,50	168	137	14
DKM-106	17,20	9,50	78	70	11
		9,00	103	90	12
		8,50	129	111	13
		8,00	155	130	14
		7,50	181	150	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

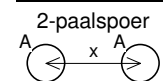
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	88	78	12
		8,50	115	99	13
		8,00	141	118	14
		7,50	167	138	14
		5,50	271	215	17
		5,00	297	234	18
		4,50	323	253	19
DKM-108	17,27	9,50	67	61	12
		9,00	93	83	12
		8,50	119	103	13
		8,00	145	123	14
		7,50	171	143	14
		5,50	274	219	17
		4,50	324	256	19
DKM-109	17,32	9,50	57	53	12
		9,00	83	74	12
		8,50	109	95	13
		8,00	136	115	14
		7,50	162	135	15
		5,50	259	207	18
		4,50	277	220	18
DKM-110	17,28	9,50	53	49	12
		9,00	77	69	12
		8,50	98	85	13
		8,00	120	102	14
		7,50	145	122	15
		5,50	248	198	17
		4,50	274	217	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

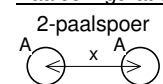
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	49	45	12
		9,00	68	62	12
		8,50	90	79	13
		8,00	116	100	14
		7,50	142	120	14
		5,50	243	195	17
		5,00	269	215	18
4,50	295	234	19		
DKM-112	17,01	6,50	149	127	15
		6,00	175	147	16
		5,50	201	166	17
		5,00	228	186	17
		4,50	254	205	18
DKM-113	17,02	6,50	167	140	15
		6,00	193	160	16
		5,50	219	179	17
		5,00	245	199	17
		4,50	271	218	18
DKM-114	16,99	6,50	152	128	15
		6,00	179	148	16
		5,50	205	167	17
		5,00	231	186	17
		4,50	257	206	18
DKM-115	17,06	6,00	163	138	16
		5,50	189	158	17
		5,00	215	177	18
DKM-116	17,00	6,00	198	163	16
		5,50	224	182	17
		5,00	250	202	17
		4,50	277	221	18
		4,00	303	240	19

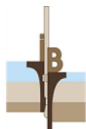
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

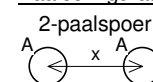
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	73	66	12
		8,00	94	84	13
		7,50	119	104	14
		6,00	188	156	16
		5,50	212	174	17
		5,00	237	193	17
		4,50	262	211	18
DKM-118	17,05	9,00	29	28	12
		8,50	55	51	12
		8,00	81	73	13
		7,50	107	93	14
		4,50	182	151	18
		4,00	208	171	19
		3,50	234	191	20
DKM-119	16,99	6,50	176	145	15
		6,00	202	164	16
		5,50	228	183	17
		5,00	255	203	17
		4,50	281	222	18
DKM-120	16,90	6,50	138	117	15
		6,00	164	137	16
		5,50	190	156	17
		5,00	216	176	17
		4,50	242	195	18
DKM-121	16,89	6,50	123	108	15
		6,00	149	128	16
		5,50	175	148	16
		5,00	201	167	17
		4,50	228	187	18
		4,00	254	206	19

Paalconfiguratie



2-paalspoer
hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

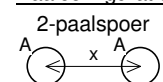
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	157	131	15
		6,00	183	151	16
		5,50	209	171	17
		5,00	235	190	17
		4,50	262	209	18
		4,00	288	228	19
DKM-123	16,94	6,50	154	130	15
		6,00	180	150	16
		5,50	207	170	17
		5,00	233	189	17
		4,50	259	208	18
		4,00	285	227	19
DKM-124	16,82	6,00	190	157	16
		5,50	216	176	16
		5,00	242	196	17
		4,50	268	215	18
		4,00	294	234	19
DKM-125	16,69	5,00	238	191	17
		4,50	264	210	18
		4,00	290	230	18
DKM-129	17,95	13,50	69	60	8
		13,00	95	80	8
		12,50	121	100	9
		12,00	147	119	10
DKM-130	18,46	12,50	110	95	10
		12,00	136	115	11
DKM-131	18,53	13,50	52	48	9
		13,00	78	70	10
		12,50	104	90	11
		12,00	130	110	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Prefab betonpaal**

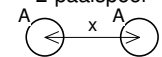
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 x 0,350 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	41	38	9
		13,00	65	59	10
		12,50	91	80	10
		12,00	117	100	11
DKM-133	17,99	13,50	20	19	8
		13,00	46	42	8
		12,50	72	64	9
		12,00	88	77	10
DKM-141	18,10	13,00	36	34	9
		12,50	62	55	9
		12,00	88	76	10
DKM-142	18,46	13,00	16	16	10
		12,50	42	40	10
		12,00	68	63	11
DKM-143	18,56	12,50	109	93	11
		12,00	130	110	11
DKM-144	18,26	13,50	69	61	8
		13,00	95	81	9
		12,50	121	101	10
DKM-148	18,51	13,00	78	69	10
		12,50	104	90	11
		12,00	130	110	11
DKM-149	18,38	13,00	54	50	9
		12,50	79	70	10
		12,00	105	91	11
DKM-150	18,08	12,50	20	20	9
		12,00	46	43	10
DKM-151	18,56	13,50	78	69	9
		13,00	104	89	10
		12,50	130	109	11
		12,00	156	129	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

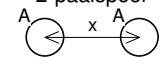
paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	75	67	10
		13,00	100	87	10
		12,50	125	106	11
DKM-153	18,51	13,50	70	62	9
		13,00	96	82	10
		12,50	122	102	11
		12,00	148	122	11
DKM-154	18,21	13,50	62	55	8
		13,00	83	72	9
		12,50	101	86	10
DKM-162	18,25	13,50	76	65	8
		13,00	102	85	9
		12,50	128	105	10
DKM-163	18,61	13,50	39	37	9
		13,00	66	60	10
		12,50	92	81	11
DKM-164	18,95	13,50	66	60	10
		13,00	89	79	11
		12,50	113	98	12
DKM-178	17,55	8,50	96	85	14
		8,00	119	103	14
		7,50	145	123	15
		7,00	170	142	16
DKM-179	17,82	8,50	96	86	14
		8,00	122	107	15
		7,50	148	127	16
		7,00	174	147	17
DKM-180	17,82	9,00	57	53	14
		8,50	83	75	14
		8,00	109	97	15
		7,50	135	117	16
		7,00	161	138	17

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

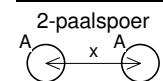
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	52	49	14
		8,50	78	72	15
		8,00	104	94	15
		7,50	130	115	16
		7,00	156	136	17
DKM-182	17,74	9,00	51	48	14
		8,50	72	66	14
		8,00	92	83	15
		7,50	111	99	16
		7,00	133	117	16
DKM-183	17,68	9,00	41	39	13
		8,50	67	62	14
		8,00	93	84	15
		7,50	117	103	16
		7,00	142	123	16
DKM-184	17,71	9,00	41	39	13
		8,50	67	62	14
		8,00	92	82	15
		7,50	118	103	16
		7,00	144	124	16
DKM-185	17,67	9,00	84	75	13
		8,50	110	96	14
		8,00	136	117	15
		7,50	162	136	16
		7,00	188	156	16
DKM-186	17,63	9,00	88	79	13
		8,50	114	99	14
		8,00	140	120	15
		7,50	166	139	15
		7,00	192	159	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

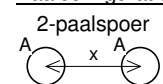
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	86	77	13
		8,50	113	98	14
		8,00	139	118	14
		7,50	165	138	15
		7,00	191	157	16
DKM-188	17,55	9,00	22	21	13
		8,50	46	44	14
		8,00	71	65	14
		7,50	94	84	15
		7,00	118	103	16
DKM-189	17,66	9,00	27	26	13
		8,50	51	48	14
		8,00	76	69	15
		7,50	99	88	16
		7,00	124	108	16
DKM-190	17,62	9,00	24	23	13
		8,50	50	47	14
		8,00	76	70	15
		7,50	102	92	15
		7,00	128	114	16
DKM-191	17,63	9,00	51	48	13
		8,50	77	71	14
		8,00	104	92	15
		7,50	126	110	15
		7,00	151	129	16
DKM-192	17,53	9,00	27	26	13
		8,50	48	45	14
		8,00	73	67	14
		7,50	99	88	15
		7,00	125	109	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

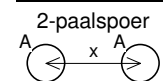
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	26	25	13
		8,50	46	44	14
		8,00	72	66	14
		7,50	98	88	15
		7,00	124	109	16
DKM-194	17,47	9,00	38	36	13
		8,50	58	54	14
		8,00	79	72	14
		7,50	100	89	15
		7,00	118	104	16
DKM-195	17,43	9,00	40	37	13
		8,50	60	56	13
		8,00	84	75	14
		7,50	110	97	15
		7,00	136	117	16
DKM-196	17,35	9,00	40	38	13
		8,50	66	61	13
		8,00	91	81	14
		7,50	117	102	15
		7,00	143	122	15
DKM-197	17,39	9,00	41	39	13
		8,50	68	62	13
		8,00	92	82	14
		7,50	118	103	15
		7,00	145	123	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

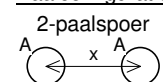
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	157	137	21
		6,00	187	160	22
		5,50	217	183	23
		5,00	247	206	24
		4,50	276	228	25
DKM-2	17,47	5,50	187	165	23
		5,00	217	189	24
		4,50	247	212	25
		4,00	276	235	26
DKM-3	17,50	6,00	251	213	23
		5,50	281	235	23
		5,00	311	258	24
		4,50	341	280	25
		4,00	371	303	26
DKM-4	17,47	6,00	160	143	22
		5,50	187	164	23
		5,00	216	188	24
		4,50	246	211	25
		4,00	276	234	26
DKM-5	17,44	6,00	185	161	22
		5,50	215	185	23
		5,00	245	208	24
DKM-6	17,42	6,00	157	140	22
		5,50	187	164	23
		5,00	217	187	24
		4,50	247	211	25
DKM-7	17,52	6,00	178	154	23
		5,50	208	178	24
		5,00	238	201	25
		4,50	267	224	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

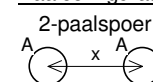
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-8	17,50	6,00	156	138	23
		5,50	186	162	23
		5,00	215	185	24
		4,50	245	208	25
DKM-9	17,51	9,00	81	75	17
		8,50	106	96	18
		8,00	124	112	19
		7,50	150	133	20
		6,00	222	190	23
		5,50	242	205	24
		5,00	272	228	24
		4,50	301	251	25
DKM-10	17,52	9,50	84	78	16
		9,00	114	103	17
		8,50	144	128	18
		8,00	174	151	19
		7,50	200	172	20
		5,50	300	248	24
		5,00	330	271	25
		4,50	360	293	25
DKM-11	17,51	9,00	93	85	17
		8,50	122	110	18
		8,00	152	134	19
		7,50	181	156	20
		6,00	267	222	23
		5,50	297	245	24
		5,00	327	267	24
		4,50	357	289	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

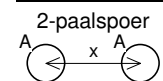
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	61	57	16
		9,00	86	80	17
		8,50	112	101	18
		8,00	139	124	19
		7,50	169	147	20
		6,00	259	216	23
		5,50	289	239	24
		5,00	318	261	25
DKM-13	17,57	9,50	66	61	16
		9,00	95	87	17
		8,50	125	112	18
		8,00	155	136	19
		6,00	275	227	23
		5,50	298	245	24
		5,00	327	266	25
		4,50	355	287	26
DKM-14	17,57	10,00	48	45	15
		9,50	78	72	16
		9,00	107	97	17
		8,50	137	121	18
		8,00	167	145	19
		6,00	281	231	23
		5,50	305	249	24
		5,00	328	266	25
DKM-15	17,65	10,00	52	49	16
		9,50	78	72	16
		9,00	104	95	17
		8,50	130	116	18
		8,00	156	137	19
		6,00	252	212	23
		5,50	277	230	24
		5,00	302	249	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

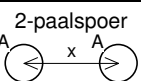
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	51	49	16
		9,50	81	75	17
		9,00	111	100	18
		8,50	141	124	18
		8,00	171	148	19
		7,50	201	171	20
		6,00	290	238	23
		5,50	320	261	24
		5,00	350	283	25
		4,50	375	302	26
DKM-17	17,64	10,00	49	47	15
		9,50	79	73	16
		9,00	109	98	17
		8,50	139	122	18
		8,00	168	146	19
		7,50	198	169	20
		6,00	288	237	23
		5,50	318	259	24
		5,00	347	281	25
		4,50	377	303	26
DKM-18	17,54	9,50	51	48	16
		9,00	76	70	17
		8,50	106	96	18
		6,00	255	212	23
		5,50	285	235	24
		5,00	315	257	25
DKM-19	17,40	5,50	163	144	23
		5,00	193	168	24
		4,50	221	191	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

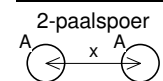
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	72	67	19
		7,00	102	93	20
		6,50	131	118	21
		6,00	161	143	22
		5,50	191	166	23
		5,00	221	190	24
DKM-21	17,35	4,50	250	212	25
		6,50	160	141	21
		6,00	190	165	22
		5,50	220	188	23
		5,00	250	212	24
DKM-22	17,37	4,50	279	234	25
		6,50	133	120	21
		6,00	163	145	22
		5,50	193	169	23
		5,00	223	192	24
		4,50	253	215	25
DKM-23	17,38	4,00	282	238	26
		6,00	145	129	22
		5,50	174	153	23
		5,00	204	177	24
		4,50	234	200	25
DKM-24	17,38	4,00	264	223	26
		6,00	137	124	22
		5,50	167	149	23
		5,00	197	173	24
		4,50	227	196	25
DKM-25	17,37	4,00	257	220	26
		5,50	186	162	23
		5,00	216	185	24
		4,50	246	208	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

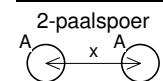
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	147	131	21
		6,00	176	155	22
		5,50	206	179	23
		5,00	236	202	24
		4,50	266	225	25
DKM-27	17,43	6,50	107	98	21
		6,00	137	124	22
		5,50	167	148	23
		5,00	196	172	24
		4,50	226	195	25
DKM-28	17,46	8,50	90	83	18
		8,00	108	99	19
		7,50	133	120	20
		5,50	209	181	23
		5,00	224	193	24
4,50	244	209	25		
DKM-29	17,44	9,50	88	81	16
		9,00	118	106	17
		5,50	229	196	23
		5,00	259	219	24
		4,50	289	242	25
DKM-30	17,51	9,00	76	71	17
		8,50	106	97	18
		8,00	135	121	19
		7,50	165	145	20
		6,00	255	215	23
		5,50	285	238	24
		5,00	314	260	24
4,50	344	283	25		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

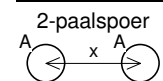
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	76	71	16
		9,00	106	96	17
		8,50	136	120	18
		8,00	166	144	19
		7,50	196	167	20
		5,50	315	257	23
		5,00	345	280	24
		4,50	375	302	25
DKM-32	17,47	9,50	87	80	16
		9,00	117	105	17
		8,50	147	130	18
		8,00	177	153	19
		7,50	207	176	20
		5,50	326	266	23
		5,00	356	289	24
		4,50	386	311	25
DKM-33	17,49	9,50	57	53	16
		9,00	79	73	17
		8,50	102	93	18
		8,00	124	111	19
		7,50	150	132	20
		5,50	269	224	23
		5,00	299	247	24
		4,50	329	269	25
DKM-34	17,50	9,50	75	70	16
		9,00	105	95	17
		8,50	135	120	18
		8,00	165	144	19
		7,50	195	167	20
		5,50	314	258	23
		5,00	344	280	24
		4,50	374	302	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

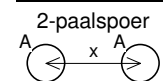
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	85	78	16
		9,00	115	103	17
		8,50	145	127	18
		8,00	175	150	19
		7,50	205	173	20
		5,50	324	263	24
		5,00	354	285	25
DKM-36	17,63	9,50	62	58	16
		9,00	86	79	17
		8,50	115	102	18
		8,00	145	126	19
		7,50	174	150	20
		5,50	294	240	24
		5,00	323	263	25
DKM-37	17,56	9,50	77	71	16
		9,00	107	96	17
		8,50	137	120	18
		8,00	166	143	19
		7,50	196	166	20
		5,50	312	254	24
		5,00	342	276	25
DKM-38	17,28	6,00	146	131	22
		5,50	176	156	23
		5,00	206	179	24
		4,50	236	203	25
DKM-39	17,27	6,00	197	171	22
		5,50	227	195	23
		5,00	257	218	24
		4,50	287	240	25
DKM-40	17,22	4,50	235	201	24
		4,00	265	224	25

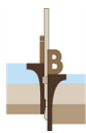
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

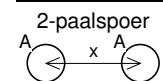
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	227	193	23
		5,00	257	216	24
		4,50	286	239	25
		4,00	316	262	26
DKM-42	17,33	5,50	197	173	23
		5,00	224	194	24
DKM-43	17,30	5,50	177	156	23
		5,00	206	180	24
		4,50	236	203	25
		4,00	266	227	26
DKM-44	17,36	6,00	146	131	22
		5,50	176	156	23
		5,00	206	180	24
		4,50	236	203	25
DKM-45	17,35	8,50	61	58	17
		8,00	82	77	18
		6,50	140	127	21
		6,00	167	149	22
		5,50	194	170	23
		5,00	220	191	24
DKM-46	17,39	4,50	247	212	25
		9,50	58	55	16
		9,00	88	82	16
		8,50	118	107	17
		8,00	148	131	18
		6,50	227	193	21
		6,00	244	207	22
		5,50	264	222	23
		5,00	289	241	24
4,50	318	264	25		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

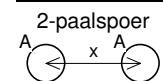
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	81	75	16
		9,00	111	101	16
		8,50	141	125	17
		6,50	236	200	21
		6,00	257	216	22
		5,50	281	234	23
		5,00	308	255	24
DKM-48	17,43	9,50	86	80	16
		9,00	116	105	17
		8,50	146	129	18
		8,00	176	153	19
		6,50	265	221	21
		6,00	295	244	22
		5,00	348	283	24
DKM-49	17,37	9,50	72	67	15
		9,00	96	87	16
		8,50	120	107	17
		8,00	149	130	18
		6,50	238	199	21
		6,00	268	222	22
		5,00	298	244	23
DKM-50	17,41	9,00	76	71	17
		8,50	106	96	18
		8,00	136	121	18
		6,50	216	183	21
		6,00	246	206	22
		5,00	276	229	23

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

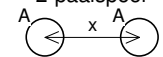
paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	96	88	17
		8,50	126	112	18
		8,00	155	136	19
		6,00	259	217	22
		5,50	289	239	23
		5,00	319	262	24
DKM-52	17,43	10,00	57	54	15
		9,50	87	80	16
		9,00	117	104	17
		8,50	147	128	18
		8,00	177	151	19
		6,00	296	242	22
DKM-53	17,51	10,00	59	56	15
		9,50	89	81	16
		9,00	119	106	17
		8,50	149	130	18
		8,00	179	153	19
		6,00	295	241	23
DKM-54	17,49	10,00	53	50	15
		9,50	83	76	16
		9,00	113	101	17
		8,50	143	125	18
		8,00	172	149	19
		6,00	292	240	23
DKM-55	17,32	9,50	82	76	15
		9,00	112	101	16
		8,50	142	125	17
		6,00	281	233	22
		5,50	311	255	23
		5,00	336	274	24

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

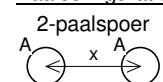
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	51	49	15
		9,00	80	74	16
		8,50	109	100	17
		6,00	235	200	22
		5,50	260	219	23
		5,00	290	242	24
DKM-58	17,23	6,50	237	200	21
		6,00	266	223	22
		5,50	296	245	23
		4,00	369	300	25
DKM-59	17,12	6,50	215	182	20
		6,00	245	205	21
		5,50	274	228	22
		5,00	304	251	23
		4,50	334	273	24
DKM-63	17,27	7,50	132	119	19
		7,00	162	143	20
		6,50	192	167	21
		6,00	214	184	22
		5,50	244	207	23
		5,00	274	230	24
DKM-64	17,32	8,50	80	75	17
		8,00	104	95	18
		7,50	127	115	19
		7,00	145	129	20
		6,50	156	139	21
		6,00	173	152	22
		5,50	190	166	23
DKM-65	17,26	9,00	102	93	16
		8,50	131	117	17
		8,00	161	142	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

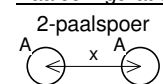
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	54	52	17
		8,00	78	73	18
		7,50	107	98	19
		7,00	137	123	20
DKM-67	17,29	9,50	89	82	15
		9,00	119	107	16
		7,50	193	167	19
		7,00	222	189	20
		5,50	307	254	23
DKM-68	17,29	8,50	115	104	17
		8,00	145	128	18
		7,50	175	152	19
		7,00	205	175	20
		6,50	235	198	21
		6,00	264	221	22
DKM-69	17,34	10,00	59	56	14
		9,50	89	82	15
		9,00	119	107	16
		8,50	148	130	17
		8,00	175	152	18
		7,50	204	174	19
		7,00	234	197	20
DKM-70	17,28	10,00	60	56	14
		9,50	90	81	15
		9,00	119	106	16
		8,50	149	130	17
		8,00	179	153	18
		7,50	209	176	19

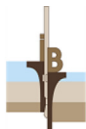
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

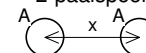
paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	60	56	14
		9,50	90	82	15
		9,00	119	107	16
		8,50	149	131	17
		8,00	179	154	18
		7,50	209	177	19
DKM-72	17,39	10,00	59	56	15
		9,50	89	82	16
		9,00	119	106	16
		8,50	149	130	17
		8,00	179	153	18
		7,50	209	176	19
DKM-73	17,45	9,00	96	87	17
		8,50	126	112	18
		8,00	156	135	19
		7,50	186	158	20
DKM-74	17,41	9,00	95	86	17
		8,50	125	111	18
		8,00	155	134	18
		7,50	185	157	19
DKM-76	17,04	6,00	234	198	21
		5,50	264	221	22
		5,00	294	243	23
		4,50	324	266	24
DKM-77	17,13	6,00	143	128	21
		5,50	172	152	22
		5,00	202	175	23
		4,50	232	198	24
		4,00	262	221	25
DKM-79	17,21	6,00	200	174	22
		5,50	230	197	22
		4,00	299	250	25

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

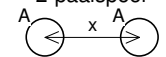
paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	56	53	16
		8,50	82	76	17
		8,00	112	101	18
		7,50	141	125	18
		7,00	171	149	19
		6,50	201	172	20
DKM-82	17,20	9,00	88	81	16
		8,50	118	106	17
		8,00	148	130	18
		7,50	178	153	19
DKM-83	17,19	4,50	189	165	24
		4,00	219	189	25
		3,50	248	211	26
DKM-84	17,26	7,50	190	163	19
		7,00	220	186	20
		6,50	250	209	21
		6,00	278	231	22
		5,50	301	248	23
		5,00	325	266	24
		4,50	349	284	25
DKM-85	17,26	9,50	67	63	15
		9,00	96	88	16
		8,50	123	110	17
		8,00	140	125	18
		7,50	169	147	19
		7,00	199	171	20
		6,50	225	191	21
		6,00	247	208	22
		5,50	277	231	23
DKM-86	17,27	9,50	88	79	15
		9,00	118	104	16
		8,50	148	127	17
		8,00	178	150	18
		7,50	207	173	19
		7,00	237	195	20

Paalconfiguratie

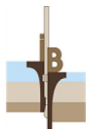
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

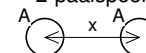
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	88	80	15
		9,00	118	104	16
		8,50	147	128	17
		8,00	177	151	18
		7,50	207	174	19
		7,00	237	196	20
DKM-88	17,26	9,50	86	78	15
		9,00	116	102	16
		8,50	146	126	17
		8,00	175	149	18
		7,50	205	172	19
		7,00	235	194	20
DKM-89	17,34	9,50	77	71	15
		9,00	107	96	16
		8,50	137	120	17
		8,00	167	143	18
		7,50	196	166	19
		7,00	226	189	20
DKM-90	17,39	9,50	61	57	16
		9,00	91	83	16
		8,50	121	107	17
		8,00	151	131	18
		7,50	181	154	19
		7,00	210	176	20
DKM-91	17,36	9,50	72	67	15
		9,00	102	92	16
		8,50	132	116	17
		8,00	162	139	18
		7,50	192	162	19
		7,00	221	184	20
DKM-92	17,19	8,50	63	60	17
		8,00	93	86	18
		7,50	116	105	19
		7,00	140	124	20

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

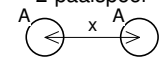
paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	202	173	21
		5,50	232	196	22
		5,00	262	219	23
		4,50	292	241	24
DKM-95	17,09	7,50	151	131	18
		7,00	181	155	19
		6,50	210	178	20
		6,00	240	201	21
		5,50	270	223	22
DKM-97	17,15	6,50	172	150	20
		6,00	202	174	21
		5,50	232	197	22
DKM-98	17,10	6,50	167	145	20
		6,00	197	169	21
		5,50	226	192	22
		5,00	256	215	23
DKM-99	17,08	6,50	176	151	20
		6,00	205	174	21
		5,50	235	197	22
		5,00	265	220	23
DKM-100	17,13	6,50	146	130	20
		6,00	176	154	21
DKM-101	17,19	8,00	114	103	18
		6,00	202	173	21
		5,50	232	196	22
		5,00	262	219	23

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

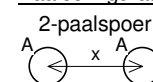
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	83	76	15
		9,00	113	101	16
		8,50	143	125	17
		8,00	170	147	18
		7,50	195	167	19
		5,50	277	230	23
		5,00	307	252	23
4,50	337	275	24		
DKM-103	17,18	9,50	77	71	15
		9,00	103	93	16
		8,50	126	112	17
		8,00	145	128	18
		7,50	174	150	19
DKM-104	17,21	8,50	91	83	17
		8,00	107	97	18
		7,50	124	111	19
		7,00	143	126	20
		6,50	167	146	21
		6,00	192	166	22
		5,50	220	188	22
		5,00	250	211	23
DKM-105	17,20	10,00	60	55	14
		9,50	90	80	15
		9,00	119	104	16
		8,50	149	128	17
		8,00	175	147	18
		7,50	192	160	19
DKM-106	17,20	9,50	89	81	15
		9,00	118	105	16
		8,50	148	129	17
		8,00	178	152	18
		7,50	207	175	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

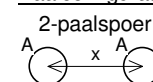
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	101	91	16
		8,50	131	115	17
		8,00	161	138	18
		7,50	191	161	19
		5,50	310	251	22
		5,00	340	273	23
		4,50	370	295	24
DKM-108	17,27	9,50	76	71	15
		9,00	106	96	16
		8,50	136	120	17
		8,00	166	144	18
		7,50	196	167	19
		5,50	314	256	23
		4,50	370	298	25
DKM-109	17,32	9,50	65	61	15
		9,00	95	86	16
		8,50	125	111	17
		8,00	155	134	18
		7,50	185	158	19
		5,50	296	242	23
		4,50	340	275	25
DKM-110	17,28	9,50	60	56	15
		9,00	88	80	16
		8,50	112	99	17
		8,00	137	119	18
		7,50	166	142	19
		5,50	283	231	23
		4,50	342	275	25

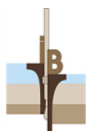
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

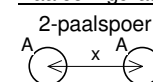
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	56	52	15
		9,00	78	72	16
		8,50	103	92	17
		8,00	132	116	18
		7,50	162	140	19
		5,50	278	228	23
		5,00	308	250	24
DKM-112	17,01	6,50	171	148	20
		6,00	200	171	21
		5,50	230	194	22
		5,00	260	217	23
		4,50	290	239	24
DKM-113	17,02	6,50	190	163	20
		6,00	220	186	21
		5,50	250	209	22
		5,00	280	232	23
		4,50	310	254	24
DKM-114	16,99	6,50	174	149	20
		6,00	204	172	21
		5,50	234	195	22
		5,00	264	217	23
		4,50	294	240	24
DKM-115	17,06	6,00	186	160	21
		5,50	216	184	22
		5,00	246	206	23
DKM-116	17,00	6,00	227	190	21
		5,50	256	213	22
		5,00	286	235	23
		4,50	316	258	24
		4,00	346	280	25

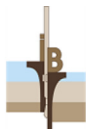
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

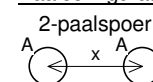
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-117	17,01	8,50	83	76	16
		8,00	108	97	17
		7,50	136	120	18
		6,00	215	182	21
		5,50	243	203	22
		5,00	271	225	23
		4,50	299	246	24
DKM-118	17,05	4,00	327	267	25
		9,00	33	32	15
		8,50	63	59	16
		8,00	93	84	17
		7,50	122	109	18
		4,50	208	176	24
DKM-119	16,99	4,00	238	200	25
		3,50	268	223	26
		6,50	201	169	20
		6,00	231	191	21
		5,50	261	214	22
DKM-120	16,90	5,00	291	236	23
		4,50	321	258	24
		6,50	158	136	20
		6,00	187	160	21
		5,50	217	182	22
DKM-121	16,89	5,00	247	205	23
		4,50	277	228	23
		6,50	141	125	20
		6,00	171	149	21
		5,50	200	172	22

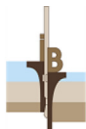
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

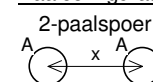
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	180	153	20
		6,00	209	176	21
		5,50	239	199	22
		5,00	269	221	23
		4,50	299	244	23
		4,00	329	266	24
DKM-123	16,94	6,50	176	152	20
		6,00	206	175	21
		5,50	236	198	22
		5,00	266	220	23
		4,50	296	243	24
		4,00	326	265	24
DKM-124	16,82	6,00	217	183	20
		5,50	247	206	21
		5,00	277	228	22
		4,50	307	251	23
		4,00	337	273	24
DKM-125	16,69	5,00	272	223	22
		4,50	301	245	23
		4,00	331	268	24
DKM-129	17,95	13,50	79	70	10
		13,00	109	94	11
		12,50	139	116	12
		12,00	168	139	13
DKM-130	18,46	12,50	126	110	14
		12,00	156	133	15
DKM-131	18,53	13,50	60	55	12
		13,00	89	81	13
		12,50	119	105	14
		12,00	149	129	15

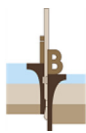
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

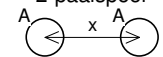
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-132	18,42	13,50	47	44	12
		13,00	74	68	13
		12,50	104	93	13
		12,00	134	117	14
DKM-133	17,99	13,50	23	22	10
		13,00	52	49	11
		12,50	82	74	12
		12,00	101	90	13
DKM-141	18,10	13,00	42	39	11
		12,50	71	64	12
		12,00	101	88	13
DKM-142	18,46	13,00	18	18	13
		12,50	48	46	14
		12,00	78	73	15
DKM-143	18,56	12,50	124	109	14
		12,00	149	128	15
DKM-144	18,26	13,50	79	71	11
		13,00	109	95	12
		12,50	139	118	13
DKM-148	18,51	13,00	89	80	13
		12,50	118	104	14
		12,00	148	128	15
DKM-149	18,38	13,00	61	57	12
		12,50	90	82	13
		12,00	120	106	14
DKM-150	18,08	12,50	23	23	12
		12,00	53	50	13
DKM-151	18,56	13,50	89	80	12
		13,00	119	104	13
		12,50	149	127	14
		12,00	178	150	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Prefab betonpaal**

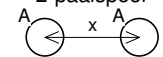
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	85	78	12
		13,00	114	101	13
		12,50	142	124	14
DKM-153	18,51	13,50	79	72	12
		13,00	109	96	13
		12,50	139	119	14
		12,00	169	142	15
DKM-154	18,21	13,50	71	64	11
		13,00	95	83	12
		12,50	116	100	13
DKM-162	18,25	13,50	86	76	11
		13,00	116	100	12
		12,50	146	122	13
DKM-163	18,61	13,50	45	43	12
		13,00	75	69	13
		12,50	105	94	14
DKM-164	18,95	13,50	75	69	13
		13,00	102	91	14
		12,50	129	114	15
DKM-178	17,55	8,50	110	99	18
		8,00	136	120	19
		7,50	166	143	20
		7,00	194	165	21
DKM-179	17,82	8,50	110	100	19
		8,00	139	124	20
		7,50	169	148	21
		7,00	199	171	22
DKM-180	17,82	9,00	65	61	18
		8,50	95	87	19
		8,00	125	112	20
		7,50	155	137	21
		7,00	184	160	22

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

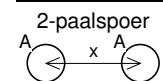
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	59	57	18
		8,50	89	83	19
		8,00	119	109	20
		7,50	149	134	21
		7,00	179	158	22
DKM-182	17,74	9,00	58	56	18
		8,50	82	77	19
		8,00	105	96	20
		7,50	127	115	21
		7,00	152	136	21
DKM-183	17,68	9,00	46	44	18
		8,50	76	71	18
		8,00	106	97	19
		7,50	134	120	20
		7,00	163	143	21
DKM-184	17,71	9,00	47	45	18
		8,50	77	71	19
		8,00	105	95	19
		7,50	134	120	20
		7,00	164	144	21
DKM-185	17,67	9,00	96	87	17
		8,50	125	112	18
		8,00	155	136	19
		7,50	185	159	20
		7,00	215	182	21
DKM-186	17,63	9,00	101	91	17
		8,50	130	116	18
		8,00	160	139	19
		7,50	190	163	20
		7,00	220	185	21

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

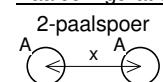
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,400 x 0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	99	89	17
		8,50	129	114	18
		8,00	159	137	19
		7,50	188	160	20
		7,00	218	183	21
DKM-188	17,55	9,00	25	24	17
		8,50	53	50	18
		8,00	81	75	19
		7,50	108	98	20
		7,00	135	120	21
DKM-189	17,66	9,00	31	30	17
		8,50	59	55	18
		8,00	87	80	19
		7,50	113	102	20
		7,00	141	125	21
DKM-190	17,62	9,00	27	27	17
		8,50	57	54	18
		8,00	87	81	19
		7,50	117	107	20
		7,00	147	132	21
DKM-191	17,63	9,00	59	55	17
		8,50	88	82	18
		8,00	118	107	19
		7,50	145	128	20
		7,00	172	150	21
DKM-192	17,53	9,00	31	30	17
		8,50	55	52	18
		8,00	83	77	19
		7,50	113	102	20
		7,00	143	127	21

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

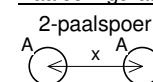
Paaltype : **Prefab betonpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,007$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 x 0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-193	17,49	9,00	30	29	17
		8,50	53	50	18
		8,00	82	76	19
		7,50	112	102	20
		7,00	142	126	21
DKM-194	17,47	9,00	44	42	17
		8,50	67	62	18
		8,00	91	83	19
		7,50	114	103	20
		7,00	135	120	21
DKM-195	17,43	9,00	45	43	17
		8,50	69	65	18
		8,00	95	87	19
		7,50	125	112	19
		7,00	155	136	20
DKM-196	17,35	9,00	46	44	16
		8,50	76	70	17
		8,00	104	94	18
		7,50	134	118	19
		7,00	164	142	20
DKM-197	17,39	9,00	47	45	16
		8,50	77	71	17
		8,00	106	95	18
		7,50	135	119	19
		7,00	165	143	20

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

**Voorbeeldberekening gebaseerd op sondering DKM-1
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**Paaltype : **Prefab betonpaal**
Paalpuntniveau : 5,5 meter tov NAPpaalafmeting : **0,320 x 0,320 m****Correctie conusweerstand bij ontgraving**

Geen ontgraving, geen correctie van de conusweerstand.

Berekening maximum puntweerstand

$$q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem}) \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

Paalklassefactor	:	$\alpha_p = 0,7$	(f)
Paalvoetvormfactor	:	$\beta = 1,0$	(g)
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	:	$s = 1,0$	(h)
Traject I / II / III	:	26,7 / 21,5 / 17,8 MPa	

$$q_{b,max} = 14,7 \text{ MPa}$$

Berekening maximum schachtwrijving

$$R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a} \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

Startdiepte schachtwrijving	:	8 m tov NAP	
paalklassefactor	:	$\alpha_s = 0,01$	[tabel 7.e, 7.f]
O_p	:	omtrek dwarsdoorsnede paalschacht	
ΔL	:	traject schachtwrijving	

diepte [m tov NAP]	$q_{c;z;a}$ [MPa]	O_p [m]	ΔL [m]	$R_{s;cal}$ [kN]	$\Sigma R_{s;cal}$ [kN]
7,50	11,9	1,28	0,5	76	76
7,00	15,0	1,28	0,5	96	172
6,50	15,0	1,28	0,5	96	268
6,00	15,0	1,28	0,5	96	364
5,50	15,0	1,28	0,5	96	460

Berekening maximum draagkracht

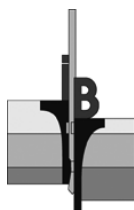
$$R_{c;cal} = A_b * q_{b,max} + R_{s;cal} \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

$$\text{Oppervlakte paalpunt} : A_b = 0,1024 \text{ m}^2$$

$$R_{c;cal} = 1504 + 460 = 1965 \text{ kN}$$

Berekening negatieve kleef

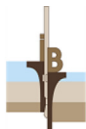
Geen negatieve kleef berekend



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage F2

Berekening fundering – vibropalen

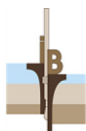
**Paalpuntniveau**

In de tabel worden per sondering de paalpuntniveaus gegeven waarvoor de draagkracht is berekend.

Tabel 1. Paalpuntniveau

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-1	17,42	6,5 tot 4,5
DKM-2	17,47	5,5 tot 4,0
DKM-3	17,50	6,0 tot 4,0
DKM-4	17,47	6,0 tot 4,0
DKM-5	17,44	6,0 tot 5,0
DKM-6	17,42	6,0 tot 4,5
DKM-7	17,52	6,0 tot 4,5
DKM-8	17,50	6,0 tot 4,5
DKM-9	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-10	17,52	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-11	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-12	17,55	9,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-13	17,57	9,5 tot 8,0 en 6,0 tot 4,5
DKM-14	17,57	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-15	17,65	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-16	17,68	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-17	17,64	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-18	17,54	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-19	17,40	5,5 tot 4,5
DKM-20	17,37	7,5 tot 4,5
DKM-21	17,35	6,5 tot 4,5
DKM-22	17,37	6,5 tot 4,0
DKM-23	17,38	6,0 tot 4,0
DKM-24	17,38	6,0 tot 4,0
DKM-25	17,37	5,5 tot 4,5
DKM-26	17,43	6,5 tot 4,5
DKM-27	17,43	6,5 tot 4,5
DKM-28	17,46	8,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-29	17,44	9,5 tot 9,0 en 5,5 tot 4,5
DKM-30	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-31	17,46	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-32	17,47	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-33	17,49	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-34	17,50	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-35	17,57	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-36	17,63	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-37	17,56	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-38	17,28	6,0 tot 4,5
DKM-39	17,27	6,0 tot 4,5
DKM-40	17,22	4,5 tot 4,0
DKM-41	17,31	5,5 tot 4,0
DKM-42	17,33	5,5 tot 5,0
DKM-43	17,30	5,5 tot 4,0
DKM-44	17,36	6,0 tot 4,5
DKM-45	17,35	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-46	17,39	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-47	17,39	9,5 tot 8,5 en 6,5 tot 4,5
DKM-48	17,43	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-49	17,37	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-50	17,41	9,0 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-51	17,47	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-52	17,43	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-53	17,51	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-54	17,49	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-55	17,32	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-56	17,34	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-58	17,23	6,5 tot 5,5 en 4,0
DKM-59	17,12	6,5 tot 4,5
DKM-63	17,27	7,5 tot 5,0
DKM-64	17,32	8,5 tot 5,5
DKM-65	17,26	9,0 tot 8,0
DKM-66	17,26	8,5 tot 7,0
DKM-67	17,29	9,5 tot 9,0 en 7,5 tot 7,0 en 5,5 tot 5,0
DKM-68	17,29	8,5 tot 5,5
DKM-69	17,34	10,0 tot 5,5
DKM-70	17,28	10,0 tot 7,5
DKM-71	17,35	10,0 tot 7,5
DKM-72	17,39	10,0 tot 7,5
DKM-73	17,45	9,0 tot 7,5
DKM-74	17,41	9,0 tot 7,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

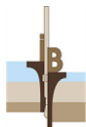
Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-76	17,04	6,0 tot 4,5
DKM-77	17,13	6,0 tot 4,0
DKM-79	17,21	6,0 tot 5,5 en 4,0
DKM-81	17,15	9,0 tot 6,5
DKM-82	17,20	9,0 tot 7,5
DKM-83	17,19	4,5 tot 3,5
DKM-84	17,26	7,5 tot 4,5
DKM-85	17,26	9,5 tot 5,5
DKM-86	17,27	9,5 tot 7,0
DKM-87	17,25	9,5 tot 7,0
DKM-88	17,26	9,5 tot 7,0
DKM-89	17,34	9,5 tot 7,0
DKM-90	17,39	9,5 tot 7,0
DKM-91	17,36	9,5 tot 7,0
DKM-92	17,19	8,5 tot 7,0
DKM-94	17,00	6,0 tot 4,5
DKM-95	17,09	7,5 tot 5,5
DKM-97	17,15	6,5 tot 5,5
DKM-98	17,10	6,5 tot 5,0
DKM-99	17,08	6,5 tot 5,0
DKM-100	17,13	6,5 tot 6,0
DKM-101	17,19	8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-102	17,22	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-103	17,18	9,5 tot 7,5
DKM-104	17,21	8,5 tot 5,0
DKM-105	17,20	10,0 tot 7,5
DKM-106	17,20	9,5 tot 7,5
DKM-107	17,21	9,0 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-108	17,27	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-109	17,32	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-110	17,28	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-111	17,25	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-112	17,01	6,5 tot 4,5
DKM-113	17,02	6,5 tot 4,5
DKM-114	16,99	6,5 tot 4,5
DKM-115	17,06	6,0 tot 5,0
DKM-116	17,00	6,0 tot 4,0
DKM-117	17,01	8,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,0
DKM-118	17,05	9,0 tot 7,5 en 4,5 tot 3,5
DKM-119	16,99	6,5 tot 4,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-120	16,90	6,5 tot 4,5
DKM-121	16,89	6,5 tot 4,0
DKM-122	16,90	6,5 tot 4,0
DKM-123	16,94	6,5 tot 4,0
DKM-124	16,82	6,0 tot 4,0
DKM-125	16,69	5,0 tot 4,0
DKM-129	17,95	13,5 tot 12,0
DKM-130	18,46	12,5 tot 12,0
DKM-131	18,53	13,5 tot 12,0
DKM-132	18,42	13,5 tot 12,0
DKM-133	17,99	13,5 tot 12,0
DKM-141	18,10	13,0 tot 12,0
DKM-142	18,46	13,0 tot 12,0
DKM-143	18,56	12,5 tot 12,0
DKM-144	18,26	13,5 tot 12,5
DKM-148	18,51	13,0 tot 12,0
DKM-149	18,38	13,0 tot 12,0
DKM-150	18,08	12,5 tot 12,0
DKM-151	18,56	13,5 tot 12,0
DKM-152	18,67	13,5 tot 12,5
DKM-153	18,51	13,5 tot 12,0
DKM-154	18,21	13,5 tot 12,5
DKM-162	18,25	13,5 tot 12,5
DKM-163	18,61	13,5 tot 12,5
DKM-164	18,95	13,5 tot 12,5
DKM-178	17,55	8,5 tot 7,0
DKM-179	17,82	8,5 tot 7,0
DKM-180	17,82	9,0 tot 7,0
DKM-181	17,84	9,0 tot 7,0
DKM-182	17,74	9,0 tot 7,0
DKM-183	17,68	9,0 tot 7,0
DKM-184	17,71	9,0 tot 7,0
DKM-185	17,67	9,0 tot 7,0
DKM-186	17,63	9,0 tot 7,0
DKM-187	17,49	9,0 tot 7,0
DKM-188	17,55	9,0 tot 7,0
DKM-189	17,66	9,0 tot 7,0
DKM-190	17,62	9,0 tot 7,0
DKM-191	17,63	9,0 tot 7,0
DKM-192	17,53	9,0 tot 7,0

1) Niveau ten tijde van onderzoek



Paalpuntniveau

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-193	17,49	9,0 tot 7,0
DKM-194	17,47	9,0 tot 7,0
DKM-195	17,43	9,0 tot 7,0
DKM-196	17,35	9,0 tot 7,0
DKM-197	17,39	9,0 tot 7,0

1) Niveau ten tijde van onderzoek



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	830	15,0	1132	252
		6,00	884	15,0	1132	342
		5,50	938	15,0	1132	432
		5,00	992	15,0	1132	522
		4,50	1045	15,0	1132	612
DKM-2	17,47	5,50	655	12,1	913	179
		5,00	707	12,1	910	269
		4,50	794	12,8	965	359
		4,00	947	15,0	1131	449
DKM-3	17,50	6,00	830	14,8	1119	265
		5,50	892	15,0	1132	355
		5,00	946	15,0	1132	445
		4,50	1000	15,0	1132	535
DKM-4	17,47	6,00	475	8,2	617	176
		5,50	623	10,4	784	256
		5,00	681	10,5	792	345
		4,50	694	9,6	724	435
DKM-5	17,44	6,00	442	7,1	536	201
		5,50	398	4,9	373	291
		5,00	409	4,0	301	381
DKM-6	17,42	6,00	667	12,6	950	163
		5,50	794	14,2	1071	253
		5,00	885	15,0	1132	343
		4,50	909	14,3	1082	433
DKM-7	17,52	6,00	797	15,0	1132	197
		5,50	851	15,0	1132	287
		5,00	701	10,5	793	377
		4,50	644	8,0	607	467
DKM-8	17,50	6,00	509	9,8	739	110
		5,50	565	9,8	742	200
		5,00	844	14,8	1117	290
		4,50	861	14,0	1057	380

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

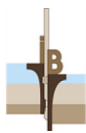
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	374	5,1	382	243
		8,50	420	5,1	381	319
		8,00	544	7,1	532	375
		7,50	552	6,2	468	453
		6,00	614	4,7	353	671
		5,50	865	9,4	713	730
		5,00	1021	11,7	883	820
		4,50	997	10,0	753	910
		DKM-10	17,52	9,50	718	12,5
9,00	668			10,2	770	344
8,50	629			8,2	616	434
8,00	669			7,8	592	524
7,50	717			7,8	592	604
5,50	1166			13,8	1039	905
5,00	1177			12,8	967	996
4,50	1172			11,5	870	1086
DKM-11	17,51			9,00	476	8,3
		8,50	492	7,5	563	257
		8,00	519	6,9	519	347
		7,50	582	7,1	538	433
		6,00	1094	15,0	1132	693
		5,50	1148	15,0	1132	783
		5,00	913	8,6	649	873
		4,50	888	6,9	518	963
		DKM-12	17,55	9,50	385	6,7
9,00	462			7,3	555	216
8,50	533			7,9	596	293
8,00	779			12,2	923	376
7,50	861			12,8	969	466
6,00	1097			14,5	1092	737
5,50	1146			14,4	1085	827
5,00	1207			14,5	1097	917
4,50	1282			15,0	1132	1007

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	621	11,1	838	198
		9,00	652	10,6	799	288
		8,50	725	11,0	832	378
		8,00	811	11,7	885	468
		6,00	801	6,7	508	828
		5,50	831	6,4	486	900
		5,00	817	5,0	377	986
DKM-14	17,57	4,50	813	3,8	286	1071
		10,00	765	15,0	1132	144
		9,50	819	15,0	1132	234
		9,00	873	15,0	1132	324
		8,50	927	15,0	1132	414
		8,00	845	12,0	906	504
		6,00	744	5,2	392	848
DKM-15	17,65	5,50	752	4,4	335	919
		5,00	760	3,7	279	989
		10,00	712	13,7	1032	157
		9,50	820	15,0	1132	235
		9,00	776	13,0	981	314
		8,50	706	10,4	785	392
		8,00	690	9,0	681	471
DKM-16	17,68	6,00	783	7,2	543	762
		5,50	800	6,6	499	835
		5,00	804	5,7	431	910
		10,00	558	10,3	776	155
		9,50	742	13,1	992	245
		9,00	753	12,2	921	335
		8,50	749	10,9	823	425
		8,00	792	10,7	806	515
		7,50	819	10,1	761	606
		6,00	982	10,1	764	875
		5,50	995	9,2	694	965
		5,00	922	6,4	483	1055
		4,50	946	5,9	446	1132

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	541	10,0	755	148
		9,50	690	12,1	913	238
		9,00	711	11,4	858	328
		8,50	746	10,9	826	418
		8,00	830	11,6	876	508
		7,50	910	12,2	920	598
		6,00	1121	13,3	1001	868
		5,50	1146	12,6	953	958
		5,00	1147	11,5	865	1049
		4,50	1094	9,1	687	1139
DKM-18	17,54	9,50	348	6,3	474	107
		9,00	543	9,6	722	184
		8,50	599	9,6	725	274
		6,00	1113	15,0	1132	724
		5,50	1167	15,0	1132	814
		5,00	1221	15,0	1132	904
		4,50	1275	15,0	1132	994
DKM-19	17,40	5,50	522	9,1	689	181
		5,00	517	7,8	592	271
		4,50	621	9,0	679	357
DKM-20	17,37	7,50	679	14,2	1069	63
		7,00	770	15,0	1132	153
		6,50	824	15,0	1132	243
		6,00	715	11,4	860	333
		5,50	688	9,6	725	423
		5,00	692	8,5	641	513
DKM-21	17,35	4,50	734	8,3	625	600
		6,50	663	13,5	1019	87
		6,00	742	14,0	1060	177
		5,50	726	12,5	943	267
		5,00	803	13,0	982	357
DKM-22	17,37	4,50	867	13,2	1000	447
		6,50	756	14,8	1120	140
		6,00	817	15,0	1132	231
		5,50	744	12,2	921	321
		5,00	793	12,1	912	411
		4,50	859	12,3	932	501
		4,00	958	13,3	1007	591

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	590	12,0	909	75
		5,50	750	14,4	1085	165
		5,00	832	15,0	1132	255
		4,50	886	15,0	1132	345
		4,00	940	15,0	1132	436
DKM-24	17,38	6,00	519	9,8	737	129
		5,50	592	10,2	769	219
		5,00	597	9,1	687	309
		4,50	640	8,9	669	399
		4,00	666	8,2	621	489
DKM-25	17,37	5,50	531	9,5	719	167
		5,00	634	10,6	800	257
		4,50	629	9,3	702	347
DKM-26	17,43	6,50	629	12,1	911	137
		6,00	781	14,3	1076	227
		5,50	670	10,6	800	317
		5,00	653	9,0	682	408
		4,50	675	8,3	628	498
DKM-27	17,43	6,50	468	8,8	661	120
		6,00	666	11,9	900	210
		5,50	707	11,7	879	300
		5,00	783	12,1	915	391
		4,50	852	12,5	941	481
DKM-28	17,46	8,50	275	4,0	304	154
		8,00	393	5,9	446	209
		7,50	410	5,3	399	286
		5,50	487	4,0	298	515
		5,00	537	4,5	338	558
		4,50	770	8,8	664	620
DKM-29	17,44	9,50	418	5,7	430	267
		9,00	331	2,6	196	357
		5,50	804	8,6	650	692
		5,00	883	9,2	692	782
		4,50	1004	10,6	803	871

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

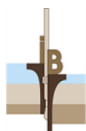
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	512	8,3	626	228
		8,50	679	10,8	814	318
		8,00	752	11,2	845	408
		7,50	978	15,0	1132	499
		6,00	1140	15,0	1132	769
		5,50	1004	10,8	815	859
		5,00	928	7,9	599	949
		4,50	952	7,3	549	1039
DKM-31	17,46	9,50	782	14,2	1074	230
		9,00	853	14,6	1102	320
		8,50	925	15,0	1132	411
		8,00	979	15,0	1132	501
		7,50	1033	15,0	1132	591
		5,50	973	8,9	672	951
		5,00	954	7,3	550	1041
		4,50	958	6,2	468	1131
DKM-32	17,47	9,50	665	11,2	846	264
		9,00	714	11,1	837	354
		8,50	782	11,4	861	444
		8,00	895	12,7	959	534
		7,50	997	13,8	1039	624
		5,50	1269	15,0	1132	984
		5,00	1323	15,0	1132	1074
		4,50	1377	15,0	1132	1164
DKM-33	17,49	9,50	339	5,9	442	123
		9,00	400	6,3	478	189
		8,50	450	6,5	489	261
		8,00	525	7,3	548	327
		7,50	695	10,0	755	404
		5,50	1137	15,0	1132	764
		5,00	1191	15,0	1132	854
		4,50	1245	15,0	1132	944
DKM-34	17,50	9,50	733	15,0	1132	90
		9,00	787	15,0	1132	180
		8,50	841	15,0	1132	270
		8,00	895	15,0	1132	360
		7,50	949	15,0	1132	450
		5,50	1165	15,0	1132	810
		5,00	1219	15,0	1132	901
		4,50	1134	11,9	902	991

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	592	9,7	731	257
		9,00	739	11,7	886	347
		8,50	815	12,2	923	437
		8,00	860	12,0	907	527
		7,50	956	13,0	978	617
		5,50	1102	11,4	861	977
		5,00	1117	10,5	795	1067
		4,50	1219	11,6	876	1157
		DKM-36	17,63	9,50	321	6,3
9,00	430			7,7	584	133
8,50	570			9,7	732	219
8,00	626			9,7	735	309
7,50	702			10,2	771	399
5,50	1134			15,0	1132	759
5,00	1057			12,1	913	849
4,50	1045			10,6	804	939
DKM-37	17,56			9,50	667	11,7
		9,00	872	15,0	1132	322
		8,50	776	11,7	883	412
		8,00	733	9,6	721	502
		7,50	760	8,9	675	592
		5,50	1244	15,0	1132	943
		5,00	1298	15,0	1132	1033
		4,50	1352	15,0	1132	1123
		DKM-38	17,28	6,00	775	15,0
5,50	828			15,0	1132	250
5,00	882			15,0	1132	340
4,50	936			15,0	1132	430
DKM-39	17,27	6,00	780	15,0	1132	169
		5,50	834	15,0	1132	259
		5,00	888	15,0	1132	349
		4,50	919	14,5	1094	439
DKM-40	17,22	4,50	776	15,0	1132	162
		4,00	830	15,0	1132	252
DKM-41	17,31	5,50	595	11,5	866	126
		5,00	697	12,5	947	216
		4,50	862	15,0	1132	306
DKM-42	17,33	4,00	871	14,0	1057	396
		5,50	414	7,3	550	140
		5,00	395	5,8	438	221

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

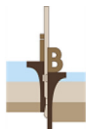
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	631	12,2	924	128
		5,00	714	12,9	973	218
		4,50	804	13,7	1033	308
		4,00	899	14,6	1101	398
DKM-44	17,36	6,00	502	9,5	714	123
		5,50	540	9,1	687	213
		5,00	521	7,5	566	304
		4,50	502	5,9	444	394
DKM-45	17,35	8,50	262	3,7	281	157
		8,00	293	3,6	269	220
		6,50	622	8,5	642	395
		6,00	917	14,0	1055	475
		5,50	987	14,4	1090	556
		5,00	977	13,2	994	636
DKM-46	17,39	4,50	964	11,8	891	717
		9,50	734	14,7	1106	118
		9,00	754	13,9	1049	208
		8,50	672	10,9	823	298
		8,00	636	8,9	672	388
		6,50	609	5,2	389	627
		6,00	649	5,3	403	679
		5,50	773	7,3	549	740
DKM-47	17,39	5,00	879	8,6	650	815
		4,50	956	9,2	692	903
		9,50	649	11,1	838	245
		9,00	601	8,8	667	335
		8,50	535	6,2	468	425
		6,50	669	5,3	402	713
		6,00	781	7,0	528	775
		5,50	809	6,7	502	847
DKM-48	17,43	5,00	1207	14,4	1085	928
		4,50	1282	14,8	1120	1018
		9,50	767	13,5	1019	260
		9,00	801	13,1	987	350
		8,50	857	13,1	990	440
		8,00	997	15,0	1132	530
		6,50	914	9,6	724	800
		6,00	899	8,1	610	890
5,50	863	6,1	459	980		
5,00	964	7,4	560	1049		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	483	7,8	588	217
		9,00	541	8,1	614	288
		8,50	674	10,1	764	361
		8,00	948	15,0	1132	449
		6,50	1110	15,0	1132	719
		6,00	1164	15,0	1132	809
		5,50	1218	15,0	1132	899
		5,00	1272	15,0	1132	989
DKM-50	17,41	9,00	431	7,5	566	153
		8,50	420	6,1	458	243
		8,00	466	5,9	444	333
		6,50	1023	15,0	1132	574
		6,00	1077	15,0	1132	664
		5,50	995	12,0	906	754
		5,00	992	10,7	811	844
DKM-51	17,47	9,00	613	10,6	800	222
		8,50	649	10,2	770	312
		8,00	558	7,0	528	402
		6,00	1018	13,0	981	716
		5,50	1162	15,0	1132	806
		5,00	1216	15,0	1132	896
DKM-52	17,43	10,00	676	12,7	955	173
		9,50	775	13,6	1030	263
		9,00	872	14,6	1102	353
		8,50	901	14,0	1060	443
		8,00	955	14,0	1059	533
		6,00	1214	15,0	1132	893
		5,50	1268	15,0	1132	983
		5,00	1322	15,0	1132	1073
DKM-53	17,51	10,00	689	12,9	970	179
		9,50	797	14,1	1061	269
		9,00	857	14,2	1070	359
		8,50	941	14,8	1120	449
		8,00	930	13,4	1011	539
		6,00	1121	13,0	979	890
		5,50	1121	11,8	890	981
		5,00	1182	11,9	900	1071

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	585	10,8	816	160
		9,50	677	11,7	879	250
		9,00	737	11,8	890	340
		8,50	888	13,9	1051	430
		8,00	931	13,7	1032	520
		6,00	1207	15,0	1132	881
		5,50	1111	11,7	883	971
		5,00	1122	10,7	811	1061
DKM-55	17,32	9,50	461	6,9	521	249
		9,00	496	6,5	489	339
		8,50	508	5,6	419	429
		6,00	873	8,0	607	849
		5,50	867	6,7	507	939
		5,00	920	6,9	521	1014
DKM-56	17,34	9,50	306	6,6	498	12
		9,00	468	9,0	682	98
		8,50	454	7,5	569	189
		6,00	660	7,1	534	567
		5,50	844	10,1	765	642
		5,00	950	11,3	853	732
DKM-58	17,23	6,50	648	13,0	981	99
		6,00	426	6,9	521	189
		5,50	364	4,3	328	279
		4,00	898	13,3	1001	497
DKM-59	17,12	6,50	702	14,3	1083	88
		6,00	785	15,0	1132	178
		5,50	839	15,0	1132	268
		5,00	846	14,0	1054	358
		4,50	939	14,8	1119	448
DKM-63	17,27	7,50	391	6,9	523	130
		7,00	455	7,1	539	220
		6,50	494	6,8	515	309
		6,00	809	12,9	973	377
		5,50	951	14,8	1120	467
		5,00	1006	14,8	1121	557

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	264	4,5	340	100
		8,00	273	3,8	286	170
		7,50	301	3,5	261	241
		7,00	319	3,2	239	294
		6,50	388	4,2	319	329
		6,00	433	4,5	342	380
		5,50	461	4,5	340	429
DKM-65	17,26	9,00	665	12,3	928	180
		8,50	621	10,1	766	270
		8,00	636	9,3	700	360
DKM-66	17,26	8,50	324	5,3	398	144
		8,00	701	12,7	955	214
		7,50	797	13,6	1026	304
		7,00	915	15,0	1132	394
DKM-67	17,29	9,50	460	6,6	498	269
		9,00	441	5,0	377	359
		7,50	709	7,9	600	583
		7,00	755	7,8	589	671
		5,50	865	6,8	515	928
		5,00	1160	12,3	928	1006
DKM-68	17,29	8,50	625	9,7	733	309
		8,00	918	15,0	1132	399
		7,50	972	15,0	1132	489
		7,00	1026	15,0	1132	580
		6,50	904	11,1	838	670
		6,00	759	6,7	506	760
DKM-69	17,34	5,50	716	4,6	345	850
		10,00	660	12,2	923	179
		9,50	677	11,4	860	269
		9,00	648	9,6	722	359
		8,50	701	9,6	723	446
		8,00	734	9,2	696	529
		7,50	1048	15,0	1132	615
		7,00	1102	15,0	1132	705
		6,50	1128	14,4	1087	795
6,00	992	10,2	770	885		
		5,50	949	8,1	608	975

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

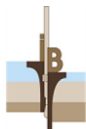
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	787	15,0	1132	180
		9,50	827	14,7	1110	270
		9,00	895	15,0	1132	360
		8,50	942	14,9	1121	450
		8,00	1003	15,0	1132	540
		7,50	1057	15,0	1132	630
DKM-71	17,35	10,00	787	15,0	1132	180
		9,50	818	14,5	1094	270
		9,00	828	13,5	1022	360
		8,50	821	12,2	920	450
		8,00	995	14,8	1119	540
		7,50	1054	14,9	1128	630
DKM-72	17,39	10,00	692	12,9	975	179
		9,50	719	12,3	930	269
		9,00	894	15,0	1132	360
		8,50	948	15,0	1132	450
		8,00	1002	15,0	1132	540
		7,50	1056	15,0	1132	630
DKM-73	17,45	9,00	593	11,4	864	126
		8,50	648	11,5	865	216
		8,00	862	15,0	1132	306
		7,50	916	15,0	1132	396
DKM-74	17,41	9,00	622	12,4	934	103
		8,50	618	11,1	838	194
		8,00	619	9,9	749	284
		7,50	637	9,1	688	374
DKM-76	17,04	6,00	787	15,0	1132	180
		5,50	841	15,0	1132	270
		5,00	895	15,0	1132	360
		4,50	949	15,0	1132	450
DKM-77	17,13	6,00	730	13,8	1042	176
		5,50	818	14,5	1098	266
		5,00	892	15,0	1132	356
		4,50	946	15,0	1132	446
DKM-79	17,21	4,00	1000	15,0	1132	536
		6,00	376	5,7	430	197
		5,50	342	3,8	284	287
		4,00	756	10,2	768	494

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

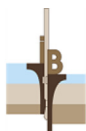
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	307	6,3	472	40
		8,50	451	8,4	634	118
		8,00	679	12,3	926	208
		7,50	745	12,5	945	298
		7,00	899	14,7	1112	388
		6,50	965	15,0	1132	478
DKM-82	17,20	9,00	687	12,3	928	218
		8,50	705	11,5	868	308
		8,00	578	7,5	566	398
		7,50	544	5,5	418	488
DKM-83	17,19	4,50	511	6,6	496	356
		4,00	549	6,2	470	446
		3,50	582	5,8	438	532
DKM-84	17,26	7,50	805	10,2	770	573
		7,00	770	8,2	621	663
		6,50	806	7,8	591	753
		6,00	819	7,0	526	840
		5,50	735	4,2	317	909
		5,00	706	2,6	197	981
		4,50	727	2,1	160	1052
DKM-85	17,26	9,50	366	5,6	423	188
		9,00	397	5,1	387	276
		8,50	437	4,9	373	356
		8,00	571	7,2	545	408
		7,50	631	7,4	559	494
		7,00	642	6,4	486	584
		6,50	652	5,6	422	665
		6,00	858	9,3	701	730
DKM-86	17,27	5,50	1047	12,3	925	820
		9,50	664	11,1	841	266
		9,00	733	11,5	867	356
		8,50	860	13,1	989	446
		8,00	975	14,4	1090	536
		7,50	1051	14,9	1126	626
		7,00	1108	15,0	1132	716

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	693	11,8	892	265
		9,00	757	12,0	908	355
		8,50	798	11,7	886	445
		8,00	714	8,7	657	535
		7,50	698	7,1	539	625
		7,00	710	6,2	469	715
DKM-88	17,26	9,50	834	15,0	1132	259
		9,00	888	15,0	1132	349
		8,50	942	15,0	1132	439
		8,00	996	15,0	1132	530
		7,50	1012	14,2	1069	620
		7,00	968	12,0	906	710
DKM-89	17,34	9,50	634	11,4	859	198
		9,00	852	15,0	1132	288
		8,50	887	14,6	1102	378
		8,00	859	12,8	964	468
		7,50	875	11,9	901	558
		7,00	900	11,3	853	648
DKM-90	17,39	9,50	472	10,2	769	18
		9,00	496	9,5	720	108
		8,50	603	10,7	808	198
		8,00	546	8,2	623	288
		7,50	539	6,9	520	378
		7,00	562	6,3	472	466
DKM-91	17,36	9,50	739	13,4	1015	218
		9,00	864	15,0	1132	308
		8,50	818	12,8	966	398
		8,00	762	10,4	783	488
		7,50	772	9,4	709	578
		7,00	771	8,2	618	668
DKM-92	17,19	8,50	396	6,2	470	191
		8,00	426	5,7	429	281
		7,50	491	6,2	468	351
		7,00	489	5,2	393	423
DKM-94	17,00	6,00	739	13,9	1051	181
		5,50	841	15,0	1132	271
		5,00	895	15,0	1132	361
		4,50	949	15,0	1132	451

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-95	17,09	7,50	452	9,1	687	68
		7,00	665	12,6	951	158
		6,50	465	7,0	528	248
		6,00	466	5,8	439	338
		5,50	469	4,7	355	428
DKM-97	17,15	6,50	403	8,9	672	0
		6,00	316	5,8	438	90
		5,50	272	3,6	274	180
DKM-98	17,10	6,50	751	15,0	1132	121
		6,00	805	15,0	1132	211
		5,50	859	15,0	1132	301
		5,00	913	15,0	1132	391
DKM-99	17,08	6,50	710	14,5	1096	88
		6,00	785	15,0	1132	178
		5,50	839	15,0	1132	268
		5,00	893	15,0	1132	358
DKM-100	17,13	6,50	488	9,8	740	74
		6,00	438	7,5	566	164
DKM-101	17,19	8,00	291	4,6	347	138
		6,00	668	9,4	712	403
		5,50	870	12,7	958	493
		5,00	944	13,1	992	583
DKM-102	17,22	9,50	480	9,4	711	90
		9,00	558	9,9	750	180
		8,50	461	6,6	498	270
		8,00	501	6,4	485	351
		7,50	475	4,8	362	429
		5,50	1084	15,0	1132	676
		5,00	1138	15,0	1132	767
		4,50	1192	15,0	1132	857
DKM-103	17,18	9,50	357	4,8	364	231
		9,00	406	4,9	368	310
		8,50	406	3,9	296	381
		8,00	516	5,6	423	438
		7,50	530	4,8	361	524

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

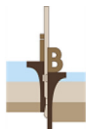
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	320	4,4	331	202
		8,00	365	4,7	358	251
		7,50	423	5,4	404	302
		7,00	541	7,2	544	358
		6,50	648	8,6	648	433
		6,00	677	8,2	621	508
		5,50	1034	15,0	1132	593
		5,00	1048	14,1	1064	683
		DKM-105	17,20	10,00	524	9,2
9,50	510			7,7	581	270
9,00	497			6,2	468	360
8,50	518			5,5	415	450
8,00	544			5,0	380	527
7,50	589			5,3	404	578
DKM-106	17,20	9,50	546	8,5	642	269
		9,00	764	12,2	919	356
		8,50	882	13,6	1025	446
		8,00	1000	15,0	1132	536
		7,50	1054	15,0	1132	626
DKM-107	17,21	9,00	516	9,8	739	122
		8,50	591	10,3	774	212
		8,00	644	10,2	771	302
		7,50	914	15,0	1132	392
		5,50	1049	13,2	997	752
		5,00	1083	12,8	963	842
DKM-108	17,27	4,50	1101	12,0	905	932
		9,50	713	13,2	995	194
		9,00	849	15,0	1132	284
		8,50	903	15,0	1132	374
		8,00	957	15,0	1132	464
		7,50	852	11,5	868	554
		5,50	892	7,7	579	909
		5,00	919	7,1	534	999
		4,50	947	6,6	499	1080

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-109	17,32	9,50	602	12,2	918	86
		9,00	770	14,7	1108	176
		8,50	839	15,0	1132	267
		8,00	893	15,0	1132	357
		7,50	874	13,4	1011	447
		5,50	723	5,6	423	783
		5,00	815	6,8	517	843
DKM-110	17,28	4,50	838	6,4	483	915
		9,50	393	6,3	474	182
		9,00	451	6,4	487	266
		8,50	494	6,5	487	337
		8,00	690	9,8	739	412
		7,50	725	9,4	709	501
		5,50	1012	11,0	832	855
DKM-111	17,25	5,00	1049	10,7	806	944
		4,50	1127	11,2	846	1033
		9,50	328	5,8	440	108
		9,00	444	7,5	565	175
		8,50	633	10,7	806	249
		8,00	621	9,2	697	338
		7,50	642	8,5	641	429
DKM-112	17,01	5,50	941	10,5	791	779
		5,00	970	9,9	750	869
		4,50	1079	11,2	842	958
		6,50	743	13,2	998	242
		6,00	878	15,0	1132	332
		5,50	932	15,0	1132	422
		5,00	986	15,0	1132	512
DKM-113	17,02	4,50	972	13,5	1019	602
		6,50	742	14,5	1094	143
		6,00	794	14,5	1091	233
		5,50	873	15,0	1132	323
DKM-114	16,99	5,00	927	15,0	1132	413
		4,50	981	15,0	1132	503
		6,50	741	15,0	1132	104
		6,00	795	15,0	1132	194
		5,50	849	15,0	1132	284
		5,00	903	15,0	1132	374
		4,50	957	15,0	1132	464

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

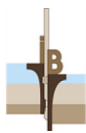
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	610	11,5	868	149
		5,50	469	7,2	543	240
		5,00	456	5,7	431	330
DKM-116	17,00	6,00	672	13,4	1012	109
		5,50	794	14,9	1125	199
		5,00	852	15,0	1132	289
		4,50	906	15,0	1132	379
		4,00	960	15,0	1132	469
DKM-117	17,01	8,50	323	5,7	431	108
		8,00	441	7,3	552	182
		7,50	518	7,9	595	269
		6,00	693	8,6	650	506
		5,50	815	10,2	770	589
		5,00	839	9,6	724	675
		4,50	929	10,5	789	760
DKM-118	17,05	4,00	986	10,6	799	845
		9,00	368	8,1	614	0
		8,50	307	5,6	423	90
		8,00	298	4,2	317	180
		7,50	317	3,4	260	270
		4,50	961	14,3	1076	527
		4,00	777	9,0	679	617
DKM-119	16,99	3,50	705	6,2	468	707
		6,50	774	15,0	1132	160
		6,00	828	15,0	1132	250
		5,50	882	15,0	1132	340
		5,00	936	15,0	1132	430
DKM-120	16,90	4,50	990	15,0	1132	520
		6,50	769	15,0	1132	151
		6,00	823	15,0	1132	241
		5,50	877	15,0	1132	331
DKM-121	16,89	5,00	931	15,0	1132	421
		4,50	934	13,9	1046	512
		6,50	762	15,0	1132	139
		6,00	816	15,0	1132	229
		5,50	870	15,0	1132	319
		5,00	797	12,2	921	409
		4,50	767	10,3	780	499
		4,00	741	8,6	647	589

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	786	15,0	1132	178
		6,00	840	15,0	1132	268
		5,50	894	15,0	1132	358
		5,00	948	15,0	1132	448
		4,50	1001	15,0	1132	538
		4,00	1055	15,0	1132	628
DKM-123	16,94	6,50	798	15,0	1132	198
		6,00	852	15,0	1132	288
		5,50	906	15,0	1132	378
		5,00	959	15,0	1132	468
		4,50	1013	15,0	1132	558
		4,00	1067	15,0	1132	648
DKM-124	16,82	6,00	690	12,7	960	191
		5,50	800	14,0	1053	281
		5,00	901	15,0	1132	371
		4,50	955	15,0	1132	461
		4,00	1009	15,0	1132	551
DKM-125	16,69	5,00	599	11,6	872	126
		4,50	689	12,4	934	216
		4,00	776	13,1	989	306
DKM-129	17,95	13,50	668	11,6	876	238
		13,00	661	10,3	775	328
		12,50	568	7,0	528	418
		12,00	546	5,3	403	508
DKM-130	18,46	12,50	468	5,3	400	380
		12,00	451	3,7	282	470
DKM-131	18,53	13,50	506	8,8	664	180
		13,00	641	10,6	800	270
		12,50	487	6,0	453	360
		12,00	442	3,8	287	450
DKM-132	18,42	13,50	427	7,6	572	140
		13,00	553	9,3	698	225
		12,50	501	6,9	521	315
		12,00	446	4,5	340	404
DKM-133	17,99	13,50	313	6,0	452	70
		13,00	358	5,8	440	158
		12,50	389	5,3	402	247
		12,00	477	6,5	492	303

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	390	7,0	525	126
		12,50	547	9,3	699	214
		12,00	672	10,8	817	304
DKM-142	18,46	13,00	394	8,0	602	55
		12,50	670	12,9	973	145
		12,00	679	11,9	898	235
DKM-143	18,56	12,50	451	5,0	377	375
		12,00	450	4,0	302	448
DKM-144	18,26	13,50	631	10,8	815	238
		13,00	522	7,2	543	328
		12,50	423	3,8	287	418
DKM-148	18,51	13,00	533	8,2	622	267
		12,50	594	8,4	634	357
		12,00	605	7,4	562	447
DKM-149	18,38	13,00	466	7,9	592	185
		12,50	616	10,0	756	271
		12,00	670	10,0	756	361
DKM-150	18,08	12,50	466	9,4	707	70
		12,00	610	11,3	857	160
DKM-151	18,56	13,50	746	12,9	976	268
		13,00	893	15,0	1132	358
		12,50	947	15,0	1132	448
		12,00	1001	15,0	1132	538
DKM-152	18,67	13,50	833	15,0	1132	258
		13,00	885	15,0	1132	344
		12,50	787	11,7	883	430
DKM-153	18,51	13,50	611	10,3	780	240
		13,00	746	12,1	914	330
		12,50	931	15,0	1132	420
		12,00	889	12,9	974	510
DKM-154	18,21	13,50	381	5,6	421	214
		13,00	413	5,3	402	286
		12,50	462	5,6	423	349
DKM-162	18,25	13,50	747	13,1	986	261
		13,00	813	13,3	1005	351
		12,50	943	15,0	1132	441
DKM-163	18,61	13,50	760	15,0	1132	136
		13,00	814	15,0	1132	226
		12,50	868	15,0	1132	316

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	425	6,4	483	227
		13,00	507	7,2	540	307
		12,50	845	13,5	1020	390
DKM-178	17,55	8,50	477	6,1	463	332
		8,00	611	8,0	607	411
		7,50	604	6,7	506	501
		7,00	623	6,0	454	586
DKM-179	17,82	8,50	536	7,4	561	333
		8,00	788	11,8	894	420
		7,50	858	12,2	921	510
		7,00	1039	15,0	1132	600
DKM-180	17,82	9,00	581	10,2	773	197
		8,50	680	11,2	848	287
		8,00	773	12,1	913	377
		7,50	959	15,0	1132	467
		7,00	1013	15,0	1132	557
DKM-181	17,84	9,00	786	15,0	1132	179
		8,50	840	15,0	1132	270
		8,00	894	15,0	1132	360
		7,50	948	15,0	1132	450
		7,00	1002	15,0	1132	540
DKM-182	17,74	9,00	382	6,1	460	176
		8,50	386	5,2	396	248
		8,00	433	5,4	405	317
		7,50	488	5,7	431	382
		7,00	816	12,0	903	459
DKM-183	17,68	9,00	473	8,6	649	140
		8,50	502	8,0	607	230
		8,00	544	7,8	587	320
		7,50	633	8,6	652	404
		7,00	898	13,3	1006	491
DKM-184	17,71	9,00	401	7,0	528	141
		8,50	458	7,0	532	231
		8,00	623	9,6	723	316
		7,50	744	11,1	835	406
		7,00	786	10,8	815	496

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

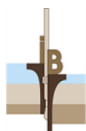
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	852	15,0	1132	288
		8,50	906	15,0	1132	378
		8,00	960	15,0	1132	468
		7,50	1014	15,0	1132	559
		7,00	1068	15,0	1132	649
DKM-186	17,63	9,00	814	14,0	1054	303
		8,50	855	13,7	1032	393
		8,00	928	14,1	1065	483
		7,50	1023	15,0	1132	573
		7,00	1077	15,0	1132	663
DKM-187	17,49	9,00	795	13,6	1029	298
		8,50	855	13,7	1038	388
		8,00	889	13,3	1005	478
		7,50	1020	15,0	1132	568
		7,00	1073	15,0	1132	658
DKM-188	17,55	9,00	368	7,1	538	76
		8,50	425	7,3	548	160
		8,00	498	7,8	585	245
		7,50	604	9,0	682	326
		7,00	779	11,8	892	408
DKM-189	17,66	9,00	378	7,1	539	93
		8,50	440	7,4	556	177
		8,00	516	7,9	600	261
		7,50	609	8,9	675	342
		7,00	854	13,2	999	426
DKM-190	17,62	9,00	532	10,7	805	82
		8,50	655	12,2	920	172
		8,00	771	13,6	1023	262
		7,50	860	14,3	1083	352
		7,00	944	15,0	1132	442
DKM-191	17,63	9,00	477	8,2	619	177
		8,50	495	7,4	559	267
		8,00	555	7,5	569	357
		7,50	652	8,6	651	436
		7,00	912	13,3	1002	520
DKM-192	17,53	9,00	374	7,1	532	93
		8,50	429	7,3	551	165
		8,00	753	13,3	1006	250
		7,50	848	14,2	1073	340
		7,00	937	15,0	1132	430

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,273/0,310 m**

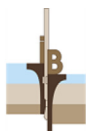
Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	305	5,5	418	90
		8,50	451	7,9	593	160
		8,00	712	12,4	939	248
		7,50	797	13,1	991	338
		7,00	935	15,0	1132	428
DKM-194	17,47	9,00	337	5,7	430	132
		8,50	424	6,7	506	201
		8,00	433	5,9	448	273
		7,50	474	5,9	446	345
		7,00	514	5,9	448	409
DKM-195	17,43	9,00	385	6,7	506	136
		8,50	424	6,6	499	208
		8,00	672	11,0	833	288
		7,50	842	13,6	1026	378
		7,00	959	15,0	1132	468
DKM-196	17,35	9,00	411	7,3	548	138
		8,50	488	7,8	586	229
		8,00	601	9,1	688	314
		7,50	821	12,8	966	404
		7,00	810	11,4	858	494
DKM-197	17,39	9,00	417	7,3	552	143
		8,50	490	7,7	583	233
		8,00	615	9,4	707	319
		7,50	811	12,5	943	409
		7,00	813	11,4	857	499

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	935	15,0	1283	276
		6,00	994	15,0	1283	375
		5,50	1054	15,0	1283	474
		5,00	1113	15,0	1283	573
		4,50	1172	15,0	1283	672
DKM-2	17,47	5,50	718	11,7	1001	196
		5,00	785	11,8	1014	295
		4,50	878	12,5	1070	394
		4,00	1050	14,7	1258	493

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

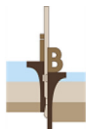
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-3	17,50	6,00	925	14,6	1252	291
		5,50	1003	15,0	1283	390
		5,00	1062	15,0	1283	489
		4,50	1122	15,0	1283	588
		4,00	1181	15,0	1283	687
DKM-4	17,47	6,00	530	8,1	692	193
		5,50	702	10,4	890	281
		5,00	758	10,4	887	379
		4,50	774	9,5	813	478
		4,00	746	7,8	667	577
DKM-5	17,44	6,00	486	6,9	590	221
		5,50	439	4,8	413	320
		5,00	454	3,9	338	419
DKM-6	17,42	6,00	745	12,4	1064	179
		5,50	882	13,9	1192	278
		5,00	965	14,4	1232	377
		4,50	1005	14,0	1200	476
DKM-7	17,52	6,00	899	15,0	1283	216
		5,50	958	15,0	1283	315
		5,00	766	10,1	864	414
		4,50	711	7,9	673	513
DKM-8	17,50	6,00	570	9,7	830	121
		5,50	628	9,7	827	220
		5,00	924	14,3	1223	319
		4,50	948	13,6	1163	418
DKM-9	17,51	9,00	417	5,0	429	267
		8,50	466	5,0	426	351
		8,00	611	7,1	607	413
		7,50	606	6,0	513	497
		6,00	684	4,7	404	737
		5,50	963	9,4	804	802
		5,00	1119	11,3	966	901
4,50	1107	9,9	847	1000		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-10	17,52	9,50	782	12,0	1026	279
		9,00	729	9,8	838	378
		8,50	702	8,1	694	477
		8,00	744	7,8	665	576
		7,50	799	7,8	668	664
		5,50	1294	13,6	1164	995
		5,00	1305	12,7	1083	1094
		4,50	1300	11,4	975	1193
DKM-11	17,51	9,00	520	8,0	684	183
		8,50	549	7,4	633	282
		8,00	576	6,8	580	381
		7,50	649	7,1	607	476
		6,00	1209	14,7	1255	762
		5,50	1285	15,0	1283	861
		5,00	1001	8,3	710	960
		4,50	985	6,8	584	1058
DKM-12	17,55	9,50	430	6,6	564	154
		9,00	514	7,2	619	238
		8,50	594	7,8	669	322
		8,00	865	12,0	1030	414
		7,50	962	12,8	1093	513
		6,00	1221	14,3	1226	809
		5,50	1281	14,4	1229	908
		5,00	1347	14,5	1240	1007
DKM-13	17,57	4,50	1432	15,0	1283	1106
		9,50	679	10,7	915	218
		9,00	728	10,5	898	317
		8,50	807	10,9	930	416
		8,00	900	11,5	987	515
		6,00	891	6,7	575	910
		5,50	923	6,4	551	989
		5,00	895	4,8	411	1083
4,50	900	3,8	324	1177		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

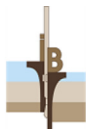
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-14	17,57	10,00	864	15,0	1283	158
		9,50	923	15,0	1283	257
		9,00	980	14,9	1278	356
		8,50	1031	14,8	1264	455
		8,00	927	11,6	992	554
		6,00	815	5,0	428	932
		5,50	833	4,4	380	1010
		5,00	836	3,6	308	1086
DKM-15	17,65	10,00	796	13,5	1155	172
		9,50	924	15,0	1283	259
		9,00	848	12,5	1069	345
		8,50	786	10,3	880	431
		8,00	772	9,0	771	517
		6,00	862	7,0	601	837
		5,50	890	6,6	566	918
		5,00	892	5,7	488	1000
DKM-16	17,68	10,00	633	10,3	885	171
		9,50	826	12,9	1108	270
		9,00	826	11,8	1009	369
		8,50	834	10,8	924	467
		8,00	885	10,6	910	566
		7,50	917	10,1	864	665
		6,00	1088	10,0	854	961
		5,50	1092	8,9	761	1060
DKM-17	17,64	10,00	612	10,0	858	163
		9,50	754	11,7	997	262
		9,00	787	11,1	953	361
		8,50	829	10,8	923	459
		8,00	923	11,5	982	558
		7,50	1018	12,2	1041	657
		6,00	1248	13,2	1127	954
		5,50	1277	12,6	1077	1053
5,00	1278	11,5	980	1152		
4,50	1202	8,8	754	1251		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-18	17,54	9,50	388	6,2	529	118
		9,00	606	9,5	809	202
		8,50	666	9,5	810	301
		6,00	1246	15,0	1283	796
		5,50	1305	15,0	1283	895
		5,00	1365	15,0	1283	994
		4,50	1424	15,0	1283	1093
DKM-19	17,40	5,50	583	9,0	774	199
		5,00	575	7,7	661	298
		4,50	681	8,7	744	393
DKM-20	17,37	7,50	766	14,1	1209	69
		7,00	870	15,0	1283	168
		6,50	903	14,5	1240	267
		6,00	783	11,0	941	366
		5,50	755	9,3	795	465
		5,00	773	8,5	726	563
DKM-21	17,35	4,50	820	8,3	708	659
		6,50	723	13,0	1111	96
		6,00	827	13,9	1186	195
		5,50	794	12,0	1031	293
		5,00	888	12,7	1088	392
DKM-22	17,37	4,50	958	12,9	1106	491
		6,50	833	14,4	1235	154
		6,00	921	15,0	1283	253
		5,50	816	11,8	1009	352
		5,00	879	11,9	1014	451
DKM-23	17,38	4,50	949	12,1	1033	550
		4,00	1073	13,3	1141	649
		6,00	665	12,0	1026	83
		5,50	838	14,2	1216	182
		5,00	937	15,0	1283	281
DKM-24	17,38	4,50	997	15,0	1283	380
		4,00	1056	15,0	1283	479
		6,00	581	9,7	827	142
		5,50	660	10,0	859	241
		5,00	653	8,8	750	340
		4,50	710	8,7	746	439
		4,00	743	8,2	701	538

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-25	17,37	5,50	595	9,4	808	184
		5,00	693	10,2	872	283
		4,50	691	9,0	771	382
DKM-26	17,43	6,50	707	12,0	1028	151
		6,00	872	14,1	1204	250
		5,50	732	10,2	872	349
		5,00	727	8,9	765	448
		4,50	752	8,3	708	547
DKM-27	17,43	6,50	524	8,7	742	132
		6,00	739	11,7	1001	231
		5,50	776	11,3	964	330
		5,00	865	11,9	1014	429
		4,50	946	12,3	1051	528
DKM-28	17,46	8,50	307	4,0	342	169
		8,00	438	5,9	501	230
		7,50	450	5,1	436	314
		5,50	542	4,0	338	565
		5,00	598	4,5	384	613
DKM-29	17,44	4,50	859	8,8	752	682
		9,50	458	5,5	470	293
		9,00	363	2,5	214	392
		5,50	893	8,5	729	760
		5,00	978	9,0	772	859
DKM-30	17,51	4,50	1097	10,2	872	958
		9,00	571	8,2	702	251
		8,50	755	10,6	910	350
		8,00	843	11,2	958	449
		7,50	1098	15,0	1283	548
		6,00	1276	15,0	1283	845
		5,50	1099	10,4	890	944
DKM-31	17,46	5,00	1027	7,8	671	1043
		4,50	1057	7,3	622	1142
		9,50	872	14,0	1202	253
		9,00	947	14,3	1227	352
		8,50	1040	15,0	1283	451
		8,00	1099	15,0	1283	550
		7,50	1158	15,0	1283	649
5,50	1067	8,6	736	1045		
5,00	1060	7,3	624	1144		
4,50	1063	6,2	530	1243		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

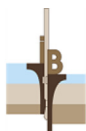
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-32	17,47	9,50	741	11,1	946	290
		9,00	797	11,0	941	389
		8,50	874	11,3	969	488
		8,00	1002	12,7	1085	587
		7,50	1109	13,6	1164	686
		5,50	1418	15,0	1283	1082
		5,00	1477	15,0	1283	1181
		4,50	1506	14,4	1232	1280
DKM-33	17,49	9,50	379	5,8	498	135
		9,00	446	6,3	536	208
		8,50	500	6,4	547	287
		8,00	583	7,2	613	359
		7,50	779	10,0	855	444
		5,50	1273	15,0	1283	840
		5,00	1332	15,0	1283	939
		4,50	1391	15,0	1283	1038
DKM-34	17,50	9,50	828	15,0	1283	99
		9,00	888	15,0	1283	198
		8,50	947	15,0	1283	297
		8,00	1006	15,0	1283	396
		7,50	1066	15,0	1283	495
		5,50	1303	15,0	1283	891
		5,00	1362	15,0	1283	990
		4,50	1261	11,9	1014	1089
DKM-35	17,57	9,50	657	9,5	813	282
		9,00	818	11,5	984	381
		8,50	913	12,2	1042	480
		8,00	961	12,0	1024	579
		7,50	1068	12,9	1103	678
		5,50	1229	11,4	976	1074
		5,00	1242	10,5	898	1173
		4,50	1337	11,2	958	1272
DKM-36	17,63	9,50	359	6,2	532	67
		9,00	482	7,7	658	146
		8,50	626	9,4	804	241
		8,00	696	9,6	822	340
		7,50	780	10,1	862	439
		5,50	1269	15,0	1283	834
		5,00	1161	11,7	1004	933
		4,50	1165	10,6	911	1032

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	743	11,5	985	255
		9,00	981	15,0	1283	354
		8,50	851	11,3	966	453
		8,00	819	9,5	815	552
		7,50	849	8,9	765	651
		5,50	1389	15,0	1281	1036
		5,00	1450	15,0	1283	1135
		4,50	1484	14,5	1241	1234
DKM-38	17,28	6,00	874	15,0	1283	176
		5,50	934	15,0	1283	274
		5,00	993	15,0	1283	373
DKM-39	17,27	4,50	1052	15,0	1283	472
		6,00	880	15,0	1283	185
		5,50	940	15,0	1283	284
DKM-40	17,22	5,00	999	15,0	1283	383
		4,50	1007	14,0	1197	482
		4,50	872	14,9	1278	178
DKM-41	17,31	4,00	935	15,0	1283	277
		5,50	664	11,3	969	139
DKM-42	17,33	5,00	777	12,4	1058	238
		4,50	971	15,0	1283	336
		4,00	953	13,5	1155	435
DKM-43	17,30	5,50	467	7,3	624	154
		5,00	433	5,6	479	242
		5,50	711	12,2	1046	141
DKM-44	17,36	5,00	794	12,7	1085	240
		4,50	890	13,4	1146	339
		4,00	993	14,2	1218	438
		6,00	563	9,4	804	136
DKM-45	17,35	5,50	592	8,8	753	235
		5,00	569	7,2	616	334
		4,50	558	5,8	499	432
		8,50	291	3,7	313	172
		8,00	328	3,6	305	242
		6,50	696	8,5	727	434
DKM-45	17,35	6,00	1017	13,7	1174	522
		5,50	1079	13,9	1189	611
		5,00	1082	12,9	1105	699
		4,50	1058	11,4	977	788

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-46	17,39	9,50	828	14,6	1251	130
		9,00	824	13,4	1146	229
		8,50	738	10,5	902	328
		8,00	697	8,6	736	427
		6,50	677	5,2	441	689
		6,00	719	5,3	453	746
		5,50	860	7,3	622	813
		5,00	977	8,6	734	896
		4,50	1062	9,1	779	992
		DKM-47	17,39	9,50	710	10,7
9,00	666			8,7	742	368
8,50	588			6,0	513	467
6,50	743			5,3	455	784
6,00	869			7,0	597	851
5,50	901			6,7	573	931
5,00	1344			14,3	1221	1020
4,50	1426			14,7	1260	1119
DKM-48	17,43	9,50	837	13,0	1111	286
		9,00	891	12,9	1102	385
		8,50	951	12,9	1102	484
		8,00	1118	15,0	1283	583
		6,50	1009	9,4	803	879
		6,00	1001	8,1	691	978
		5,50	957	6,1	520	1077
		5,00	1071	7,4	633	1153
DKM-49	17,37	9,50	538	7,7	660	238
		9,00	602	8,0	687	317
		8,50	755	10,1	864	396
		8,00	1065	15,0	1283	493
		6,50	1243	15,0	1283	790
		6,00	1302	15,0	1283	889
		5,50	1361	15,0	1283	988
		5,00	1421	15,0	1283	1087
DKM-50	17,41	9,00	470	7,2	616	168
		8,50	467	6,0	512	267
		8,00	516	5,8	494	365
		6,50	1147	15,0	1283	631
		6,00	1207	15,0	1283	730
		5,50	1092	11,6	992	829
		5,00	1098	10,6	904	928

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	687	10,5	902	244
		8,50	708	9,8	838	343
		8,00	614	6,8	582	442
		6,00	1139	13,0	1113	787
		5,50	1300	15,0	1283	886
		5,00	1360	15,0	1283	985
DKM-52	17,43	10,00	756	12,5	1072	190
		9,50	862	13,4	1148	289
		9,00	957	14,1	1209	388
		8,50	1001	13,8	1183	487
		8,00	1066	13,9	1193	586
		6,00	1358	15,0	1283	982
		5,50	1417	15,0	1283	1081
		5,00	1476	15,0	1283	1179
DKM-53	17,51	10,00	766	12,6	1080	197
		9,50	884	13,8	1178	296
		9,00	947	13,9	1185	395
		8,50	1051	14,7	1259	494
		8,00	1017	12,9	1103	593
		6,00	1228	12,5	1069	979
		5,50	1250	11,8	1007	1078
		5,00	1315	11,9	1017	1176
DKM-54	17,49	10,00	653	10,7	913	176
		9,50	752	11,5	980	275
		9,00	817	11,6	989	374
		8,50	985	13,7	1169	473
		8,00	1045	13,7	1172	572
		6,00	1349	15,0	1283	968
		5,50	1217	11,3	964	1067
		5,00	1250	10,7	919	1166
DKM-55	17,32	9,50	506	6,7	571	273
		9,00	554	6,4	551	372
		8,50	565	5,5	472	471
		6,00	971	8,0	687	933
		5,50	963	6,7	575	1032
		5,00	1011	6,7	571	1115

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	345	6,6	561	13
		9,00	516	8,8	753	108
		8,50	497	7,3	622	207
		6,00	738	7,1	607	623
		5,50	941	10,1	864	706
		5,00	1041	10,9	932	805
DKM-58	17,23	6,50	706	12,5	1069	109
		6,00	468	6,7	573	208
		5,50	406	4,3	371	307
		4,00	1010	13,3	1138	547
DKM-59	17,12	6,50	791	14,3	1223	97
		6,00	886	15,0	1283	196
		5,50	941	14,9	1274	295
		5,00	932	13,6	1161	394
		4,50	1038	14,5	1239	492
DKM-63	17,27	7,50	432	6,8	578	143
		7,00	506	7,0	602	242
		6,50	546	6,7	571	340
		6,00	910	12,9	1104	414
		5,50	1065	14,8	1263	513
		5,00	1125	14,8	1265	612
DKM-64	17,32	8,50	292	4,4	376	110
		8,00	304	3,7	320	187
		7,50	335	3,4	293	265
		7,00	356	3,2	271	323
		6,50	432	4,2	359	361
		6,00	483	4,5	387	418
		5,50	508	4,4	376	472
DKM-65	17,26	9,00	729	11,9	1018	198
		8,50	693	10,0	859	297
		8,00	709	9,2	786	396
DKM-66	17,26	8,50	361	5,2	444	158
		8,00	784	12,5	1072	235
		7,50	886	13,4	1145	334
		7,00	1029	15,0	1283	433

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-67	17,29	9,50	505	6,4	547	295
		9,00	489	4,9	422	394
		7,50	791	7,9	678	641
		7,00	827	7,5	641	737
		5,50	960	6,8	582	1019
		5,00	1273	11,9	1018	1105
DKM-68	17,29	8,50	696	9,6	820	340
		8,00	1032	15,0	1283	439
		7,50	1092	15,0	1283	538
		7,00	1151	15,0	1283	637
		6,50	990	10,7	915	736
		6,00	834	6,5	556	835
DKM-69	17,34	5,50	794	4,6	391	934
		10,00	732	12,0	1024	196
		9,50	741	11,0	941	295
		9,00	724	9,5	813	394
		8,50	785	9,6	819	490
		8,00	820	9,2	787	581
DKM-70	17,28	7,50	1174	15,0	1283	676
		7,00	1234	15,0	1283	775
		6,50	1237	13,9	1189	874
		6,00	1086	9,8	838	973
		5,50	1047	7,9	674	1072
		10,00	888	15,0	1283	198
DKM-71	17,35	9,50	908	14,2	1217	297
		9,00	999	14,9	1271	396
		8,50	1058	14,8	1269	495
		8,00	1125	15,0	1283	594
		7,50	1184	15,0	1283	693
		10,00	888	15,0	1283	198
DKM-71	17,35	9,50	895	14,0	1196	297
		9,00	921	13,3	1141	396
		8,50	919	12,1	1038	495
		8,00	1116	14,8	1268	594
		7,50	1180	14,9	1275	693

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

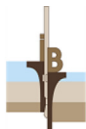
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-72	17,39	10,00	773	12,8	1092	197
		9,50	805	12,2	1046	296
		9,00	1006	15,0	1283	395
		8,50	1065	15,0	1283	494
		8,00	1125	15,0	1283	593
		7,50	1184	15,0	1283	692
DKM-73	17,45	9,00	664	11,3	969	139
		8,50	726	11,4	974	238
		8,00	971	15,0	1283	336
		7,50	1020	14,8	1266	435
DKM-74	17,41	9,00	696	12,3	1048	114
		8,50	676	10,7	915	213
		8,00	687	9,8	835	312
		7,50	701	8,9	759	411
DKM-76	17,04	6,00	888	15,0	1283	198
		5,50	947	15,0	1283	297
		5,00	1006	15,0	1283	396
		4,50	1066	15,0	1283	495
DKM-77	17,13	6,00	812	13,6	1161	193
		5,50	906	14,3	1220	292
		5,00	993	14,8	1265	391
		4,50	1063	15,0	1283	490
		4,00	1122	15,0	1283	589
DKM-79	17,21	6,00	412	5,5	470	216
		5,50	380	3,7	319	315
		4,00	844	10,1	866	542
DKM-81	17,15	9,00	347	6,3	535	44
		8,50	508	8,4	718	129
		8,00	760	12,2	1039	228
		7,50	831	12,4	1059	327
		7,00	998	14,5	1238	426
DKM-82	17,20	6,50	1084	15,0	1283	525
		9,00	764	12,1	1034	240
		8,50	772	11,1	949	339
		8,00	632	7,2	616	438
DKM-83	17,19	7,50	604	5,5	471	537
		4,50	568	6,5	557	391
		4,00	610	6,2	527	490
		3,50	647	5,8	493	585

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

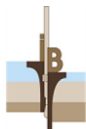
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	880	9,8	838	629
		7,00	857	8,2	701	728
		6,50	895	7,8	666	827
		6,00	912	7,0	599	923
		5,50	809	4,1	351	998
		5,00	779	2,6	221	1078
		4,50	802	2,1	182	1156
DKM-85	17,26	9,50	401	5,4	462	206
		9,00	442	5,1	434	303
		8,50	484	4,9	416	391
		8,00	638	7,2	616	449
		7,50	702	7,3	628	543
		7,00	715	6,4	550	642
		6,50	726	5,6	480	731
		6,00	958	9,3	795	803
		5,50	1155	12,0	1025	902
		5,00	736	10,9	936	292
DKM-86	17,27	9,00	810	11,2	961	391
		8,50	963	13,1	1116	490
		8,00	1092	14,4	1233	589
		7,50	1176	14,9	1274	688
		7,00	1241	15,0	1283	787
		6,50	763	11,5	982	291
DKM-87	17,25	9,00	839	11,8	1010	390
		8,50	887	11,6	990	489
		8,00	783	8,4	718	588
		7,50	778	7,1	611	687
		7,00	790	6,2	532	786
DKM-88	17,26	9,50	940	15,0	1283	285
		9,00	999	15,0	1283	384
		8,50	1059	15,0	1283	483
		8,00	1117	15,0	1281	582
		7,50	1131	14,1	1206	681
DKM-89	17,34	7,00	1062	11,6	992	780
		9,50	706	11,2	960	218
		9,00	959	15,0	1283	317
		8,50	972	14,1	1206	416
		8,00	963	12,8	1091	515
		7,50	980	11,9	1021	614
		7,00	1008	11,3	970	713

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

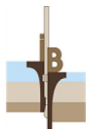
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-90	17,39	9,50	533	10,2	869	20
		9,00	556	9,5	808	119
		8,50	659	10,3	881	218
		8,00	601	8,0	685	317
		7,50	597	6,8	581	416
		7,00	628	6,3	535	512
DKM-91	17,36	9,50	829	13,4	1142	240
		9,00	972	15,0	1283	339
		8,50	893	12,3	1052	438
		8,00	849	10,3	879	537
		7,50	849	9,1	781	636
		7,00	850	8,0	684	734
DKM-92	17,19	8,50	442	6,2	527	210
		8,00	472	5,6	479	309
		7,50	539	6,0	513	386
		7,00	543	5,2	441	465
		6,00	824	13,7	1175	199
DKM-94	17,00	5,50	948	15,0	1283	298
		5,00	1007	15,0	1283	397
		4,50	1066	15,0	1283	496
		7,50	511	9,1	777	75
DKM-95	17,09	7,00	725	12,1	1035	174
		6,50	512	6,8	582	273
		6,00	518	5,8	492	372
		5,50	520	4,6	397	470
		6,50	441	8,6	736	0
DKM-97	17,15	6,00	346	5,6	479	99
		5,50	304	3,6	310	198
		6,50	849	15,0	1283	133
DKM-98	17,10	6,00	908	15,0	1283	232
		5,50	968	15,0	1283	331
		5,00	1027	15,0	1283	430
		6,50	798	14,4	1234	96
DKM-99	17,08	6,00	886	15,0	1283	195
		5,50	946	15,0	1283	294
		5,00	1005	15,0	1283	393
		6,50	536	9,5	813	81
DKM-100	17,13	6,00	477	7,2	616	180

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

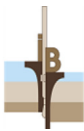
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-101	17,19	8,00	322	4,5	385	152
		6,00	748	9,4	804	443
		5,50	971	12,6	1077	542
		5,00	1048	12,9	1107	641
DKM-102	17,22	9,50	531	9,2	787	99
		9,00	620	9,8	836	198
		8,50	506	6,4	547	297
		8,00	561	6,4	549	386
		7,50	524	4,7	402	472
		5,50	1215	15,0	1283	743
		5,00	1274	15,0	1283	842
		4,50	1333	15,0	1283	941
DKM-103	17,18	9,50	396	4,8	406	254
		9,00	451	4,8	412	341
		8,50	453	3,9	337	419
		8,00	563	5,4	458	482
		7,50	590	4,8	409	576
DKM-104	17,21	8,50	356	4,4	373	222
		8,00	406	4,7	401	276
		7,50	469	5,3	451	331
		7,00	605	7,2	616	394
		6,50	723	8,5	729	476
		6,00	757	8,2	705	558
		5,50	1160	15,0	1283	652
		5,00	1147	13,6	1163	751
DKM-105	17,20	10,00	575	8,9	761	198
		9,50	557	7,4	633	297
		9,00	545	6,0	513	396
		8,50	578	5,5	470	495
		8,00	605	5,0	430	580
		7,50	653	5,3	453	635
DKM-106	17,20	9,50	613	8,5	727	296
		9,00	854	12,1	1034	391
		8,50	987	13,5	1157	490
		8,00	1122	15,0	1283	589
		7,50	1181	15,0	1283	688

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	578	9,7	830	134
		8,50	659	10,1	865	233
		8,00	715	10,1	861	332
		7,50	1028	15,0	1283	431
		5,50	1170	13,1	1124	827
		5,00	1210	12,8	1092	926
		4,50	1229	12,0	1025	1025
DKM-108	17,27	9,50	794	13,0	1111	213
		9,00	956	15,0	1283	312
		8,50	1015	15,0	1283	411
		8,00	1050	14,5	1242	510
		7,50	934	11,1	949	609
		5,50	984	7,5	643	999
		5,00	1021	7,1	605	1098
DKM-109	17,32	4,50	1051	6,6	566	1187
		9,50	675	12,1	1031	95
		9,00	860	14,5	1241	194
		8,50	945	15,0	1283	293
		8,00	1004	15,0	1283	392
		7,50	956	12,9	1103	491
		5,50	803	5,6	479	860
DKM-110	17,28	5,00	906	6,8	585	926
		4,50	931	6,4	547	1005
		9,50	438	6,2	530	200
		9,00	502	6,4	545	292
		8,50	554	6,5	554	371
		8,00	772	9,8	834	453
		7,50	809	9,4	800	550
DKM-111	17,25	5,50	1129	11,0	943	940
		5,00	1170	10,7	914	1037
		4,50	1255	11,2	958	1136
		9,50	369	5,8	496	119
		9,00	497	7,4	636	192
		8,50	706	10,6	904	274
		8,00	688	9,1	775	372
		7,50	717	8,5	724	471
		5,50	1049	10,5	894	856
		5,00	1079	9,9	846	955
		4,50	1203	11,1	953	1053

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

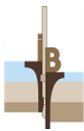
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-112	17,01	6,50	826	13,0	1113	266
		6,00	988	15,0	1283	365
		5,50	1047	15,0	1283	464
		5,00	1107	15,0	1283	563
		4,50	1081	13,4	1142	662
DKM-113	17,02	6,50	810	14,0	1194	157
		6,00	882	14,2	1215	256
		5,50	982	15,0	1283	355
		5,00	1042	15,0	1283	454
		4,50	1101	15,0	1283	553
DKM-114	16,99	6,50	837	15,0	1283	114
		6,00	897	15,0	1283	213
		5,50	956	15,0	1283	312
		5,00	1015	15,0	1283	411
		4,50	1075	15,0	1283	510
DKM-115	17,06	6,00	668	11,1	949	164
		5,50	517	7,0	599	263
		5,00	508	5,7	485	362
DKM-116	17,00	6,00	754	13,3	1137	120
		5,50	884	14,7	1256	219
		5,00	960	15,0	1283	318
		4,50	1019	15,0	1283	417
		4,00	1078	15,0	1283	516
DKM-117	17,01	8,50	361	5,7	483	119
		8,00	491	7,2	619	200
		7,50	572	7,7	659	295
		6,00	775	8,6	736	556
		5,50	910	10,2	871	647
		5,00	935	9,6	818	741
		4,50	1035	10,4	890	835
DKM-118	17,05	4,00	1097	10,5	901	928
		9,00	412	8,0	687	0
		8,50	336	5,4	462	99
		8,00	327	4,1	347	198
		7,50	347	3,3	282	296
		4,50	1075	14,2	1214	579
		4,00	853	8,7	744	678
		3,50	776	6,0	516	777

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-119	16,99	6,50	874	15,0	1283	175
		6,00	934	15,0	1283	274
		5,50	993	15,0	1283	373
		5,00	1052	15,0	1283	472
		4,50	1112	15,0	1283	571
DKM-120	16,90	6,50	869	15,0	1283	166
		6,00	928	15,0	1283	265
		5,50	988	15,0	1283	364
		5,00	1016	14,4	1232	463
		4,50	1046	13,8	1183	562
DKM-121	16,89	6,50	861	15,0	1283	153
		6,00	920	15,0	1283	252
		5,50	979	15,0	1283	351
		5,00	875	11,8	1009	450
		4,50	859	10,3	884	549
DKM-122	16,90	4,00	828	8,6	733	648
		6,50	887	15,0	1283	196
		6,00	946	15,0	1283	295
		5,50	1005	15,0	1283	394
		5,00	1064	15,0	1283	493
DKM-123	16,94	4,50	1124	15,0	1283	592
		4,00	1183	15,0	1283	691
		6,50	900	15,0	1283	218
		6,00	959	15,0	1283	317
		5,50	1018	15,0	1283	416
DKM-124	16,82	5,00	1078	15,0	1283	515
		4,50	1137	15,0	1283	614
		4,00	1196	15,0	1283	713
		6,00	771	12,6	1076	210
		5,50	888	13,7	1173	309
DKM-125	16,69	5,00	1014	15,0	1283	408
		4,50	1073	15,0	1283	507
		4,00	1132	15,0	1283	606
		5,00	669	11,4	977	138
		4,50	766	12,2	1040	237
DKM-129	17,95	4,00	861	12,9	1100	336
		13,50	731	11,2	958	262
		13,00	723	9,9	846	361
		12,50	624	6,8	582	460
		12,00	609	5,3	457	559

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

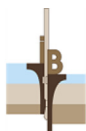
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-130	18,46	12,50	512	5,1	436	418
		12,00	499	3,7	315	517
DKM-131	18,53	13,50	562	8,7	740	197
		13,00	701	10,2	872	296
		12,50	534	5,8	496	395
		12,00	486	3,7	316	494
DKM-132	18,42	13,50	476	7,5	640	154
		13,00	616	9,1	780	247
		12,50	551	6,7	573	346
		12,00	492	4,4	376	444
DKM-133	17,99	13,50	346	5,9	501	77
		13,00	399	5,8	493	173
		12,50	431	5,2	448	271
		12,00	533	6,5	556	333
DKM-141	18,10	13,00	439	6,9	594	138
		12,50	608	9,1	779	235
		12,00	745	10,6	909	334
DKM-142	18,46	13,00	447	8,0	685	60
		12,50	749	12,7	1090	159
		12,00	746	11,5	986	258
DKM-143	18,56	12,50	503	5,0	427	412
		12,00	495	3,9	334	493
DKM-144	18,26	13,50	690	10,4	890	261
		13,00	575	7,0	599	360
		12,50	465	3,7	316	459
DKM-148	18,51	13,00	598	8,2	704	294
		12,50	650	8,1	691	393
		12,00	676	7,4	636	492
DKM-149	18,38	13,00	521	7,8	665	204
		12,50	684	9,9	843	298
		12,00	747	9,9	848	397
DKM-150	18,08	12,50	528	9,4	803	77
		12,00	680	11,2	958	176
DKM-151	18,56	13,50	827	12,7	1085	295
		13,00	1005	15,0	1283	394
		12,50	1064	15,0	1283	493
		12,00	1124	15,0	1283	591
DKM-152	18,67	13,50	939	15,0	1283	283
		13,00	996	15,0	1283	378
		12,50	862	11,3	966	472

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

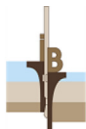
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-153	18,51	13,50	679	10,2	869	264
		13,00	830	12,0	1022	363
		12,50	1046	15,0	1283	461
DKM-154	18,21	12,00	972	12,4	1061	560
		13,50	422	5,5	467	236
		13,00	455	5,2	445	314
DKM-162	18,25	12,50	507	5,4	462	383
		13,50	829	12,8	1097	287
		13,00	898	13,0	1112	385
DKM-163	18,61	12,50	1060	15,0	1283	484
		13,50	859	15,0	1283	150
		13,00	918	15,0	1283	249
DKM-164	18,95	12,50	972	14,9	1274	348
		13,50	472	6,3	539	249
		13,00	569	7,2	612	337
DKM-178	17,55	12,50	945	13,4	1148	429
		8,50	532	6,1	522	365
		8,00	682	8,0	686	452
DKM-179	17,82	7,50	661	6,5	552	551
		7,00	693	6,0	512	644
		8,50	601	7,4	636	366
DKM-180	17,82	8,00	880	11,8	1007	462
		7,50	956	12,1	1034	561
		7,00	1165	15,0	1283	660
DKM-181	17,84	9,00	648	10,1	866	216
		8,50	756	11,1	946	315
		8,00	857	11,9	1015	414
DKM-182	17,74	7,50	1077	15,0	1283	513
		7,00	1136	15,0	1283	612
		9,00	887	15,0	1283	197
DKM-181	17,84	8,50	947	15,0	1283	296
		8,00	1006	15,0	1283	395
		7,50	1065	15,0	1283	494
DKM-182	17,74	7,00	1125	15,0	1283	593
		9,00	419	5,9	505	194
		8,50	429	5,2	443	272
DKM-182	17,74	8,00	480	5,3	453	348
		7,50	544	5,7	488	420
		7,00	914	11,9	1020	504

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

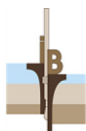
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-183	17,68	9,00	518	8,3	710	154
		8,50	559	7,9	679	253
		8,00	602	7,6	653	352
		7,50	707	8,6	736	444
		7,00	1005	13,3	1137	539
DKM-184	17,71	9,00	448	6,9	593	155
		8,50	509	7,0	595	254
		8,00	693	9,4	808	347
		7,50	834	11,0	945	446
		7,00	860	10,4	890	545
DKM-185	17,67	9,00	959	15,0	1283	317
		8,50	1018	15,0	1283	416
		8,00	1078	15,0	1283	515
		7,50	1137	15,0	1283	614
		7,00	1196	15,0	1283	713
DKM-186	17,63	9,00	907	13,8	1180	333
		8,50	955	13,6	1160	432
		8,00	1034	13,9	1193	531
		7,50	1147	15,0	1283	630
		7,00	1184	14,6	1246	729
DKM-187	17,49	9,00	893	13,6	1161	328
		8,50	956	13,6	1167	427
		8,00	997	13,3	1138	526
		7,50	1144	15,0	1283	625
		7,00	1203	15,0	1283	724
DKM-188	17,55	9,00	411	7,0	602	83
		8,50	474	7,2	614	176
		8,00	552	7,6	652	269
		7,50	669	8,9	758	358
		7,00	871	11,7	1005	448
DKM-189	17,66	9,00	424	7,1	605	102
		8,50	490	7,3	622	195
		8,00	577	7,9	675	287
		7,50	674	8,8	749	375
		7,00	958	13,2	1129	468
DKM-190	17,62	9,00	597	10,6	906	90
		8,50	732	12,1	1031	189
		8,00	854	13,3	1136	288
		7,50	951	14,0	1200	387
		7,00	1056	14,9	1276	486

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

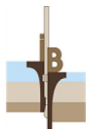
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300/0,330 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-191	17,63	9,00	523	7,9	677	194
		8,50	549	7,3	623	293
		8,00	613	7,4	631	392
		7,50	723	8,5	727	479
		7,00	1025	13,3	1138	572
DKM-192	17,53	9,00	419	7,0	598	102
		8,50	482	7,3	624	181
		8,00	837	13,1	1121	275
		7,50	942	14,0	1197	374
		7,00	1053	15,0	1283	473
DKM-193	17,49	9,00	341	5,5	470	99
		8,50	510	7,9	675	175
		8,00	795	12,3	1053	273
		7,50	892	13,1	1117	372
		7,00	1051	15,0	1283	471
DKM-194	17,47	9,00	376	5,6	482	145
		8,50	466	6,5	556	221
		8,00	479	5,8	499	300
		7,50	529	5,9	503	379
		7,00	572	5,9	505	449
DKM-195	17,43	9,00	429	6,6	566	150
		8,50	472	6,5	559	229
		8,00	747	10,9	930	317
		7,50	944	13,6	1160	416
		7,00	1078	15,0	1283	515
DKM-196	17,35	9,00	459	7,2	614	152
		8,50	542	7,6	653	251
		8,00	665	8,9	764	345
		7,50	897	12,3	1052	444
		7,00	907	11,3	970	543
DKM-197	17,39	9,00	465	7,2	619	157
		8,50	543	7,6	650	256
		8,00	681	9,2	786	350
		7,50	885	12,0	1026	449
		7,00	910	11,3	970	548

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	1119	15,0	1570	298
		6,00	1183	15,0	1570	404
		5,50	1212	14,4	1511	511
		5,00	1311	15,0	1570	617
		4,50	1375	15,0	1570	724
DKM-2	17,47	5,50	812	10,9	1144	211
		5,00	914	11,5	1207	318
		4,50	1013	12,1	1265	424
		4,00	1211	14,2	1490	531
		6,00	1047	13,7	1432	313
DKM-3	17,50	5,50	1190	15,0	1565	420
		5,00	1257	15,0	1570	527
		4,50	1321	15,0	1570	633
		4,00	1384	15,0	1570	740
		6,00	623	7,9	832	208
DKM-4	17,47	5,50	834	10,4	1088	303
		5,00	880	10,1	1060	408
		4,50	893	9,3	975	514
		4,00	861	7,8	816	621
		6,00	550	6,5	680	238
DKM-5	17,44	5,50	505	4,8	498	345
		5,00	514	3,9	406	451
		6,00	881	12,2	1277	193
DKM-6	17,42	5,50	1031	13,6	1420	300
		5,00	1084	13,4	1402	406
		4,50	1156	13,5	1416	513
		6,00	1081	15,0	1570	233
		5,50	1144	15,0	1570	339
DKM-7	17,52	5,00	857	9,4	984	446
		4,50	814	7,7	804	553
		6,00	680	9,6	1003	130
		5,50	735	9,4	989	237
		5,00	1040	13,3	1392	343
DKM-8	17,50	4,50	1091	13,1	1369	450

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	482	4,9	517	287
		8,50	532	4,9	510	377
		8,00	711	7,1	742	444
		7,50	672	5,6	586	535
		6,00	771	4,7	492	794
		5,50	1107	9,4	984	863
		5,00	1246	10,6	1109	970
		4,50	1260	9,8	1025	1076
DKM-10	17,52	9,50	898	11,4	1198	301
		9,00	819	9,2	959	407
		8,50	813	8,1	843	514
		8,00	855	7,7	805	620
		7,50	916	7,8	813	715
		5,50	1482	13,4	1401	1071
		5,00	1478	12,3	1287	1178
		4,50	1473	11,2	1173	1284
DKM-11	17,51	9,00	589	7,5	785	197
		8,50	640	7,3	764	304
		8,00	663	6,6	695	411
		7,50	752	7,1	743	512
		6,00	1390	14,3	1498	820
		5,50	1486	14,8	1552	927
		5,00	1109	7,8	816	1033
		4,50	1112	6,8	715	1140
DKM-12	17,55	9,50	506	6,5	679	165
		9,00	598	7,1	741	256
		8,50	688	7,7	801	346
		8,00	1004	11,7	1229	445
		7,50	1126	12,7	1327	552
		6,00	1409	14,1	1479	872
		5,50	1477	14,2	1485	978
		5,00	1560	14,5	1517	1085
4,50	1655	15,0	1570	1191		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	767	10,0	1046	234
		9,00	854	10,4	1083	341
		8,50	937	10,7	1116	447
		8,00	1038	11,3	1178	554
		6,00	1010	6,7	704	980
		5,50	1042	6,4	674	1065
		5,00	981	4,5	471	1166
		4,50	997	3,8	397	1267
DKM-14	17,57	10,00	1043	15,0	1570	170
		9,50	1107	15,0	1570	277
		9,00	1139	14,5	1516	383
		8,50	1195	14,4	1503	490
		8,00	1035	10,8	1130	596
		6,00	897	4,7	493	1003
		5,50	930	4,4	464	1087
		5,00	915	3,4	356	1170
DKM-15	17,65	10,00	944	13,3	1389	186
		9,50	1075	14,5	1514	278
		9,00	956	11,7	1224	371
		8,50	881	9,6	1005	464
		8,00	882	8,7	914	557
		6,00	956	6,6	693	901
		5,50	1007	6,6	692	988
		5,00	1003	5,7	597	1077
DKM-16	17,68	10,00	756	10,3	1078	184
		9,50	968	12,7	1325	290
		9,00	928	11,0	1151	397
		8,50	963	10,5	1103	503
		8,00	1028	10,6	1105	610
		7,50	1064	10,1	1059	716
		6,00	1246	10,0	1044	1035
		5,50	1205	8,3	868	1141
		5,00	1134	6,2	644	1248
		4,50	1173	5,9	618	1339

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39$; $\xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	734	10,0	1050	175
		9,50	855	10,9	1144	282
		9,00	913	10,8	1134	388
		8,50	957	10,5	1102	495
		8,00	1070	11,3	1183	601
		7,50	1186	12,1	1270	708
		6,00	1439	13,1	1373	1027
		5,50	1467	12,5	1313	1134
		5,00	1462	11,5	1199	1241
		4,50	1343	8,5	894	1347
DKM-18	17,54	9,50	456	6,1	633	127
		9,00	714	9,3	974	217
		8,50	776	9,3	970	324
		6,00	1455	15,0	1570	857
		5,50	1518	15,0	1570	963
		5,00	1582	15,0	1570	1070
DKM-19	17,40	4,50	1646	15,0	1570	1176
		5,50	688	8,9	933	215
		5,00	666	7,6	791	321
DKM-20	17,37	4,50	762	8,1	848	423
		7,50	927	14,1	1472	74
		7,00	1049	15,0	1570	180
DKM-21	17,35	6,50	1019	13,5	1413	287
		6,00	885	10,3	1082	394
		5,50	846	8,7	910	500
		5,00	892	8,4	881	607
		4,50	945	8,3	866	709
		6,50	840	12,4	1298	103
DKM-22	17,37	6,00	978	13,6	1422	209
		5,50	909	11,5	1200	316
		5,00	1025	12,3	1287	423
		4,50	1095	12,4	1298	529
		6,50	989	14,2	1484	166
		6,00	1070	14,4	1511	273
DKM-22	17,37	5,50	919	11,0	1154	379
		5,00	1012	11,5	1202	486
		4,50	1087	11,7	1221	592
		4,00	1255	13,3	1395	699

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	806	12,0	1256	89
		5,50	993	14,0	1460	196
		5,00	1115	14,9	1557	302
		4,50	1186	15,0	1570	409
		4,00	1250	15,0	1570	515
DKM-24	17,38	6,00	690	9,5	999	153
		5,50	751	9,5	994	259
		5,00	747	8,4	881	366
		4,50	814	8,5	886	472
		4,00	850	8,0	838	579
DKM-25	17,37	5,50	704	9,3	976	198
		5,00	778	9,5	994	304
		4,50	794	8,7	913	411
DKM-26	17,43	6,50	845	11,9	1246	163
		6,00	996	13,3	1392	269
		5,50	821	9,5	994	376
		5,00	836	8,7	913	482
		4,50	868	8,2	859	589
DKM-27	17,43	6,50	622	8,6	896	142
		6,00	830	10,9	1135	249
		5,50	891	10,8	1131	356
		5,00	994	11,4	1196	462
		4,50	1087	11,9	1244	569
DKM-28	17,46	8,50	357	4,0	414	182
		8,00	493	5,5	575	247
		7,50	504	4,8	502	338
		5,50	613	3,9	413	609
		5,00	679	4,5	472	660
		4,50	990	8,8	918	734
DKM-29	17,44	9,50	516	5,2	544	316
		9,00	404	2,4	251	422
		5,50	1017	8,4	878	818
		5,00	1107	8,8	922	925
		4,50	1214	9,5	994	1031

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	668	8,1	844	270
		8,50	879	10,4	1089	377
		8,00	993	11,2	1172	483
		7,50	1295	15,0	1570	590
		6,00	1486	15,0	1570	909
		5,50	1218	9,7	1015	1016
		5,00	1160	7,8	812	1123
		4,50	1193	7,3	761	1229
DKM-31	17,46	9,50	1028	13,8	1442	273
		9,00	1103	14,0	1461	379
		8,50	1232	15,0	1570	486
		8,00	1296	15,0	1570	592
		7,50	1360	15,0	1570	699
		5,50	1173	8,0	832	1125
		5,00	1196	7,3	763	1232
		4,50	1191	6,2	648	1338
DKM-32	17,47	9,50	867	10,8	1133	312
		9,00	930	10,8	1132	419
		8,50	1019	11,2	1174	525
		8,00	1171	12,6	1321	632
		7,50	1284	13,4	1404	738
		5,50	1639	15,0	1570	1165
		5,00	1703	15,0	1570	1271
		4,50	1667	13,4	1402	1378
DKM-33	17,49	9,50	448	5,8	602	145
		9,00	521	6,2	645	224
		8,50	578	6,3	655	309
		8,00	673	7,0	735	387
		7,50	914	10,0	1046	478
		5,50	1483	15,0	1570	904
		5,00	1547	15,0	1570	1011
		4,50	1611	15,0	1570	1117
DKM-34	17,50	9,50	1004	15,0	1568	107
		9,00	1060	14,9	1556	213
		8,50	1133	15,0	1570	320
		8,00	1196	15,0	1570	426
		7,50	1260	15,0	1570	533
		5,50	1516	15,0	1570	959
		5,00	1536	14,3	1496	1065
		4,50	1446	11,9	1240	1172

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

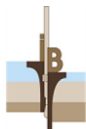
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	763	9,2	968	304
		9,00	946	11,2	1167	411
		8,50	1054	11,9	1242	517
		8,00	1122	11,9	1247	624
		7,50	1240	12,8	1338	730
		5,50	1409	11,4	1193	1156
		5,00	1416	10,5	1099	1263
		4,50	1480	10,5	1099	1369
DKM-36	17,63	9,50	427	6,1	640	72
		9,00	570	7,6	793	157
		8,50	708	8,8	922	259
		8,00	810	9,4	985	366
		7,50	900	9,8	1029	472
		5,50	1461	14,7	1538	898
		5,00	1325	11,5	1206	1005
		4,50	1334	10,6	1114	1111
DKM-37	17,56	9,50	873	11,3	1181	274
		9,00	1153	14,7	1542	381
		8,50	957	10,6	1109	487
		8,00	952	9,5	994	594
		7,50	981	8,9	936	701
		5,50	1595	14,8	1545	1115
		5,00	1654	14,7	1537	1222
		4,50	1647	13,6	1419	1329
DKM-38	17,28	6,00	1054	15,0	1570	189
		5,50	1118	15,0	1570	296
		5,00	1182	15,0	1570	402
		4,50	1246	15,0	1570	509
DKM-39	17,27	6,00	1061	15,0	1570	200
		5,50	1124	15,0	1570	306
		5,00	1188	15,0	1570	413
		4,50	1158	13,5	1413	519
DKM-40	17,22	4,50	1033	14,6	1531	191
		4,00	1120	15,0	1570	298
DKM-41	17,31	5,50	786	11,1	1162	149
		5,00	911	12,1	1263	256
		4,50	1158	15,0	1570	362
		4,00	1097	13,0	1360	469
DKM-42	17,33	5,50	557	7,3	764	166
		5,00	489	5,3	555	261

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

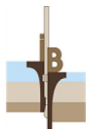
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	810	11,5	1199	152
		5,00	932	12,4	1296	258
		4,50	1007	12,6	1315	365
		4,00	1144	13,7	1437	471
DKM-44	17,36	6,00	672	9,3	975	146
		5,50	666	8,2	858	253
		5,00	636	6,7	701	359
		4,50	637	5,7	597	466
DKM-45	17,35	8,50	337	3,6	377	185
		8,00	380	3,6	373	260
		6,50	813	8,5	889	467
		6,00	1181	13,5	1407	562
		5,50	1207	13,0	1355	658
		5,00	1211	12,1	1266	753
		4,50	1188	10,8	1133	848
DKM-46	17,39	9,50	997	14,6	1523	140
		9,00	932	12,5	1308	247
		8,50	848	10,1	1061	353
		8,00	777	8,0	837	460
		6,50	768	5,2	539	742
		6,00	814	5,3	555	803
		5,50	979	7,2	758	875
		5,00	1113	8,5	893	964
		4,50	1206	9,0	943	1068
DKM-47	17,39	9,50	801	10,0	1046	290
		9,00	771	8,5	890	397
		8,50	652	5,6	584	503
		6,50	839	5,3	555	844
		6,00	986	7,0	729	917
		5,50	1021	6,7	701	1002
		5,00	1545	14,1	1480	1098
DKM-48	17,43	4,50	1634	14,5	1520	1205
		9,50	975	12,6	1318	308
		9,00	1035	12,5	1312	414
		8,50	1098	12,5	1310	521
		8,00	1317	15,0	1570	627
		6,50	1154	9,3	977	947
		6,00	1138	8,1	845	1053
5,50	1077	6,1	636	1160		
5,00	1208	7,4	774	1241		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	630	7,6	795	256
		9,00	699	7,9	824	341
		8,50	889	10,1	1057	427
		8,00	1259	15,0	1570	531
		6,50	1451	15,0	1570	850
		6,00	1515	15,0	1570	957
		5,50	1579	15,0	1570	1064
		5,00	1636	14,9	1559	1170
DKM-50	17,41	9,00	529	6,7	701	181
		8,50	540	5,9	614	287
		8,00	588	5,6	588	393
		6,50	1333	14,8	1545	679
		6,00	1368	14,3	1496	786
		5,50	1211	10,8	1129	892
		5,00	1246	10,3	1080	999
DKM-51	17,47	9,00	813	10,5	1094	263
		8,50	799	9,2	963	369
		8,00	687	6,4	670	476
		6,00	1325	13,0	1363	847
		5,50	1513	15,0	1570	954
DKM-52	17,43	5,00	1577	15,0	1570	1060
		10,00	877	12,0	1258	204
		9,50	1009	13,1	1371	311
		9,00	1079	13,2	1382	418
		8,50	1154	13,4	1401	524
		8,00	1243	13,8	1443	631
		6,00	1575	15,0	1570	1057
DKM-53	17,51	5,50	1638	15,0	1570	1163
		5,00	1702	15,0	1570	1270
		10,00	901	12,3	1291	212
		9,50	1025	13,3	1391	319
		9,00	1093	13,4	1399	425
		8,50	1222	14,4	1506	532
		8,00	1135	12,0	1256	638
		6,00	1365	11,7	1224	1054
5,50	1432	11,7	1228	1160		
5,00	1501	11,8	1238	1267		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

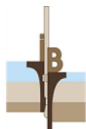
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	772	10,5	1098	189
		9,50	878	11,2	1169	296
		9,00	945	11,2	1174	403
		8,50	1132	13,2	1379	509
		8,00	1219	13,6	1418	616
		6,00	1503	14,0	1465	1042
		5,50	1386	11,1	1164	1148
		5,00	1426	10,7	1124	1255
DKM-55	17,32	9,50	580	6,4	672	294
		9,00	640	6,4	667	401
		8,50	647	5,5	571	508
		6,00	1104	8,0	837	1005
		5,50	1086	6,7	700	1111
		5,00	1129	6,5	683	1200
DKM-56	17,34	9,50	417	6,5	681	14
		9,00	584	8,2	858	116
		8,50	576	7,0	737	223
		6,00	848	7,1	743	671
		5,50	1089	10,1	1057	760
		5,00	1159	10,2	1067	867
DKM-58	17,23	6,50	804	11,7	1224	118
		6,00	530	6,3	659	224
		5,50	469	4,3	452	331
		4,00	1187	13,3	1392	589
DKM-59	17,12	6,50	961	14,3	1499	104
		6,00	1067	15,0	1570	211
		5,50	1062	13,9	1454	317
		5,00	1073	13,1	1367	424
		4,50	1188	13,9	1451	530
DKM-63	17,27	7,50	501	6,5	682	154
		7,00	588	6,9	720	260
		6,50	625	6,5	677	366
		6,00	1073	12,8	1343	446
		5,50	1246	14,6	1526	552
		5,00	1317	14,7	1539	659

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

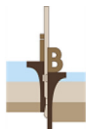
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	328	4,1	429	118
		8,00	351	3,7	385	201
		7,50	383	3,4	353	286
		7,00	407	3,2	331	348
		6,50	497	4,2	439	389
		6,00	546	4,4	460	450
		5,50	563	4,1	431	508
		9,00	827	11,1	1167	213
DKM-65	17,26	8,50	800	9,7	1015	320
		8,00	824	9,1	949	426
		8,50	421	5,1	533	170
DKM-66	17,26	8,00	927	12,4	1293	253
		7,50	1035	13,1	1367	360
		7,00	1211	14,8	1553	466
		9,50	567	6,0	628	318
DKM-67	17,29	9,00	564	4,9	516	424
		7,50	910	7,9	828	690
		7,00	912	7,0	728	794
		5,50	1084	6,8	710	1098
		5,00	1410	11,1	1161	1190
DKM-68	17,29	8,50	810	9,4	984	366
		8,00	1224	15,0	1570	473
		7,50	1288	15,0	1570	579
		7,00	1352	15,0	1570	686
		6,50	1102	10,0	1046	792
		6,00	919	6,1	634	899
DKM-69	17,34	5,50	890	4,6	479	1005
		10,00	859	11,7	1222	211
		9,50	834	10,3	1074	318
		9,00	841	9,4	979	424
		8,50	917	9,6	1002	527
		8,00	952	9,2	963	626
		7,50	1377	15,0	1570	728
		7,00	1441	15,0	1570	834
		6,50	1380	13,0	1360	941
6,00	1206	9,2	965	1047		
5,50	1183	7,8	819	1154		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	1069	15,0	1570	213
		9,50	1056	13,8	1442	320
		9,00	1157	14,4	1504	426
		8,50	1237	14,6	1531	533
		8,00	1324	15,0	1570	639
		7,50	1388	15,0	1570	746
DKM-71	17,35	10,00	1069	15,0	1570	213
		9,50	1018	13,2	1379	320
		9,00	1073	13,0	1363	426
		8,50	1063	11,9	1240	533
		8,00	1313	14,8	1551	639
		7,50	1380	14,9	1555	746
DKM-72	17,39	10,00	914	12,5	1312	212
		9,50	949	12,1	1265	319
		9,00	1196	15,0	1570	425
		8,50	1260	15,0	1570	532
		8,00	1324	15,0	1570	638
		7,50	1388	15,0	1570	745
DKM-73	17,45	9,00	790	11,2	1169	149
		8,50	860	11,3	1178	256
		8,00	1158	15,0	1570	362
		7,50	1147	13,8	1444	469
DKM-74	17,41	9,00	807	11,7	1224	122
		8,50	763	10,0	1044	229
		8,00	795	9,5	991	336
		7,50	796	8,5	886	442
DKM-76	17,04	6,00	1069	15,0	1570	213
		5,50	1133	15,0	1570	320
		5,00	1196	15,0	1570	426
		4,50	1260	15,0	1570	533
DKM-77	17,13	6,00	959	13,3	1391	208
		5,50	1056	13,8	1447	315
		5,00	1149	14,3	1495	421
		4,50	1257	15,0	1570	528
		4,00	1321	15,0	1570	634
DKM-79	17,21	6,00	463	5,2	539	233
		5,50	433	3,7	383	339
		4,00	981	10,0	1051	584

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

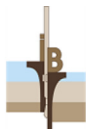
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	421	6,3	655	47
		8,50	611	8,4	879	139
		8,00	898	12,0	1252	246
		7,50	974	12,2	1272	352
		7,00	1162	14,1	1480	459
		6,50	1280	15,0	1570	565
DKM-82	17,20	9,00	894	11,8	1233	258
		8,50	871	10,4	1088	365
		8,00	703	6,7	701	471
		7,50	690	5,5	574	578
DKM-83	17,19	4,50	658	6,5	676	421
		4,00	697	6,1	635	528
		3,50	735	5,7	596	630
DKM-84	17,26	7,50	983	9,2	963	678
		7,00	981	8,1	852	784
		6,50	1018	7,7	808	891
		6,00	1035	7,0	732	993
		5,50	889	3,9	408	1075
		5,00	858	2,6	270	1160
		4,50	880	2,1	222	1245
DKM-85	17,26	9,50	452	5,1	531	222
		9,00	509	5,0	522	326
		8,50	551	4,8	498	421
		8,00	741	7,2	753	483
		7,50	810	7,3	766	585
		7,00	817	6,4	672	691
		6,50	824	5,6	588	787
		6,00	1101	9,3	973	864
DKM-86	17,27	5,50	1301	11,5	1199	971
		9,50	857	10,7	1115	314
		9,00	933	10,8	1135	421
		8,50	1113	12,7	1330	528
		8,00	1282	14,4	1504	634
		7,50	1379	14,9	1559	741
		7,00	1449	15,0	1570	847

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

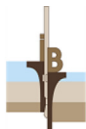
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	890	11,2	1171	313
		9,00	972	11,5	1201	420
		8,50	1019	11,2	1173	526
		8,00	875	7,9	827	633
		7,50	892	7,1	748	740
		7,00	897	6,2	651	846
DKM-88	17,26	9,50	1125	15,0	1570	307
		9,00	1189	15,0	1570	413
		8,50	1253	15,0	1570	520
		8,00	1310	14,9	1558	627
		7,50	1270	13,2	1386	733
		7,00	1182	10,8	1132	840
DKM-89	17,34	9,50	830	11,0	1149	234
		9,00	1145	15,0	1570	341
		8,50	1096	13,2	1381	447
		8,00	1110	12,4	1297	554
		7,50	1145	11,9	1249	661
		7,00	1169	11,3	1182	767
DKM-90	17,39	9,50	647	10,1	1058	21
		9,00	661	9,3	974	128
		8,50	743	9,6	1004	234
		8,00	690	7,7	810	341
		7,50	685	6,6	695	447
		7,00	712	6,1	637	551
DKM-91	17,36	9,50	982	13,2	1380	258
		9,00	1158	15,0	1567	365
		8,50	1004	11,5	1203	471
		8,00	982	10,1	1061	578
		7,50	964	8,8	923	684
		7,00	944	7,5	784	790
DKM-92	17,19	8,50	517	6,1	635	226
		8,00	543	5,5	573	333
		7,50	600	5,6	586	415
		7,00	620	5,1	534	500
DKM-94	17,00	6,00	974	13,5	1410	214
		5,50	1133	15,0	1570	320
		5,00	1197	15,0	1570	427
		4,50	1261	15,0	1570	534

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

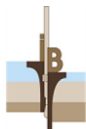
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-95	17,09	7,50	617	9,1	948	80
		7,00	821	11,3	1182	187
		6,50	577	6,4	670	293
		6,00	596	5,7	593	400
		5,50	588	4,5	474	507
DKM-97	17,15	6,50	502	8,0	837	0
		6,00	397	5,3	555	107
		5,50	354	3,6	377	213
DKM-98	17,10	6,50	1027	15,0	1570	144
		6,00	1091	15,0	1570	250
		5,50	1155	15,0	1570	357
		5,00	1219	15,0	1570	463
DKM-99	17,08	6,50	960	14,3	1497	104
		6,00	1067	15,0	1570	210
		5,50	1131	15,0	1570	317
		5,00	1195	15,0	1570	423
DKM-100	17,13	6,50	611	8,9	931	87
DKM-101	17,19	6,00	534	6,7	697	194
		8,00	360	4,2	436	164
DKM-102	17,22	6,00	876	9,4	984	477
		5,50	1130	12,4	1301	584
		5,00	1207	12,7	1324	690
		9,50	627	9,0	939	107
		9,00	724	9,5	995	213
		8,50	566	6,0	624	320
		8,00	629	6,1	634	415
DKM-103	17,18	7,50	581	4,4	461	508
		5,50	1421	15,0	1570	800
		5,00	1485	15,0	1570	907
		4,50	1549	15,0	1570	1013
		9,50	456	4,7	487	273
		9,00	515	4,7	492	367
		8,50	515	3,9	408	451
8,00	634	5,1	539	519		
		7,50	671	4,8	500	620

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

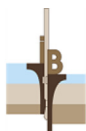
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	412	4,3	449	239
		8,00	468	4,6	483	298
		7,50	538	5,2	540	357
		7,00	706	7,2	753	424
		6,50	837	8,4	883	513
		6,00	874	8,2	857	601
		5,50	1362	15,0	1570	702
		5,00	1279	12,7	1324	808
		DKM-105	17,20	10,00	648	8,3
9,50	624			6,9	722	320
9,00	610			5,7	592	426
8,50	662			5,5	572	533
8,00	689			5,0	526	624
7,50	743			5,3	555	684
DKM-106	17,20	9,50	724	8,5	889	319
		9,00	1002	12,0	1251	421
		8,50	1149	13,3	1390	527
		8,00	1321	15,0	1570	634
		7,50	1385	15,0	1570	740
DKM-107	17,21	9,00	688	9,6	1003	144
		8,50	773	9,9	1038	251
		8,00	832	9,8	1030	357
		7,50	1219	15,0	1570	464
		5,50	1358	13,1	1374	890
		5,00	1398	12,8	1335	997
DKM-108	17,27	4,50	1413	12,0	1254	1103
		9,50	934	12,7	1329	229
		9,00	1142	15,0	1570	336
		8,50	1206	15,0	1570	442
		8,00	1205	14,0	1461	549
		7,50	1046	10,4	1089	655
		5,50	1115	7,5	784	1076
		5,00	1152	7,1	740	1182
		4,50	1181	6,6	692	1278

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

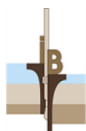
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]		
DKM-109	17,32	9,50	808	11,9	1245	102		
		9,00	1019	14,2	1491	209		
		8,50	1130	15,0	1570	315		
		8,00	1194	15,0	1570	422		
		7,50	1070	12,0	1256	528		
		5,50	907	5,6	587	926		
		5,00	1027	6,8	716	997		
		4,50	1050	6,4	668	1082		
		DKM-110	17,28	9,50	511	6,1	637	215
				9,00	581	6,3	655	315
8,50	642			6,4	672	399		
8,00	899			9,7	1012	488		
7,50	936			9,3	968	593		
5,50	1294			11,0	1147	1012		
5,00	1344			10,7	1125	1117		
4,50	1436			11,2	1172	1223		
DKM-111	17,25			9,50	438	5,8	602	128
				9,00	586	7,4	771	207
		8,50	823	10,3	1078	295		
		8,00	795	8,8	926	400		
		7,50	830	8,4	877	508		
		5,50	1205	10,4	1089	922		
		5,00	1232	9,8	1028	1028		
		4,50	1376	11,1	1162	1134		
		DKM-112	17,01	6,50	967	12,7	1326	286
				6,00	1153	14,6	1531	393
5,50	1240			15,0	1570	499		
5,00	1273			14,5	1517	606		
4,50	1259			13,3	1388	713		
DKM-113	17,02			6,50	923	13,1	1371	169
		6,00	1033	13,8	1447	276		
		5,50	1139	14,5	1518	383		
		5,00	1234	15,0	1570	489		
		4,50	1298	15,0	1570	596		
DKM-114	16,99	6,50	1015	15,0	1570	123		
		6,00	1078	15,0	1570	229		
		5,50	1142	15,0	1570	336		
		5,00	1206	15,0	1570	442		
		4,50	1270	15,0	1570	549		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	758	10,4	1088	177
		5,50	586	6,6	693	283
		5,00	586	5,6	587	390
DKM-116	17,00	6,00	902	13,1	1375	129
		5,50	1043	14,4	1504	235
		5,00	1146	15,0	1570	342
		4,50	1210	15,0	1570	449
		4,00	1274	15,0	1570	555
DKM-117	17,01	8,50	426	5,6	583	128
		8,00	575	7,1	743	216
		7,50	657	7,4	778	318
		6,00	899	8,6	900	599
		5,50	1049	10,1	1052	697
		5,00	1078	9,5	999	798
		4,50	1189	10,4	1083	899
DKM-118	17,05	4,00	1255	10,5	1095	999
		9,00	472	7,5	787	0
		8,50	384	5,1	534	107
		8,00	372	3,9	407	213
		7,50	386	3,1	325	319
		4,50	1260	14,1	1477	624
		4,00	946	8,1	848	730
DKM-119	16,99	3,50	857	5,7	593	837
		6,50	1035	14,7	1537	189
		6,00	1118	15,0	1570	295
		5,50	1182	15,0	1570	402
		5,00	1246	15,0	1570	509
DKM-120	16,90	4,50	1310	15,0	1570	615
		6,50	1048	15,0	1570	179
		6,00	1112	15,0	1570	286
		5,50	1176	15,0	1570	392
DKM-121	16,89	5,00	1142	13,4	1406	499
		4,50	1216	13,6	1424	605
		6,50	1040	15,0	1570	165
		6,00	1104	15,0	1570	271
		5,50	1161	14,9	1559	378
		5,00	983	11,0	1156	484
		4,50	998	10,3	1074	591
		4,00	956	8,6	897	697

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	1067	15,0	1570	211
		6,00	1131	15,0	1570	317
		5,50	1195	15,0	1570	424
		5,00	1259	15,0	1570	530
		4,50	1323	15,0	1570	637
		4,00	1387	15,0	1570	743
DKM-123	16,94	6,50	1081	15,0	1570	234
		6,00	1145	15,0	1570	341
		5,50	1209	15,0	1570	447
		5,00	1273	15,0	1570	554
		4,50	1337	15,0	1570	661
		4,00	1401	15,0	1570	767
DKM-124	16,82	6,00	912	12,4	1295	226
		5,50	1039	13,4	1401	332
		5,00	1204	15,0	1570	439
		4,50	1268	15,0	1570	546
		4,00	1332	15,0	1570	652
DKM-125	16,69	5,00	794	11,2	1176	149
		4,50	897	11,9	1240	256
		4,00	1000	12,5	1306	362
DKM-129	17,95	13,50	828	10,5	1099	282
		13,00	833	9,6	1001	388
		12,50	699	6,4	672	495
		12,00	696	5,3	559	602
DKM-130	18,46	12,50	571	4,8	502	450
		12,00	565	3,7	385	556
DKM-131	18,53	13,50	658	8,5	886	213
		13,00	787	9,5	994	319
		12,50	594	5,4	565	426
		12,00	541	3,5	371	532
DKM-132	18,42	13,50	561	7,4	769	166
		13,00	719	8,9	934	266
		12,50	618	6,3	659	372
		12,00	544	4,1	429	478
DKM-133	17,99	13,50	403	5,6	590	82
		13,00	467	5,7	592	186
		12,50	495	5,1	535	292
		12,00	623	6,5	680	359

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	520	6,9	719	149
		12,50	708	8,9	929	253
		12,00	864	10,3	1082	359
DKM-142	18,46	13,00	543	8,0	841	65
		12,50	890	12,6	1314	171
		12,00	845	10,8	1131	278
DKM-143	18,56	12,50	579	5,0	522	443
		12,00	550	3,7	387	530
DKM-144	18,26	13,50	777	9,7	1015	281
		13,00	647	6,6	691	388
		12,50	516	3,5	366	495
DKM-148	18,51	13,00	704	8,2	858	316
		12,50	743	7,8	817	423
		12,00	783	7,4	776	529
DKM-149	18,38	13,00	609	7,6	796	219
		12,50	797	9,6	1009	321
		12,00	868	9,8	1021	428
DKM-150	18,08	12,50	638	9,4	982	83
		12,00	802	11,0	1149	189
DKM-151	18,56	13,50	963	12,3	1289	317
		13,00	1195	15,0	1570	424
		12,50	1259	15,0	1570	530
		12,00	1323	15,0	1570	637
DKM-152	18,67	13,50	1124	15,0	1570	305
		13,00	1147	14,4	1507	407
		12,50	972	10,6	1113	508
DKM-153	18,51	13,50	791	9,9	1036	284
		13,00	966	11,7	1222	390
		12,50	1239	15,0	1570	497
		12,00	1089	11,6	1214	603
DKM-154	18,21	13,50	485	5,3	555	254
		13,00	517	5,0	523	339
		12,50	567	5,1	534	413
DKM-162	18,25	13,50	967	12,5	1304	309
		13,00	1034	12,5	1310	415
		12,50	1254	15,0	1570	522
DKM-163	18,61	13,50	979	14,1	1472	161
		13,00	1045	14,1	1476	268
		12,50	1096	13,9	1454	374

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

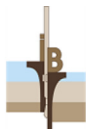
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	547	6,1	643	268
		13,00	663	7,1	743	363
		12,50	1107	13,2	1385	461
DKM-178	17,55	8,50	618	6,1	638	393
		8,00	762	7,5	785	486
		7,50	745	6,2	649	593
		7,00	790	6,0	624	693
DKM-179	17,82	8,50	699	7,4	771	394
		8,00	1030	11,7	1220	497
		7,50	1112	12,0	1251	604
		7,00	1339	14,6	1524	710
DKM-180	17,82	9,00	762	9,9	1038	233
		8,50	883	10,8	1134	339
		8,00	992	11,6	1209	446
		7,50	1272	15,0	1570	552
		7,00	1336	15,0	1570	659
DKM-181	17,84	9,00	1068	15,0	1570	212
		8,50	1132	15,0	1570	319
		8,00	1196	15,0	1570	425
		7,50	1260	15,0	1570	532
		7,00	1324	15,0	1570	639
DKM-182	17,74	9,00	472	5,5	578	209
		8,50	494	5,1	531	293
		8,00	549	5,2	542	375
		7,50	629	5,7	596	452
		7,00	1068	11,8	1239	543
DKM-183	17,68	9,00	587	7,8	814	166
		8,50	651	7,8	814	272
		8,00	693	7,4	776	379
		7,50	825	8,6	898	478
		7,00	1171	13,1	1372	581
DKM-184	17,71	9,00	529	6,8	715	167
		8,50	591	6,8	712	274
		8,00	804	9,3	968	374
		7,50	975	10,9	1145	480
		7,00	960	9,7	1015	587

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

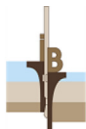
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	1146	15,0	1570	341
		8,50	1187	14,6	1533	448
		8,00	1273	15,0	1570	554
		7,50	1337	15,0	1570	661
		7,00	1401	15,0	1570	767
DKM-186	17,63	9,00	1054	13,4	1399	359
		8,50	1119	13,4	1401	465
		8,00	1202	13,7	1433	572
		7,50	1348	15,0	1570	678
		7,00	1361	14,2	1486	785
DKM-187	17,49	9,00	1043	13,3	1388	353
		8,50	1122	13,5	1412	459
		8,00	1175	13,3	1394	566
		7,50	1344	15,0	1570	672
		7,00	1358	14,2	1487	779
DKM-188	17,55	9,00	490	7,0	728	90
		8,50	555	7,0	736	189
		8,00	640	7,4	778	289
		7,50	771	8,6	900	385
		7,00	1014	11,5	1208	483
DKM-189	17,66	9,00	504	7,0	730	110
		8,50	573	7,1	747	209
		8,00	673	7,8	813	309
		7,50	776	8,5	890	404
		7,00	1124	13,1	1371	504
DKM-190	17,62	9,00	715	10,5	1096	97
		8,50	866	11,9	1240	204
		8,00	996	12,9	1352	310
		7,50	1100	13,5	1418	417
		7,00	1212	14,3	1499	523
DKM-191	17,63	9,00	601	7,6	792	209
		8,50	634	7,1	743	316
		8,00	700	7,1	746	422
		7,50	823	8,2	857	516
		7,00	1206	13,3	1395	616
DKM-192	17,53	9,00	498	6,9	721	109
		8,50	571	7,2	757	195
		8,00	981	12,8	1341	296
		7,50	1098	13,7	1428	403
		7,00	1230	14,7	1542	509

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	409	5,5	575	107
		8,50	606	7,9	822	189
		8,00	933	12,1	1263	294
		7,50	1047	12,9	1347	400
		7,00	1245	15,0	1570	507
DKM-194	17,47	9,00	441	5,5	579	157
		8,50	525	6,1	638	238
		8,00	549	5,7	592	323
		7,50	601	5,7	594	408
		7,00	660	5,9	617	483
DKM-195	17,43	9,00	504	6,5	679	161
		8,50	550	6,4	671	247
		8,00	871	10,6	1111	341
		7,50	1108	13,4	1401	447
		7,00	1235	14,4	1507	554
DKM-196	17,35	9,00	541	7,1	738	164
		8,50	629	7,4	779	270
		8,00	768	8,7	908	372
		7,50	1008	11,5	1203	478
		7,00	1049	11,1	1165	585
DKM-197	17,39	9,00	547	7,1	743	169
		8,50	630	7,4	774	276
		8,00	786	8,9	934	377
		7,50	992	11,2	1172	483
		7,00	1050	11,1	1161	590

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	1327	15,0	1885	328
		6,00	1365	14,6	1832	445
		5,50	1377	13,8	1734	563
		5,00	1499	14,5	1820	680
		4,50	1608	15,0	1885	798
DKM-2	17,47	5,50	946	10,7	1345	233
		5,00	1060	11,3	1418	350
		4,50	1165	11,7	1476	468
		4,00	1391	13,8	1734	585

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

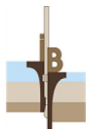
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-3	17,50	6,00	1207	13,3	1668	345
		5,50	1379	14,6	1837	463
		5,00	1478	15,0	1885	580
		4,50	1548	15,0	1885	698
		4,00	1619	15,0	1885	815
DKM-4	17,47	6,00	728	7,8	985	229
		5,50	938	9,8	1231	334
		5,00	1018	9,9	1249	449
		4,50	1028	9,1	1148	567
		4,00	998	7,8	980	684
DKM-5	17,44	6,00	616	6,1	764	262
		5,50	582	4,7	591	380
		5,00	586	3,8	480	497
DKM-6	17,42	6,00	1032	12,0	1509	213
		5,50	1197	13,3	1667	330
		5,00	1213	12,5	1576	448
		4,50	1327	13,1	1649	565
DKM-7	17,52	6,00	1284	15,0	1885	257
		5,50	1339	14,8	1860	374
		5,00	958	8,8	1106	492
		4,50	932	7,5	945	609
DKM-8	17,50	6,00	800	9,5	1191	144
		5,50	853	9,2	1162	261
		5,00	1160	12,4	1556	378
		4,50	1252	12,7	1592	496
DKM-9	17,51	9,00	558	4,9	614	317
		8,50	610	4,8	602	416
		8,00	819	7,0	876	490
		7,50	755	5,3	670	590
		6,00	879	4,7	591	875
		5,50	1279	9,4	1181	951
		5,00	1396	10,0	1261	1069
4,50	1440	9,7	1215	1186		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

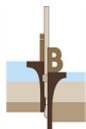
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-10	17,52	9,50	1019	10,9	1369	331
		9,00	941	8,9	1121	449
		8,50	943	8,0	1006	566
		8,00	985	7,6	959	684
		7,50	1060	7,8	979	788
		5,50	1653	12,5	1576	1181
		5,00	1644	11,5	1443	1298
		4,50	1682	11,1	1390	1416
DKM-11	17,51	9,00	655	7,0	875	218
		8,50	744	7,2	907	335
		8,00	764	6,5	821	452
		7,50	873	7,1	892	564
		6,00	1597	14,0	1761	904
		5,50	1667	14,0	1759	1021
		5,00	1236	7,3	922	1139
		4,50	1268	6,8	858	1256
DKM-12	17,55	9,50	592	6,4	805	182
		9,00	693	7,0	873	282
		8,50	795	7,5	944	382
		8,00	1161	11,5	1446	491
		7,50	1299	12,4	1558	608
		6,00	1628	14,0	1756	961
		5,50	1700	14,0	1758	1078
		5,00	1809	14,5	1822	1195
DKM-13	17,57	4,50	1917	15,0	1885	1313
		9,50	881	9,6	1211	258
		9,00	984	10,1	1265	376
		8,50	1086	10,5	1318	493
		8,00	1197	11,0	1385	611
		6,00	1145	6,6	829	1080
		5,50	1189	6,4	809	1174
		5,00	1091	4,2	534	1285
4,50	1123	3,8	476	1396		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-14	17,57	10,00	1243	15,0	1885	188
		9,50	1300	14,8	1863	305
		9,00	1314	14,1	1770	423
		8,50	1341	13,5	1696	540
		8,00	1155	10,1	1269	657
		6,00	1013	4,6	583	1106
		5,50	1053	4,4	558	1198
		5,00	1020	3,3	413	1289
DKM-15	17,65	10,00	1108	13,1	1643	205
		9,50	1230	13,9	1744	307
		9,00	1066	10,9	1370	409
		8,50	1010	9,3	1173	511
		8,00	999	8,4	1053	614
		6,00	1093	6,6	829	994
		5,50	1151	6,6	831	1089
		5,00	1141	5,7	717	1187
DKM-16	17,68	10,00	897	10,3	1294	202
		9,50	1112	12,2	1534	320
		9,00	1035	10,3	1289	437
		8,50	1106	10,3	1290	555
		8,00	1189	10,4	1311	672
		7,50	1236	10,1	1272	790
		6,00	1435	10,0	1254	1141
		5,50	1342	7,8	980	1258
		5,00	1285	6,1	768	1375
		4,50	1330	5,9	742	1476
DKM-17	17,64	10,00	869	10,0	1257	193
		9,50	982	10,6	1327	310
		9,00	1053	10,6	1329	428
		8,50	1098	10,2	1287	545
		8,00	1239	11,2	1404	663
		7,50	1364	11,9	1496	780
		6,00	1665	13,1	1646	1132
		5,50	1648	11,9	1499	1250
		5,00	1683	11,5	1440	1367
		4,50	1531	8,5	1070	1485

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

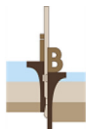
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-18	17,54	9,50	531	5,9	747	140
		9,00	832	9,1	1148	240
		8,50	900	9,1	1144	357
		6,00	1696	15,0	1885	944
		5,50	1767	15,0	1885	1062
		5,00	1837	15,0	1885	1179
		4,50	1907	15,0	1885	1296
DKM-19	17,40	5,50	805	8,8	1107	236
		5,00	770	7,4	931	354
		4,50	852	7,6	955	466
DKM-20	17,37	7,50	1105	14,0	1762	82
		7,00	1227	14,7	1847	199
		6,50	1139	12,6	1583	316
		6,00	996	9,8	1228	434
		5,50	944	8,1	1024	551
		5,00	1013	8,1	1022	669
DKM-21	17,35	4,50	1092	8,3	1040	782
		6,50	992	12,3	1541	113
		6,00	1110	12,9	1621	231
		5,50	1053	11,2	1408	348
		5,00	1180	12,0	1502	466
DKM-22	17,37	4,50	1251	12,0	1503	583
		6,50	1161	14,0	1754	183
		6,00	1228	13,9	1748	301
		5,50	1062	10,8	1354	418
		5,00	1162	11,2	1404	535
DKM-23	17,38	4,50	1245	11,3	1423	653
		4,00	1440	13,0	1632	770
		6,00	963	12,0	1508	98
		5,50	1165	13,7	1728	216
		5,00	1296	14,5	1828	333
DKM-24	17,38	4,50	1400	15,0	1885	451
		4,00	1471	15,0	1885	568
		6,00	812	9,4	1186	168
		5,50	842	8,9	1118	286
		5,00	861	8,2	1032	403
		4,50	934	8,3	1037	520
		4,00	970	7,8	981	638

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-25	17,37	5,50	826	9,2	1160	218
		5,00	872	8,9	1118	335
		4,50	916	8,6	1075	453
DKM-26	17,43	6,50	998	11,8	1485	179
		6,00	1112	12,4	1558	297
		5,50	919	8,9	1120	414
		5,00	961	8,5	1072	531
		4,50	999	8,1	1018	649
DKM-27	17,43	6,50	733	8,5	1065	157
		6,00	937	10,3	1288	274
		5,50	1026	10,5	1320	392
		5,00	1140	11,1	1392	509
		4,50	1241	11,5	1444	627
DKM-28	17,46	8,50	416	3,9	493	201
		8,00	552	5,2	649	272
		7,50	562	4,5	565	373
		5,50	700	3,9	496	671
		5,00	775	4,5	565	728
DKM-29	17,44	4,50	1148	8,8	1106	809
		9,50	575	4,9	610	348
		9,00	452	2,3	289	465
		5,50	1165	8,3	1041	902
		5,00	1262	8,6	1086	1019
DKM-30	17,51	4,50	1354	8,9	1122	1136
		9,00	778	8,0	1000	298
		8,50	1019	10,2	1284	415
		8,00	1159	11,1	1400	533
		7,50	1520	15,0	1885	650
		6,00	1731	15,0	1885	1002
		5,50	1357	9,1	1144	1120
DKM-31	17,46	5,00	1327	7,8	976	1237
		4,50	1360	7,3	914	1355
		9,50	1202	13,6	1705	300
		9,00	1279	13,7	1716	418
		8,50	1446	14,9	1876	535
		8,00	1521	15,0	1885	653
		7,50	1592	15,0	1885	770
DKM-31	17,46	5,50	1338	7,9	993	1240
		5,00	1363	7,3	916	1357
		4,50	1351	6,2	779	1475

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

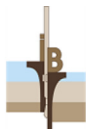
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-32	17,47	9,50	1010	10,7	1341	344
		9,00	1078	10,6	1337	462
		8,50	1182	11,1	1392	579
		8,00	1366	12,6	1582	697
		7,50	1487	13,3	1667	814
		5,50	1900	15,0	1885	1284
		5,00	1970	15,0	1885	1401
		4,50	1850	12,5	1568	1519
DKM-33	17,49	9,50	525	5,7	716	160
		9,00	606	6,1	765	247
		8,50	668	6,2	773	340
		8,00	777	6,9	869	427
		7,50	1073	10,0	1263	527
		5,50	1727	15,0	1885	997
		5,00	1798	15,0	1885	1114
		4,50	1868	15,0	1885	1231
DKM-34	17,50	9,50	1190	14,9	1868	117
		9,00	1235	14,5	1825	235
		8,50	1321	14,7	1851	352
		8,00	1412	15,0	1885	470
		7,50	1482	15,0	1885	587
		5,50	1764	15,0	1885	1057
		5,00	1706	13,3	1671	1174
		4,50	1667	11,9	1489	1292
DKM-35	17,57	9,50	882	9,0	1136	335
		9,00	1091	10,9	1367	453
		8,50	1209	11,5	1446	570
		8,00	1305	11,9	1490	687
		7,50	1441	12,7	1598	805
		5,50	1623	11,4	1433	1275
		5,00	1626	10,5	1319	1392
		4,50	1643	9,8	1232	1509
DKM-36	17,63	9,50	502	6,0	758	79
		9,00	669	7,5	943	173
		8,50	819	8,6	1080	286
		8,00	939	9,3	1163	403
		7,50	1037	9,6	1209	521
		5,50	1626	13,7	1722	990
		5,00	1529	11,5	1444	1107
		4,50	1518	10,4	1307	1225

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

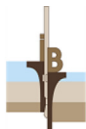
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	1018	11,1	1395	302
		9,00	1338	14,4	1813	420
		8,50	1069	9,9	1246	537
		8,00	1105	9,5	1189	655
		7,50	1135	8,9	1121	772
		5,50	1837	14,6	1835	1229
		5,00	1896	14,4	1816	1347
		4,50	1878	13,3	1668	1464
		DKM-38	17,28	6,00	1255	15,0
5,50	1325			15,0	1885	326
5,00	1396			15,0	1885	443
DKM-39	17,27	4,50	1466	15,0	1885	561
		6,00	1262	15,0	1885	220
		5,50	1332	15,0	1885	337
DKM-40	17,22	5,00	1403	15,0	1885	455
		4,50	1322	13,0	1634	572
		4,50	1210	14,4	1807	211
DKM-41	17,31	4,00	1327	15,0	1885	328
		5,50	921	10,9	1372	164
		5,00	1061	11,8	1488	282
DKM-42	17,33	4,50	1369	15,0	1885	399
		4,00	1267	12,7	1596	517
		5,50	660	7,3	917	183
DKM-43	17,30	5,00	549	5,0	628	288
		5,50	936	11,1	1394	167
		5,00	1085	12,1	1526	285
DKM-44	17,36	4,50	1160	12,2	1533	402
		4,00	1313	13,3	1671	519
		6,00	793	9,3	1162	161
DKM-45	17,35	5,50	749	7,7	970	278
		5,00	710	6,3	789	396
		4,50	728	5,6	701	513
		8,50	391	3,6	448	204
		8,00	437	3,5	442	287
		6,50	949	8,5	1068	515
DKM-45	17,35	6,00	1371	13,3	1668	620
		5,50	1350	12,2	1527	725
		5,00	1349	11,3	1420	830
		4,50	1351	10,5	1318	935

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

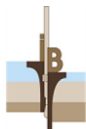
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-46	17,39	9,50	1186	14,5	1824	154
		9,00	1044	11,7	1470	272
		8,50	964	9,7	1219	389
		8,00	871	7,5	946	507
		6,50	878	5,2	648	817
		6,00	930	5,3	666	885
		5,50	1123	7,2	909	965
		5,00	1277	8,5	1067	1063
		4,50	1380	8,9	1124	1178
		DKM-47	17,39	9,50	892	9,3
9,00	890			8,3	1048	437
8,50	753			5,6	701	555
6,50	957			5,3	666	930
6,00	1129			6,9	873	1010
5,50	1167			6,7	842	1104
5,00	1782			14,0	1763	1210
4,50	1880			14,4	1808	1328
DKM-48	17,43	9,50	1136	12,4	1556	339
		9,00	1196	12,2	1539	456
		8,50	1264	12,2	1535	574
		8,00	1545	15,0	1885	691
		6,50	1329	9,3	1174	1044
		6,00	1305	8,1	1015	1161
		5,50	1224	6,1	763	1278
		5,00	1377	7,4	929	1368
DKM-49	17,37	9,50	734	7,5	942	282
		9,00	809	7,7	974	376
		8,50	1043	10,1	1269	470
		8,00	1481	15,0	1885	585
		6,50	1692	15,0	1885	937
		6,00	1762	15,0	1885	1055
		5,50	1833	15,0	1885	1172
		5,00	1820	13,9	1747	1290
DKM-50	17,41	9,00	592	6,3	788	199
		8,50	624	5,8	725	316
		8,00	673	5,5	689	434
		6,50	1552	14,6	1840	749
		6,00	1521	13,3	1671	866
		5,50	1382	10,5	1322	983
		5,00	1429	10,2	1282	1101

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	956	10,4	1304	290
		8,50	894	8,6	1084	407
		8,00	764	6,0	750	525
		6,00	1542	13,0	1638	934
		5,50	1760	15,0	1885	1051
		5,00	1800	14,6	1834	1169
DKM-52	17,43	10,00	1024	11,8	1483	225
		9,50	1156	12,6	1585	343
		9,00	1202	12,3	1545	460
		8,50	1325	13,0	1632	578
		8,00	1435	13,5	1698	695
		6,00	1828	15,0	1885	1165
		5,50	1899	15,0	1885	1282
		5,00	1969	15,0	1885	1400
DKM-53	17,51	10,00	1051	12,1	1520	234
		9,50	1142	12,4	1553	351
		9,00	1258	13,0	1629	469
		8,50	1400	13,9	1750	586
		8,00	1265	11,2	1406	703
		6,00	1570	11,6	1457	1161
		5,50	1649	11,7	1471	1279
		5,00	1724	11,8	1480	1396
DKM-54	17,49	10,00	904	10,3	1299	209
		9,50	1019	10,9	1373	326
		9,00	1092	11,0	1377	444
		8,50	1298	12,8	1604	561
		8,00	1401	13,2	1659	678
		6,00	1675	13,1	1646	1148
		5,50	1591	11,0	1388	1266
		5,00	1639	10,7	1350	1383
DKM-55	17,32	9,50	673	6,3	797	325
		9,00	740	6,3	792	442
		8,50	742	5,4	679	559
		6,00	1265	8,0	1002	1108
		5,50	1236	6,7	837	1225
		5,00	1283	6,5	818	1323

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

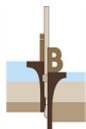
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	496	6,5	812	16
		9,00	657	7,7	968	128
		8,50	666	6,9	865	246
		6,00	978	7,1	892	740
		5,50	1263	10,1	1269	838
		5,00	1288	9,5	1194	955
DKM-58	17,23	6,50	899	10,9	1370	130
		6,00	589	5,9	736	247
		5,50	543	4,3	541	364
		4,00	1391	13,3	1671	649
DKM-59	17,12	6,50	1146	14,3	1797	115
		6,00	1221	14,4	1804	232
		5,50	1189	13,0	1634	350
		5,00	1231	12,6	1586	467
		4,50	1357	13,4	1679	584
DKM-63	17,27	7,50	585	6,4	807	169
		7,00	681	6,8	849	287
		6,50	716	6,3	792	403
		6,00	1259	12,8	1608	492
		5,50	1443	14,3	1798	609
		5,00	1538	14,6	1839	726
DKM-64	17,32	8,50	372	3,9	490	131
		8,00	408	3,6	459	222
		7,50	440	3,3	418	315
		7,00	468	3,2	398	383
		6,50	574	4,2	528	429
		6,00	606	4,1	515	496
		5,50	631	3,9	492	560
DKM-65	17,26	9,00	954	10,8	1357	235
		8,50	922	9,4	1186	352
		8,00	922	8,5	1068	470
DKM-66	17,26	8,50	489	5,0	629	187
		8,00	1087	12,2	1534	279
		7,50	1202	12,8	1609	396
		7,00	1398	14,5	1818	514

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-67	17,29	9,50	632	5,6	704	350
		9,00	652	4,9	620	468
		7,50	1051	7,9	992	760
		7,00	1025	6,6	834	875
		5,50	1238	6,8	856	1210
		5,00	1570	10,4	1307	1312
DKM-68	17,29	8,50	939	9,3	1163	403
		8,00	1442	15,0	1885	521
		7,50	1513	15,0	1885	638
		7,00	1583	15,0	1885	756
		6,50	1224	9,3	1169	873
		6,00	1032	5,8	731	991
		5,50	1009	4,6	575	1108
DKM-69	17,34	10,00	1011	11,6	1453	233
		9,50	963	10,0	1255	350
		9,00	976	9,2	1161	468
		8,50	1064	9,5	1194	581
		8,00	1106	9,2	1156	689
		7,50	1611	15,0	1885	802
		7,00	1681	15,0	1885	920
		6,50	1533	12,1	1521	1037
		6,00	1375	9,1	1139	1154
DKM-70	17,28	5,50	1353	7,8	984	1272
		10,00	1196	14,0	1759	235
		9,50	1226	13,5	1693	352
		9,00	1335	14,0	1757	470
		8,50	1421	14,2	1783	587
		8,00	1552	15,0	1885	705
DKM-71	17,35	7,50	1623	15,0	1885	822
		10,00	1233	14,5	1822	235
		9,50	1181	12,9	1618	352
		9,00	1243	12,8	1604	470
		8,50	1223	11,6	1452	587
		8,00	1532	14,7	1851	705
		7,50	1610	14,8	1863	822

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

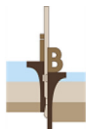
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-72	17,39	10,00	1071	12,3	1552	234
		9,50	1117	12,0	1512	351
		9,00	1411	15,0	1885	469
		8,50	1482	15,0	1885	586
		8,00	1552	15,0	1885	704
		7,50	1622	15,0	1885	821
DKM-73	17,45	9,00	930	11,0	1387	164
		8,50	1016	11,2	1412	282
		8,00	1346	14,7	1846	399
		7,50	1280	12,9	1618	517
DKM-74	17,41	9,00	902	10,9	1370	135
		8,50	876	9,6	1208	252
		8,00	916	9,2	1157	370
		7,50	920	8,3	1047	487
DKM-76	17,04	6,00	1271	15,0	1885	235
		5,50	1341	15,0	1885	352
		5,00	1412	15,0	1885	470
		4,50	1482	15,0	1885	587
DKM-77	17,13	6,00	1121	13,1	1641	229
		5,50	1223	13,5	1694	347
		5,00	1325	13,9	1746	464
		4,50	1479	15,0	1885	582
		4,00	1549	15,0	1885	699
DKM-79	17,21	6,00	534	5,0	633	257
		5,50	497	3,6	454	374
		4,00	1138	10,0	1254	644
DKM-81	17,15	9,00	503	6,3	788	52
		8,50	725	8,4	1056	154
		8,00	1052	11,8	1484	271
		7,50	1136	12,0	1506	388
		7,00	1352	13,9	1750	506
DKM-82	17,20	6,50	1504	15,0	1885	623
		9,00	1039	11,5	1449	284
		8,50	972	9,7	1219	402
		8,00	787	6,3	794	519
DKM-83	17,19	7,50	795	5,5	689	637
		4,50	761	6,4	806	464
		4,00	800	6,0	753	582
		3,50	843	5,7	711	694

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	1092	8,6	1075	747
		7,00	1128	8,1	1018	864
		6,50	1166	7,7	963	982
		6,00	1184	7,0	880	1095
		5,50	989	3,7	465	1185
		5,00	961	2,6	325	1279
		4,50	983	2,1	267	1372
		DKM-85	17,26	9,50	525	5,0
DKM-85	17,26	9,00	586	4,9	619	360
		8,50	631	4,7	588	464
		8,00	855	7,1	893	533
		7,50	937	7,3	919	645
		7,00	940	6,4	805	762
		6,50	942	5,6	704	867
		6,00	1272	9,3	1169	952
		5,50	1476	11,1	1392	1070
DKM-86	17,27	9,50	992	10,4	1309	347
		9,00	1071	10,5	1323	464
		8,50	1285	12,4	1561	581
		8,00	1479	14,1	1769	699
		7,50	1612	14,9	1872	816
		7,00	1690	15,0	1885	934
DKM-87	17,25	9,50	1034	11,0	1380	345
		9,00	1121	11,2	1407	463
		8,50	1166	10,9	1365	580
		8,00	977	7,4	932	698
		7,50	1027	7,1	898	815
		7,00	1027	6,2	781	932
DKM-88	17,26	9,50	1314	14,7	1853	338
		9,00	1396	14,9	1872	456
		8,50	1428	14,4	1809	573
		8,00	1502	14,4	1815	691
		7,50	1480	13,2	1660	808
		7,00	1367	10,8	1355	925
DKM-89	17,34	9,50	969	10,8	1357	258
		9,00	1325	14,6	1835	376
		8,50	1220	12,3	1542	493
		8,00	1277	12,1	1520	611
		7,50	1333	11,9	1496	728
		7,00	1358	11,3	1420	846

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-90	17,39	9,50	773	10,1	1265	23
		9,00	777	9,2	1154	141
		8,50	832	9,0	1129	258
		8,00	801	7,6	960	376
		7,50	787	6,5	819	493
		7,00	811	5,9	746	607
DKM-91	17,36	9,50	1151	13,0	1636	285
		9,00	1354	14,8	1856	402
		8,50	1115	10,7	1341	519
		8,00	1138	10,0	1261	637
		7,50	1109	8,7	1095	754
		7,00	1046	7,0	874	871
DKM-92	17,19	8,50	600	6,0	752	250
		8,00	625	5,4	675	367
		7,50	674	5,3	666	458
		7,00	708	5,0	629	552
DKM-94	17,00	6,00	1142	13,3	1669	236
		5,50	1342	15,0	1885	353
		5,00	1412	15,0	1885	471
		4,50	1483	15,0	1885	588
DKM-95	17,09	7,50	735	9,0	1137	89
		7,00	922	10,6	1332	206
		6,50	647	6,0	756	323
		6,00	686	5,6	704	441
DKM-97	17,15	5,50	669	4,4	558	558
		6,50	565	7,5	942	0
		6,00	457	5,1	645	117
		5,50	411	3,6	451	235
DKM-98	17,10	6,50	1204	14,7	1851	158
		6,00	1295	15,0	1885	276
		5,50	1366	15,0	1885	393
		5,00	1436	15,0	1885	510
DKM-99	17,08	6,50	1131	14,1	1772	114
		6,00	1269	15,0	1885	232
		5,50	1339	15,0	1885	349
		5,00	1410	15,0	1885	467
DKM-100	17,13	6,50	683	8,3	1043	96
		6,00	621	6,5	822	214

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-101	17,19	8,00	413	4,0	509	181
		6,00	1023	9,4	1181	526
		5,50	1312	12,3	1546	643
		5,00	1391	12,4	1559	761
DKM-102	17,22	9,50	734	8,8	1107	117
		9,00	841	9,3	1168	235
		8,50	658	5,9	745	352
		8,00	716	5,9	737	458
		7,50	667	4,4	553	560
		5,50	1659	15,0	1885	882
		5,00	1729	15,0	1885	1000
DKM-103	17,18	4,50	1795	14,9	1877	1117
		9,50	526	4,6	576	301
		9,00	590	4,6	580	404
		8,50	592	3,9	490	497
		8,00	724	5,1	635	572
DKM-104	17,21	7,50	769	4,8	600	683
		8,50	476	4,2	531	263
		8,00	540	4,6	573	328
		7,50	618	5,1	637	393
		7,00	823	7,2	905	467
		6,50	969	8,4	1051	565
		6,00	1014	8,2	1028	663
DKM-105	17,20	5,50	1584	14,9	1869	774
		5,00	1471	12,4	1562	891
		10,00	728	7,8	980	235
		9,50	701	6,5	817	352
		9,00	696	5,5	692	470
DKM-106	17,20	8,50	756	5,4	674	587
		8,00	791	5,0	632	688
		7,50	851	5,3	666	754
		9,50	851	8,5	1068	351
		9,00	1171	11,8	1489	464
		8,50	1327	13,0	1633	581
		8,00	1549	15,0	1885	698
		7,50	1619	15,0	1885	816

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

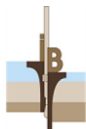
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	811	9,5	1193	159
		8,50	901	9,8	1226	277
		8,00	966	9,7	1218	394
		7,50	1424	14,8	1864	511
		5,50	1577	13,1	1650	981
		5,00	1619	12,8	1603	1099
		4,50	1632	12,0	1506	1216
DKM-108	17,27	9,50	1092	12,5	1568	253
		9,00	1352	15,0	1885	370
		8,50	1370	14,3	1797	487
		8,00	1381	13,5	1699	605
		7,50	1203	10,2	1285	722
		5,50	1275	7,5	941	1185
		5,00	1314	7,1	888	1303
DKM-109	17,32	4,50	1343	6,6	831	1408
		9,50	954	11,8	1478	113
		9,00	1193	14,0	1760	230
		8,50	1336	15,0	1881	348
		8,00	1394	14,8	1860	465
		7,50	1193	11,2	1407	582
		5,50	1034	5,6	704	1021
DKM-110	17,28	5,00	1174	6,8	859	1099
		4,50	1196	6,4	802	1193
		9,50	594	6,0	753	237
		9,00	670	6,1	771	347
		8,50	746	6,4	804	440
		8,00	1044	9,6	1203	538
		7,50	1082	9,2	1152	653
DKM-111	17,25	5,50	1481	10,8	1356	1115
		5,00	1544	10,7	1345	1231
		4,50	1652	11,2	1407	1348
		9,50	517	5,7	721	141
		9,00	687	7,3	918	228
		8,50	918	9,6	1206	325
		8,00	923	8,7	1098	441
		7,50	959	8,3	1040	559
		5,50	1390	10,4	1302	1016
		5,00	1415	9,8	1227	1133
		4,50	1584	11,1	1393	1250

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

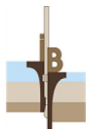
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-112	17,01	6,50	1123	12,4	1558	316
		6,00	1331	14,2	1787	433
		5,50	1460	15,0	1885	550
		5,00	1417	13,5	1696	668
		4,50	1470	13,3	1667	785
DKM-113	17,02	6,50	1071	12,7	1599	187
		6,00	1202	13,5	1701	304
		5,50	1315	14,1	1772	422
		5,00	1453	15,0	1885	539
		4,50	1524	15,0	1885	657
DKM-114	16,99	6,50	1211	15,0	1885	135
		6,00	1282	15,0	1885	253
		5,50	1352	15,0	1885	370
		5,00	1422	15,0	1885	488
		4,50	1493	15,0	1885	605
DKM-115	17,06	6,00	848	9,7	1219	195
		5,50	668	6,4	801	312
		5,00	677	5,6	699	430
DKM-116	17,00	6,00	1064	13,0	1633	142
		5,50	1217	14,1	1771	259
		5,00	1295	14,2	1784	377
		4,50	1426	15,0	1885	494
		4,00	1497	15,0	1885	612
DKM-117	17,01	8,50	500	5,5	694	141
		8,00	653	6,8	852	238
		7,50	749	7,2	899	350
		6,00	1038	8,5	1071	660
		5,50	1212	10,0	1253	768
		5,00	1243	9,5	1194	880
		4,50	1370	10,3	1295	991
DKM-118	17,05	4,00	1444	10,4	1307	1102
		9,00	546	7,2	911	0
		8,50	432	4,8	603	117
		8,00	429	3,8	481	235
		7,50	439	3,0	381	352
		4,50	1407	13,2	1659	688
		4,00	1055	7,6	955	805
		3,50	973	5,6	701	922

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

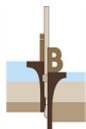
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-119	16,99	6,50	1183	14,0	1765	208
		6,00	1301	14,7	1845	326
		5,50	1396	15,0	1885	443
		5,00	1466	15,0	1885	560
		4,50	1537	15,0	1885	678
DKM-120	16,90	6,50	1248	15,0	1885	197
		6,00	1319	15,0	1885	315
		5,50	1336	14,3	1797	432
		5,00	1293	12,8	1607	550
		4,50	1386	13,1	1645	667
DKM-121	16,89	6,50	1232	14,9	1873	181
		6,00	1309	15,0	1885	299
		5,50	1297	13,9	1747	416
		5,00	1131	10,8	1353	534
		4,50	1144	10,0	1257	651
DKM-122	16,90	4,00	1106	8,6	1077	769
		6,50	1269	15,0	1885	232
		6,00	1340	15,0	1885	350
		5,50	1410	15,0	1885	467
		5,00	1481	15,0	1885	585
DKM-123	16,94	4,50	1551	15,0	1885	702
		4,00	1621	15,0	1885	819
		6,50	1285	15,0	1885	258
		6,00	1355	15,0	1885	376
		5,50	1426	15,0	1885	493
DKM-124	16,82	5,00	1496	15,0	1885	611
		4,50	1567	15,0	1885	728
		4,00	1637	15,0	1885	846
		6,00	1068	12,2	1532	249
		5,50	1206	13,1	1645	366
DKM-125	16,69	5,00	1420	15,0	1885	484
		4,50	1491	15,0	1885	601
		4,00	1561	15,0	1885	719
		5,00	934	11,1	1393	164
DKM-129	17,95	4,50	1042	11,6	1457	282
		4,00	1158	12,2	1532	399
		13,50	925	9,8	1232	311
		13,00	932	9,0	1127	428
		12,50	778	6,0	753	546
		12,00	800	5,3	671	663

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-130	18,46	12,50	636	4,5	565	496
		12,00	645	3,7	463	613
DKM-131	18,53	13,50	769	8,3	1048	234
		13,00	881	8,9	1118	352
		12,50	663	5,1	636	469
		12,00	610	3,4	431	587
DKM-132	18,42	13,50	656	7,3	912	183
		13,00	836	8,8	1101	293
		12,50	691	5,9	741	410
		12,00	610	3,9	491	527
DKM-133	17,99	13,50	469	5,5	691	91
		13,00	543	5,6	701	205
		12,50	569	5,0	628	322
		12,00	727	6,5	817	396
DKM-141	18,10	13,00	614	6,8	861	164
		12,50	822	8,7	1092	279
		12,00	996	10,1	1265	396
DKM-142	18,46	13,00	646	8,0	1005	71
		12,50	1002	11,8	1483	189
		12,00	981	10,6	1330	306
DKM-143	18,56	12,50	669	5,0	627	489
		12,00	614	3,5	440	585
DKM-144	18,26	13,50	872	9,1	1144	310
		13,00	723	6,2	779	428
		12,50	575	3,3	415	545
DKM-148	18,51	13,00	826	8,2	1030	349
		12,50	864	7,8	976	466
		12,00	905	7,4	926	583
DKM-149	18,38	13,00	705	7,4	935	242
		12,50	925	9,5	1189	354
		12,00	1000	9,5	1197	471
DKM-150	18,08	12,50	761	9,4	1179	91
		12,00	916	10,5	1319	209
DKM-151	18,56	13,50	1115	12,0	1510	350
		13,00	1410	15,0	1885	467
		12,50	1480	15,0	1885	584
		12,00	1517	14,6	1829	702
DKM-152	18,67	13,50	1331	15,0	1884	336
		13,00	1278	13,4	1684	448
		12,50	1115	10,3	1299	560

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-153	18,51	13,50	917	9,7	1216	313
		13,00	1120	11,4	1438	430
		12,50	1458	15,0	1885	548
		12,00	1210	10,8	1354	665
DKM-154	18,21	13,50	557	5,2	649	280
		13,00	589	4,8	609	373
		12,50	634	4,8	603	455
DKM-162	18,25	13,50	1120	12,2	1528	340
		13,00	1188	12,1	1524	457
		12,50	1475	15,0	1885	575
DKM-163	18,61	13,50	1134	13,6	1714	178
		13,00	1193	13,5	1695	295
		12,50	1230	13,0	1639	412
DKM-164	18,95	13,50	631	6,0	757	296
		13,00	772	7,1	888	400
		12,50	1293	13,1	1648	509
DKM-178	17,55	8,50	719	6,1	767	433
		8,00	849	7,0	880	536
		7,50	854	6,1	772	654
		7,00	907	6,0	749	764
DKM-179	17,82	8,50	809	7,3	915	434
		8,00	1200	11,6	1454	548
		7,50	1303	12,0	1509	665
		7,00	1542	14,2	1789	783
DKM-180	17,82	9,00	888	9,7	1224	256
		8,50	1024	10,6	1334	374
		8,00	1143	11,3	1416	491
		7,50	1495	15,0	1885	609
		7,00	1565	15,0	1885	726
DKM-181	17,84	9,00	1270	15,0	1885	234
		8,50	1341	15,0	1885	351
		8,00	1411	15,0	1885	469
		7,50	1482	15,0	1885	586
		7,00	1552	15,0	1885	704
DKM-182	17,74	9,00	529	5,2	653	230
		8,50	568	5,0	625	323
		8,00	630	5,1	638	413
		7,50	728	5,7	716	498
		7,00	1246	11,8	1480	598

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-183	17,68	9,00	671	7,5	937	183
		8,50	757	7,7	962	300
		8,00	797	7,3	911	417
		7,50	962	8,6	1078	527
		7,00	1350	12,8	1612	640
DKM-184	17,71	9,00	619	6,8	849	184
		8,50	684	6,7	839	302
		8,00	931	9,1	1141	412
		7,50	1139	10,9	1371	529
		7,00	1073	9,1	1144	647
DKM-185	17,67	9,00	1325	14,6	1835	376
		8,50	1370	14,3	1792	493
		8,00	1496	15,0	1885	611
		7,50	1567	15,0	1885	728
		7,00	1637	15,0	1885	846
DKM-186	17,63	9,00	1223	13,1	1645	395
		8,50	1306	13,2	1665	513
		8,00	1394	13,5	1696	630
		7,50	1578	15,0	1885	748
		7,00	1569	13,9	1751	865
DKM-187	17,49	9,00	1195	12,8	1605	389
		8,50	1310	13,4	1679	506
		8,00	1364	13,1	1651	624
		7,50	1574	15,0	1885	741
		7,00	1561	13,9	1745	859
DKM-188	17,55	9,00	578	6,9	866	99
		8,50	646	6,9	868	209
		8,00	741	7,3	916	319
		7,50	887	8,4	1055	424
		7,00	1179	11,4	1434	532
DKM-189	17,66	9,00	592	6,9	867	121
		8,50	666	7,0	880	231
		8,00	788	7,7	973	341
		7,50	891	8,3	1042	445
		7,00	1320	13,1	1645	556
DKM-190	17,62	9,00	846	10,4	1304	107
		8,50	1004	11,5	1450	224
		8,00	1156	12,6	1587	342
		7,50	1266	13,2	1653	459
		7,00	1389	13,9	1741	577

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-191	17,63	9,00	694	7,4	927	231
		8,50	732	6,9	873	348
		8,00	801	6,9	871	466
		7,50	939	7,9	998	569
		7,00	1401	13,2	1659	679
DKM-192	17,53	9,00	585	6,8	856	121
		8,50	673	7,2	907	215
		8,00	1128	12,4	1555	326
		7,50	1273	13,4	1680	444
		7,00	1417	14,3	1803	561
DKM-193	17,49	9,00	485	5,5	691	118
		8,50	719	7,9	991	208
		8,00	1088	11,9	1491	324
		7,50	1222	12,7	1597	441
		7,00	1465	15,0	1885	558
DKM-194	17,47	9,00	514	5,4	685	173
		8,50	588	5,7	719	262
		8,00	630	5,5	694	356
		7,50	685	5,5	692	450
		7,00	764	5,9	741	533
DKM-195	17,43	9,00	588	6,4	802	178
		8,50	643	6,4	801	272
		8,00	1010	10,4	1309	376
		7,50	1295	13,3	1666	493
		7,00	1374	13,4	1680	611
DKM-196	17,35	9,00	632	7,0	874	181
		8,50	728	7,3	916	298
		8,00	884	8,5	1065	410
		7,50	1125	10,7	1349	527
		7,00	1195	10,7	1348	644
DKM-197	17,39	9,00	639	7,0	880	187
		8,50	728	7,2	910	304
		8,00	905	8,7	1094	415
		7,50	1109	10,5	1316	533
		7,00	1188	10,6	1332	650

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	1463	14,1	2091	350
		6,00	1543	14,1	2099	475
		5,50	1552	13,4	1987	601
		5,00	1681	14,0	2077	726
		4,50	1829	14,8	2199	851
DKM-2	17,47	5,50	1090	10,6	1569	249
		5,00	1210	11,1	1644	374
		4,50	1320	11,5	1702	499
		4,00	1572	13,4	1997	625
DKM-3	17,50	6,00	1386	13,1	1944	369
		5,50	1572	14,3	2127	494
		5,00	1708	15,0	2229	619
		4,50	1783	15,0	2229	745
		4,00	1858	15,0	2229	870
DKM-4	17,47	6,00	836	7,7	1150	244
		5,50	1040	9,3	1379	356
		5,00	1159	9,8	1454	480
		4,50	1159	8,9	1328	605
		4,00	1133	7,8	1159	730
DKM-5	17,44	6,00	679	5,7	852	280
		5,50	658	4,7	692	405
		5,00	654	3,8	560	531
DKM-6	17,42	6,00	1192	11,8	1761	227
		5,50	1370	13,0	1932	353
		5,00	1365	12,1	1799	478
		4,50	1500	12,8	1898	603
DKM-7	17,52	6,00	1501	15,0	2229	274
		5,50	1466	13,8	2046	399
		5,00	1044	8,2	1217	525
		4,50	1048	7,4	1097	650
DKM-8	17,50	6,00	928	9,4	1394	153
		5,50	975	9,1	1348	279
		5,00	1305	11,9	1773	404
		4,50	1418	12,4	1835	529

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

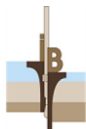
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	634	4,8	719	338
		8,50	686	4,7	701	444
		8,00	919	6,8	1010	523
		7,50	839	5,2	770	630
		6,00	979	4,7	698	934
		5,50	1446	9,4	1397	1015
		5,00	1559	9,8	1459	1141
		4,50	1615	9,6	1427	1266
DKM-10	17,52	9,50	1133	10,3	1536	354
		9,00	1066	8,7	1299	479
		8,50	1071	8,0	1183	604
		8,00	1111	7,6	1124	730
		7,50	1199	7,8	1159	841
		5,50	1825	12,0	1783	1260
		5,00	1819	11,1	1648	1386
		4,50	1880	10,9	1624	1511
DKM-11	17,51	9,00	751	6,9	1021	232
		8,50	851	7,1	1062	358
		8,00	863	6,4	957	483
		7,50	994	7,1	1055	602
		6,00	1810	13,8	2055	965
		5,50	1823	13,1	1951	1090
		5,00	1366	7,2	1063	1215
		4,50	1412	6,8	1015	1341
DKM-12	17,55	9,50	681	6,3	941	195
		9,00	790	6,8	1016	301
		8,50	903	7,4	1098	408
		8,00	1321	11,3	1679	524
		7,50	1469	12,1	1801	649
		6,00	1847	13,8	2055	1025
		5,50	1921	13,8	2053	1151
		5,00	2057	14,5	2155	1276
		4,50	2177	15,0	2229	1401

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

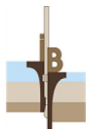
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	1009	9,5	1407	276
		9,00	1116	9,8	1460	401
		8,50	1237	10,3	1537	526
		8,00	1356	10,8	1609	652
		6,00	1245	6,2	924	1153
		5,50	1325	6,4	957	1253
		5,00	1196	4,2	622	1372
		4,50	1231	3,8	563	1490
DKM-14	17,57	10,00	1457	15,0	2229	200
		9,50	1425	13,8	2051	326
		9,00	1495	13,7	2042	451
		8,50	1465	12,6	1868	576
		8,00	1258	9,4	1397	702
		6,00	1118	4,6	684	1180
		5,50	1162	4,4	659	1279
		5,00	1115	3,3	484	1376
DKM-15	17,65	10,00	1281	12,9	1919	218
		9,50	1389	13,4	1989	327
		9,00	1173	10,2	1520	437
		8,50	1141	9,1	1358	546
		8,00	1124	8,2	1220	655
		6,00	1224	6,6	980	1060
		5,50	1286	6,6	983	1163
		5,00	1268	5,7	848	1267
DKM-16	17,68	10,00	1047	10,3	1531	216
		9,50	1229	11,5	1708	341
		9,00	1153	9,8	1456	467
		8,50	1245	10,0	1485	592
		8,00	1337	10,2	1512	718
		7,50	1405	10,1	1501	843
		6,00	1613	9,9	1473	1217
		5,50	1452	7,3	1080	1343
		5,00	1425	6,1	909	1468
		4,50	1471	5,9	878	1575

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

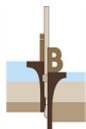
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	1014	10,0	1486	206
		9,50	1120	10,3	1537	331
		9,00	1189	10,3	1527	457
		8,50	1239	10,0	1485	582
		8,00	1400	10,9	1627	707
		7,50	1540	11,7	1736	833
		6,00	1889	13,1	1942	1209
		5,50	1833	11,6	1723	1334
		5,00	1836	10,8	1603	1459
		4,50	1709	8,5	1265	1585
DKM-18	17,54	9,50	611	5,8	869	149
		9,00	955	9,0	1337	256
		8,50	1025	8,9	1328	381
		6,00	1941	15,0	2229	1008
		5,50	2016	15,0	2229	1133
		5,00	2091	15,0	2229	1259
		4,50	2166	15,0	2229	1384
DKM-19	17,40	5,50	928	8,7	1295	252
		5,00	875	7,3	1081	378
		4,50	930	7,1	1054	497
DKM-20	17,37	7,50	1299	14,0	2080	87
		7,00	1349	13,7	2038	212
		6,50	1252	11,8	1751	338
		6,00	1115	9,4	1397	463
		5,50	1048	7,8	1159	588
		5,00	1129	7,9	1169	714
DKM-21	17,35	4,50	1228	8,2	1213	835
		6,50	1157	12,2	1809	121
		6,00	1215	12,0	1780	246
		5,50	1201	11,0	1632	372
		5,00	1337	11,7	1732	497
DKM-22	17,37	4,50	1406	11,6	1723	622
		6,50	1318	13,5	2003	196
		6,00	1357	13,1	1942	321
		5,50	1208	10,6	1568	446
		5,00	1314	10,9	1620	572
		4,50	1398	11,0	1634	697
		4,00	1619	12,6	1879	822

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	1132	12,0	1783	105
		5,50	1347	13,6	2017	230
		5,00	1488	14,3	2126	356
		4,50	1625	15,0	2229	481
		4,00	1700	15,0	2229	606
DKM-24	17,38	6,00	940	9,3	1389	180
		5,50	926	8,3	1240	305
		5,00	977	8,1	1200	430
		4,50	1052	8,1	1200	556
		4,00	1084	7,6	1127	681
DKM-25	17,37	5,50	955	9,2	1360	233
		5,00	953	8,3	1232	358
		4,50	1040	8,4	1251	483
DKM-26	17,43	6,50	1159	11,7	1741	191
		6,00	1225	11,6	1726	317
		5,50	1023	8,5	1264	442
		5,00	1085	8,4	1242	567
DKM-27	17,43	4,50	1120	7,9	1175	693
		6,50	850	8,4	1251	168
		6,00	1053	9,8	1463	293
		5,50	1164	10,3	1524	418
		5,00	1287	10,8	1603	544
DKM-28	17,46	4,50	1392	11,1	1653	669
		8,50	475	3,9	579	214
		8,00	627	5,1	755	291
		7,50	610	4,2	620	398
		5,50	777	3,9	580	716
DKM-29	17,44	5,00	867	4,5	669	777
		4,50	1301	8,8	1307	863
		9,50	654	4,8	719	372
		9,00	494	2,2	328	496
		5,50	1307	8,2	1217	963
		5,00	1410	8,5	1263	1088
		4,50	1504	8,7	1296	1213

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	891	7,9	1169	318
		8,50	1162	10,1	1495	443
		8,00	1333	11,1	1655	569
		7,50	1753	15,0	2229	694
		6,00	1978	15,0	2229	1070
		5,50	1477	8,5	1268	1195
		5,00	1484	7,8	1154	1321
		4,50	1515	7,3	1081	1446
DKM-31	17,46	9,50	1385	13,4	1990	321
		9,00	1460	13,4	1990	446
		8,50	1655	14,7	2189	571
		8,00	1754	15,0	2229	697
		7,50	1829	15,0	2229	822
		5,50	1497	7,9	1174	1323
		5,00	1518	7,3	1084	1449
		4,50	1496	6,2	921	1574
DKM-32	17,47	9,50	1162	10,6	1571	367
		9,00	1231	10,5	1560	493
		8,50	1341	10,9	1619	618
		8,00	1566	12,6	1868	743
		7,50	1691	13,1	1952	869
		5,50	2158	15,0	2229	1370
		5,00	2233	15,0	2229	1496
		4,50	2077	12,4	1844	1621
DKM-33	17,49	9,50	606	5,7	840	171
		9,00	694	6,0	895	263
		8,50	758	6,1	901	363
		8,00	882	6,8	1016	455
		7,50	1230	10,0	1489	562
		5,50	1974	15,0	2229	1064
		5,00	2049	15,0	2229	1189
		4,50	2124	15,0	2229	1314
DKM-34	17,50	9,50	1315	13,9	2068	125
		9,00	1416	14,2	2111	251
		8,50	1507	14,4	2138	376
		8,00	1612	14,7	2188	501
		7,50	1712	15,0	2229	627
		5,50	2013	15,0	2229	1128
		5,00	1856	12,4	1842	1253
		4,50	1883	11,9	1761	1379

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

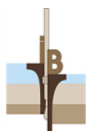
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	1004	8,9	1317	358
		9,00	1237	10,6	1581	483
		8,50	1363	11,2	1666	608
		8,00	1472	11,6	1722	734
		7,50	1644	12,7	1884	859
		5,50	1832	11,4	1695	1360
		5,00	1826	10,5	1560	1486
		4,50	1787	9,2	1370	1611
		DKM-36	17,63	9,50	581	6,0
9,00	773			7,4	1105	185
8,50	934			8,4	1252	305
8,00	1064			9,0	1344	430
7,50	1175			9,4	1404	556
5,50	1771			12,8	1897	1057
5,00	1729			11,4	1701	1182
4,50	1645			9,7	1436	1307
DKM-37	17,56			9,50	1168	10,9
		9,00	1476	13,5	2013	448
		8,50	1180	9,4	1395	573
		8,00	1247	9,3	1381	699
		7,50	1287	8,9	1322	824
		5,50	2059	14,3	2122	1312
		5,00	2131	14,2	2116	1438
		4,50	2100	13,1	1940	1563
		DKM-38	17,28	6,00	1470	15,0
5,50	1545			15,0	2229	348
5,00	1620			15,0	2229	473
4,50	1624			14,2	2110	598
DKM-39	17,27	6,00	1477	15,0	2229	235
		5,50	1552	15,0	2229	360
		5,00	1565	14,3	2125	485
		4,50	1471	12,4	1843	611
DKM-40	17,22	4,50	1397	14,2	2106	225
		4,00	1475	14,2	2110	350
DKM-41	17,31	5,50	1064	10,8	1600	175
		5,00	1220	11,7	1734	301
		4,50	1521	14,2	2110	426
		4,00	1427	12,3	1828	552
DKM-42	17,33	5,50	723	6,8	1011	195
		5,00	630	5,0	743	307

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

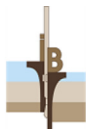
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	1083	11,0	1629	178
		5,00	1246	11,9	1774	304
		4,50	1319	11,9	1772	429
		4,00	1485	12,9	1922	554
DKM-44	17,36	6,00	920	9,2	1363	172
		5,50	819	7,2	1069	297
		5,00	800	6,1	911	422
		4,50	816	5,5	814	548
DKM-45	17,35	8,50	445	3,5	525	218
		8,00	494	3,5	517	306
		6,50	1087	8,5	1263	549
		6,00	1562	13,1	1944	662
		5,50	1524	11,9	1769	774
		5,00	1479	10,6	1580	886
DKM-46	17,39	4,50	1512	10,2	1523	998
		9,50	1390	14,5	2154	165
		9,00	1141	10,9	1614	290
		8,50	1083	9,4	1390	415
		8,00	961	7,1	1062	541
		6,50	982	5,2	766	873
		6,00	1038	5,3	788	944
		5,50	1261	7,2	1073	1030
DKM-47	17,39	5,00	1433	8,5	1256	1135
		4,50	1545	8,9	1320	1257
		9,50	977	8,7	1288	341
		9,00	973	7,8	1156	467
		8,50	852	5,6	829	592
		6,50	1067	5,3	787	993
		6,00	1264	6,9	1030	1078
		5,50	1304	6,7	996	1179
DKM-48	17,43	5,00	2016	13,9	2071	1292
		4,50	2123	14,3	2124	1417
		9,50	1304	12,2	1813	362
		9,00	1362	12,0	1784	487
		8,50	1429	11,9	1770	613
		8,00	1779	15,0	2229	738
		6,50	1500	9,3	1388	1114
		6,00	1463	8,1	1200	1239
5,50	1362	6,1	907	1365		
5,00	1533	7,4	1097	1460		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	841	7,4	1101	301
		9,00	922	7,6	1136	402
		8,50	1201	10,1	1501	502
		8,00	1711	15,0	2229	624
		6,50	1936	15,0	2229	1001
		6,00	2011	15,0	2229	1126
		5,50	2087	15,0	2229	1251
		5,00	1979	13,0	1925	1377
		DKM-50	17,41	9,00	675	6,1
8,50	709			5,7	845	338
8,00	756			5,4	799	463
6,50	1768			14,5	2150	799
6,00	1663			12,4	1850	924
5,50	1547			10,3	1531	1050
DKM-51	17,47	5,00	1605	10,1	1503	1175
		9,00	1089	10,1	1508	309
		8,50	1015	8,5	1258	435
		8,00	855	5,8	866	560
		6,00	1757	13,0	1934	997
		5,50	1982	14,7	2184	1122
DKM-52	17,43	5,00	2024	14,3	2128	1247
		10,00	1182	11,7	1732	241
		9,50	1316	12,3	1829	366
		9,00	1361	12,0	1780	491
		8,50	1496	12,6	1880	617
		8,00	1614	13,1	1950	742
		6,00	2082	15,0	2229	1243
DKM-53	17,51	5,50	2157	15,0	2229	1369
		5,00	2232	15,0	2229	1494
		10,00	1207	11,9	1763	249
		9,50	1298	12,0	1790	375
		9,00	1425	12,6	1877	500
		8,50	1579	13,5	2008	626
		8,00	1393	10,6	1572	751
6,00	1776	11,6	1723	1239		
5,50	1859	11,7	1736	1365		
5,00	1939	11,7	1744	1490		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	1043	10,2	1517	223
		9,50	1165	10,7	1594	348
		9,00	1244	10,8	1601	474
		8,50	1465	12,4	1845	599
		8,00	1577	12,8	1906	724
		6,00	1818	12,2	1806	1226
		5,50	1794	11,0	1641	1351
		5,00	1842	10,7	1597	1476
DKM-55	17,32	9,50	769	6,3	936	346
		9,00	839	6,2	928	472
		8,50	833	5,3	792	597
		6,00	1418	8,0	1182	1182
		5,50	1375	6,6	986	1308
		5,00	1425	6,5	965	1412
DKM-56	17,34	9,50	583	6,4	956	17
		9,00	723	7,2	1068	137
		8,50	762	6,8	1008	262
		6,00	1106	7,1	1055	790
		5,50	1436	10,1	1501	894
		5,00	1400	8,9	1316	1020
DKM-58	17,23	6,50	994	10,2	1519	138
		6,00	661	5,6	839	264
		5,50	616	4,3	638	389
		4,00	1556	12,8	1902	692
DKM-59	17,12	6,50	1322	14,0	2082	122
		6,00	1394	14,0	2077	248
		5,50	1302	12,1	1799	373
		5,00	1393	12,3	1825	498
		4,50	1527	12,9	1923	624
DKM-63	17,27	7,50	674	6,4	944	181
		7,00	776	6,7	989	306
		6,50	807	6,2	915	430
		6,00	1445	12,7	1885	525
		5,50	1639	14,0	2084	650
		5,00	1760	14,5	2160	775

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	417	3,7	557	139
		8,00	464	3,6	537	237
		7,50	495	3,3	489	336
		7,00	524	3,1	465	409
		6,50	647	4,2	622	458
		6,00	665	3,9	580	529
		5,50	694	3,8	560	598
DKM-65	17,26	9,00	1095	10,6	1576	251
		8,50	1055	9,3	1383	376
		8,00	1013	8,0	1189	501
DKM-66	17,26	8,50	560	4,9	735	200
		8,00	1255	12,1	1795	298
		7,50	1375	12,6	1870	423
		7,00	1590	14,2	2103	548
DKM-67	17,29	9,50	694	5,3	784	374
		9,00	739	4,9	733	499
		7,50	1179	7,8	1154	812
		7,00	1146	6,6	977	934
		5,50	1380	6,8	1011	1291
		5,00	1726	10,0	1479	1400
DKM-68	17,29	8,50	1072	9,1	1357	431
		8,00	1670	15,0	2229	556
		7,50	1745	15,0	2229	681
		7,00	1820	15,0	2229	807
		6,50	1337	8,7	1298	932
		6,00	1137	5,6	839	1057
		5,50	1117	4,6	680	1183
DKM-69	17,34	10,00	1171	11,5	1704	249
		9,50	1101	9,8	1462	374
		9,00	1112	9,1	1355	499
		8,50	1207	9,4	1392	620
		8,00	1261	9,2	1367	736
		7,50	1850	15,0	2229	856
		7,00	1925	15,0	2229	982
		6,50	1669	11,3	1677	1107
		6,00	1535	8,9	1328	1232
		5,50	1512	7,8	1164	1358

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	1314	13,1	1941	251
		9,50	1403	13,2	1964	376
		9,00	1517	13,6	2028	501
		8,50	1604	13,8	2049	627
		8,00	1787	15,0	2229	752
		7,50	1863	15,0	2229	877
DKM-71	17,35	10,00	1357	13,5	2012	251
		9,50	1357	12,7	1888	376
		9,00	1418	12,5	1864	501
		8,50	1381	11,3	1677	627
		8,00	1740	14,5	2151	752
		7,50	1844	14,8	2199	877
DKM-72	17,39	10,00	1236	12,2	1811	250
		9,50	1296	12,0	1787	375
		9,00	1636	15,0	2229	500
		8,50	1712	15,0	2229	626
		8,00	1787	15,0	2229	751
		7,50	1862	15,0	2229	876
DKM-73	17,45	9,00	1078	10,9	1623	175
		8,50	1178	11,2	1665	301
		8,00	1540	14,4	2143	426
		7,50	1446	12,5	1860	552
DKM-74	17,41	9,00	993	10,2	1512	144
		8,50	993	9,3	1387	269
		8,00	1035	9,0	1332	395
		7,50	1044	8,2	1221	520
DKM-76	17,04	6,00	1487	15,0	2229	251
		5,50	1562	15,0	2229	376
		5,00	1637	15,0	2229	501
		4,50	1712	15,0	2229	627
		4,00	1293	12,9	1912	245
DKM-77	17,13	6,00	1293	12,9	1912	245
		5,50	1397	13,2	1959	370
		5,00	1506	13,6	2017	496
		4,50	1675	14,6	2172	621
		4,00	1784	15,0	2229	746
DKM-79	17,21	6,00	611	5,0	745	274
		5,50	558	3,6	531	399
		4,00	1258	9,5	1412	687

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	591	6,3	930	56
		8,50	847	8,4	1248	164
		8,00	1214	11,7	1735	289
		7,50	1303	11,8	1759	414
		7,00	1555	13,8	2054	540
		6,50	1735	15,0	2229	665
DKM-82	17,20	9,00	1190	11,3	1682	304
		8,50	1067	9,1	1350	429
		8,00	871	6,0	899	554
		7,50	888	5,4	801	680
DKM-83	17,19	4,50	865	6,4	947	496
		4,00	900	5,9	881	621
		3,50	925	5,4	803	741
DKM-84	17,26	7,50	1211	8,2	1222	797
		7,00	1271	8,1	1198	923
		6,50	1307	7,6	1132	1048
		6,00	1324	7,0	1040	1169
		5,50	1071	3,5	522	1265
		5,00	1049	2,6	384	1365
		4,50	1067	2,1	316	1465
DKM-85	17,26	9,50	601	5,0	740	261
		9,00	664	4,9	723	384
		8,50	707	4,6	684	495
		8,00	954	6,9	1023	569
		7,50	1056	7,2	1073	688
		7,00	1058	6,4	951	814
		6,50	1054	5,6	832	926
		6,00	1438	9,3	1382	1017
DKM-86	17,27	5,50	1649	10,8	1608	1142
		9,50	1132	10,2	1518	370
		9,00	1211	10,3	1524	495
		8,50	1459	12,2	1813	621
		8,00	1664	13,7	2030	746
		7,50	1850	14,9	2214	871
		7,00	1934	15,0	2229	997

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	1184	10,8	1606	369
		9,00	1273	11,0	1630	494
		8,50	1314	10,6	1572	619
		8,00	1090	7,2	1073	745
		7,50	1158	7,1	1062	870
		7,00	1151	6,2	924	995
DKM-88	17,26	9,50	1510	14,5	2158	361
		9,00	1527	13,9	2060	486
		8,50	1607	13,9	2069	612
		8,00	1690	14,0	2082	737
		7,50	1684	13,1	1947	862
		7,00	1553	10,8	1603	988
DKM-89	17,34	9,50	1112	10,6	1579	276
		9,00	1456	13,6	2028	401
		8,50	1369	11,8	1758	526
		8,00	1442	11,8	1753	652
		7,50	1495	11,6	1717	777
		7,00	1548	11,3	1679	903
DKM-90	17,39	9,50	909	10,0	1491	25
		9,00	899	9,1	1350	150
		8,50	910	8,4	1242	276
		8,00	914	7,6	1124	401
		7,50	887	6,4	954	526
		7,00	906	5,8	863	648
DKM-91	17,36	9,50	1322	12,8	1902	304
		9,00	1526	14,2	2117	429
		8,50	1221	10,0	1481	554
		8,00	1283	9,8	1460	680
		7,50	1250	8,6	1280	805
		7,00	1172	6,9	1025	929
DKM-92	17,19	8,50	677	5,8	864	266
		8,00	705	5,3	784	392
		7,50	738	5,0	743	489
		7,00	788	4,9	726	589
DKM-94	17,00	6,00	1316	13,1	1943	252
		5,50	1562	15,0	2229	377
		5,00	1638	15,0	2229	502
		4,50	1642	14,2	2110	628

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-95	17,09	7,50	859	9,0	1338	95
		7,00	1013	9,9	1470	220
		6,50	734	5,9	880	345
		6,00	776	5,5	824	471
		5,50	746	4,4	649	596
DKM-97	17,15	6,50	624	7,0	1041	0
		6,00	531	5,1	761	125
		5,50	469	3,6	531	251
DKM-98	17,10	6,50	1385	14,4	2142	169
		6,00	1513	15,0	2229	294
		5,50	1588	15,0	2229	420
		5,00	1663	15,0	2229	545
DKM-99	17,08	6,50	1309	13,9	2061	122
		6,00	1485	15,0	2229	247
		5,50	1560	15,0	2229	373
		5,00	1635	15,0	2229	498
DKM-100	17,13	6,50	757	7,8	1160	103
		6,00	717	6,5	968	228
DKM-101	17,19	8,00	468	4,0	589	193
		6,00	1174	9,4	1397	561
		5,50	1498	12,2	1812	686
		5,00	1520	11,6	1724	812
DKM-102	17,22	9,50	848	8,7	1289	125
		9,00	930	8,7	1300	251
		8,50	750	5,9	874	376
		8,00	810	5,8	863	489
		7,50	750	4,4	654	598
		5,50	1901	15,0	2229	942
		5,00	1976	15,0	2229	1067
DKM-103	17,18	4,50	2021	14,7	2179	1192
		9,50	595	4,5	671	322
		9,00	662	4,5	673	431
		8,50	665	3,9	580	530
		8,00	816	5,1	751	610
		7,50	863	4,8	710	729

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

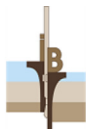
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	541	4,2	621	281
		8,00	611	4,5	669	350
		7,50	696	5,0	742	420
		7,00	941	7,2	1070	499
		6,50	1097	8,3	1227	603
		6,00	1154	8,2	1218	707
		5,50	1742	14,0	2080	826
		5,00	1667	12,3	1830	951
DKM-105	17,20	10,00	803	7,3	1089	251
		9,50	769	6,1	907	376
		9,00	782	5,4	802	501
		8,50	845	5,3	783	627
		8,00	884	5,0	741	734
		7,50	955	5,3	788	805
DKM-106	17,20	9,50	982	8,5	1263	375
		9,00	1347	11,8	1752	495
		8,50	1508	12,8	1896	620
		8,00	1783	15,0	2229	746
		7,50	1859	15,0	2229	871
DKM-107	17,21	9,00	941	9,4	1399	170
		8,50	1034	9,6	1430	295
		8,00	1106	9,6	1424	421
		7,50	1625	14,6	2164	546
		5,50	1797	13,1	1950	1047
		5,00	1839	12,7	1894	1173
DKM-108	17,27	4,50	1849	12,0	1785	1298
		9,50	1258	12,3	1828	270
		9,00	1570	15,0	2225	395
		8,50	1495	13,3	1973	520
		8,00	1553	13,1	1945	646
		7,50	1358	10,1	1494	771
		5,50	1426	7,5	1113	1265
		5,00	1464	7,1	1051	1391
	4,50	1491	6,6	983	1503	

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-109	17,32	9,50	1109	11,6	1730	120
		9,00	1376	13,8	2050	246
		8,50	1528	14,7	2178	371
		8,00	1525	13,8	2047	496
		7,50	1309	10,5	1562	622
		5,50	1153	5,6	833	1090
		5,00	1313	6,8	1016	1173
		4,50	1331	6,4	947	1274
DKM-110	17,28	9,50	677	5,9	876	253
		9,00	759	6,0	896	370
		8,50	852	6,4	951	469
		8,00	1187	9,5	1405	574
		7,50	1226	9,1	1348	697
		5,50	1662	10,6	1581	1190
		5,00	1741	10,7	1590	1314
		4,50	1860	11,2	1664	1438
DKM-111	17,25	9,50	602	5,7	853	151
		9,00	793	7,3	1078	244
		8,50	1006	9,0	1330	347
		8,00	1052	8,6	1284	471
		7,50	1085	8,2	1212	597
		5,50	1570	10,3	1535	1084
		5,00	1591	9,7	1445	1209
		4,50	1786	11,1	1646	1334
DKM-112	17,01	6,50	1286	12,2	1808	337
		6,00	1513	13,9	2062	462
		5,50	1689	15,0	2229	588
		5,00	1552	12,6	1876	713
		4,50	1664	13,0	1937	838
DKM-113	17,02	6,50	1235	12,5	1861	199
		6,00	1376	13,3	1970	325
		5,50	1492	13,7	2038	450
		5,00	1681	15,0	2229	575
DKM-114	16,99	4,50	1757	15,0	2229	701
		6,50	1423	15,0	2229	144
		6,00	1498	15,0	2229	270
		5,50	1573	15,0	2229	395
		5,00	1648	15,0	2229	520
		4,50	1724	15,0	2229	646

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

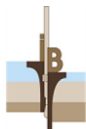
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	933	9,1	1348	208
		5,50	764	6,3	941	333
		5,00	767	5,5	820	459
DKM-116	17,00	6,00	1238	12,9	1913	152
		5,50	1399	13,8	2057	277
		5,00	1465	13,7	2042	402
		4,50	1631	14,8	2194	528
		4,00	1728	15,0	2229	653
DKM-117	17,01	8,50	579	5,5	816	150
		8,00	743	6,6	986	254
		7,50	849	7,0	1043	374
		6,00	1166	8,3	1240	704
		5,50	1379	10,0	1480	820
		5,00	1409	9,5	1412	939
		4,50	1549	10,3	1525	1058
		4,00	1627	10,3	1537	1176
DKM-118	17,05	9,00	607	6,8	1012	0
		8,50	474	4,5	665	125
		8,00	483	3,7	555	251
		7,50	488	3,0	439	375
		4,50	1534	12,3	1825	734
		4,00	1148	7,1	1056	859
		3,50	1084	5,5	824	985
DKM-119	16,99	6,50	1327	13,4	1992	222
		6,00	1490	14,4	2138	348
		5,50	1620	15,0	2229	473
		5,00	1695	15,0	2229	598
		4,50	1770	15,0	2229	724
DKM-120	16,90	6,50	1463	15,0	2229	211
		6,00	1538	15,0	2229	336
		5,50	1458	13,3	1971	461
		5,00	1446	12,3	1825	587
		4,50	1554	12,7	1881	712
DKM-121	16,89	6,50	1431	14,8	2193	194
		6,00	1528	15,0	2229	319
		5,50	1428	13,0	1937	444
		5,00	1285	10,6	1573	570
		4,50	1289	9,8	1454	695
		4,00	1246	8,5	1257	820

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

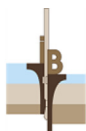
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	1485	15,0	2229	248
		6,00	1560	15,0	2229	373
		5,50	1635	15,0	2229	499
		5,00	1711	15,0	2229	624
		4,50	1786	15,0	2229	749
		4,00	1861	15,0	2229	875
DKM-123	16,94	6,50	1502	15,0	2229	276
		6,00	1577	15,0	2229	401
		5,50	1652	15,0	2229	526
		5,00	1702	14,7	2187	652
		4,50	1802	15,0	2229	777
		4,00	1878	15,0	2229	903
DKM-124	16,82	6,00	1231	12,0	1787	266
		5,50	1378	12,8	1907	391
		5,00	1646	15,0	2229	516
		4,50	1721	15,0	2229	642
		4,00	1796	15,0	2229	767
DKM-125	16,69	5,00	1081	11,0	1628	175
		4,50	1194	11,4	1690	301
		4,00	1289	11,6	1724	426
DKM-129	17,95	13,50	1038	9,4	1401	332
		13,00	1040	8,6	1277	457
		12,50	878	5,9	882	582
		12,00	899	5,3	792	708
DKM-130	18,46	12,50	693	4,2	627	529
		12,00	721	3,7	547	654
DKM-131	18,53	13,50	887	8,3	1230	250
		13,00	967	8,3	1238	375
		12,50	728	4,8	714	501
		12,00	672	3,3	495	626
DKM-132	18,42	13,50	752	7,1	1058	196
		13,00	956	8,6	1282	313
		12,50	755	5,5	822	438
		12,00	676	3,8	566	562
DKM-133	17,99	13,50	544	5,4	810	97
		13,00	622	5,5	818	219
		12,50	643	4,9	729	343
		12,00	834	6,5	969	422

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

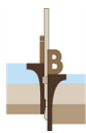
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	711	6,8	1011	175
		12,50	939	8,5	1268	297
		12,00	1130	9,8	1462	423
DKM-142	18,46	13,00	759	8,0	1189	76
		12,50	1099	11,0	1631	202
		12,00	1127	10,5	1553	327
DKM-143	18,56	12,50	758	5,0	742	522
		12,00	665	3,3	485	624
DKM-144	18,26	13,50	959	8,5	1268	331
		13,00	788	5,8	858	456
		12,50	624	3,1	459	582
DKM-148	18,51	13,00	950	8,2	1212	372
		12,50	987	7,7	1149	497
		12,00	1026	7,3	1089	623
DKM-149	18,38	13,00	812	7,4	1097	258
		12,50	1051	9,3	1376	378
		12,00	1129	9,3	1381	503
DKM-150	18,08	12,50	900	9,4	1404	98
		12,00	1009	9,8	1460	223
DKM-151	18,56	13,50	1272	11,8	1748	373
		13,00	1635	15,0	2229	498
		12,50	1705	14,9	2219	624
		12,00	1674	13,7	2043	749
DKM-152	18,67	13,50	1491	14,3	2129	359
		13,00	1401	12,5	1858	478
		12,50	1262	10,1	1507	598
		13,50	1046	9,5	1412	334
DKM-153	18,51	13,00	1279	11,3	1674	459
		12,50	1687	15,0	2229	585
		12,00	1342	10,3	1529	710
		13,50	629	5,1	751	298
DKM-154	18,21	13,00	660	4,7	703	398
		12,50	690	4,5	665	485
		13,50	1279	11,9	1770	363
DKM-162	18,25	13,00	1343	11,8	1752	488
		12,50	1704	15,0	2229	614
		13,50	1275	13,0	1937	190
DKM-163	18,61	13,00	1364	13,2	1961	315
		12,50	1373	12,5	1851	440

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	717	5,9	880	316
		13,00	884	7,1	1048	427
		12,50	1488	13,0	1939	543
DKM-178	17,55	8,50	821	6,1	907	462
		8,00	933	6,6	983	572
		7,50	955	6,0	895	698
		7,00	1019	6,0	885	815
DKM-179	17,82	8,50	924	7,3	1079	463
		8,00	1367	11,4	1695	585
		7,50	1493	12,0	1780	710
		7,00	1746	14,0	2077	836
DKM-180	17,82	9,00	1018	9,6	1424	274
		8,50	1164	10,4	1542	399
		8,00	1295	11,0	1636	524
		7,50	1726	15,0	2229	650
		7,00	1801	15,0	2229	775
DKM-181	17,84	9,00	1473	14,8	2207	250
		8,50	1561	15,0	2229	375
		8,00	1637	15,0	2229	500
		7,50	1712	15,0	2229	626
		7,00	1787	15,0	2229	751
DKM-182	17,74	9,00	604	5,1	761	245
		8,50	642	4,9	726	345
		8,00	708	5,0	739	441
		7,50	827	5,7	847	532
		7,00	1426	11,7	1740	638
DKM-183	17,68	9,00	772	7,3	1092	195
		8,50	864	7,5	1121	320
		8,00	899	7,1	1054	446
		7,50	1103	8,6	1278	562
		7,00	1527	12,5	1863	683
DKM-184	17,71	9,00	714	6,7	994	197
		8,50	779	6,6	977	322
		8,00	1059	8,9	1327	440
		7,50	1311	10,9	1623	565
		7,00	1174	8,5	1268	690

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;d;netto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	1454	13,6	2024	401
		8,50	1557	13,9	2070	527
		8,00	1721	14,9	2218	652
		7,50	1803	15,0	2229	777
		7,00	1878	15,0	2229	903
DKM-186	17,63	9,00	1399	12,9	1911	422
		8,50	1490	13,0	1939	547
		8,00	1590	13,3	1980	673
		7,50	1746	14,2	2114	798
		7,00	1776	13,7	2038	924
DKM-187	17,49	9,00	1368	12,6	1866	415
		8,50	1490	13,1	1945	540
		8,00	1556	13,0	1929	666
		7,50	1811	15,0	2229	791
		7,00	1768	13,7	2033	916
DKM-188	17,55	9,00	672	6,8	1016	105
		8,50	740	6,8	1011	223
		8,00	843	7,2	1065	340
		7,50	1004	8,2	1221	453
		7,00	1350	11,3	1683	568
DKM-189	17,66	9,00	683	6,8	1011	129
		8,50	760	6,9	1022	246
		8,00	900	7,6	1137	364
		7,50	1008	8,1	1206	475
		7,00	1499	12,8	1907	593
DKM-190	17,62	9,00	986	10,3	1530	114
		8,50	1153	11,3	1683	239
		8,00	1322	12,4	1840	365
		7,50	1436	12,8	1906	490
		7,00	1568	13,5	2000	616
DKM-191	17,63	9,00	789	7,2	1071	246
		8,50	830	6,8	1013	372
		8,00	900	6,8	1004	497
		7,50	1054	7,7	1150	607
		7,00	1593	13,0	1933	724
DKM-192	17,53	9,00	678	6,7	1002	129
		8,50	783	7,2	1077	229
		8,00	1295	12,2	1812	348
		7,50	1452	13,1	1949	474
		7,00	1608	14,0	2084	599

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,014$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	565	5,5	817	126
		8,50	841	7,9	1180	222
		8,00	1249	11,7	1738	345
		7,50	1400	12,5	1865	471
		7,00	1694	15,0	2229	596
DKM-194	17,47	9,00	589	5,4	799	184
		8,50	667	5,6	833	280
		8,00	710	5,4	803	380
		7,50	766	5,4	797	480
		7,00	867	5,9	877	569
DKM-195	17,43	9,00	675	6,3	935	190
		8,50	744	6,4	950	290
		8,00	1152	10,2	1520	401
		7,50	1484	13,1	1948	526
		7,00	1550	13,0	1933	652
DKM-196	17,35	9,00	728	6,9	1021	193
		8,50	829	7,2	1064	318
		8,00	1003	8,3	1235	438
		7,50	1234	10,1	1497	562
		7,00	1318	10,2	1510	688
DKM-197	17,39	9,00	735	6,9	1027	199
		8,50	827	7,1	1055	325
		8,00	1025	8,5	1266	443
		7,50	1244	10,1	1506	569
		7,00	1294	9,9	1465	694

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

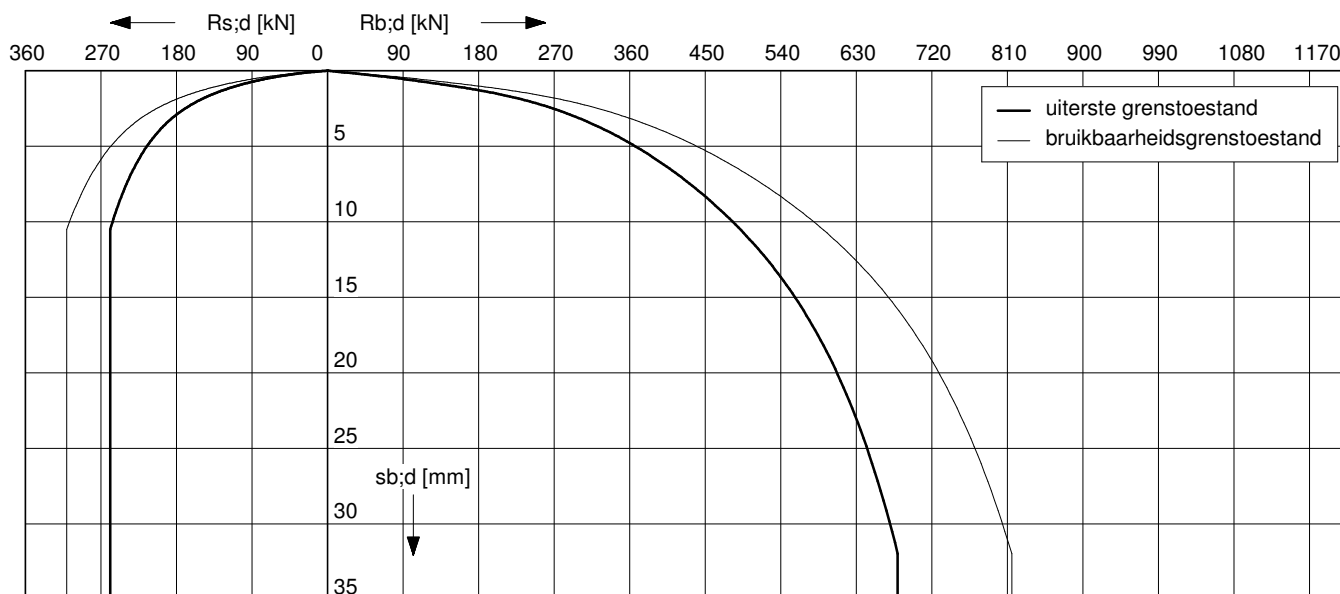
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,273/0,310 m

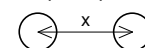
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
938	31,2	8,1	39,3	3,0	42,3	52
844	17,5	7,3	24,8	2,7	27,5	57
750	10,4	6,4	16,8	2,4	19,2	61
656	6,9	5,6	12,5	2,1	14,6	66
563	4,5	4,8	9,3	1,8	11,1	69
469	2,9	4,0	6,9	1,5	8,4	72
375	1,8	3,2	5,0	1,2	6,2	74
281	1,2	2,4	3,6	0,9	4,4	76
188	0,7	1,6	2,2	0,6	2,8	79
94	0,3	0,8	1,1	0,3	1,4	81

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
721	5,4	5,2	10,7	2,3	13,0	68
649	4,1	4,7	8,8	2,1	10,9	74
577	3,1	4,2	7,2	1,8	9,1	80
505	2,3	3,7	5,9	1,6	7,5	85
433	1,7	3,1	4,8	1,4	6,2	90
361	1,3	2,6	3,9	1,1	5,0	93
288	0,9	2,1	3,0	0,9	3,9	96
216	0,6	1,6	2,2	0,7	2,9	99
144	0,4	1,0	1,4	0,5	1,9	103
72	0,2	0,5	0,7	0,2	0,9	105

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

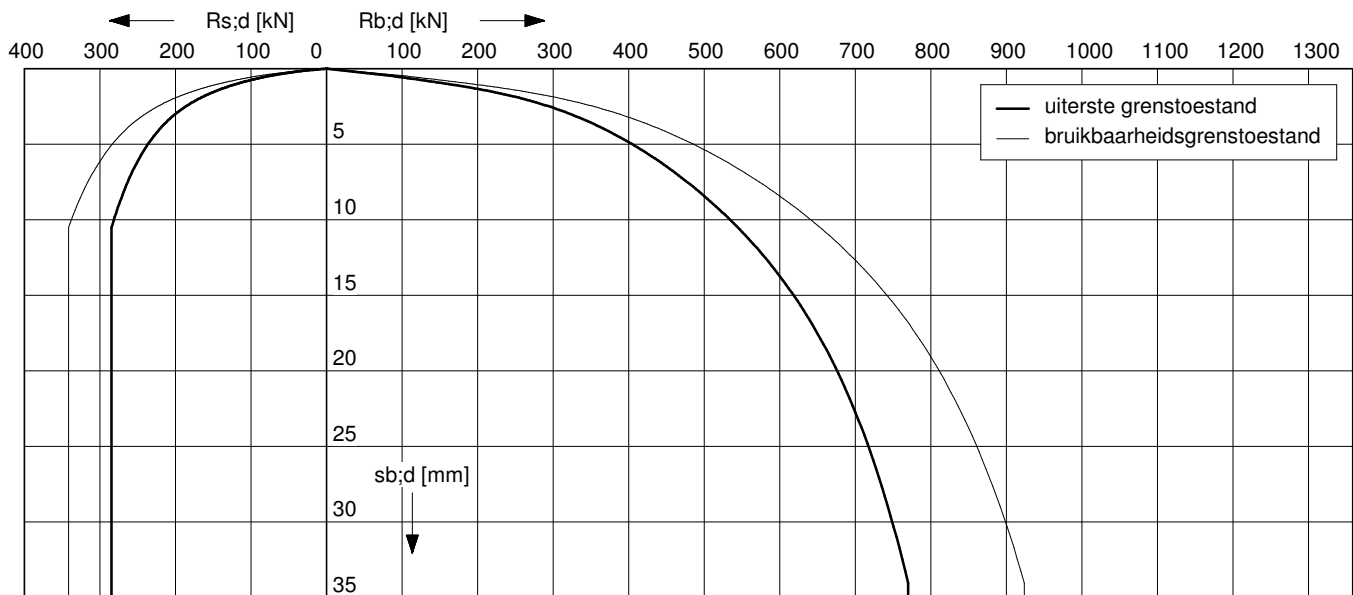
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,300/0,330 m

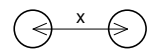
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1054	33,2	7,6	40,8	3,1	43,8	59
948	18,6	6,8	25,4	2,7	28,2	64
843	11,2	6,0	17,2	2,4	19,7	70
737	7,3	5,2	12,6	2,1	14,7	75
632	4,8	4,5	9,3	1,8	11,1	80
527	3,0	3,7	6,8	1,5	8,3	83
421	1,9	3,0	4,9	1,2	6,1	86
316	1,2	2,2	3,4	0,9	4,4	90
211	0,7	1,5	2,2	0,6	2,8	92
105	0,3	0,7	1,0	0,3	1,3	94

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
810	5,7	4,9	10,6	2,3	12,9	77
729	4,3	4,4	8,7	2,1	10,8	84
648	3,2	3,9	7,1	1,9	9,0	91
567	2,4	3,4	5,8	1,6	7,5	97
486	1,8	2,9	4,7	1,4	6,1	103
405	1,3	2,4	3,7	1,2	4,9	108
324	1,0	1,9	2,9	0,9	3,8	112
243	0,6	1,4	2,1	0,7	2,8	116
162	0,4	1,0	1,4	0,5	1,8	120
81	0,2	0,5	0,7	0,2	0,9	123

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

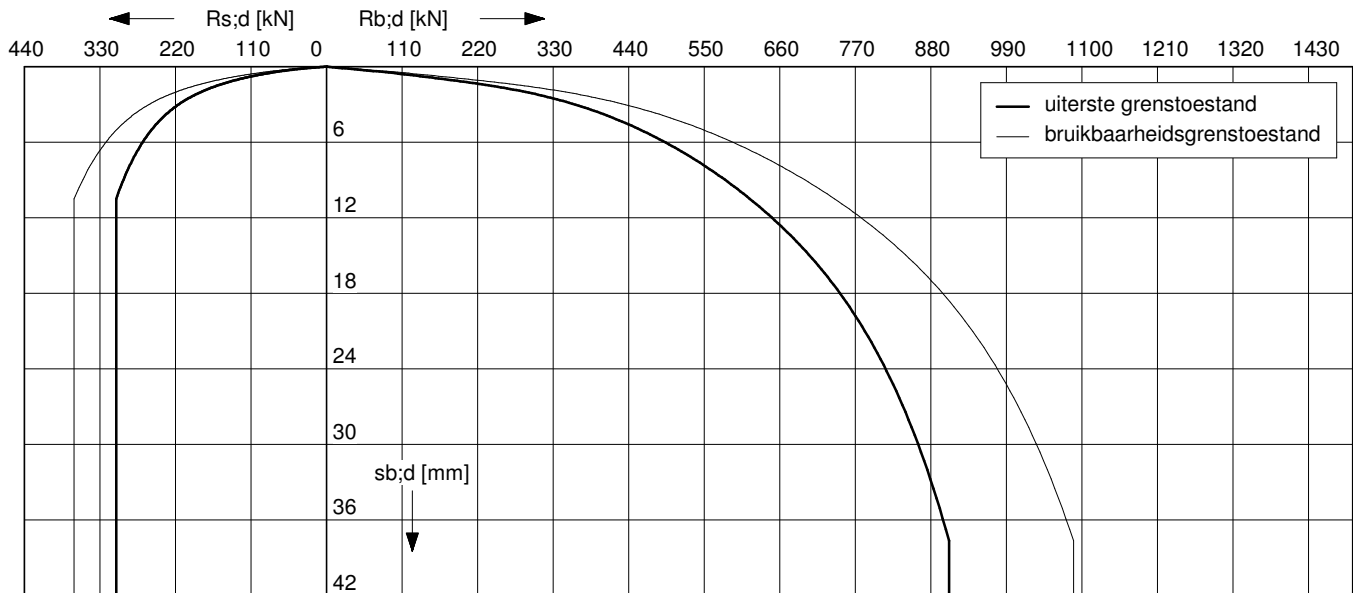
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,323/0,365 m

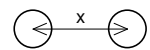
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1212	36,8	7,5	44,3	3,1	47,4	64
1091	21,0	6,7	27,8	2,8	30,6	71
969	12,7	6,0	18,6	2,5	21,1	78
848	8,1	5,2	13,3	2,2	15,5	84
727	5,3	4,5	9,7	1,9	11,6	89
606	3,3	3,7	7,0	1,6	8,6	93
485	2,1	3,0	5,0	1,2	6,3	97
364	1,3	2,2	3,5	0,9	4,5	100
242	0,7	1,5	2,2	0,6	2,8	103
121	0,3	0,7	1,0	0,3	1,4	108

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
932	6,3	4,8	11,2	2,4	13,5	84
839	4,7	4,4	9,1	2,2	11,2	93
746	3,5	3,9	7,4	1,9	9,3	101
653	2,6	3,4	6,0	1,7	7,7	109
559	1,9	2,9	4,8	1,4	6,3	116
466	1,5	2,4	3,9	1,2	5,1	120
373	1,0	1,9	3,0	1,0	3,9	126
280	0,7	1,4	2,1	0,7	2,9	130
186	0,4	1,0	1,4	0,5	1,9	134
93	0,2	0,5	0,7	0,2	0,9	140

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

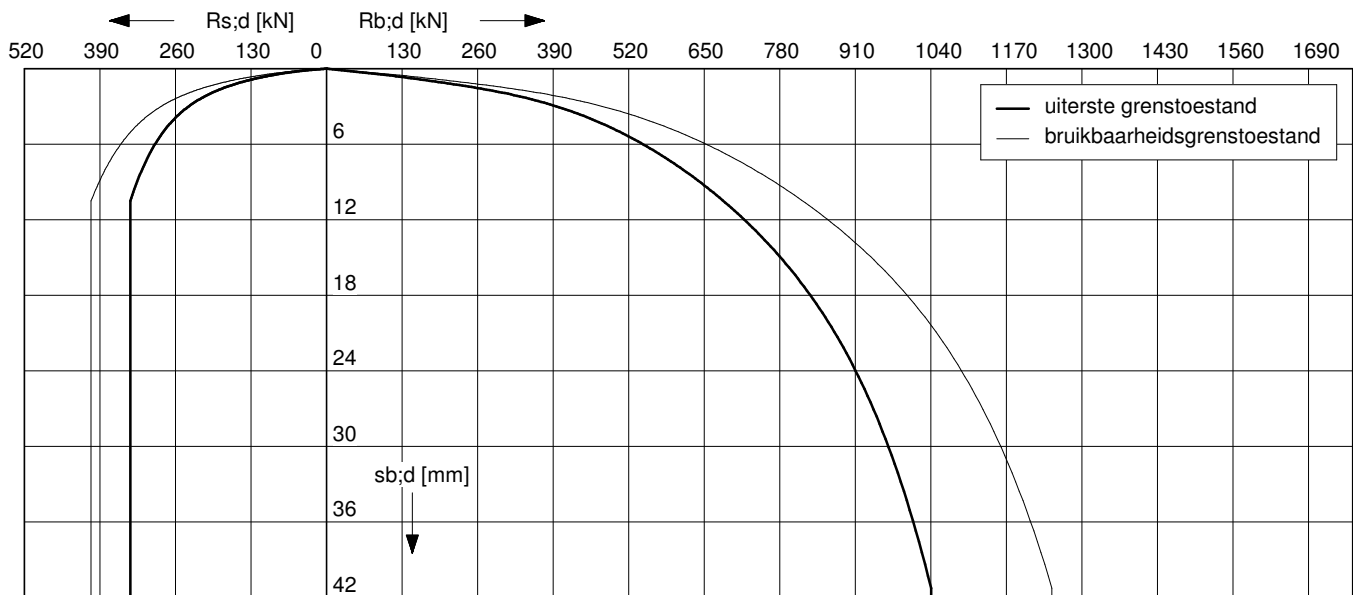
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,356/0,400 m

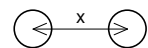
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1377	40,3	7,0	47,3	3,2	50,5	71
1239	23,0	6,3	29,3	2,9	32,2	79
1101	13,9	5,6	19,5	2,5	22,0	87
964	8,7	4,9	13,6	2,2	15,8	95
826	5,7	4,2	9,8	1,9	11,7	101
688	3,6	3,5	7,1	1,6	8,6	107
551	2,2	2,8	5,0	1,3	6,3	112
413	1,4	2,1	3,5	1,0	4,4	116
275	0,8	1,4	2,2	0,6	2,8	122
138	0,3	0,7	1,0	0,3	1,3	127

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
1059	6,9	4,5	11,4	2,4	13,9	93
953	5,1	4,1	9,2	2,2	11,4	103
847	3,8	3,6	7,5	2,0	9,4	114
741	2,9	3,2	6,0	1,7	7,7	123
635	2,1	2,7	4,8	1,5	6,3	132
530	1,6	2,3	3,8	1,2	5,0	139
424	1,1	1,8	2,9	1,0	3,9	145
318	0,8	1,3	2,1	0,7	2,8	151
212	0,4	0,9	1,3	0,5	1,8	159
106	0,2	0,4	0,6	0,2	0,9	165

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

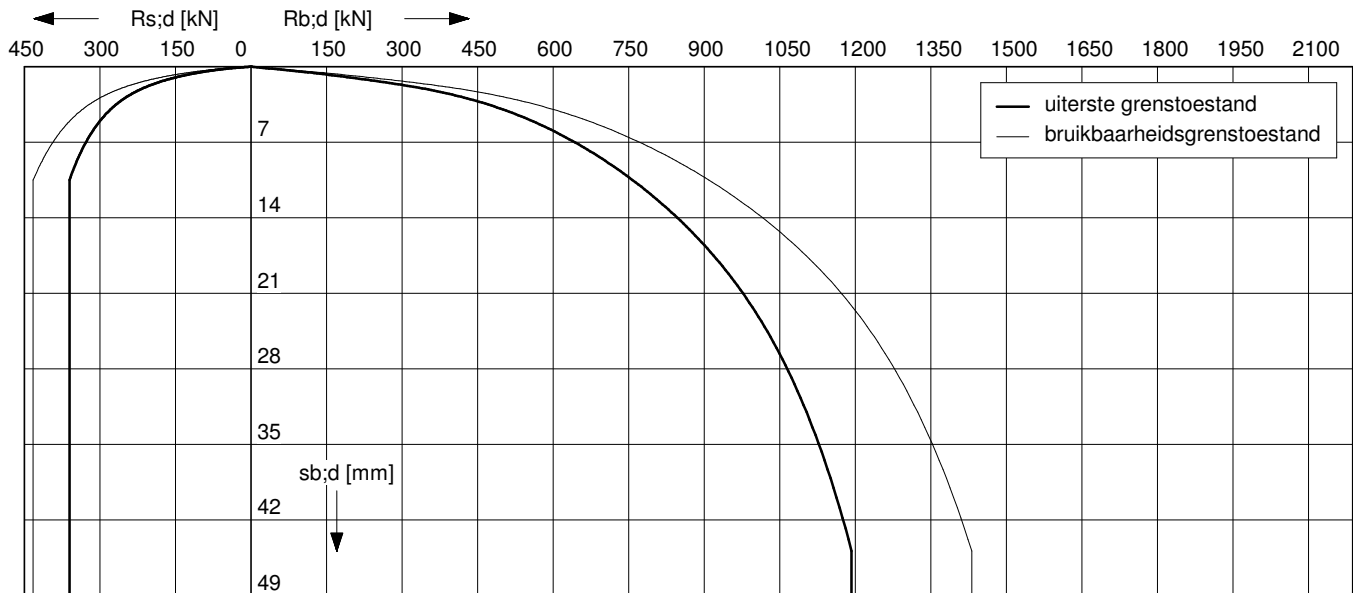
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,380/0,435 m

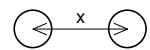
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1552	43,8	7,0	50,8	3,3	54,0	78
1396	25,0	6,3	31,3	2,9	34,2	86
1241	15,4	5,5	20,9	2,6	23,5	96
1086	9,6	4,8	14,4	2,3	16,7	104
931	6,1	4,1	10,3	2,0	12,2	111
776	3,9	3,4	7,3	1,6	9,0	117
621	2,4	2,7	5,2	1,3	6,5	123
465	1,5	2,1	3,6	1,0	4,5	129
310	0,9	1,4	2,2	0,7	2,9	135
155	0,4	0,7	1,0	0,3	1,4	141

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
1194	7,4	4,5	11,8	2,5	14,3	101
1074	5,6	4,0	9,6	2,3	11,9	112
955	4,1	3,6	7,7	2,0	9,7	124
836	3,0	3,1	6,2	1,8	7,9	135
716	2,3	2,7	5,0	1,5	6,5	144
597	1,7	2,2	3,9	1,3	5,2	152
477	1,2	1,8	3,0	1,0	4,0	160
358	0,8	1,3	2,1	0,8	2,9	167
239	0,5	0,9	1,4	0,5	1,9	175
119	0,2	0,4	0,6	0,3	0,9	184

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

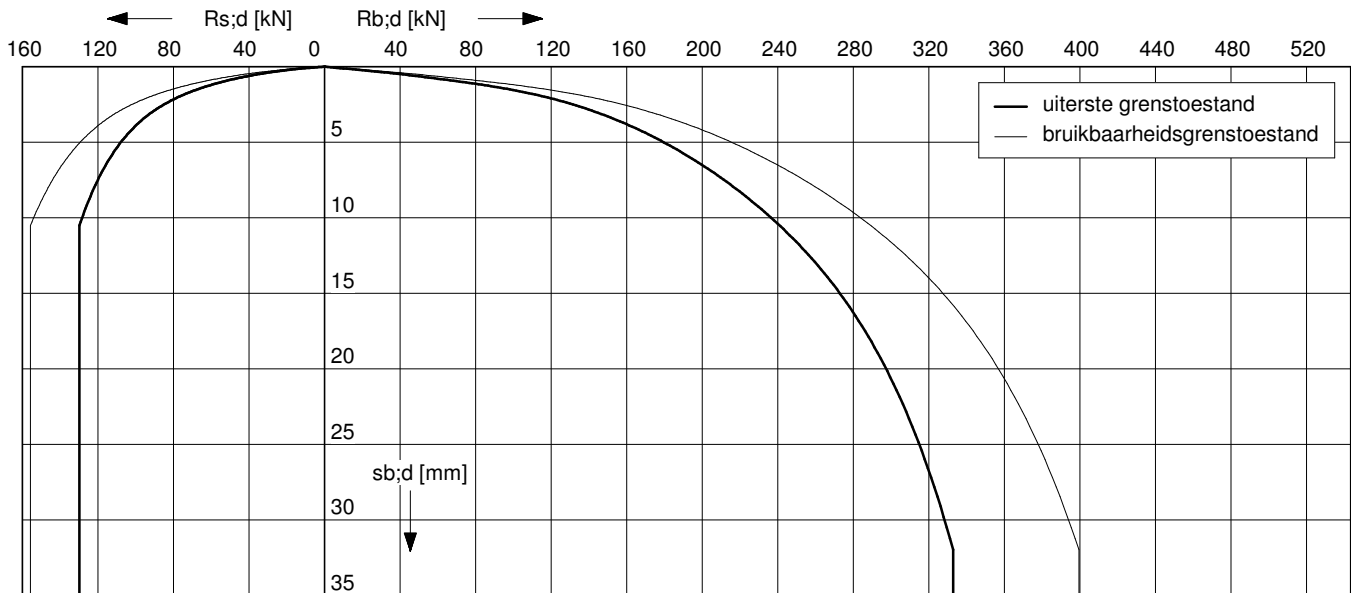
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,273/0,310 m

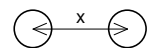
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
462	31,2	2,8	34,0	1,7	35,7	38
416	17,5	2,5	20,0	1,5	21,5	43
370	10,3	2,2	12,5	1,4	13,9	49
324	6,9	1,9	8,9	1,2	10,0	54
277	4,5	1,7	6,2	1,0	7,2	59
231	2,9	1,4	4,3	0,9	5,1	63
185	1,8	1,1	2,9	0,7	3,6	67
139	1,1	0,8	2,0	0,5	2,5	72
92	0,7	0,6	1,2	0,3	1,5	75
46	0,3	0,3	0,6	0,2	0,7	79

Paalconfiguratie

2-paalspoer



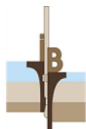
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
356	5,4	1,8	7,2	1,3	8,5	50
320	4,1	1,6	5,7	1,2	6,9	56
284	3,0	1,4	4,5	1,1	5,5	63
249	2,3	1,3	3,5	0,9	4,5	70
213	1,7	1,1	2,8	0,8	3,5	77
178	1,3	0,9	2,2	0,7	2,8	82
142	0,9	0,7	1,6	0,5	2,2	87
107	0,6	0,5	1,1	0,4	1,5	93
71	0,4	0,4	0,7	0,3	1,0	98
36	0,2	0,2	0,3	0,1	0,5	102

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

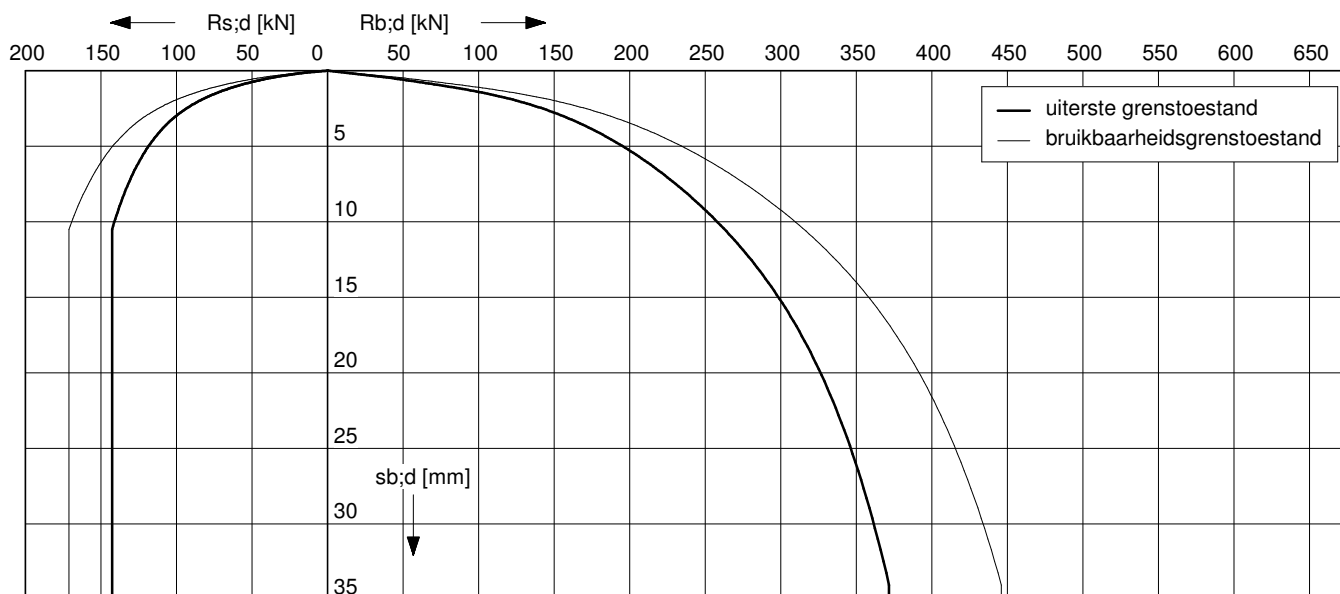
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,300/0,330 m

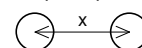
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
514	33,2	2,6	35,8	1,7	37,5	41
462	18,6	2,3	20,9	1,5	22,5	48
411	11,0	2,0	13,1	1,4	14,4	54
360	7,2	1,8	9,0	1,2	10,2	60
308	4,7	1,5	6,2	1,0	7,2	66
257	3,0	1,3	4,3	0,9	5,1	71
206	1,9	1,0	2,9	0,7	3,6	76
154	1,2	0,8	2,0	0,5	2,5	80
103	0,7	0,5	1,2	0,3	1,5	85
51	0,3	0,3	0,5	0,2	0,7	91

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
395	5,7	1,7	7,3	1,3	8,6	54
356	4,2	1,5	5,7	1,2	6,9	62
316	3,2	1,3	4,5	1,0	5,6	70
277	2,4	1,2	3,5	0,9	4,4	79
237	1,8	1,0	2,8	0,8	3,6	85
198	1,3	0,8	2,1	0,7	2,8	92
158	1,0	0,7	1,6	0,5	2,1	98
119	0,6	0,5	1,1	0,4	1,5	105
79	0,4	0,3	0,7	0,3	1,0	110
40	0,2	0,2	0,3	0,1	0,5	119

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

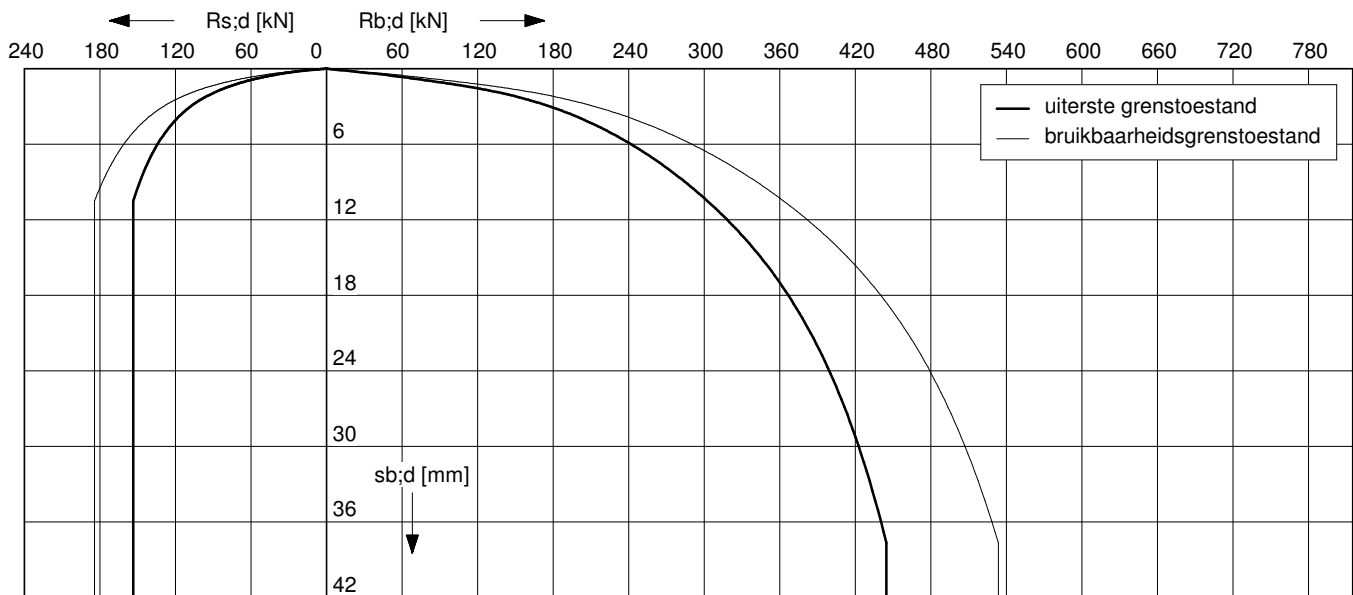
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,323/0,365 m

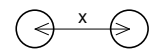
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
598	36,8	2,6	39,3	1,7	41,0	44
538	20,6	2,3	22,9	1,5	24,4	51
478	12,7	2,1	14,7	1,3	16,1	58
418	8,0	1,8	9,8	1,2	11,0	66
359	5,2	1,5	6,7	1,0	7,8	72
299	3,3	1,3	4,6	0,8	5,4	78
239	2,1	1,0	3,1	0,7	3,8	83
179	1,3	0,8	2,1	0,5	2,6	88
120	0,7	0,5	1,2	0,3	1,6	96
60	0,3	0,3	0,6	0,2	0,7	103

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
460	6,3	1,7	8,0	1,3	9,3	58
414	4,7	1,5	6,2	1,2	7,4	67
368	3,5	1,3	4,9	1,0	5,9	76
322	2,6	1,2	3,8	0,9	4,7	85
276	1,9	1,0	2,9	0,8	3,7	94
230	1,4	0,8	2,3	0,6	2,9	101
184	1,0	0,7	1,7	0,5	2,2	108
138	0,7	0,5	1,2	0,4	1,6	114
92	0,4	0,3	0,7	0,3	1,0	124
46	0,2	0,2	0,3	0,1	0,5	134

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

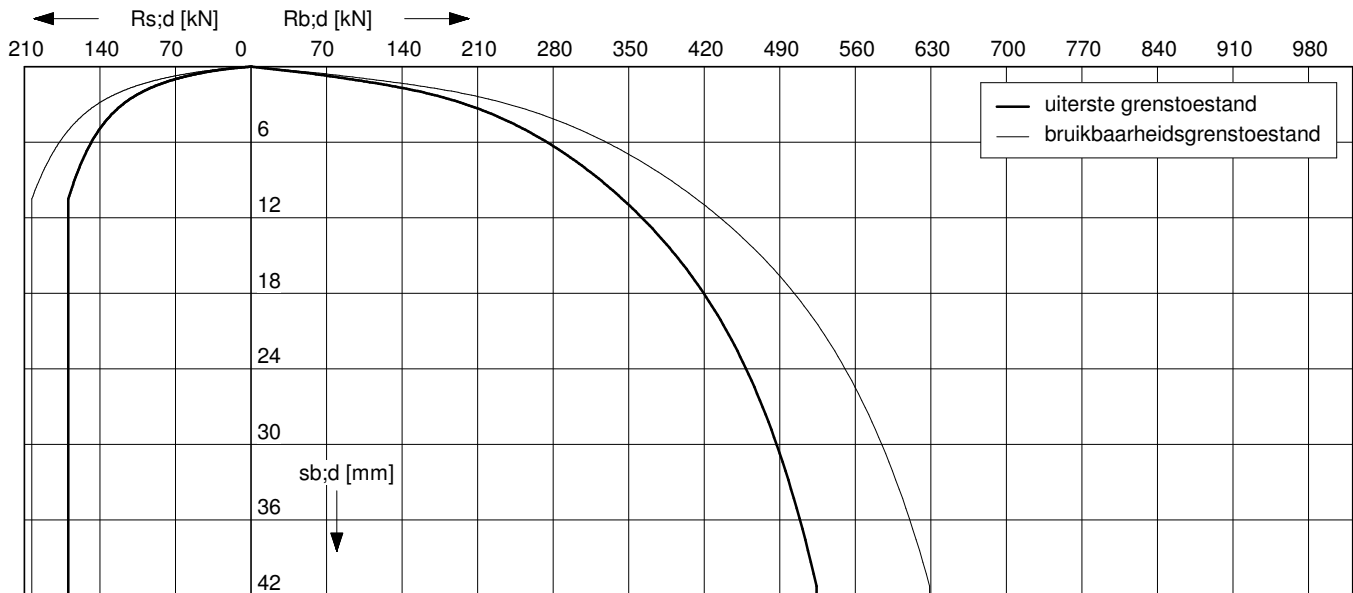
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,356/0,400 m

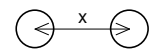
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
693	40,3	2,5	42,7	1,8	44,5	49
623	23,0	2,2	25,3	1,6	26,8	56
554	14,1	2,0	16,1	1,4	17,5	64
485	8,7	1,7	10,4	1,2	11,7	72
416	5,6	1,5	7,1	1,1	8,2	80
346	3,6	1,2	4,8	0,9	5,7	87
277	2,3	1,0	3,3	0,7	4,0	92
208	1,4	0,7	2,1	0,5	2,7	100
139	0,8	0,5	1,3	0,4	1,6	109
69	0,3	0,2	0,6	0,2	0,8	115

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
533	6,8	1,6	8,4	1,4	9,7	64
480	5,1	1,4	6,6	1,2	7,8	73
426	3,8	1,3	5,1	1,1	6,2	83
373	2,9	1,1	4,0	1,0	4,9	94
320	2,1	1,0	3,1	0,8	3,9	104
266	1,6	0,8	2,3	0,7	3,0	114
213	1,1	0,6	1,8	0,5	2,3	120
160	0,8	0,5	1,2	0,4	1,6	130
107	0,4	0,3	0,8	0,3	1,0	141
53	0,2	0,2	0,4	0,1	0,5	149

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

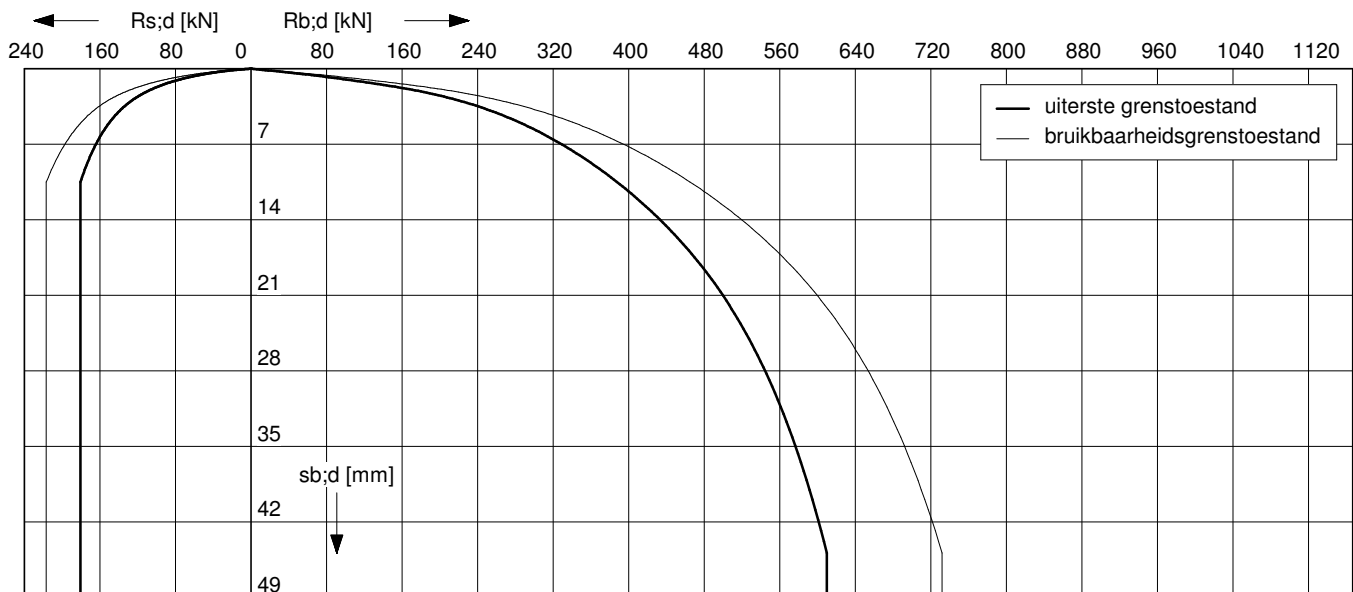
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-12

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-12

Paalafmeting : 0,380/0,435 m

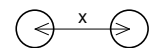
Paalpuntniveau : 9,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
790	43,8	2,5	46,3	1,9	48,1	51
711	25,0	2,2	27,3	1,7	28,9	60
632	15,4	2,0	17,3	1,5	18,8	68
553	9,6	1,7	11,3	1,3	12,6	78
474	6,2	1,5	7,6	1,1	8,8	86
395	3,9	1,2	5,1	0,9	6,0	94
316	2,4	1,0	3,4	0,7	4,1	101
237	1,5	0,7	2,3	0,6	2,8	109
158	0,9	0,5	1,4	0,4	1,7	118
79	0,4	0,2	0,6	0,2	0,8	127

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
608	7,5	1,6	9,1	1,4	10,5	67
547	5,6	1,4	7,0	1,3	8,3	78
486	4,2	1,3	5,5	1,1	6,6	89
425	3,1	1,1	4,2	1,0	5,2	101
365	2,3	1,0	3,2	0,9	4,1	112
304	1,7	0,8	2,5	0,7	3,2	122
243	1,2	0,6	1,8	0,6	2,4	132
182	0,8	0,5	1,3	0,4	1,7	142
122	0,5	0,3	0,8	0,3	1,1	153
61	0,2	0,2	0,4	0,1	0,5	166

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

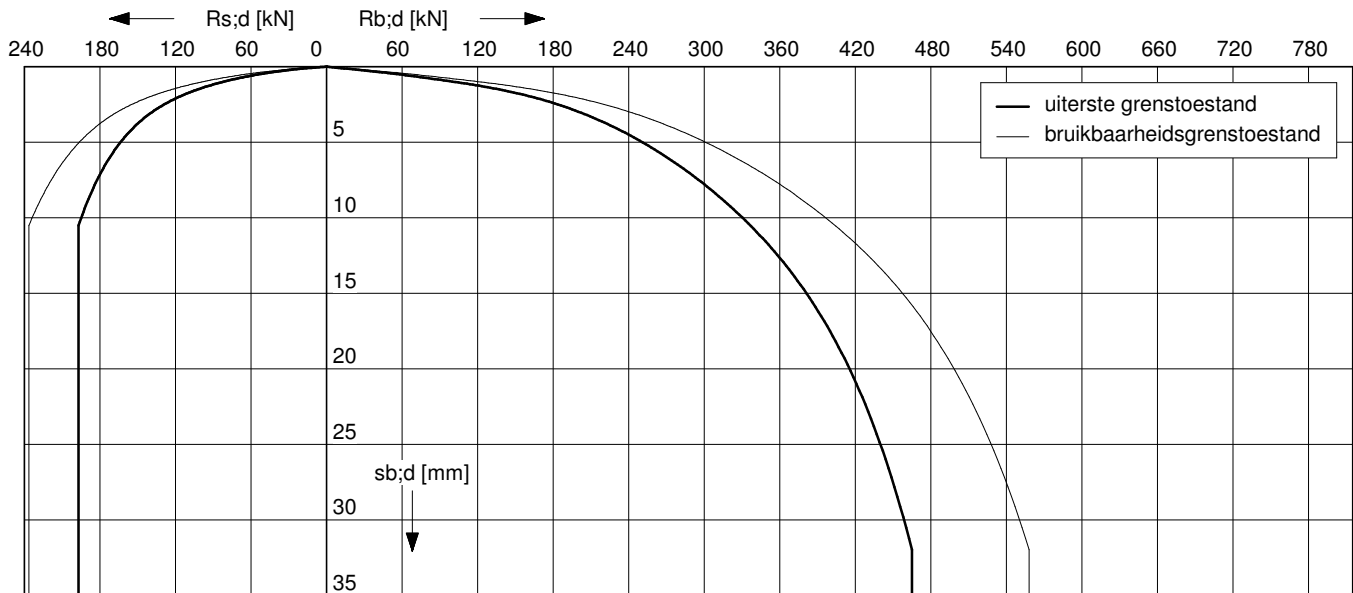
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,273/0,310 m

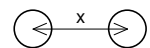
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
661	31,2	1,9	33,1	2,3	35,4	61
595	17,2	1,7	18,9	2,1	20,9	69
529	10,2	1,5	11,7	1,9	13,5	79
463	6,8	1,3	8,1	1,6	9,7	90
397	4,4	1,1	5,5	1,4	6,9	98
331	2,8	0,9	3,7	1,2	4,9	107
265	1,8	0,7	2,5	0,9	3,4	115
198	1,1	0,5	1,7	0,7	2,4	123
132	0,6	0,4	1,0	0,5	1,5	129
66	0,3	0,2	0,4	0,2	0,7	136

Paalconfiguratie

2-paalspoer



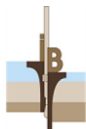
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
509	5,2	1,2	6,5	1,8	8,2	79
458	4,0	1,1	5,1	1,6	6,7	90
407	3,0	1,0	4,0	1,4	5,4	103
356	2,2	0,8	3,1	1,2	4,3	116
305	1,7	0,7	2,4	1,1	3,5	128
254	1,2	0,6	1,8	0,9	2,7	138
204	0,9	0,5	1,4	0,7	2,1	149
153	0,6	0,4	1,0	0,5	1,5	160
102	0,4	0,2	0,6	0,4	1,0	168
51	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	177

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

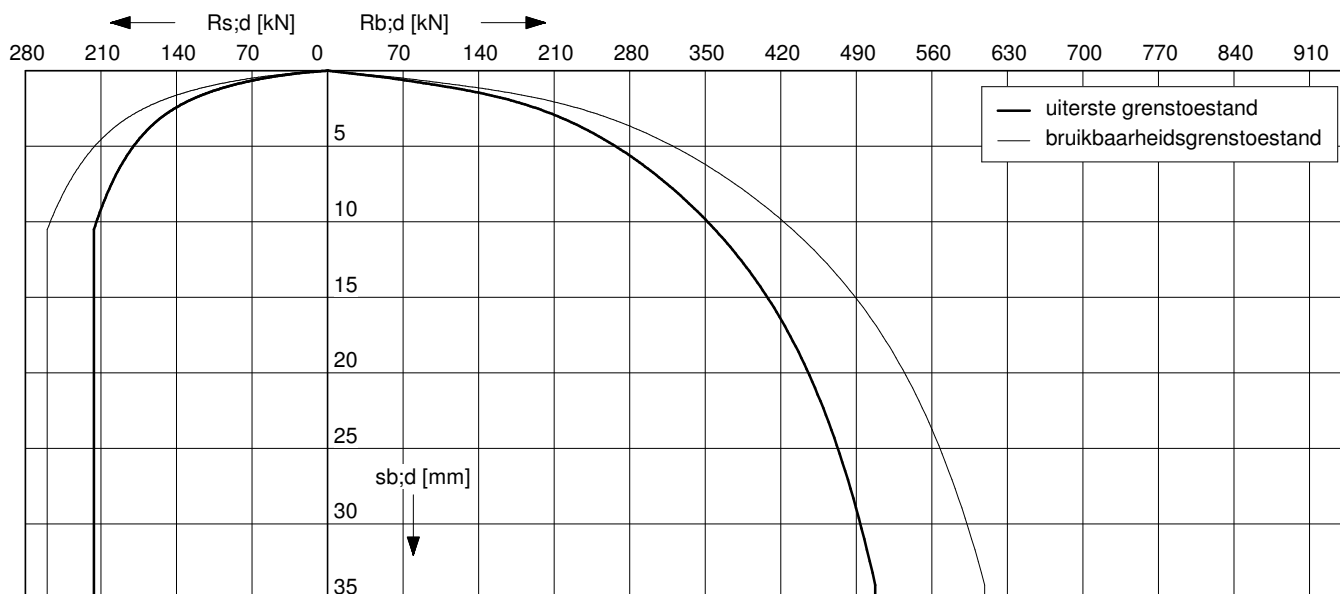
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,300/0,330 m

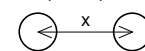
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
723	33,2	1,7	35,0	2,5	37,4	65
651	18,3	1,5	19,8	2,2	22,0	75
579	10,6	1,3	12,0	2,0	14,0	86
506	7,1	1,2	8,2	1,7	10,0	98
434	4,6	1,0	5,6	1,5	7,1	108
362	2,9	0,8	3,8	1,2	5,0	118
289	1,8	0,7	2,5	1,0	3,5	126
217	1,2	0,5	1,7	0,7	2,4	135
145	0,7	0,3	1,0	0,5	1,5	147
72	0,3	0,2	0,5	0,2	0,7	156

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
556	5,5	1,1	6,6	1,9	8,5	85
501	4,1	1,0	5,1	1,7	6,8	98
445	3,1	0,9	4,0	1,5	5,5	112
389	2,3	0,8	3,1	1,3	4,4	127
334	1,7	0,6	2,4	1,1	3,5	140
278	1,3	0,5	1,8	1,0	2,8	153
223	0,9	0,4	1,4	0,8	2,1	164
167	0,6	0,3	0,9	0,6	1,5	176
111	0,4	0,2	0,6	0,4	1,0	191
56	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	203

Toelichting

Paalbelasting	:	F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	:	$F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	:	$F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	:	$s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	:	$s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	:	$s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	:	$k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

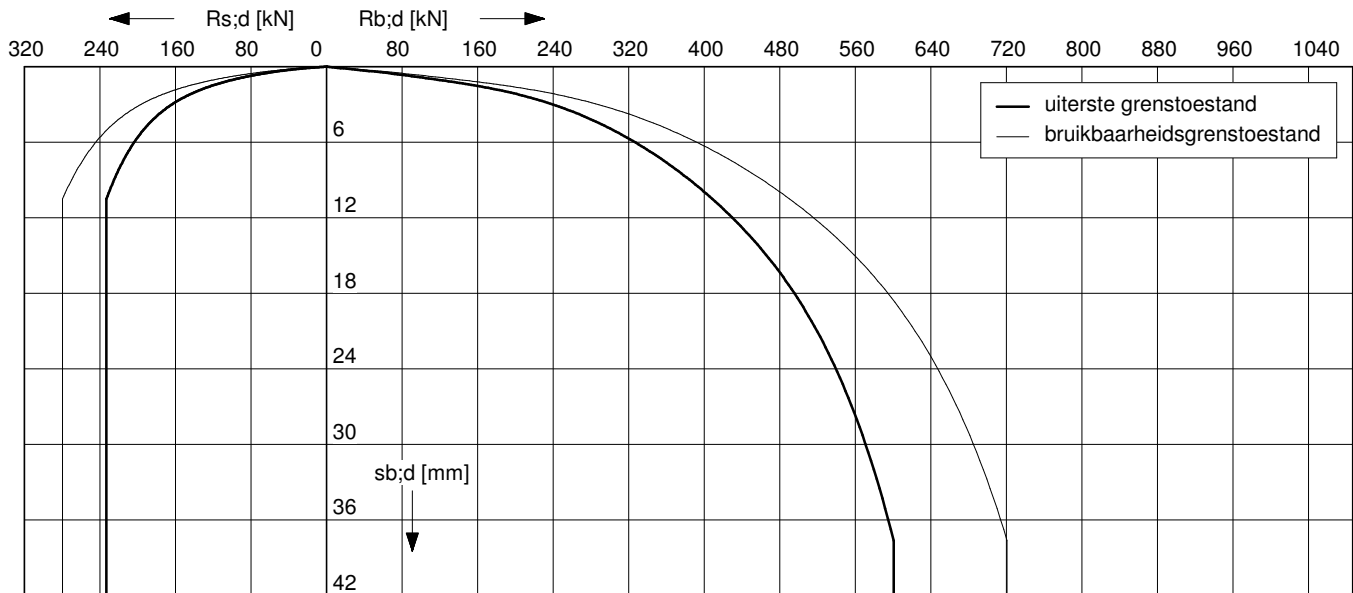
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,323/0,365 m

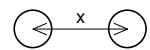
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
833	36,8	1,7	38,5	2,8	41,3	69
750	20,6	1,5	22,1	2,5	24,7	80
666	12,2	1,4	13,6	2,3	15,8	92
583	7,8	1,2	9,0	2,0	11,0	105
500	5,0	1,0	6,0	1,7	7,7	117
417	3,2	0,8	4,0	1,4	5,4	127
333	2,0	0,7	2,7	1,1	3,8	137
250	1,3	0,5	1,8	0,8	2,6	148
167	0,7	0,3	1,0	0,6	1,6	159
83	0,3	0,2	0,5	0,3	0,7	174

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
641	6,0	1,1	7,1	2,2	9,3	90
577	4,6	1,0	5,6	2,0	7,5	104
513	3,4	0,9	4,3	1,7	6,0	120
449	2,5	0,8	3,3	1,5	4,8	136
384	1,9	0,6	2,5	1,3	3,8	152
320	1,4	0,5	1,9	1,1	3,0	165
256	1,0	0,4	1,4	0,9	2,3	178
192	0,7	0,3	1,0	0,7	1,6	193
128	0,4	0,2	0,6	0,4	1,1	206
64	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	226

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

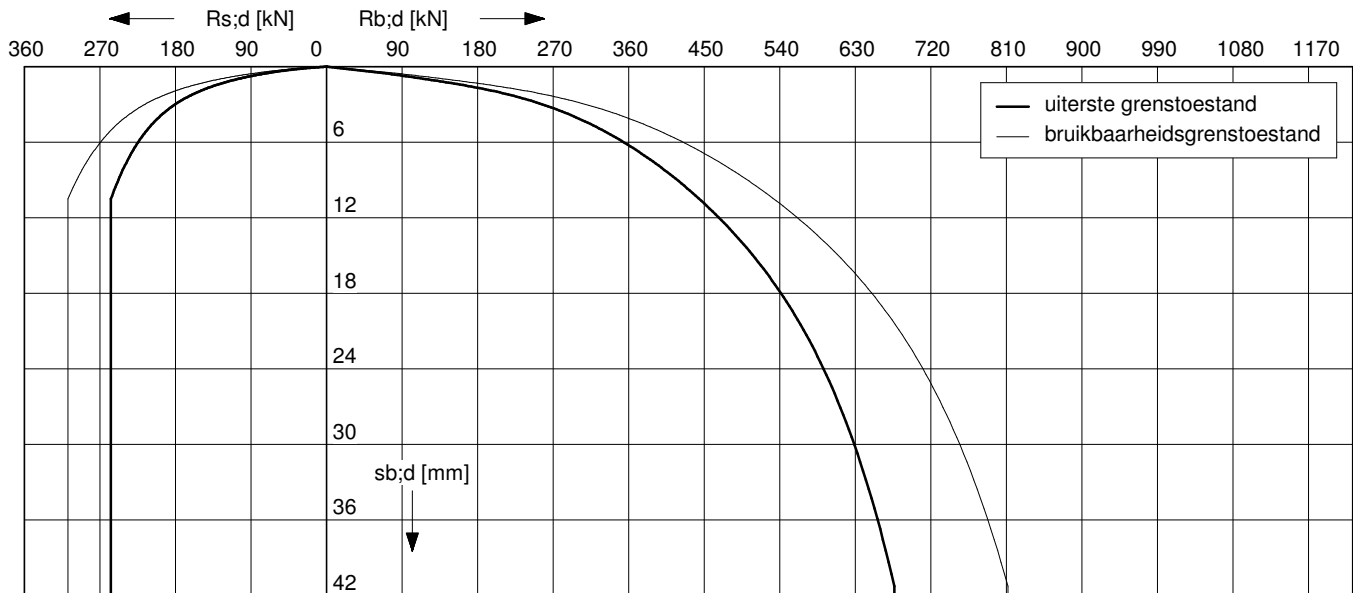
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,356/0,400 m

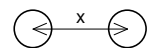
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
932	40,3	1,6	41,9	3,1	44,9	74
839	22,6	1,4	24,0	2,8	26,8	85
746	13,4	1,2	14,6	2,5	17,1	100
653	8,4	1,1	9,5	2,2	11,6	113
559	5,4	0,9	6,3	1,9	8,2	127
466	3,4	0,8	4,2	1,5	5,7	139
373	2,2	0,6	2,8	1,2	4,0	151
280	1,4	0,5	1,8	0,9	2,7	162
186	0,8	0,3	1,1	0,6	1,7	177
93	0,3	0,1	0,5	0,3	0,8	193

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
717	6,5	1,0	7,5	2,4	9,9	96
646	4,9	0,9	5,8	2,1	8,0	111
574	3,6	0,8	4,4	1,9	6,3	130
502	2,7	0,7	3,4	1,7	5,1	147
430	2,0	0,6	2,6	1,4	4,0	165
359	1,5	0,5	2,0	1,2	3,2	181
287	1,1	0,4	1,5	1,0	2,4	196
215	0,7	0,3	1,0	0,7	1,7	211
143	0,4	0,2	0,6	0,5	1,1	230
72	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	251

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

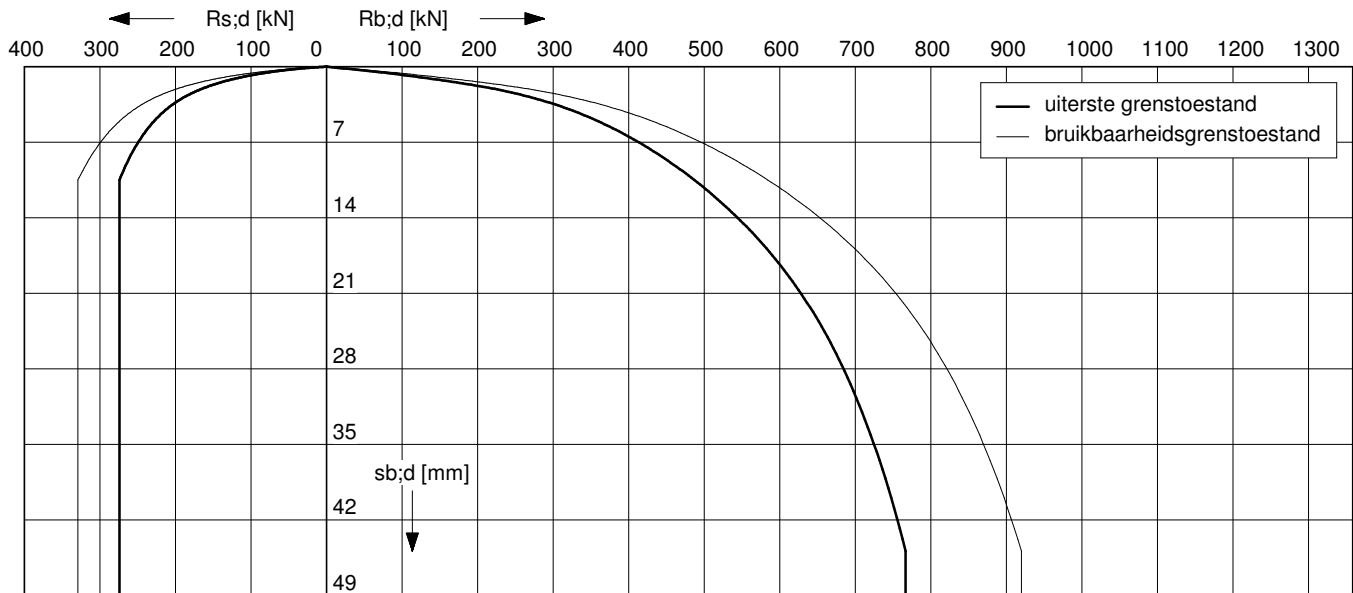
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,380/0,435 m

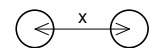
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
1040	43,8	1,6	45,3	3,2	48,5	77
936	24,6	1,4	25,9	2,9	28,8	89
832	14,8	1,2	16,0	2,6	18,6	105
728	9,1	1,1	10,2	2,2	12,4	121
624	5,9	0,9	6,8	1,9	8,7	134
520	3,7	0,8	4,5	1,6	6,0	148
416	2,3	0,6	2,9	1,3	4,2	159
312	1,4	0,4	1,9	1,0	2,8	175
208	0,8	0,3	1,1	0,6	1,7	192
104	0,3	0,1	0,5	0,3	0,8	202

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
800	7,0	1,0	8,0	2,5	10,5	100
720	5,3	0,9	6,2	2,2	8,4	116
640	3,9	0,8	4,7	2,0	6,6	137
560	2,9	0,7	3,6	1,7	5,3	157
480	2,2	0,6	2,8	1,5	4,2	174
400	1,6	0,5	2,1	1,2	3,3	192
320	1,2	0,4	1,5	1,0	2,5	207
240	0,8	0,3	1,1	0,7	1,8	227
160	0,5	0,2	0,6	0,5	1,1	250
80	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	263

Toelichting

Paalbelasting	:	F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	:	$F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	:	$F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	:	$s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	:	$s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	:	$s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	:	$k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

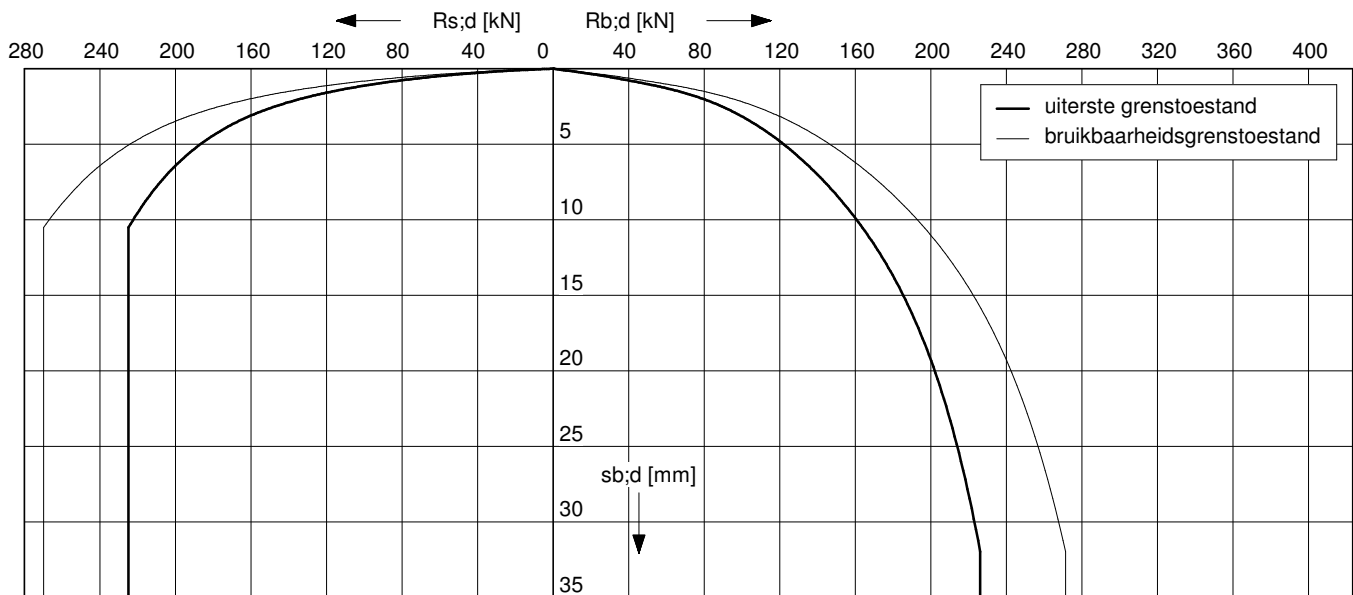
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,273/0,310 m

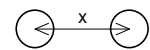
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
451	31,2	1,4	32,6	1,9	34,5	54
406	13,7	1,2	14,9	1,7	16,6	62
360	8,0	1,1	9,1	1,5	10,6	70
315	5,2	0,9	6,2	1,3	7,5	78
270	3,4	0,8	4,2	1,1	5,3	86
225	2,2	0,7	2,9	0,9	3,8	92
180	1,5	0,5	2,0	0,8	2,7	100
135	0,9	0,4	1,3	0,6	1,9	110
90	0,5	0,3	0,8	0,4	1,1	117
45	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	126

Paalconfiguratie

2-paalspoer



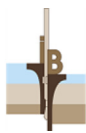
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
347	4,1	0,9	4,9	1,5	6,4	70
312	3,1	0,8	3,9	1,3	5,2	81
277	2,4	0,7	3,1	1,2	4,2	91
243	1,8	0,6	2,4	1,0	3,4	101
208	1,4	0,5	1,9	0,9	2,7	111
173	1,0	0,4	1,5	0,7	2,2	120
139	0,7	0,3	1,1	0,6	1,6	130
104	0,5	0,2	0,7	0,4	1,2	143
69	0,3	0,2	0,5	0,3	0,7	152
35	0,1	0,1	0,2	0,1	0,4	164

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

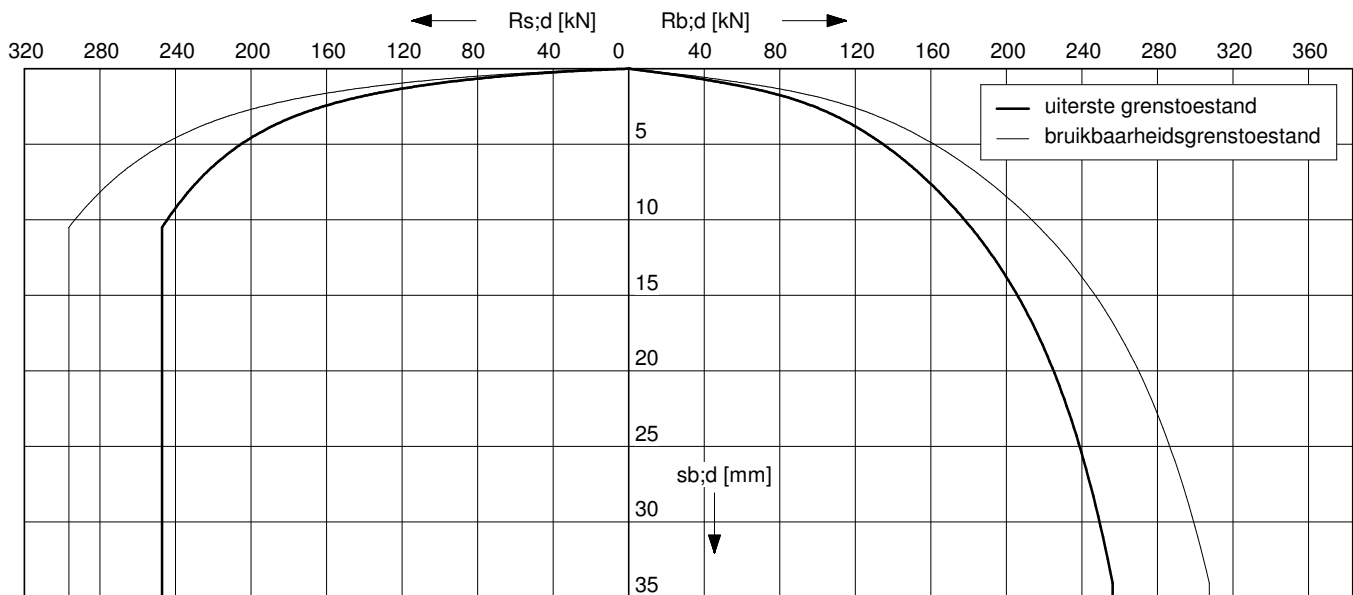
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,300/0,330 m

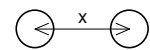
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
503	33,2	1,3	34,5	2,0	36,5	59
453	14,8	1,1	15,9	1,8	17,7	68
402	8,4	1,0	9,4	1,6	10,9	78
352	5,5	0,8	6,4	1,4	7,8	88
302	3,5	0,7	4,3	1,2	5,4	95
251	2,3	0,6	2,9	1,0	3,9	104
201	1,5	0,5	2,0	0,8	2,8	112
151	1,0	0,4	1,3	0,6	1,9	121
101	0,5	0,2	0,8	0,4	1,2	132
50	0,2	0,1	0,3	0,2	0,5	145

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
387	4,2	0,8	5,0	1,5	6,5	77
348	3,2	0,7	3,9	1,4	5,3	89
309	2,4	0,6	3,0	1,2	4,3	102
271	1,8	0,5	2,4	1,1	3,4	114
232	1,4	0,5	1,9	0,9	2,8	124
193	1,1	0,4	1,4	0,8	2,2	135
155	0,8	0,3	1,1	0,6	1,7	146
116	0,5	0,2	0,7	0,5	1,2	157
77	0,3	0,2	0,5	0,3	0,8	171
39	0,1	0,1	0,2	0,2	0,4	189

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

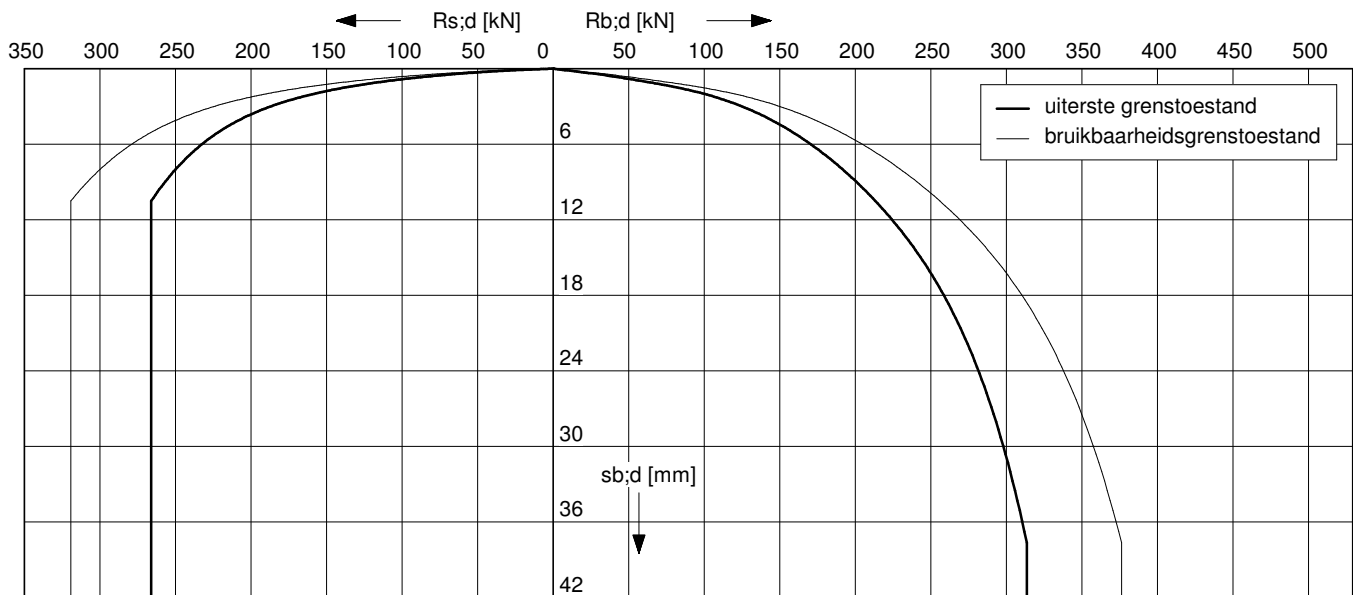
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,323/0,365 m

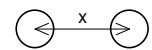
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
579	36,8	1,3	38,0	2,1	40,2	63
521	17,0	1,1	18,1	1,9	20,1	73
463	9,3	1,0	10,3	1,7	12,0	83
405	6,0	0,9	6,9	1,5	8,4	94
347	3,9	0,7	4,6	1,3	5,9	104
290	2,5	0,6	3,1	1,1	4,2	112
232	1,6	0,5	2,1	0,9	2,9	123
174	1,0	0,4	1,4	0,6	2,0	134
116	0,6	0,2	0,8	0,4	1,2	145
58	0,2	0,1	0,4	0,2	0,6	160

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
445	4,7	0,8	5,5	1,7	7,1	81
401	3,5	0,7	4,2	1,5	5,7	95
356	2,7	0,6	3,3	1,3	4,6	108
312	2,0	0,5	2,6	1,2	3,7	122
267	1,5	0,5	2,0	1,0	3,0	135
223	1,1	0,4	1,5	0,8	2,4	146
178	0,8	0,3	1,1	0,7	1,8	159
134	0,5	0,2	0,8	0,5	1,3	174
89	0,3	0,2	0,5	0,3	0,8	189
45	0,1	0,1	0,2	0,2	0,4	208

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

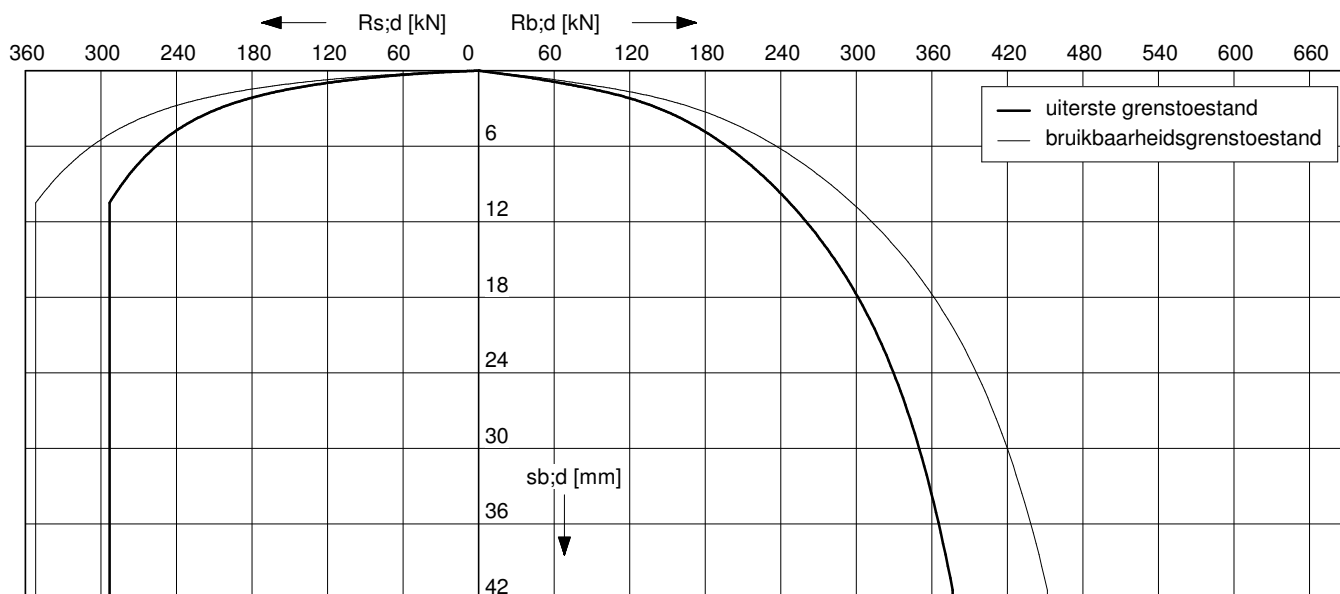
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,356/0,400 m

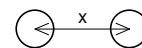
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
669	40,3	1,2	41,5	2,3	43,8	68
602	19,4	1,1	20,4	2,1	22,5	80
535	10,0	0,9	11,0	1,8	12,8	92
468	6,6	0,8	7,4	1,6	9,0	103
401	4,2	0,7	4,9	1,4	6,3	114
335	2,7	0,6	3,3	1,2	4,4	125
268	1,7	0,5	2,2	0,9	3,1	136
201	1,1	0,3	1,4	0,7	2,1	149
134	0,6	0,2	0,8	0,5	1,3	163
67	0,3	0,1	0,4	0,2	0,6	179

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
515	5,0	0,8	5,8	1,8	7,6	89
463	3,8	0,7	4,4	1,6	6,0	104
412	2,9	0,6	3,5	1,4	4,9	119
360	2,2	0,5	2,7	1,2	3,9	134
309	1,6	0,4	2,1	1,1	3,2	148
257	1,2	0,4	1,6	0,9	2,5	163
206	0,9	0,3	1,2	0,7	1,9	177
154	0,6	0,2	0,8	0,5	1,3	193
103	0,3	0,1	0,5	0,4	0,8	212
51	0,1	0,1	0,2	0,2	0,4	233

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

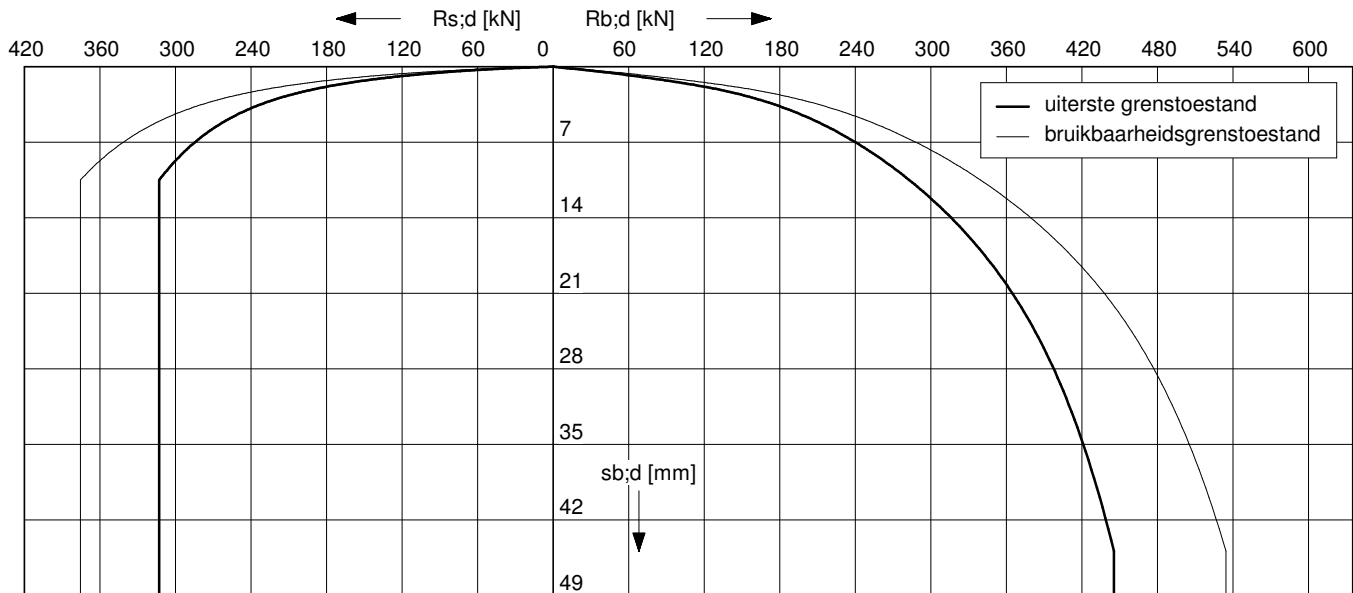
Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,380/0,435 m

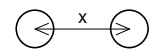
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
758	43,8	1,2	45,0	2,4	47,4	72
682	21,5	1,1	22,5	2,1	24,7	85
606	11,4	0,9	12,3	1,9	14,2	97
530	7,2	0,8	8,0	1,7	9,7	110
455	4,6	0,7	5,3	1,4	6,7	121
379	2,9	0,6	3,5	1,2	4,7	134
303	1,9	0,5	2,3	1,0	3,3	144
227	1,2	0,3	1,5	0,7	2,2	162
152	0,6	0,2	0,9	0,5	1,3	174
76	0,3	0,1	0,4	0,2	0,6	194

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
583	5,5	0,8	6,2	1,8	8,1	94
524	4,1	0,7	4,8	1,6	6,4	110
466	3,1	0,6	3,7	1,5	5,2	126
408	2,3	0,5	2,9	1,3	4,1	143
350	1,8	0,4	2,2	1,1	3,3	158
291	1,3	0,4	1,7	0,9	2,6	174
233	1,0	0,3	1,2	0,7	2,0	188
175	0,6	0,2	0,8	0,5	1,4	211
117	0,4	0,1	0,5	0,4	0,9	227
58	0,2	0,1	0,2	0,2	0,4	252

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

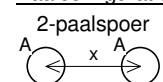
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,273/0,310 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	144	114	8
		6,00	172	133	8
		5,50	199	152	8
		5,00	227	171	9
		4,50	254	190	9
DKM-2	17,47	5,50	172	138	9
		5,00	199	157	9
		4,50	227	176	9
		4,00	254	196	10
DKM-3	17,50	6,00	231	177	8
		5,50	259	196	9
		5,00	286	215	9
		4,50	313	234	9
		4,00	341	252	10
DKM-4	17,47	6,00	147	120	8
		5,50	171	137	9
		5,00	198	156	9
		4,50	226	176	9
		4,00	253	195	10
DKM-5	17,44	6,00	170	134	8
		5,50	197	154	9
		5,00	225	173	9
DKM-6	17,42	6,00	145	117	8
		5,50	172	137	8
		5,00	199	156	9
		4,50	227	175	9
DKM-7	17,52	6,00	163	129	8
		5,50	191	148	9
		5,00	218	167	9
		4,50	246	186	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

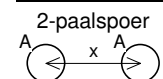
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	143	115	8
		5,50	170	135	9
		5,00	198	154	9
		4,50	225	173	9
DKM-9	17,51	9,00	74	64	6
		8,50	97	81	7
		8,00	114	94	7
		7,50	138	111	7
		6,00	204	158	8
		5,50	222	171	9
		5,00	250	190	9
		4,50	277	209	9
DKM-10	17,52	9,50	77	66	6
		9,00	105	87	6
		8,50	132	106	7
		8,00	160	126	7
		7,50	184	143	7
		5,50	276	207	9
		5,00	303	226	9
		4,50	331	245	9
DKM-11	17,51	9,00	85	72	6
		8,50	113	92	7
		8,00	140	111	7
		7,50	166	130	7
		6,00	245	185	8
		5,50	273	204	9
		5,00	300	223	9
		4,50	328	241	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

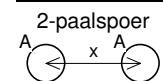
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,273/0,310 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	56	50	6
		9,00	79	68	6
		8,50	103	85	7
		8,00	128	103	7
		7,50	156	123	7
		6,00	238	180	8
		5,50	265	199	9
		5,00	293	218	9
		4,50	320	237	9
DKM-13	17,57	9,50	60	53	6
		9,00	88	73	6
		8,50	115	93	7
		8,00	143	113	7
		6,00	252	189	8
		5,50	274	204	9
		5,00	300	222	9
		4,50	326	240	9
		DKM-14	17,57	10,00	44
9,50	71			61	6
9,00	99			81	6
8,50	126			101	7
8,00	154			120	7
6,00	258			193	8
5,50	280			208	9
5,00	301			222	9
DKM-15	17,65			10,00	48
		9,50	72	62	6
		9,00	96	80	6
		8,50	119	97	7
		8,00	143	114	7
		6,00	232	176	8
		5,50	254	192	9
		5,00	277	208	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

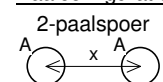
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	47	42	6
		9,50	75	64	6
		9,00	102	84	6
		8,50	130	103	7
		8,00	157	123	7
		7,50	184	142	7
		6,00	266	199	8
		5,50	294	217	9
		5,00	321	236	9
		4,50	345	252	10
DKM-17	17,64	10,00	45	41	6
		9,50	72	62	6
		9,00	100	82	6
		8,50	127	102	7
		8,00	155	121	7
		7,50	182	140	7
		6,00	264	197	8
		5,50	292	216	9
		5,00	319	235	9
		4,50	347	253	9
DKM-18	17,54	9,50	46	42	6
		9,00	70	60	6
		8,50	97	80	7
		6,00	234	177	8
		5,50	262	196	9
		5,00	289	215	9
DKM-19	17,40	5,50	150	121	8
		5,00	177	140	9
		4,50	203	159	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

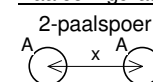
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	66	58	7
		7,00	93	79	7
		6,50	121	99	8
		6,00	148	119	8
		5,50	176	138	8
		5,00	203	158	9
DKM-21	17,35	6,50	147	118	8
		6,00	175	137	8
		5,50	202	157	8
		5,00	229	176	9
		4,50	257	195	9
DKM-22	17,37	6,50	122	101	8
		6,00	150	121	8
		5,50	177	140	8
		5,00	205	160	9
		4,50	232	179	9
DKM-23	17,38	6,00	133	108	8
		5,50	160	128	8
		5,00	188	147	9
		4,50	215	166	9
DKM-24	17,38	6,00	126	104	8
		5,50	154	124	8
		5,00	181	144	9
		4,50	208	163	9
DKM-25	17,37	5,50	171	135	8
		5,00	198	154	9
		4,50	226	173	9

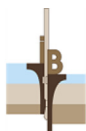
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

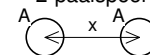
paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	135	110	8
		6,00	162	129	8
		5,50	190	149	9
		5,00	217	168	9
		4,50	244	187	9
DKM-27	17,43	6,50	98	84	8
		6,00	126	104	8
		5,50	153	124	9
		5,00	181	143	9
		4,50	208	162	9
DKM-28	17,46	8,50	82	71	6
		8,00	99	84	7
		7,50	123	101	7
		5,50	192	151	9
		5,00	205	160	9
4,50	224	174	9		
DKM-29	17,44	9,50	81	69	6
		9,00	109	89	6
		5,50	211	163	9
		5,00	238	183	9
		4,50	265	202	9
DKM-30	17,51	9,00	70	61	6
		8,50	97	82	7
		8,00	124	102	7
		7,50	152	121	7
		6,00	234	179	8
		5,50	262	198	9
		5,00	289	217	9
4,50	316	236	9		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

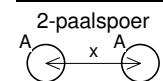
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,273/0,310 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	70	60	6
		9,00	98	81	6
		8,50	125	100	6
		8,00	152	120	7
		7,50	180	139	7
		5,50	290	215	9
		5,00	317	233	9
		4,50	344	252	9
DKM-32	17,47	9,50	80	68	6
		9,00	108	88	6
		8,50	135	108	6
		8,00	163	127	7
		7,50	190	146	7
		5,50	300	222	9
		5,00	327	241	9
		4,50	355	259	9
DKM-33	17,49	9,50	52	46	6
		9,00	72	62	6
		8,50	94	78	7
		8,00	114	93	7
		7,50	138	110	7
		5,50	247	187	9
		5,00	275	206	9
		4,50	302	224	9
DKM-34	17,50	9,50	69	60	6
		9,00	96	80	6
		8,50	124	100	7
		8,00	151	120	7
		7,50	179	139	7
		5,50	288	215	9
		5,00	316	234	9
		4,50	343	252	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

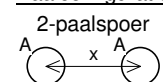
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	78	66	6
		9,00	106	86	6
		8,50	133	105	7
		8,00	161	125	7
		7,50	188	144	7
		5,50	298	219	9
		4,50	352	257	9
DKM-36	17,63	9,50	57	50	6
		9,00	79	67	6
		8,50	105	86	7
		8,00	133	105	7
		7,50	160	125	7
		5,50	270	200	9
		4,50	325	238	9
DKM-37	17,56	9,50	71	60	6
		9,00	98	80	6
		8,50	125	100	7
		8,00	153	119	7
		7,50	180	138	7
		5,50	287	212	9
		4,50	342	249	9
DKM-38	17,28	6,00	134	110	8
		5,50	162	130	8
		5,00	189	149	9
		4,50	217	169	9
DKM-39	17,27	6,00	181	143	8
		5,50	209	162	8
		5,00	236	181	9
		4,50	264	200	9
DKM-40	17,22	4,50	216	168	9
		4,00	244	187	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

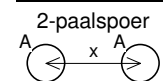
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	208	161	8
		5,00	236	180	9
		4,50	263	199	9
		4,00	291	218	9
DKM-42	17,33	5,50	181	144	8
		5,00	206	161	9
DKM-43	17,30	5,50	162	130	8
		5,00	190	150	9
		4,50	217	169	9
		4,00	244	189	9
DKM-44	17,36	6,00	135	110	8
		5,50	162	130	8
		5,00	189	149	9
		4,50	217	169	9
DKM-45	17,35	8,50	56	51	6
		8,00	76	66	7
		6,50	129	106	8
		6,00	153	124	8
		5,50	178	142	8
		5,00	202	159	9
DKM-46	17,39	9,50	54	48	6
		9,00	81	69	6
		8,50	108	90	6
		8,00	136	109	7
		6,50	208	161	8
		6,00	224	172	8
		5,50	243	185	8
		5,00	266	201	9
4,50	292	220	9		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

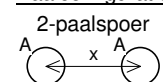
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,273/0,310 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	75	65	6
		9,00	102	85	6
		8,50	129	105	6
		6,50	217	167	8
		6,00	236	180	8
		5,50	258	195	8
		5,00	283	212	9
		4,50	310	231	9
DKM-48	17,43	9,50	79	68	6
		9,00	107	88	6
		8,50	134	107	6
		8,00	161	127	7
		6,50	244	184	8
		6,00	271	203	8
		5,50	299	222	9
		5,00	319	236	9
DKM-49	17,37	9,50	66	57	6
		9,00	88	73	6
		8,50	110	89	6
		8,00	137	108	7
		6,50	219	166	8
		6,00	246	185	8
		5,50	274	203	8
		5,00	301	222	9
DKM-50	17,41	9,00	70	61	6
		8,50	98	81	6
		8,00	125	100	7
		6,50	199	152	8
		6,00	226	171	8
		5,50	253	190	8
5,00	281	209	9		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

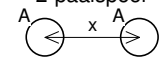
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	88	74	6
		8,50	115	94	6
		8,00	143	113	7
		6,00	238	180	8
		5,50	266	199	9
		5,00	293	218	9
DKM-52	17,43	10,00	53	46	5
		9,50	80	67	6
		9,00	107	87	6
		8,50	135	107	6
		8,00	162	126	7
		6,00	272	202	8
		5,00	299	220	9
DKM-53	17,51	10,00	55	48	5
		9,50	82	69	6
		9,00	109	88	6
		8,50	137	108	7
		8,00	164	127	7
		6,00	271	201	8
		5,50	299	220	9
		5,00	326	238	9
DKM-54	17,49	10,00	49	44	5
		9,50	76	65	6
		9,00	104	85	6
		8,50	131	104	7
		8,00	158	124	7
		6,00	268	200	8
		5,50	296	219	9
		5,00	323	237	9
DKM-55	17,32	9,50	76	65	6
		9,00	103	85	6
		8,50	131	104	6
		6,00	259	194	8
		5,00	286	212	8
		5,00	309	228	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

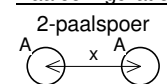
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	47	43	6
		9,00	73	64	6
		8,50	101	84	6
		6,00	216	166	8
		5,50	239	182	8
		5,00	266	201	9
DKM-58	17,23	6,50	217	166	8
		6,00	245	185	8
		5,50	272	204	8
		4,00	339	250	9
DKM-59	17,12	6,50	197	152	7
		6,00	225	171	8
		5,50	252	190	8
		5,00	280	209	8
		4,50	307	228	9
DKM-63	17,27	7,50	121	100	7
		7,00	149	119	7
		6,50	176	139	8
		6,00	197	153	8
		5,50	224	172	8
		5,00	252	192	9
DKM-64	17,32	8,50	74	64	6
		8,00	95	80	7
		7,50	117	96	7
		7,00	133	108	7
		6,50	144	116	8
		6,00	159	127	8
		5,50	174	138	8
DKM-65	17,26	9,00	93	78	6
		8,50	121	98	6
		8,00	148	118	7

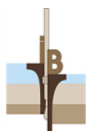
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

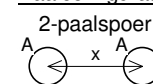
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	50	45	6
		8,00	71	62	7
		7,50	99	83	7
		7,00	126	103	7
DKM-67	17,29	9,50	82	70	6
		9,00	109	90	6
		7,50	178	139	7
		7,00	204	157	7
		5,50	282	212	8
		5,00	306	228	9
DKM-68	17,29	8,50	106	87	6
		8,00	133	107	7
		7,50	161	127	7
		7,00	188	146	7
		6,50	216	165	8
		6,00	243	184	8
		5,50	270	203	8
DKM-69	17,34	10,00	54	48	5
		9,50	82	70	6
		9,00	109	90	6
		8,50	136	109	6
		8,00	161	126	7
		7,50	187	145	7
		7,00	215	164	7
		6,50	242	183	8
		6,00	270	202	8
5,50	297	221	8		
DKM-70	17,28	10,00	55	48	5
		9,50	82	69	6
		9,00	110	88	6
		8,50	137	108	6
		8,00	165	127	7
		7,50	192	146	7

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

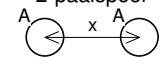
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	55	48	5
		9,50	82	69	6
		9,00	110	89	6
		8,50	137	109	6
		8,00	165	128	7
		7,50	192	147	7
DKM-72	17,39	10,00	55	48	5
		9,50	82	69	6
		9,00	109	89	6
		8,50	137	108	6
		8,00	164	127	7
		7,50	192	147	7
DKM-73	17,45	9,00	89	73	6
		8,50	116	93	6
		8,00	143	112	7
		7,50	171	132	7
DKM-74	17,41	9,00	88	72	6
		8,50	115	92	6
		8,00	143	112	7
		7,50	170	131	7
DKM-76	17,04	6,00	215	165	8
		5,50	243	184	8
		5,00	270	203	8
		4,50	298	221	9
DKM-77	17,13	6,00	131	107	8
		5,50	158	126	8
		5,00	186	146	8
		4,50	213	165	9
		4,00	241	184	9
DKM-79	17,21	6,00	184	144	8
		5,50	211	164	8
		4,00	274	208	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

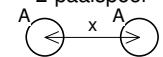
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	51	46	6
		8,50	75	65	6
		8,00	103	85	6
		7,50	130	104	7
		7,00	157	124	7
		6,50	185	143	7
DKM-82	17,20	9,00	81	69	6
		8,50	109	89	6
		8,00	136	108	6
		7,50	163	127	7
DKM-83	17,19	4,50	174	137	9
		4,00	201	157	9
		3,50	228	175	10
DKM-84	17,26	7,50	174	136	7
		7,00	202	155	7
		6,50	229	174	8
		6,00	256	192	8
		5,50	277	207	8
		5,00	299	222	9
		4,50	320	237	9
DKM-85	17,26	9,50	62	54	6
		9,00	88	75	6
		8,50	113	92	6
		8,00	129	104	7
		7,50	155	123	7
		7,00	182	142	7
		6,50	207	159	8
		6,00	227	173	8
		5,50	254	192	8
DKM-86	17,27	9,50	81	67	6
		9,00	108	86	6
		8,50	136	106	6
		8,00	163	125	7
		7,50	191	144	7
		7,00	218	163	7

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

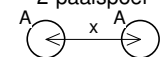
paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	81	67	6
		9,00	108	87	6
		8,50	135	106	6
		8,00	163	125	7
		7,50	190	144	7
		7,00	218	163	7
DKM-88	17,26	9,50	79	66	6
		9,00	106	85	6
		8,50	134	105	6
		8,00	161	124	7
		7,50	189	143	7
		7,00	216	162	7
DKM-89	17,34	9,50	71	60	6
		9,00	98	80	6
		8,50	126	100	6
		8,00	153	119	7
		7,50	180	138	7
		7,00	208	157	7
DKM-90	17,39	9,50	56	49	6
		9,00	84	70	6
		8,50	111	89	6
		8,00	138	109	7
		7,50	166	128	7
		7,00	193	147	7
DKM-91	17,36	9,50	66	57	6
		9,00	94	77	6
		8,50	121	96	6
		8,00	149	115	7
		7,50	176	135	7
		7,00	203	153	7
DKM-92	17,19	8,50	58	52	6
		8,00	86	72	6
		7,50	107	88	7
		7,00	129	104	7

Paalconfiguratie

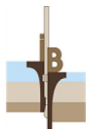
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

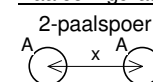
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	186	144	8
		5,50	213	163	8
		5,00	241	182	8
		4,50	268	201	9
DKM-95	17,09	7,50	138	109	7
		7,00	166	129	7
		6,50	193	148	7
		6,00	221	167	8
		5,50	248	186	8
DKM-97	17,15	6,50	158	125	7
		6,00	185	145	8
		5,50	213	164	8
DKM-98	17,10	6,50	153	121	7
		6,00	181	141	8
		5,50	208	160	8
		5,00	235	179	8
DKM-99	17,08	6,50	161	126	7
		6,00	189	145	8
		5,50	216	164	8
		5,00	244	183	8
DKM-100	17,13	6,50	134	109	7
		6,00	162	128	8
DKM-101	17,19	8,00	105	86	6
		6,00	185	144	8
		5,50	213	163	8
		5,00	240	182	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q;c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

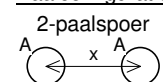
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,273/0,310 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	76	65	5
		9,00	104	85	6
		8,50	131	104	6
		8,00	156	122	7
		7,50	180	139	7
		5,50	255	191	8
		5,00	282	210	9
DKM-103	17,18	9,50	70	60	5
		9,00	94	78	6
		8,50	116	94	6
		8,00	133	106	6
		7,50	160	125	7
DKM-104	17,21	8,50	83	70	6
		8,00	99	82	6
		7,50	114	93	7
		7,00	131	106	7
		6,50	154	122	8
		6,00	177	138	8
		5,50	203	157	8
DKM-105	17,20	10,00	55	47	5
		9,50	82	67	5
		9,00	110	87	6
		8,50	137	106	6
		8,00	161	123	6
DKM-106	17,20	9,50	82	69	5
		9,00	108	87	6
		8,50	136	107	6
		8,00	163	126	6
		7,50	191	145	7

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

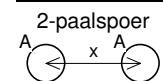
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	93	76	6
		8,50	120	95	6
		8,00	148	115	6
		7,50	175	134	7
		5,50	285	209	8
		5,00	312	228	9
		4,50	340	246	9
DKM-108	17,27	9,50	70	60	6
		9,00	98	80	6
		8,50	125	100	6
		8,00	153	120	7
		7,50	180	139	7
		5,50	288	213	8
		4,50	316	232	9
DKM-109	17,32	9,50	60	52	6
		9,00	87	73	6
		8,50	115	92	6
		8,00	142	112	7
		7,50	170	131	7
		5,50	272	202	8
		4,50	290	214	9
DKM-110	17,28	9,50	55	48	6
		9,00	81	67	6
		8,50	103	83	6
		8,00	126	99	7
		7,50	153	118	7
		5,50	260	192	8
		4,50	287	211	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

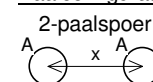
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	51	45	6
		9,00	72	61	6
		8,50	94	77	6
		8,00	122	97	7
		7,50	149	116	7
		5,50	256	190	8
		5,00	283	209	9
DKM-112	17,01	6,50	157	123	7
		6,00	184	142	8
		5,50	212	161	8
		5,00	239	180	8
		4,50	266	199	9
DKM-113	17,02	6,50	175	136	7
		6,00	202	155	8
		5,50	230	174	8
		5,00	257	193	8
		4,50	285	212	9
DKM-114	16,99	6,50	160	124	7
		6,00	188	143	8
		5,50	215	162	8
		5,00	242	181	8
		4,50	270	200	9
DKM-115	17,06	6,00	171	133	8
		5,50	198	153	8
		5,00	226	172	8
DKM-116	17,00	6,00	208	158	8
		5,50	236	177	8
		5,00	263	196	8
		4,50	290	215	9
		4,00	318	234	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

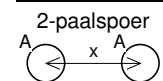
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	76	65	6
		8,00	99	82	6
		7,50	125	100	7
		6,00	198	151	8
		5,50	223	169	8
		5,00	249	187	8
		4,50	275	205	9
DKM-118	17,05	9,00	30	28	6
		8,50	58	50	6
		8,00	85	71	6
		7,50	113	91	7
		4,50	191	147	9
		4,00	218	166	9
		3,50	246	186	9
DKM-119	16,99	6,50	185	140	7
		6,00	212	159	8
		5,50	240	178	8
		5,00	267	197	8
		4,50	295	216	9
DKM-120	16,90	6,50	145	113	7
		6,00	172	133	8
		5,50	200	152	8
		5,00	227	171	8
		4,50	255	190	9
DKM-121	16,89	6,50	129	104	7
		6,00	157	124	8
		5,50	184	143	8
		5,00	212	162	8
		4,50	239	181	9
		4,00	266	200	9

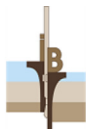
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

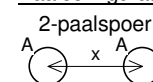
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	165	127	7
		6,00	192	147	8
		5,50	220	166	8
		5,00	247	184	8
		4,50	275	203	9
		4,00	302	222	9
DKM-123	16,94	6,50	162	126	7
		6,00	190	146	8
		5,50	217	165	8
		5,00	244	184	8
		4,50	272	202	9
		4,00	299	221	9
DKM-124	16,82	6,00	200	152	7
		5,50	227	171	8
		5,00	254	190	8
		4,50	282	209	9
		4,00	309	228	9
DKM-125	16,69	5,00	250	186	8
		4,50	277	205	8
		4,00	304	223	9
DKM-129	17,95	13,50	73	58	4
		13,00	100	78	4
		12,50	127	97	4
		12,00	155	116	5
DKM-130	18,46	12,50	116	92	5
		12,00	143	111	5
DKM-131	18,53	13,50	55	48	4
		13,00	82	68	5
		12,50	110	87	5
		12,00	137	107	5

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

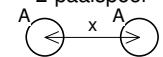
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	43	38	4
		13,00	68	58	5
		12,50	96	78	5
		12,00	123	97	5
DKM-133	17,99	13,50	21	20	4
		13,00	48	42	4
		12,50	75	62	4
		12,00	92	75	5
DKM-141	18,10	13,00	38	34	4
		12,50	65	54	5
		12,00	92	74	5
DKM-142	18,46	13,00	17	16	5
		12,50	44	40	5
		12,00	72	62	5
DKM-143	18,56	12,50	114	90	5
		12,00	137	106	5
DKM-144	18,26	13,50	72	59	4
		13,00	100	79	4
		12,50	127	98	5
DKM-148	18,51	13,00	81	67	5
		12,50	109	87	5
		12,00	136	106	5
DKM-149	18,38	13,00	56	49	5
		12,50	83	69	5
		12,00	110	88	5
DKM-150	18,08	12,50	21	20	4
		12,00	49	43	5
DKM-151	18,56	13,50	82	67	4
		13,00	109	87	5
		12,50	136	106	5
		12,00	164	125	5

Paalconfiguratie

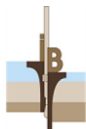
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

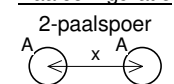
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	78	65	5
		13,00	105	84	5
		12,50	131	103	5
DKM-153	18,51	13,50	73	60	4
		13,00	100	80	5
		12,50	128	99	5
		12,00	155	118	5
DKM-154	18,21	13,50	65	54	4
		13,00	87	69	4
		12,50	106	83	5
DKM-162	18,25	13,50	79	63	4
		13,00	107	83	4
		12,50	134	102	5
DKM-163	18,61	13,50	41	37	4
		13,00	69	58	5
		12,50	96	78	5
DKM-164	18,95	13,50	69	59	5
		13,00	93	76	5
		12,50	119	95	6
DKM-178	17,55	8,50	101	83	7
		8,00	125	100	7
		7,50	153	119	7
		7,00	178	137	8
DKM-179	17,82	8,50	101	84	7
		8,00	128	103	7
		7,50	155	123	8
		7,00	183	142	8
DKM-180	17,82	9,00	60	53	7
		8,50	87	74	7
		8,00	115	94	7
		7,50	142	114	8
		7,00	170	133	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

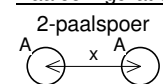
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	55	50	7
		8,50	82	71	7
		8,00	109	92	7
		7,50	137	112	8
		7,00	164	132	8
DKM-182	17,74	9,00	54	49	6
		8,50	75	66	7
		8,00	96	82	7
		7,50	116	96	8
		7,00	140	113	8
DKM-183	17,68	9,00	43	39	6
		8,50	70	61	7
		8,00	97	82	7
		7,50	123	100	7
		7,00	149	119	8
DKM-184	17,71	9,00	43	39	6
		8,50	70	61	7
		8,00	96	80	7
		7,50	124	100	7
		7,00	151	120	8
DKM-185	17,67	9,00	88	74	6
		8,50	115	93	7
		8,00	143	113	7
		7,50	170	132	7
		7,00	198	151	8
DKM-186	17,63	9,00	92	77	6
		8,50	120	96	7
		8,00	147	116	7
		7,50	175	135	7
		7,00	202	154	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

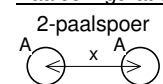
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	91	75	6
		8,50	118	95	7
		8,00	146	114	7
		7,50	173	133	7
		7,00	201	152	8
DKM-188	17,55	9,00	23	22	6
		8,50	49	44	7
		8,00	74	64	7
		7,50	99	82	7
		7,00	124	100	8
DKM-189	17,66	9,00	28	26	6
		8,50	54	48	7
		8,00	80	68	7
		7,50	104	86	7
		7,00	130	104	8
DKM-190	17,62	9,00	25	24	6
		8,50	52	48	7
		8,00	80	70	7
		7,50	107	91	7
		7,00	135	111	8
DKM-191	17,63	9,00	54	48	6
		8,50	81	69	7
		8,00	109	89	7
		7,50	133	107	7
		7,00	158	125	8
DKM-192	17,53	9,00	28	27	6
		8,50	50	45	7
		8,00	76	66	7
		7,50	104	86	7
		7,00	131	106	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

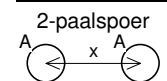
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,273/0,310 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	27	26	6
		8,50	49	44	7
		8,00	76	65	7
		7,50	103	85	7
		7,00	130	105	8
DKM-194	17,47	9,00	40	37	6
		8,50	61	54	6
		8,00	83	71	7
		7,50	105	87	7
		7,00	124	101	8
DKM-195	17,43	9,00	42	38	6
		8,50	63	56	6
		8,00	88	74	7
		7,50	115	94	7
		7,00	143	113	7
DKM-196	17,35	9,00	42	38	6
		8,50	70	60	6
		8,00	96	79	7
		7,50	123	98	7
		7,00	150	118	7
DKM-197	17,39	9,00	44	39	6
		8,50	71	61	6
		8,00	97	80	7
		7,50	124	99	7
		7,00	152	119	7

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

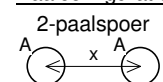
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	159	126	9
		6,00	189	147	10
		5,50	219	168	10
		5,00	249	189	11
		4,50	279	210	11
DKM-2	17,47	5,50	189	152	10
		5,00	219	173	11
		4,50	249	195	11
		4,00	279	216	12
DKM-3	17,50	6,00	254	195	10
		5,50	284	216	10
		5,00	314	237	11
		4,50	344	258	11
		4,00	374	279	12
DKM-4	17,47	6,00	162	132	10
		5,50	188	151	10
		5,00	218	172	11
		4,50	248	194	11
		4,00	278	215	12
DKM-5	17,44	6,00	187	148	10
		5,50	217	170	10
		5,00	247	191	11
DKM-6	17,42	6,00	159	129	10
		5,50	189	151	10
		5,00	219	172	11
		4,50	249	193	11
DKM-7	17,52	6,00	180	142	10
		5,50	210	163	10
		5,00	240	184	11
		4,50	270	205	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

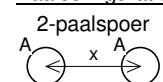
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	157	127	10
		5,50	187	149	10
		5,00	217	170	11
		4,50	248	191	11
DKM-9	17,51	9,00	81	71	7
		8,50	107	90	8
		8,00	126	104	8
		7,50	151	122	9
		6,00	225	174	10
		5,50	244	188	10
		5,00	274	210	11
		4,50	304	230	11
DKM-10	17,52	9,50	85	73	7
		9,00	115	96	7
		8,50	145	117	8
		8,00	175	139	8
		7,50	202	158	9
		5,50	303	228	10
		5,00	333	249	11
		4,50	363	270	11
DKM-11	17,51	9,00	94	79	7
		8,50	124	101	8
		8,00	154	123	8
		7,50	183	143	9
		6,00	270	204	10
		5,50	300	225	10
		5,00	330	246	11
4,50	360	266	11		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

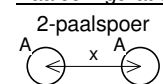
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	62	55	7
		9,00	87	75	8
		8,50	113	94	8
		8,00	141	114	8
		7,50	171	135	9
		6,00	261	199	10
		5,50	291	220	10
		5,00	322	240	11
4,50	352	261	11		
DKM-13	17,57	9,50	66	58	7
		9,00	96	81	8
		8,50	127	103	8
		8,00	157	125	8
		6,00	277	209	10
		5,50	301	225	10
		5,00	330	245	11
		4,50	358	265	11
DKM-14	17,57	10,00	48	44	7
		9,50	78	67	7
		9,00	108	90	8
		8,50	139	111	8
		8,00	169	133	8
		6,00	284	213	10
		5,50	307	229	10
		5,00	331	245	11
DKM-15	17,65	10,00	52	48	7
		9,50	79	68	7
		9,00	105	88	8
		8,50	131	107	8
		8,00	157	126	9
		6,00	255	195	10
		5,50	280	212	11
		5,00	305	229	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

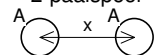
paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	52	47	7
		9,50	82	70	7
		9,00	112	93	8
		8,50	142	114	8
		8,00	172	136	9
		7,50	203	157	9
		6,00	293	219	10
		5,50	323	240	11
		5,00	353	261	11
		4,50	379	278	11
DKM-17	17,64	10,00	50	45	7
		9,50	80	68	7
		9,00	110	91	8
		8,50	140	112	8
		8,00	170	134	9
		7,50	200	155	9
		6,00	291	218	10
		5,50	321	238	11
		5,00	351	259	11
		4,50	381	279	11
DKM-18	17,54	9,50	51	46	7
		9,00	77	66	8
		8,50	107	89	8
		6,00	257	195	10
		5,50	288	216	10
		5,00	318	237	11
DKM-19	17,40	5,50	165	133	10
		5,00	195	155	11
		4,50	223	175	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

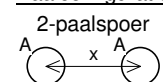
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	72	64	9
		7,00	103	87	9
		6,50	133	110	9
		6,00	163	131	10
		5,50	193	153	10
		5,00	223	174	11
		4,50	252	194	11
DKM-21	17,35	6,50	162	130	9
		6,00	192	152	10
		5,50	222	173	10
		5,00	252	194	11
		4,50	282	215	11
DKM-22	17,37	6,50	135	112	9
		6,00	165	133	10
		5,50	195	155	10
		5,00	225	176	11
		4,50	255	197	11
		4,00	285	218	11
DKM-23	17,38	6,00	146	119	10
		5,50	176	141	10
		5,00	206	162	11
		4,50	236	184	11
		4,00	267	205	11
DKM-24	17,38	6,00	139	115	10
		5,50	169	137	10
		5,00	199	159	11
		4,50	229	180	11
		4,00	259	202	11
DKM-25	17,37	5,50	188	149	10
		5,00	218	170	11
		4,50	248	191	11

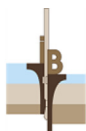
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

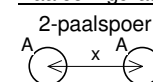
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	148	121	9
		6,00	178	143	10
		5,50	208	164	10
		5,00	238	186	11
		4,50	269	207	11
DKM-27	17,43	6,50	108	92	9
		6,00	138	115	10
		5,50	168	136	10
		5,00	198	158	11
		4,50	229	179	11
DKM-28	17,46	8,50	90	78	8
		8,00	109	92	8
		7,50	135	111	9
		5,50	211	167	10
		5,00	226	177	11
4,50	247	192	11		
DKM-29	17,44	9,50	89	76	7
		9,00	119	99	7
		5,50	231	180	10
		5,00	262	202	11
		4,50	292	223	11
DKM-30	17,51	9,00	76	67	7
		8,50	107	90	8
		8,00	137	112	8
		7,50	167	134	9
		6,00	257	197	10
		5,50	287	218	10
		5,00	318	239	11
4,50	348	260	11		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

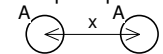
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	77	67	7
		9,00	107	89	7
		8,50	137	111	8
		8,00	168	132	8
		7,50	198	153	9
		5,50	318	237	10
		5,00	348	257	11
DKM-32	17,47	9,50	88	75	7
		9,00	118	97	7
		8,50	149	119	8
		8,00	179	140	8
		7,50	209	162	9
		5,50	329	245	10
		5,00	360	266	11
DKM-33	17,49	9,50	57	51	7
		9,00	79	69	7
		8,50	103	87	8
		8,00	126	103	8
		7,50	151	121	9
		5,50	272	206	10
		5,00	302	227	11
DKM-34	17,50	9,50	76	66	7
		9,00	106	89	7
		8,50	136	111	8
		8,00	166	132	8
		7,50	196	153	9
		5,50	317	237	10
		5,00	347	258	11
		4,50	377	278	11

Paalconfiguratie

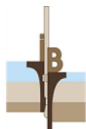
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

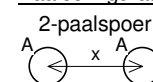
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	86	73	7
		9,00	116	95	8
		8,50	146	116	8
		8,00	176	138	8
		7,50	207	159	9
		5,50	327	242	10
		5,00	357	263	11
DKM-36	17,63	9,50	63	55	7
		9,00	87	73	8
		8,50	116	95	8
		8,00	146	116	8
		7,50	176	137	9
		5,50	297	221	11
		5,00	327	242	11
DKM-37	17,56	9,50	78	66	7
		9,00	108	89	8
		8,50	138	110	8
		8,00	168	132	8
		7,50	198	153	9
		5,50	315	234	10
		5,00	346	255	11
DKM-38	17,28	6,00	148	122	10
		5,50	178	143	10
		5,00	208	165	10
		4,50	238	186	11
DKM-39	17,27	6,00	199	157	10
		5,50	230	179	10
		5,00	260	200	10
		4,50	290	221	11
DKM-40	17,22	4,50	238	185	11
		4,00	268	206	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

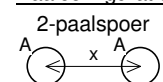
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	229	177	10
		5,00	259	199	11
		4,50	289	220	11
		4,00	319	240	11
DKM-42	17,33	5,50	199	159	10
		5,00	226	178	11
DKM-43	17,30	5,50	178	144	10
		5,00	208	165	10
		4,50	239	187	11
		4,00	269	208	11
DKM-44	17,36	6,00	148	122	10
		5,50	178	143	10
		5,00	208	165	11
		4,50	238	186	11
DKM-45	17,35	8,50	62	56	8
		8,00	83	73	8
		6,50	141	117	9
		6,00	168	137	10
		5,50	195	156	10
		5,00	222	176	11
DKM-46	17,39	9,50	59	53	7
		9,00	89	77	7
		8,50	119	99	8
		8,00	149	121	8
		6,50	229	177	9
		6,00	246	190	10
		5,50	267	204	10
		5,00	292	222	11
4,50	321	242	11		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

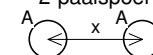
paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	82	71	7
		9,00	112	94	7
		8,50	142	116	8
		6,50	239	184	9
		6,00	259	199	10
		5,50	283	216	10
		5,00	311	234	11
DKM-48	17,43	9,50	87	75	7
		9,00	117	97	7
		8,50	147	119	8
		8,00	177	140	8
		6,50	268	203	9
		6,00	298	224	10
		5,00	351	261	11
DKM-49	17,37	9,50	72	63	7
		9,00	97	81	7
		8,50	121	98	8
		8,00	150	119	8
		6,50	241	183	9
		6,00	271	204	10
		5,00	301	224	10
DKM-50	17,41	9,00	77	67	7
		8,50	107	89	8
		8,00	137	111	8
		6,50	218	168	9
		6,00	248	189	10
		5,50	278	210	10
		5,00	309	231	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

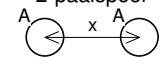
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer**
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	97	82	7
		8,50	127	104	8
		8,00	157	125	8
		6,00	262	199	10
		5,50	292	220	10
		5,00	322	241	11
DKM-52	17,43	10,00	58	51	7
		9,50	88	74	7
		9,00	118	96	7
		8,50	148	118	8
		8,00	178	139	8
		6,00	299	222	10
		5,00	329	243	10
DKM-53	17,51	10,00	60	53	7
		9,50	90	76	7
		9,00	120	98	7
		8,50	150	119	8
		8,00	181	140	8
		6,00	298	222	10
		5,00	328	242	10
DKM-54	17,49	10,00	54	48	7
		9,50	84	72	7
		9,00	114	94	7
		8,50	144	115	8
		8,00	174	137	8
		6,00	295	221	10
		5,00	325	241	10
DKM-55	17,32	9,50	83	71	7
		9,00	113	93	7
		8,50	144	115	8
		6,00	284	214	10
		5,50	314	235	10
		5,00	339	252	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

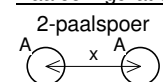
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	52	47	7
		9,00	80	70	7
		8,50	111	93	8
		6,00	237	184	10
		5,50	262	201	10
		5,00	293	222	11
DKM-58	17,23	6,50	239	184	9
		6,00	269	205	10
		5,50	299	226	10
		4,00	372	276	11
DKM-59	17,12	6,50	217	168	9
		6,00	247	189	9
		5,50	277	210	10
		5,00	307	230	10
		4,50	337	251	11
DKM-63	17,27	7,50	133	110	8
		7,00	164	132	9
		6,50	194	153	9
		6,00	216	169	10
		5,50	246	190	10
		5,00	276	211	10
DKM-64	17,32	8,50	81	71	8
		8,00	105	89	8
		7,50	129	106	8
		7,00	146	119	9
		6,50	158	128	9
		6,00	175	140	10
		5,50	191	152	10
DKM-65	17,26	9,00	103	86	7
		8,50	133	108	8
		8,00	163	130	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

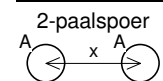
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	55	50	8
		8,00	78	69	8
		7,50	108	92	8
		7,00	139	114	9
DKM-67	17,29	9,50	90	77	7
		9,00	120	99	7
		7,50	195	153	8
		7,00	225	174	9
		5,50	310	234	10
		5,00	337	252	10
DKM-68	17,29	8,50	116	96	8
		8,00	147	118	8
		7,50	177	140	8
		7,00	207	161	9
		6,50	237	182	9
		6,00	267	203	10
		5,50	297	224	10
DKM-69	17,34	10,00	60	53	6
		9,50	90	77	7
		9,00	120	99	7
		8,50	149	120	8
		8,00	177	140	8
		7,50	206	160	8
		7,00	236	181	9
		6,50	266	202	9
		6,00	296	223	10
		5,50	326	244	10
DKM-70	17,28	10,00	60	53	6
		9,50	90	76	7
		9,00	121	98	7
		8,50	151	119	8
		8,00	181	140	8
		7,50	211	161	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

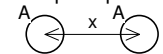
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	60	53	6
		9,50	90	76	7
		9,00	121	98	7
		8,50	151	120	8
		8,00	181	141	8
		7,50	211	162	8
DKM-72	17,39	10,00	60	53	6
		9,50	90	76	7
		9,00	120	98	7
		8,50	150	119	8
		8,00	181	141	8
		7,50	211	162	9
DKM-73	17,45	9,00	97	81	7
		8,50	127	103	8
		8,00	158	124	8
		7,50	188	145	9
DKM-74	17,41	9,00	96	80	7
		8,50	127	102	8
		8,00	157	123	8
		7,50	187	144	9
DKM-76	17,04	6,00	237	182	9
		5,50	267	203	10
		5,00	297	224	10
		4,50	327	244	11
DKM-77	17,13	6,00	144	118	9
		5,50	174	139	10
		5,00	204	161	10
		4,50	234	182	11
		4,00	265	203	11
DKM-79	17,21	6,00	202	159	10
		5,50	232	181	10
		4,00	302	229	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

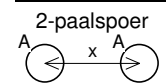
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	57	51	7
		8,50	83	71	7
		8,00	113	94	8
		7,50	143	115	8
		7,00	173	137	9
		6,50	203	158	9
DKM-82	17,20	9,00	89	76	7
		8,50	119	98	7
		8,00	149	119	8
		7,50	180	141	8
DKM-83	17,19	4,50	191	152	11
		4,00	221	173	11
		3,50	250	194	12
DKM-84	17,26	7,50	192	150	8
		7,00	222	171	9
		6,50	252	192	9
		6,00	281	212	10
		5,50	304	228	10
		5,00	328	245	10
		4,50	352	262	11
DKM-85	17,26	9,50	68	60	7
		9,00	97	82	7
		8,50	124	102	8
		8,00	142	115	8
		7,50	170	135	8
		7,00	201	157	9
		6,50	227	176	9
		6,00	249	191	10
		5,50	279	212	10
DKM-86	17,27	9,50	89	74	7
		9,00	119	95	7
		8,50	149	117	8
		8,00	179	138	8
		7,50	209	159	8
		7,00	240	179	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

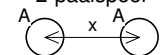
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer**
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	89	74	7
		9,00	119	96	7
		8,50	149	117	7
		8,00	179	138	8
		7,50	209	159	8
		7,00	239	180	9
DKM-88	17,26	9,50	87	72	7
		9,00	117	94	7
		8,50	147	116	8
		8,00	177	137	8
		7,50	207	158	8
		7,00	237	179	9
DKM-89	17,34	9,50	78	66	7
		9,00	108	89	7
		8,50	138	110	8
		8,00	168	131	8
		7,50	198	153	8
		7,00	228	174	9
DKM-90	17,39	9,50	62	54	7
		9,00	92	77	7
		8,50	122	99	8
		8,00	152	120	8
		7,50	182	142	9
		7,00	212	162	9
DKM-91	17,36	9,50	73	62	7
		9,00	103	85	7
		8,50	133	106	8
		8,00	163	127	8
		7,50	194	148	8
		7,00	223	169	9
DKM-92	17,19	8,50	64	57	7
		8,00	94	80	8
		7,50	118	97	8
		7,00	142	115	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

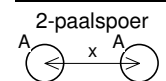
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	204	159	9
		5,50	235	180	10
		5,00	265	201	10
		4,50	295	222	10
DKM-95	17,09	7,50	152	121	8
		7,00	182	142	8
		6,50	212	163	9
		6,00	243	184	9
		5,50	273	205	10
DKM-97	17,15	6,50	174	138	9
		6,00	204	160	9
		5,50	234	181	10
DKM-98	17,10	6,50	168	134	9
		6,00	198	155	9
		5,50	229	176	10
		5,00	259	197	10
DKM-99	17,08	6,50	177	139	9
		6,00	207	160	9
		5,50	238	181	10
		5,00	268	202	10
DKM-100	17,13	6,50	147	120	9
		6,00	178	142	9
DKM-101	17,19	8,00	115	95	8
		6,00	204	159	9
		5,50	234	180	10
		5,00	264	201	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

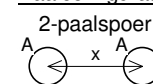
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	84	72	7
		9,00	114	94	7
		8,50	144	115	7
		8,00	171	135	8
		7,50	197	153	8
		5,50	280	211	10
		5,00	310	232	10
4,50	340	253	11		
DKM-103	17,18	9,50	77	67	7
		9,00	104	86	7
		8,50	127	103	7
		8,00	147	117	8
		7,50	175	138	8
DKM-104	17,21	8,50	92	78	7
		8,00	108	90	8
		7,50	125	103	8
		7,00	144	117	9
		6,50	169	135	9
		6,00	194	153	10
		5,50	223	173	10
5,00	253	194	10		
DKM-105	17,20	10,00	60	52	6
		9,50	90	74	7
		9,00	121	96	7
		8,50	151	117	7
		8,00	176	135	8
		7,50	193	147	8
DKM-106	17,20	9,50	90	76	7
		9,00	119	97	7
		8,50	149	118	7
		8,00	179	139	8
		7,50	209	160	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

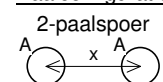
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	102	84	7
		8,50	132	105	7
		8,00	162	127	8
		7,50	192	148	8
		5,50	313	231	10
		5,00	343	251	10
		4,50	373	272	11
DKM-108	17,27	9,50	77	67	7
		9,00	107	89	7
		8,50	138	111	8
		8,00	168	132	8
		7,50	198	153	8
		5,50	317	235	10
		4,50	347	256	10
DKM-109	17,32	9,50	66	58	7
		9,00	96	80	7
		8,50	126	102	8
		8,00	156	123	8
		7,50	187	145	8
		5,50	299	222	10
		4,50	319	236	11
DKM-110	17,28	9,50	61	53	7
		9,00	89	74	7
		8,50	113	91	8
		8,00	138	109	8
		7,50	168	130	8
		5,50	286	212	10
		4,50	316	233	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

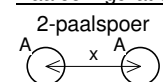
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	56	50	7
		9,00	79	67	7
		8,50	104	85	7
		8,00	134	107	8
		7,50	164	128	8
		5,50	281	210	10
		4,50	341	251	11
DKM-112	17,01	6,50	172	136	9
		6,00	202	157	9
		5,50	232	178	10
		5,00	263	199	10
		4,50	293	220	10
DKM-113	17,02	6,50	192	150	9
		6,00	222	171	9
		5,50	253	192	10
		5,00	283	213	10
		4,50	313	234	10
DKM-114	16,99	6,50	176	137	9
		6,00	206	158	9
		5,50	236	179	10
		5,00	266	200	10
		4,50	297	221	10
DKM-115	17,06	6,00	188	147	9
		5,50	218	169	10
		5,00	248	190	10
DKM-116	17,00	6,00	229	175	9
		5,50	259	196	10
		5,00	289	216	10
		4,50	319	237	10
		4,00	349	258	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

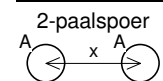
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,300/0,330 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	84	72	7
		8,00	109	90	8
		7,50	138	111	8
		6,00	217	167	9
		5,50	245	187	10
		5,00	274	206	10
		4,50	302	226	10
DKM-118	17,05	4,00	331	246	11
		9,00	33	31	7
		8,50	64	56	7
		8,00	94	78	8
		7,50	124	100	8
DKM-119	16,99	4,50	210	162	11
		4,00	240	184	11
		3,50	270	205	11
		6,50	203	155	9
		6,00	234	176	9
DKM-120	16,90	5,50	264	197	10
		5,00	294	217	10
		4,50	324	238	10
		6,50	159	125	9
		6,00	189	147	9
DKM-121	16,89	5,50	219	168	10
		5,00	250	188	10
		4,50	280	209	10
		6,50	142	115	9
		6,00	172	137	9

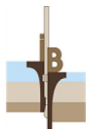
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

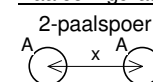
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	181	141	9
		6,00	212	162	9
		5,50	242	183	10
		5,00	272	204	10
		4,50	302	224	10
		4,00	332	245	11
DKM-123	16,94	6,50	178	139	9
		6,00	208	161	9
		5,50	238	182	10
		5,00	269	203	10
		4,50	299	223	10
		4,00	329	244	11
DKM-124	16,82	6,00	219	168	9
		5,50	249	189	9
		5,00	280	210	10
		4,50	310	231	10
		4,00	340	251	11
DKM-125	16,69	5,00	274	205	10
		4,50	304	226	10
		4,00	335	246	11
DKM-129	17,95	13,50	80	64	4
		13,00	110	86	5
		12,50	140	107	5
		12,00	170	128	6
DKM-130	18,46	12,50	127	101	6
		12,00	157	123	6
DKM-131	18,53	13,50	60	52	5
		13,00	90	75	6
		12,50	120	97	6
		12,00	151	118	7

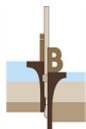
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

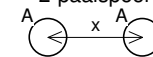
paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	47	42	5
		13,00	75	64	6
		12,50	105	86	6
		12,00	135	107	6
DKM-133	17,99	13,50	23	22	4
		13,00	53	46	5
		12,50	83	69	5
		12,00	102	83	6
DKM-141	18,10	13,00	42	37	5
		12,50	71	60	5
		12,00	102	81	6
DKM-142	18,46	13,00	18	18	6
		12,50	48	44	6
		12,00	79	69	6
DKM-143	18,56	12,50	125	100	6
		12,00	150	117	7
DKM-144	18,26	13,50	80	65	5
		13,00	110	87	5
		12,50	140	108	6
DKM-148	18,51	13,00	89	74	6
		12,50	120	96	6
		12,00	150	117	7
DKM-149	18,38	13,00	62	54	5
		12,50	91	76	6
		12,00	121	98	6
DKM-150	18,08	12,50	23	22	5
		12,00	54	48	6
DKM-151	18,56	13,50	90	74	5
		13,00	120	96	6
		12,50	150	117	6
		12,00	180	138	7

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

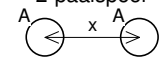
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m****Alleenst. 2-paalspoer**
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	86	72	5
		13,00	115	93	6
		12,50	144	114	6
DKM-153	18,51	13,50	80	66	5
		13,00	110	88	6
		12,50	141	109	6
		12,00	171	130	7
DKM-154	18,21	13,50	72	59	5
		13,00	96	77	5
		12,50	117	92	6
DKM-162	18,25	13,50	87	70	5
		13,00	117	91	5
		12,50	147	112	6
DKM-163	18,61	13,50	46	41	5
		13,00	76	64	6
		12,50	106	86	6
DKM-164	18,95	13,50	76	65	6
		13,00	103	84	6
		12,50	131	104	7
DKM-178	17,55	8,50	111	91	8
		8,00	138	110	8
		7,50	168	132	9
		7,00	196	152	9
DKM-179	17,82	8,50	111	93	8
		8,00	141	114	9
		7,50	171	136	9
		7,00	201	157	10
DKM-180	17,82	9,00	66	59	8
		8,50	96	82	8
		8,00	126	104	9
		7,50	156	126	9
		7,00	186	147	10

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

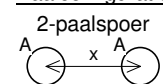
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	60	55	8
		8,50	90	79	8
		8,00	120	102	9
		7,50	150	124	9
		7,00	181	145	10
DKM-182	17,74	9,00	59	53	8
		8,50	83	73	8
		8,00	106	90	9
		7,50	128	106	9
		7,00	153	125	9
DKM-183	17,68	9,00	47	43	8
		8,50	77	68	8
		8,00	107	90	9
		7,50	135	111	9
		7,00	164	132	9
DKM-184	17,71	9,00	47	43	8
		8,50	77	68	8
		8,00	106	89	9
		7,50	136	111	9
		7,00	166	132	9
DKM-185	17,67	9,00	96	81	8
		8,50	127	103	8
		8,00	157	125	9
		7,50	187	146	9
		7,00	217	167	9
DKM-186	17,63	9,00	101	85	8
		8,50	132	106	8
		8,00	162	128	8
		7,50	192	149	9
		7,00	222	170	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

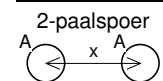
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	100	83	7
		8,50	130	105	8
		8,00	160	126	8
		7,50	190	147	9
		7,00	220	168	9
DKM-188	17,55	9,00	25	24	8
		8,50	54	48	8
		8,00	82	70	8
		7,50	109	90	9
		7,00	137	110	9
DKM-189	17,66	9,00	31	29	8
		8,50	59	53	8
		8,00	87	75	9
		7,50	114	95	9
		7,00	143	115	9
DKM-190	17,62	9,00	27	26	8
		8,50	58	53	8
		8,00	88	77	8
		7,50	118	100	9
		7,00	148	122	9
DKM-191	17,63	9,00	59	53	8
		8,50	89	77	8
		8,00	119	99	8
		7,50	146	118	9
		7,00	174	138	9
DKM-192	17,53	9,00	31	29	8
		8,50	55	50	8
		8,00	84	73	8
		7,50	114	95	9
		7,00	144	117	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

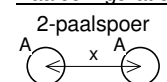
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300/0,330 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	30	28	7
		8,50	53	48	8
		8,00	83	72	8
		7,50	113	94	9
		7,00	143	116	9
DKM-194	17,47	9,00	44	41	7
		8,50	67	59	8
		8,00	91	78	8
		7,50	115	96	9
		7,00	137	111	9
DKM-195	17,43	9,00	46	42	7
		8,50	70	61	8
		8,00	96	82	8
		7,50	127	104	9
		7,00	157	125	9
DKM-196	17,35	9,00	46	42	7
		8,50	76	66	8
		8,00	105	87	8
		7,50	135	109	8
		7,00	165	130	9
DKM-197	17,39	9,00	48	43	7
		8,50	78	67	8
		8,00	107	88	8
		7,50	137	110	9
		7,00	167	131	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

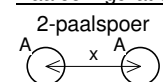
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	171	138	11
		6,00	203	161	11
		5,50	236	184	12
		5,00	268	207	12
		4,50	300	230	13
DKM-2	17,47	5,50	203	167	12
		5,00	236	190	12
		4,50	268	214	13
		4,00	301	237	13
DKM-3	17,50	6,00	273	214	12
		5,50	306	237	12
		5,00	338	260	13
		4,50	371	283	13
		4,00	403	306	13
DKM-4	17,47	6,00	174	145	11
		5,50	203	166	12
		5,00	235	189	12
		4,50	267	213	13
		4,00	300	236	13
DKM-5	17,44	6,00	201	163	11
		5,50	234	186	12
		5,00	266	210	12
DKM-6	17,42	6,00	171	142	11
		5,50	204	165	12
		5,00	236	189	12
		4,50	268	212	13
DKM-7	17,52	6,00	193	156	12
		5,50	226	179	12
		5,00	258	202	13
		4,50	291	225	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

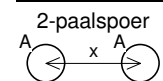
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	169	140	12
		5,50	202	163	12
		5,00	234	187	13
		4,50	267	210	13
DKM-9	17,51	9,00	88	77	9
		8,50	115	99	9
		8,00	135	114	10
		7,50	163	135	10
		6,00	242	191	12
		5,50	263	207	12
		5,00	295	230	13
		4,50	328	253	13
DKM-10	17,52	9,50	92	80	8
		9,00	124	105	9
		8,50	156	129	9
		8,00	189	152	10
		7,50	218	173	10
		5,50	326	251	12
		5,00	359	273	13
		4,50	391	296	13
DKM-11	17,51	9,00	101	87	9
		8,50	133	111	9
		8,00	166	135	10
		7,50	196	157	10
		6,00	290	224	12
		5,50	323	247	12
		5,00	355	269	13
		4,50	388	292	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

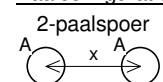
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	66	60	8
		9,00	94	82	9
		8,50	121	103	9
		8,00	152	125	10
		7,50	184	149	10
		6,00	281	218	12
		5,50	314	241	12
		5,00	346	264	13
DKM-13	17,57	9,50	71	64	8
		9,00	104	89	9
		8,50	136	113	9
		8,00	169	137	10
		6,00	298	229	12
		5,50	324	247	12
		5,00	355	269	13
		4,50	386	290	13
DKM-14	17,57	10,00	52	48	8
		9,50	84	74	8
		9,00	117	98	9
		8,50	149	122	9
		8,00	182	146	10
		6,00	306	233	12
		5,50	331	251	12
		5,00	356	269	13
DKM-15	17,65	10,00	57	52	8
		9,50	85	75	8
		9,00	113	97	9
		8,50	141	118	9
		8,00	170	138	10
		6,00	274	213	12
		5,50	301	232	12
		5,00	328	251	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

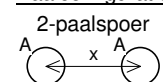
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	56	51	8
		9,50	88	77	8
		9,00	121	102	9
		8,50	153	125	9
		8,00	186	149	10
		7,50	218	172	10
		6,00	315	240	12
		5,50	348	263	12
		5,00	380	286	13
		4,50	408	305	13
DKM-17	17,64	10,00	53	49	8
		9,50	86	75	8
		9,00	118	100	9
		8,50	151	123	9
		8,00	183	147	10
		7,50	216	170	10
		6,00	313	239	12
		5,50	345	261	12
		5,00	378	284	13
		4,50	410	306	13
DKM-18	17,54	9,50	55	50	8
		9,00	83	73	9
		8,50	115	97	9
		6,00	277	214	12
		5,50	310	237	12
		5,00	342	260	13
DKM-19	17,40	5,50	177	146	12
		5,00	210	170	12
		4,50	241	192	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

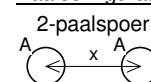
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	78	70	10
		7,00	110	96	10
		6,50	143	120	11
		6,00	175	144	11
		5,50	208	168	12
		5,00	240	191	12
DKM-21	17,35	4,50	271	213	13
		6,50	174	143	11
		6,00	207	167	11
		5,50	239	190	12
		5,00	271	213	12
DKM-22	17,37	4,50	304	236	13
		6,50	145	123	11
		6,00	177	146	11
		5,50	210	170	12
		5,00	242	193	12
		4,50	275	217	13
DKM-23	17,38	4,00	307	240	13
		6,00	157	131	11
		5,50	190	155	12
		5,00	222	178	12
		4,50	255	201	13
DKM-24	17,38	4,00	287	225	13
		6,00	149	127	11
		5,50	182	151	12
		5,00	214	174	12
		4,50	247	198	13
DKM-25	17,37	4,00	279	221	13
		5,50	202	163	12
		5,00	235	187	12
		4,50	267	210	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

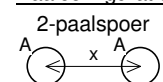
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	159	133	11
		6,00	192	157	11
		5,50	224	180	12
		5,00	257	204	12
		4,50	289	227	13
DKM-27	17,43	6,50	116	101	11
		6,00	149	126	11
		5,50	181	150	12
		5,00	214	173	12
		4,50	246	197	13
DKM-28	17,46	8,50	97	86	9
		8,00	117	101	10
		7,50	145	122	10
		5,50	227	183	12
		5,00	243	194	12
4,50	266	211	13		
DKM-29	17,44	9,50	96	84	8
		9,00	129	108	9
		5,50	249	198	12
		5,00	282	221	12
		4,50	314	244	13
DKM-30	17,51	9,00	82	73	9
		8,50	115	99	9
		8,00	147	123	10
		7,50	180	147	10
		6,00	277	217	12
		5,50	309	240	12
		5,00	342	262	13
4,50	374	285	13		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

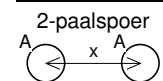
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	83	73	8
		9,00	115	98	9
		8,50	148	122	9
		8,00	180	145	10
		7,50	213	168	10
		5,50	343	260	12
		5,00	375	282	12
DKM-32	17,47	9,50	95	83	8
		9,00	128	107	9
		8,50	160	131	9
		8,00	192	154	10
		7,50	225	177	10
		5,50	355	269	12
		5,00	387	291	12
DKM-33	17,49	9,50	62	56	8
		9,00	85	75	9
		8,50	111	95	9
		8,00	135	113	10
		7,50	163	133	10
		5,50	293	226	12
		5,00	325	249	12
DKM-34	17,50	9,50	82	72	8
		9,00	114	97	9
		8,50	147	121	9
		8,00	179	145	10
		7,50	211	168	10
		5,50	341	260	12
		5,00	374	283	13
4,50	406	305	13		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

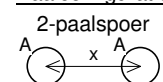
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	93	80	8
		9,00	125	104	9
		8,50	157	128	9
		8,00	190	151	10
		7,50	222	174	10
		5,50	352	265	12
		5,00	385	288	13
4,50	417	310	13		
DKM-36	17,63	9,50	68	60	8
		9,00	94	81	9
		8,50	125	104	9
		8,00	157	127	10
		7,50	190	151	10
		5,50	319	242	12
		5,00	352	265	13
4,50	384	288	13		
DKM-37	17,56	9,50	84	73	8
		9,00	116	97	9
		8,50	148	121	9
		8,00	181	144	10
		7,50	213	168	10
		5,50	340	256	12
		5,00	372	279	13
4,50	405	302	13		
DKM-38	17,28	6,00	159	134	11
		5,50	191	157	12
		5,00	224	181	12
		4,50	256	204	13
DKM-39	17,27	6,00	215	173	11
		5,50	247	196	12
		5,00	280	219	12
		4,50	312	242	13
DKM-40	17,22	4,50	256	203	12
		4,00	288	226	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

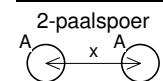
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	247	195	12
		5,00	279	218	12
		4,50	311	241	13
		4,00	344	264	13
DKM-42	17,33	5,50	214	174	12
		5,00	243	195	12
DKM-43	17,30	5,50	192	158	12
		5,00	224	182	12
		4,50	257	205	13
		4,00	289	228	13
DKM-44	17,36	6,00	159	133	11
		5,50	192	158	12
		5,00	224	181	12
		4,50	257	205	13
DKM-45	17,35	8,50	67	61	9
		8,00	89	80	9
		6,50	152	129	11
		6,00	181	151	11
		5,50	210	172	12
		5,00	239	193	12
DKM-46	17,39	9,50	63	58	8
		9,00	96	84	8
		8,50	128	109	9
		8,00	161	133	9
		6,50	247	195	11
		6,00	265	208	11
		5,50	287	224	12
		5,00	314	243	12
		4,50	346	266	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

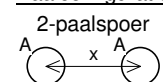
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	88	78	8
		9,00	121	103	8
		8,50	153	127	9
		6,50	257	202	11
		6,00	279	218	11
		5,50	305	236	12
		5,00	334	257	12
DKM-48	17,43	9,50	94	82	8
		9,00	126	106	9
		8,50	159	130	9
		8,00	191	154	9
		6,50	288	223	11
		6,00	321	246	11
		5,00	378	286	12
DKM-49	17,37	9,50	78	69	8
		9,00	104	89	8
		8,50	130	108	9
		8,00	162	131	9
		6,50	259	201	11
		6,00	291	223	11
		5,00	324	246	12
DKM-50	17,41	9,00	83	73	8
		8,50	115	98	9
		8,00	148	122	9
		6,50	235	185	11
		6,00	267	208	11
		5,00	300	230	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

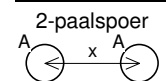
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	104	90	9
		8,50	137	114	9
		8,00	169	138	10
		6,00	282	218	11
		5,50	314	241	12
		5,00	347	264	12
DKM-52	17,43	10,00	62	56	8
		9,50	95	81	8
		9,00	127	106	9
		8,50	160	129	9
		8,00	192	152	9
		6,00	322	244	11
		5,00	354	267	12
DKM-53	17,51	10,00	65	58	8
		9,50	97	83	8
		9,00	129	107	9
		8,50	162	131	9
		8,00	194	154	10
		6,00	321	243	12
		5,00	353	266	12
DKM-54	17,49	10,00	58	52	8
		9,50	90	78	8
		9,00	123	103	9
		8,50	155	127	9
		8,00	187	150	10
		6,00	317	242	12
		5,00	350	264	12
DKM-55	17,32	9,50	90	78	8
		9,00	122	103	8
		8,50	155	126	9
		6,00	306	234	11
		5,50	338	257	12
		5,00	365	276	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

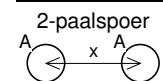
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	55	51	8
		9,00	87	77	8
		8,50	119	102	9
		6,00	255	201	11
		5,50	283	221	12
		5,00	315	244	12
DKM-58	17,23	6,50	257	201	11
		6,00	290	224	11
		5,50	322	247	12
		4,00	401	302	13
DKM-59	17,12	6,50	233	184	10
		6,00	266	207	11
		5,50	298	230	11
		5,00	331	253	12
		4,50	363	275	12
DKM-63	17,27	7,50	144	121	10
		7,00	176	145	10
		6,50	208	168	11
		6,00	233	186	11
		5,50	265	209	12
		5,00	298	232	12
DKM-64	17,32	8,50	87	78	9
		8,00	113	97	9
		7,50	138	117	10
		7,00	157	131	10
		6,50	170	140	11
		6,00	188	154	11
		5,50	206	167	12
DKM-65	17,26	9,00	110	95	8
		8,50	143	119	9
		8,00	175	143	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

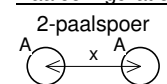
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	59	54	9
		8,00	84	75	9
		7,50	117	101	10
		7,00	149	125	10
DKM-67	17,29	9,50	97	84	8
		9,00	129	109	8
		7,50	210	168	10
		7,00	242	191	10
		5,50	334	256	12
DKM-68	17,29	8,50	125	106	9
		8,00	158	130	9
		7,50	190	153	10
		7,00	223	177	10
		6,50	255	200	11
		6,00	288	223	11
DKM-69	17,34	10,00	64	58	7
		9,50	97	84	8
		9,00	129	109	8
		8,50	161	132	9
		8,00	190	153	9
		7,50	222	176	10
		7,00	254	199	10
DKM-70	17,28	10,00	65	58	7
		9,50	97	83	8
		9,00	130	107	8
		8,50	162	131	9
		8,00	195	154	9
		7,50	227	177	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

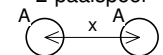
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	65	58	7
		9,50	97	84	8
		9,00	130	108	8
		8,50	162	132	9
		8,00	195	155	9
		7,50	227	178	10
DKM-72	17,39	10,00	65	58	7
		9,50	97	83	8
		9,00	130	108	8
		8,50	162	131	9
		8,00	194	154	9
		7,50	227	177	10
DKM-73	17,45	9,00	105	89	9
		8,50	137	113	9
		8,00	170	136	10
		7,50	202	159	10
DKM-74	17,41	9,00	104	88	8
		8,50	136	112	9
		8,00	169	135	9
		7,50	201	158	10
DKM-76	17,04	6,00	255	199	11
		5,50	287	222	11
		5,00	320	245	12
		4,50	352	268	12
DKM-77	17,13	6,00	155	129	11
		5,50	187	153	11
		5,00	220	177	12
		4,50	252	200	12
		4,00	285	223	13
DKM-79	17,21	6,00	218	175	11
		5,50	250	198	12
		4,00	325	252	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

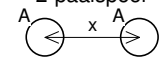
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	61	55	8
		8,50	89	78	8
		8,00	121	103	9
		7,50	154	127	9
		7,00	186	150	10
		6,50	219	173	10
DKM-82	17,20	9,00	96	83	8
		8,50	128	107	9
		8,00	161	131	9
		7,50	193	154	10
DKM-83	17,19	4,50	206	167	12
		4,00	238	190	13
		3,50	269	212	13
DKM-84	17,26	7,50	206	165	10
		7,00	239	188	10
		6,50	271	211	11
		6,00	303	233	11
		5,50	327	250	12
		5,00	353	269	12
		4,50	379	287	13
DKM-85	17,26	9,50	73	65	8
		9,00	105	90	8
		8,50	134	112	9
		8,00	152	126	9
		7,50	183	149	10
		7,00	216	172	10
		6,50	245	193	11
		6,00	268	210	11
		5,50	301	233	12
DKM-86	17,27	9,50	96	81	8
		9,00	128	105	8
		8,50	161	128	9
		8,00	193	151	9
		7,50	226	174	10
		7,00	258	197	10

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

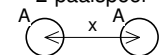
paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	95	81	8
		9,00	128	105	8
		8,50	160	129	9
		8,00	193	152	9
		7,50	225	175	10
		7,00	258	198	10
DKM-88	17,26	9,50	93	80	8
		9,00	126	103	8
		8,50	158	127	9
		8,00	191	150	9
		7,50	223	173	10
		7,00	256	196	10
DKM-89	17,34	9,50	84	73	8
		9,00	116	97	8
		8,50	149	121	9
		8,00	181	144	9
		7,50	213	167	10
		7,00	246	190	10
DKM-90	17,39	9,50	66	59	8
		9,00	99	84	8
		8,50	131	109	9
		8,00	164	132	9
		7,50	196	155	10
		7,00	228	178	10
DKM-91	17,36	9,50	79	68	8
		9,00	111	93	8
		8,50	144	116	9
		8,00	176	140	9
		7,50	208	163	10
		7,00	241	186	10
DKM-92	17,19	8,50	69	62	9
		8,00	101	88	9
		7,50	127	107	10
		7,00	152	126	10

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

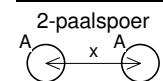
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	220	174	11
		5,50	253	197	11
		5,00	285	220	12
		4,50	317	243	12
DKM-95	17,09	7,50	164	133	9
		7,00	196	156	10
		6,50	229	179	10
		6,00	261	202	11
		5,50	294	225	11
DKM-97	17,15	6,50	187	152	10
		6,00	219	175	11
		5,50	252	199	11
DKM-98	17,10	6,50	181	147	10
		6,00	214	170	11
		5,50	246	193	11
		5,00	279	216	12
DKM-99	17,08	6,50	191	152	10
		6,00	223	176	11
		5,50	256	199	11
		5,00	288	221	12
DKM-100	17,13	6,50	159	132	10
		6,00	191	156	11
DKM-101	17,19	8,00	124	105	9
		6,00	219	174	11
		5,50	252	198	11
		5,00	284	221	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

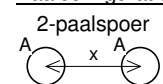
Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	90	79	8
		9,00	123	103	8
		8,50	155	127	9
		8,00	184	148	9
		7,50	213	168	10
		5,50	302	232	12
		5,00	334	254	12
4,50	366	277	12		
DKM-103	17,18	9,50	83	73	8
		9,00	112	95	8
		8,50	137	114	9
		8,00	158	129	9
		7,50	189	151	10
DKM-104	17,21	8,50	99	85	9
		8,00	117	99	9
		7,50	135	113	10
		7,00	155	128	10
		6,50	182	148	11
		6,00	209	168	11
		5,50	240	190	12
5,00	272	213	12		
DKM-105	17,20	10,00	65	57	7
		9,50	97	82	8
		9,00	130	105	8
		8,50	162	129	9
		8,00	190	148	9
		7,50	208	161	10
DKM-106	17,20	9,50	97	83	8
		9,00	128	106	8
		8,50	161	130	9
		8,00	193	153	9
		7,50	225	176	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

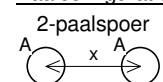
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	110	92	8
		8,50	142	116	9
		8,00	175	139	9
		7,50	207	162	10
		5,50	337	253	12
		5,00	369	276	12
		4,50	402	298	12
DKM-108	17,27	9,50	83	73	8
		9,00	116	98	8
		8,50	148	121	9
		8,00	181	145	9
		7,50	213	168	10
		5,50	341	258	12
		4,50	402	301	13
DKM-109	17,32	9,50	71	63	8
		9,00	103	88	8
		8,50	136	112	9
		8,00	168	135	9
		7,50	201	159	10
		5,50	322	244	12
		4,50	370	277	13
DKM-110	17,28	9,50	66	58	8
		9,00	96	81	8
		8,50	122	100	9
		8,00	149	120	9
		7,50	180	143	10
		5,50	308	233	12
		4,50	372	278	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

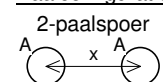
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	61	54	8
		9,00	85	74	8
		8,50	112	94	9
		8,00	144	117	9
		7,50	176	141	10
		5,50	302	230	12
		4,50	367	275	13
DKM-112	17,01	6,50	185	149	10
		6,00	218	172	11
		5,50	250	195	11
		5,00	283	218	12
		4,50	315	241	12
DKM-113	17,02	6,50	207	164	10
		6,00	239	188	11
		5,50	272	211	11
		5,00	304	234	12
		4,50	337	256	12
DKM-114	16,99	6,50	189	150	10
		6,00	222	173	11
		5,50	254	196	11
		5,00	287	219	12
		4,50	319	242	12
DKM-115	17,06	6,00	202	162	11
		5,50	235	185	11
		5,00	267	208	12
DKM-116	17,00	6,00	246	191	11
		5,50	279	214	11
		5,00	311	237	12
		4,50	344	260	12
		4,00	376	283	13

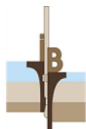
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

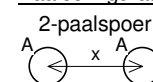
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	91	79	8
		8,00	117	99	9
		7,50	148	122	9
		6,00	234	183	11
		5,50	264	205	11
		5,00	295	226	12
		4,50	326	248	12
DKM-118	17,05	9,00	36	34	8
		8,50	68	61	8
		8,00	101	86	9
		7,50	133	110	9
		4,50	226	178	12
		4,00	258	202	13
		3,50	291	225	13
DKM-119	16,99	6,50	219	170	10
		6,00	251	193	11
		5,50	284	216	11
		5,00	316	238	12
		4,50	349	261	12
DKM-120	16,90	6,50	171	137	10
		6,00	204	161	11
		5,50	236	184	11
		5,00	269	207	12
		4,50	301	229	12
DKM-121	16,89	6,50	153	126	10
		6,00	185	150	11
		5,50	218	173	11
		5,00	250	197	12
		4,50	283	220	12
4,00	315	242	12		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

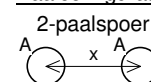
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	195	154	10
		6,00	228	178	11
		5,50	260	200	11
		5,00	293	223	12
		4,50	325	246	12
		4,00	358	269	12
DKM-123	16,94	6,50	192	153	10
		6,00	224	176	11
		5,50	257	199	11
		5,00	289	222	12
		4,50	322	245	12
		4,00	354	268	13
DKM-124	16,82	6,00	236	184	10
		5,50	269	207	11
		5,00	301	230	11
		4,50	333	253	12
		4,00	366	276	12
DKM-125	16,69	5,00	295	225	11
		4,50	328	248	12
		4,00	360	270	12
DKM-129	17,95	13,50	86	71	5
		13,00	118	94	6
		12,50	151	117	6
		12,00	183	140	7
DKM-130	18,46	12,50	137	111	7
		12,00	169	134	7
DKM-131	18,53	13,50	65	57	6
		13,00	97	82	7
		12,50	130	106	7
		12,00	162	129	8

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

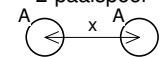
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	51	46	6
		13,00	81	70	6
		12,50	113	94	7
		12,00	146	117	7
DKM-133	17,99	13,50	25	24	5
		13,00	57	51	6
		12,50	89	76	6
		12,00	109	91	7
DKM-141	18,10	13,00	45	41	6
		12,50	77	65	6
		12,00	109	89	7
DKM-142	18,46	13,00	20	19	6
		12,50	52	48	7
		12,00	85	75	7
DKM-143	18,56	12,50	135	110	7
		12,00	162	129	8
DKM-144	18,26	13,50	86	72	6
		13,00	118	96	6
		12,50	151	119	7
DKM-148	18,51	13,00	96	81	7
		12,50	129	105	7
		12,00	161	129	8
DKM-149	18,38	13,00	67	59	6
		12,50	98	83	7
		12,00	130	107	7
DKM-150	18,08	12,50	25	24	6
		12,00	58	52	7
DKM-151	18,56	13,50	97	81	6
		13,00	129	105	7
		12,50	161	128	7
		12,00	194	151	8

Paalconfiguratie

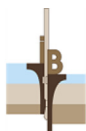
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

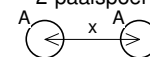
paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	93	79	6
		13,00	124	102	7
		12,50	155	125	7
DKM-153	18,51	13,50	86	73	6
		13,00	119	97	7
		12,50	151	120	7
		12,00	184	143	8
DKM-154	18,21	13,50	77	65	6
		13,00	103	84	6
		12,50	126	101	7
DKM-162	18,25	13,50	94	77	6
		13,00	126	100	6
		12,50	159	123	7
DKM-163	18,61	13,50	49	45	6
		13,00	82	71	7
		12,50	114	95	7
DKM-164	18,95	13,50	82	71	7
		13,00	110	93	7
		12,50	141	115	8
DKM-178	17,55	8,50	120	100	9
		8,00	148	121	10
		7,50	181	145	10
		7,00	211	166	11
DKM-179	17,82	8,50	120	102	10
		8,00	151	125	10
		7,50	184	149	11
		7,00	216	172	11
DKM-180	17,82	9,00	71	64	9
		8,50	103	90	10
		8,00	136	114	10
		7,50	168	138	11
		7,00	201	161	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

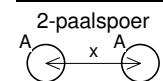
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	65	60	9
		8,50	97	86	10
		8,00	130	112	10
		7,50	162	136	11
		7,00	194	160	11
DKM-182	17,74	9,00	64	58	9
		8,50	89	80	10
		8,00	114	99	10
		7,50	138	117	11
		7,00	165	137	11
DKM-183	17,68	9,00	50	47	9
		8,50	83	74	9
		8,00	115	99	10
		7,50	145	122	10
		7,00	177	145	11
DKM-184	17,71	9,00	51	47	9
		8,50	83	74	10
		8,00	114	98	10
		7,50	146	122	10
		7,00	179	145	11
DKM-185	17,67	9,00	104	89	9
		8,50	136	113	9
		8,00	169	137	10
		7,50	201	160	10
		7,00	234	183	11
DKM-186	17,63	9,00	109	93	9
		8,50	142	117	9
		8,00	174	140	10
		7,50	207	164	10
		7,00	239	187	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heiend getrokken)

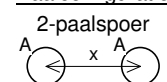
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,323/0,365 m

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	107	91	9
		8,50	140	115	9
		8,00	172	138	10
		7,50	205	161	10
		7,00	237	184	11
DKM-188	17,55	9,00	27	26	9
		8,50	58	53	9
		8,00	88	77	10
		7,50	117	99	10
		7,00	147	121	11
DKM-189	17,66	9,00	33	32	9
		8,50	64	58	9
		8,00	94	82	10
		7,50	123	104	10
		7,00	154	126	11
DKM-190	17,62	9,00	30	28	9
		8,50	62	57	9
		8,00	94	84	10
		7,50	127	110	10
		7,00	159	134	11
DKM-191	17,63	9,00	64	58	9
		8,50	96	84	9
		8,00	129	109	10
		7,50	157	130	10
		7,00	187	152	11
DKM-192	17,53	9,00	33	32	9
		8,50	59	54	9
		8,00	90	80	10
		7,50	123	105	10
		7,00	155	129	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

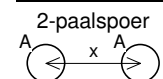
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,323/0,365 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	33	31	9
		8,50	58	53	9
		8,00	89	79	10
		7,50	122	104	10
		7,00	154	128	11
DKM-194	17,47	9,00	48	44	9
		8,50	73	65	9
		8,00	98	85	10
		7,50	124	105	10
		7,00	147	122	11
DKM-195	17,43	9,00	49	45	9
		8,50	75	67	9
		8,00	104	90	9
		7,50	136	114	10
		7,00	169	137	10
DKM-196	17,35	9,00	50	46	8
		8,50	82	72	9
		8,00	113	96	9
		7,50	146	119	10
		7,00	178	143	10
DKM-197	17,39	9,00	52	47	8
		8,50	84	73	9
		8,00	115	97	9
		7,50	147	121	10
		7,00	180	144	10

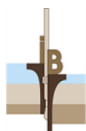
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

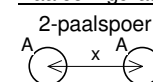
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	188	154	13
		6,00	224	180	14
		5,50	260	206	14
		5,00	295	232	15
		4,50	331	257	16
DKM-2	17,47	5,50	224	186	15
		5,00	260	213	15
		4,50	296	239	16
		4,00	331	264	16
DKM-3	17,50	6,00	301	239	14
		5,50	337	265	15
		5,00	373	290	15
		4,50	409	316	16
		4,00	444	341	16
DKM-4	17,47	6,00	192	162	14
		5,50	224	186	15
		5,00	259	211	15
		4,50	295	237	16
		4,00	330	263	16
DKM-5	17,44	6,00	222	182	14
		5,50	257	208	14
		5,00	293	234	15
DKM-6	17,42	6,00	189	158	14
		5,50	224	185	14
		5,00	260	211	15
		4,50	296	237	16
DKM-7	17,52	6,00	213	174	14
		5,50	249	200	15
		5,00	285	226	15
		4,50	320	251	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

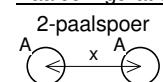
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	187	156	14
		5,50	222	182	15
		5,00	258	208	15
		4,50	294	234	16
DKM-9	17,51	9,00	96	86	11
		8,50	127	110	11
		8,00	149	127	12
		7,50	180	150	12
		6,00	266	214	14
		5,50	290	231	15
		5,00	325	257	15
		4,50	361	282	16
DKM-10	17,52	9,50	101	90	10
		9,00	137	117	11
		8,50	172	144	11
		8,00	208	170	12
		7,50	240	193	12
		5,50	360	280	15
		5,00	395	305	15
		4,50	431	330	16
DKM-11	17,51	9,00	111	97	11
		8,50	147	124	11
		8,00	183	151	12
		7,50	217	175	12
		6,00	320	250	14
		5,50	356	275	15
		5,00	391	301	15
4,50	427	326	16		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heiend getrokken)

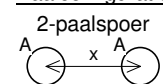
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	73	67	10
		9,00	104	91	11
		8,50	134	115	11
		8,00	167	140	12
		7,50	203	166	12
		6,00	310	243	14
		5,50	346	269	15
		5,00	382	294	15
DKM-13	17,57	9,50	79	71	10
		9,00	114	99	11
		8,50	150	126	11
		8,00	186	153	12
		6,00	329	256	14
		5,50	357	276	15
DKM-14	17,57	10,00	57	53	9
		9,50	93	82	10
		9,00	129	110	11
		8,50	164	136	11
		8,00	200	163	12
		6,00	337	260	14
		5,50	365	280	15
		5,00	393	300	15
DKM-15	17,65	10,00	62	58	10
		9,50	93	83	10
		9,00	125	108	11
		8,50	156	131	11
		8,00	187	154	12
		6,00	303	238	14
		5,50	332	259	15
		5,00	361	280	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

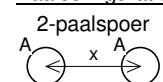
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	62	57	10
		9,50	97	86	10
		9,00	133	114	11
		8,50	169	140	11
		8,00	205	166	12
		7,50	240	192	13
		6,00	347	268	14
		5,50	383	294	15
		5,00	419	319	16
		4,50	449	340	16
DKM-17	17,64	10,00	59	54	10
		9,50	95	84	10
		9,00	130	111	11
		8,50	166	138	11
		8,00	202	164	12
		7,50	238	190	13
		6,00	345	266	14
		5,50	381	292	15
		5,00	416	317	16
		4,50	452	342	16
DKM-18	17,54	9,50	61	56	10
		9,00	91	81	11
		8,50	127	109	11
		6,00	306	239	14
		5,50	341	264	15
		5,00	377	290	15
DKM-19	17,40	5,50	195	163	14
		5,00	231	190	15
		4,50	265	215	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

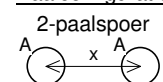
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	86	78	12
		7,00	122	107	13
		6,50	157	134	13
		6,00	193	161	14
		5,50	229	187	14
		5,00	265	213	15
DKM-21	17,35	4,50	299	238	16
		6,50	192	160	13
		6,00	228	186	14
		5,50	263	212	14
		5,00	299	238	15
DKM-22	17,37	4,50	335	263	15
		6,50	160	137	13
		6,00	195	164	14
		5,50	231	190	14
		5,00	267	216	15
		4,50	303	242	16
DKM-23	17,38	4,00	338	268	16
		6,00	173	146	14
		5,50	209	173	14
		5,00	245	199	15
		4,50	281	225	16
DKM-24	17,38	4,00	316	251	16
		6,00	165	141	14
		5,50	200	168	14
		5,00	236	195	15
		4,50	272	221	16
DKM-25	17,37	4,00	308	247	16
		5,50	223	182	14
		5,00	259	209	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

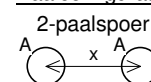
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	176	149	13
		6,00	211	175	14
		5,50	247	201	14
		5,00	283	227	15
		4,50	319	253	16
DKM-27	17,43	6,50	128	113	13
		6,00	164	140	14
		5,50	200	167	14
		5,00	235	194	15
		4,50	271	220	16
DKM-28	17,46	8,50	107	96	11
		8,00	129	113	12
		7,50	160	137	12
		5,50	251	204	15
		5,00	268	217	15
4,50	293	235	16		
DKM-29	17,44	9,50	106	93	10
		9,00	142	121	10
		5,50	275	221	14
		5,00	310	247	15
		4,50	346	272	16
DKM-30	17,51	9,00	91	82	11
		8,50	126	110	11
		8,00	162	138	12
		7,50	198	164	12
		6,00	305	242	14
		5,50	341	267	15
		5,00	377	293	15
4,50	413	318	16		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

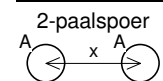
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	91	81	10
		9,00	127	109	10
		8,50	163	136	11
		8,00	199	162	12
		7,50	235	188	12
		5,50	378	290	15
		4,50	413	315	15
DKM-32	17,47	9,50	105	92	10
		9,00	141	120	10
		8,50	176	146	11
		8,00	212	172	12
		7,50	248	198	12
		5,50	391	300	15
		4,50	427	325	15
DKM-33	17,49	9,50	68	62	10
		9,00	94	84	10
		8,50	123	106	11
		8,00	149	126	12
		7,50	180	149	12
		5,50	323	252	15
		4,50	358	278	15
DKM-34	17,50	9,50	90	81	10
		9,00	126	109	10
		8,50	162	136	11
		8,00	197	162	12
		7,50	233	188	12
		5,50	376	290	15
		4,50	412	315	15

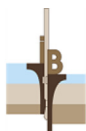
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

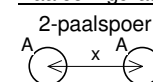
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	102	89	10
		9,00	138	116	11
		8,50	174	143	11
		8,00	209	169	12
		7,50	245	195	12
		5,50	388	296	15
		4,50	424	321	15
DKM-36	17,63	9,50	75	67	10
		9,00	103	90	11
		8,50	137	116	11
		8,00	173	142	12
		7,50	209	168	13
		5,50	352	270	15
		4,50	388	296	15
DKM-37	17,56	9,50	92	81	10
		9,00	128	109	11
		8,50	164	135	11
		8,00	199	161	12
		7,50	235	187	12
		5,50	374	286	15
		4,50	410	311	15
DKM-38	17,28	6,00	175	149	14
		5,50	211	176	14
		5,00	247	202	15
		4,50	282	228	15
DKM-39	17,27	6,00	237	193	14
		5,50	272	219	14
		5,00	308	245	15
		4,50	344	270	15
DKM-40	17,22	4,50	282	227	15
		4,00	318	252	16

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

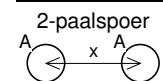
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	272	217	14
		5,00	307	243	15
		4,50	343	269	15
		4,00	379	294	16
DKM-42	17,33	5,50	236	195	14
		5,00	268	218	15
DKM-43	17,30	5,50	212	176	14
		5,00	247	203	15
		4,50	283	229	15
		4,00	319	255	16
DKM-44	17,36	6,00	175	149	14
		5,50	211	176	14
		5,00	247	202	15
		4,50	283	228	15
DKM-45	17,35	8,50	73	68	11
		8,00	99	89	11
		6,50	168	144	13
		6,00	200	168	14
		5,50	232	192	14
		5,00	264	215	15
DKM-46	17,39	9,50	70	64	10
		9,00	106	94	10
		8,50	141	121	11
		8,00	177	148	11
		6,50	272	217	13
		6,00	292	232	14
		5,50	317	250	14
		5,00	347	272	15
4,50	381	297	16		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

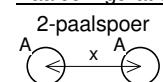
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	97	87	10
		9,00	133	115	10
		8,50	169	142	11
		6,50	283	225	13
		6,00	308	243	14
		5,50	336	264	14
		5,00	369	287	15
4,50	404	312	16		
DKM-48	17,43	9,50	103	91	10
		9,00	139	119	10
		8,50	175	146	11
		8,00	211	172	12
		6,50	318	249	13
		6,00	354	274	14
		5,00	389	300	14
5,00	417	319	15		
DKM-49	17,37	9,50	86	77	10
		9,00	115	99	10
		8,50	143	121	11
		8,00	178	146	11
		6,50	285	224	13
		6,00	321	249	14
		5,00	357	275	14
5,00	393	300	15		
DKM-50	17,41	9,00	92	81	10
		8,50	127	109	11
		8,00	163	136	11
		6,50	259	206	13
		6,00	295	232	14
		5,00	330	257	14
5,00	366	283	15		

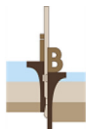
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

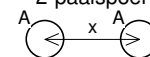
paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	115	100	10
		8,50	151	127	11
		8,00	186	154	12
		6,00	311	244	14
		5,50	347	269	15
		5,00	382	295	15
DKM-52	17,43	10,00	69	62	9
		9,50	104	91	10
		9,00	140	118	10
		8,50	176	144	11
		8,00	212	170	12
		6,00	355	272	14
DKM-53	17,51	10,00	71	64	9
		9,50	107	93	10
		9,00	143	120	11
		8,50	178	146	11
		8,00	214	172	12
		6,00	354	271	14
DKM-54	17,49	10,00	64	58	9
		9,50	99	87	10
		9,00	135	115	10
		8,50	171	141	11
		8,00	207	167	12
		6,00	350	270	14
DKM-55	17,32	9,50	99	87	10
		9,00	135	115	10
		8,50	170	141	11
		6,00	337	262	14
		5,50	373	287	14
		5,00	403	308	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

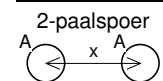
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	61	57	10
		9,00	95	85	10
		8,50	131	114	11
		6,00	282	225	14
		5,50	311	246	14
		5,00	347	272	15
DKM-58	17,23	6,50	284	225	13
		6,00	319	250	13
		5,50	355	276	14
		4,00	442	337	16
DKM-59	17,12	6,50	257	205	13
		6,00	293	231	13
		5,50	329	257	14
		5,00	365	282	14
		4,50	400	307	15
DKM-63	17,27	7,50	158	135	12
		7,00	194	162	12
		6,50	230	188	13
		6,00	257	207	14
		5,50	292	233	14
		5,00	328	259	15
DKM-64	17,32	8,50	96	86	11
		8,00	124	109	11
		7,50	153	130	12
		7,00	173	146	12
		6,50	187	157	13
		6,00	208	172	14
		5,50	227	187	14
DKM-65	17,26	9,00	122	106	10
		8,50	157	133	11
		8,00	193	159	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;qc} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

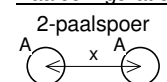
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	65	60	11
		8,00	93	84	11
		7,50	129	112	12
		7,00	164	140	12
DKM-67	17,29	9,50	107	94	9
		9,00	142	122	10
		7,50	232	187	12
		7,00	266	213	12
		5,50	368	286	14
DKM-68	17,29	8,50	138	118	11
		8,00	174	145	11
		7,50	210	171	12
		7,00	245	197	12
		6,50	281	223	13
		6,00	317	249	14
DKM-69	17,34	10,00	71	65	9
		9,50	107	94	10
		9,00	142	121	10
		8,50	177	147	11
		8,00	210	171	11
		7,50	244	196	12
		7,00	280	222	13
		6,50	316	247	13
DKM-70	17,28	10,00	72	65	9
		9,50	107	93	9
		9,00	143	120	10
		8,50	179	146	11
		8,00	215	172	11
		7,50	250	197	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

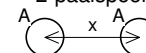
paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	72	65	9
		9,50	107	94	10
		9,00	143	121	10
		8,50	179	147	11
		8,00	215	173	11
		7,50	250	199	12
DKM-72	17,39	10,00	71	65	9
		9,50	107	93	10
		9,00	143	120	10
		8,50	179	146	11
		8,00	214	172	11
		7,50	250	198	12
DKM-73	17,45	9,00	116	99	10
		8,50	151	126	11
		8,00	187	152	12
		7,50	223	178	12
DKM-74	17,41	9,00	114	98	10
		8,50	150	125	11
		8,00	186	151	11
		7,50	222	177	12
DKM-76	17,04	6,00	281	222	13
		5,50	317	248	14
		5,00	353	274	14
		4,50	388	299	15
DKM-77	17,13	6,00	171	145	13
		5,50	207	171	14
		5,00	242	197	14
		4,50	278	223	15
		4,00	314	249	16
DKM-79	17,21	6,00	240	195	13
		5,50	276	221	14
		4,00	358	281	16

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

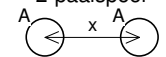
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	67	61	10
		8,50	98	87	10
		8,00	134	115	11
		7,50	169	141	12
		7,00	205	168	12
		6,50	241	194	13
DKM-82	17,20	9,00	106	93	10
		8,50	142	120	10
		8,00	177	146	11
		7,50	213	172	12
DKM-83	17,19	4,50	227	186	15
		4,00	262	212	16
		3,50	297	237	16
DKM-84	17,26	7,50	227	184	12
		7,00	263	210	12
		6,50	299	235	13
		6,00	333	260	14
		5,50	361	279	14
		5,00	389	300	15
		4,50	418	320	15
DKM-85	17,26	9,50	80	73	9
		9,00	115	101	10
		8,50	147	125	11
		8,00	168	141	11
		7,50	202	166	12
		7,00	238	192	12
		6,50	270	215	13
		6,00	296	234	14
		5,50	332	260	14
DKM-86	17,27	9,50	106	90	9
		9,00	141	117	10
		8,50	177	143	11
		8,00	213	169	11
		7,50	249	194	12
		7,00	284	220	12

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

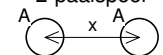
paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	105	91	9
		9,00	141	118	10
		8,50	177	144	11
		8,00	212	170	11
		7,50	248	195	12
		7,00	284	221	12
DKM-88	17,26	9,50	103	89	9
		9,00	139	116	10
		8,50	175	142	11
		8,00	210	168	11
		7,50	246	193	12
		7,00	282	219	12
DKM-89	17,34	9,50	92	81	10
		9,00	128	109	10
		8,50	164	135	11
		8,00	200	161	11
		7,50	235	187	12
		7,00	271	212	13
DKM-90	17,39	9,50	73	66	10
		9,00	109	94	10
		8,50	145	121	11
		8,00	181	147	11
		7,50	216	173	12
		7,00	251	198	13
DKM-91	17,36	9,50	87	76	10
		9,00	122	104	10
		8,50	158	130	11
		8,00	194	156	11
		7,50	230	182	12
		7,00	265	207	13
DKM-92	17,19	8,50	76	69	10
		8,00	112	98	11
		7,50	139	119	12
		7,00	168	141	12

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

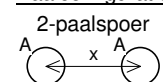
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	243	194	13
		5,50	278	220	14
		5,00	314	246	14
		4,50	350	271	15
DKM-95	17,09	7,50	181	148	11
		7,00	216	174	12
		6,50	252	200	13
		6,00	288	226	13
		5,50	324	251	14
DKM-97	17,15	6,50	206	170	13
		6,00	242	196	13
		5,50	278	222	14
DKM-98	17,10	6,50	200	164	13
		6,00	235	190	13
		5,50	271	216	14
		5,00	307	242	14
DKM-99	17,08	6,50	210	170	13
		6,00	246	196	13
		5,50	282	222	14
		5,00	318	247	14
DKM-100	17,13	6,50	175	147	13
		6,00	211	174	13
DKM-101	17,19	8,00	137	117	11
		6,00	242	195	13
		5,50	278	221	14
		5,00	313	247	15

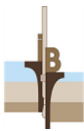
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q;c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

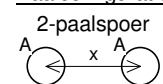
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	99	88	9
		9,00	135	115	10
		8,50	171	141	10
		8,00	203	165	11
		7,50	234	187	12
		5,50	332	258	14
		5,00	368	284	15
4,50	404	309	15		
DKM-103	17,18	9,50	92	81	9
		9,00	123	106	10
		8,50	151	127	10
		8,00	174	144	11
		7,50	208	169	12
DKM-104	17,21	8,50	109	95	10
		8,00	128	110	11
		7,50	148	126	12
		7,00	171	143	12
		6,50	201	165	13
		6,00	230	187	13
		5,50	264	212	14
		5,00	300	237	15
DKM-105	17,20	10,00	72	64	9
		9,50	107	91	9
		9,00	143	118	10
		8,50	179	144	10
		8,00	209	166	11
		7,50	230	180	12
DKM-106	17,20	9,50	107	93	9
		9,00	141	119	10
		8,50	177	145	10
		8,00	213	171	11
		7,50	248	196	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

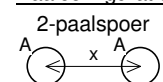
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	121	103	10
		8,50	157	129	10
		8,00	193	155	11
		7,50	228	181	12
		5,50	371	282	14
		5,00	407	308	15
		4,50	443	333	15
DKM-108	17,27	9,50	92	81	9
		9,00	127	109	10
		8,50	163	136	11
		8,00	199	162	11
		7,50	235	188	12
		5,50	376	288	14
		4,50	411	313	15
DKM-109	17,32	9,50	78	70	10
		9,00	114	98	10
		8,50	150	125	11
		8,00	186	151	11
		7,50	221	177	12
		5,50	355	272	14
		4,50	379	289	15
DKM-110	17,28	9,50	72	65	9
		9,00	106	91	10
		8,50	134	112	11
		8,00	164	134	11
		7,50	199	160	12
		5,50	340	260	14
		4,50	375	285	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

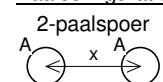
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	67	61	9
		9,00	94	82	10
		8,50	123	105	11
		8,00	158	131	11
		7,50	194	157	12
		5,50	333	257	14
		5,00	369	282	15
4,50	404	307	15		
DKM-112	17,01	6,50	204	166	12
		6,00	240	192	13
		5,50	276	218	14
		5,00	312	244	14
		4,50	347	269	15
DKM-113	17,02	6,50	228	184	12
		6,00	264	210	13
		5,50	300	235	14
		5,00	335	261	14
		4,50	371	286	15
DKM-114	16,99	6,50	209	168	12
		6,00	245	194	13
		5,50	280	219	14
		5,00	316	245	14
		4,50	352	270	15
DKM-115	17,06	6,00	223	181	13
		5,50	259	206	14
		5,00	295	232	14
DKM-116	17,00	6,00	271	214	13
		5,50	307	239	14
		5,00	343	265	14
		4,50	379	290	15
		4,00	415	315	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

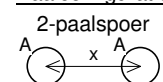
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	100	88	10
		8,00	129	110	11
		7,50	164	136	11
		6,00	258	205	13
		5,50	291	228	14
		5,00	325	253	14
		4,50	359	277	15
		4,00	392	301	15
DKM-118	17,05	9,00	40	37	10
		8,50	75	68	10
		8,00	111	96	11
		7,50	147	123	11
		4,50	249	199	15
		4,00	285	225	15
		3,50	321	251	16
DKM-119	16,99	6,50	241	190	12
		6,00	277	215	13
		5,50	313	241	14
		5,00	349	266	14
		4,50	384	291	15
DKM-120	16,90	6,50	189	154	12
		6,00	225	179	13
		5,50	260	205	13
		5,00	296	231	14
		4,50	332	256	15
DKM-121	16,89	6,50	169	141	12
		6,00	204	168	13
		5,50	240	194	13
		5,00	276	219	14
		4,50	312	245	15
		4,00	347	271	15

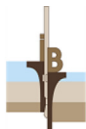
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

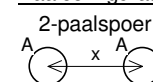
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,356/0,400 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	215	172	12
		6,00	251	198	13
		5,50	287	224	13
		5,00	323	249	14
		4,50	358	274	15
		4,00	394	300	15
DKM-123	16,94	6,50	211	171	12
		6,00	247	197	13
		5,50	283	222	13
		5,00	319	248	14
		4,50	354	273	15
		4,00	390	299	15
DKM-124	16,82	6,00	260	206	13
		5,50	296	231	13
		5,00	332	257	14
		4,50	368	282	14
		4,00	403	307	15
DKM-125	16,69	5,00	325	251	14
		4,50	361	276	14
		4,00	397	302	15
DKM-129	17,95	13,50	95	79	6
		13,00	130	105	7
		12,50	166	131	7
		12,00	202	156	8
DKM-130	18,46	12,50	151	124	8
		12,00	187	150	9
DKM-131	18,53	13,50	71	64	7
		13,00	107	92	8
		12,50	143	118	9
		12,00	179	145	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

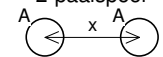
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	56	51	7
		13,00	89	78	8
		12,50	125	105	8
		12,00	160	131	9
DKM-133	17,99	13,50	28	26	6
		13,00	63	56	7
		12,50	98	84	7
		12,00	121	101	8
DKM-141	18,10	13,00	50	45	7
		12,50	85	73	8
		12,00	121	100	8
DKM-142	18,46	13,00	22	21	8
		12,50	58	54	8
		12,00	93	84	9
DKM-143	18,56	12,50	149	122	9
		12,00	178	144	9
DKM-144	18,26	13,50	94	80	7
		13,00	130	107	7
		12,50	166	133	8
DKM-148	18,51	13,00	106	91	8
		12,50	142	117	9
		12,00	178	144	9
DKM-149	18,38	13,00	74	66	8
		12,50	108	93	8
		12,00	144	120	9
DKM-150	18,08	12,50	28	27	8
		12,00	64	58	8
DKM-151	18,56	13,50	106	91	8
		13,00	142	117	8
		12,50	178	143	9
		12,00	214	169	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer**
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	102	89	8
		13,00	136	114	8
		12,50	171	139	9
DKM-153	18,51	13,50	95	81	7
		13,00	131	108	8
		12,50	167	134	9
		12,00	203	160	9
DKM-154	18,21	13,50	85	73	7
		13,00	114	94	7
		12,50	138	112	8
DKM-162	18,25	13,50	103	86	7
		13,00	139	112	7
		12,50	175	138	8
DKM-163	18,61	13,50	54	50	8
		13,00	90	79	8
		12,50	126	106	9
DKM-164	18,95	13,50	90	79	8
		13,00	122	103	9
		12,50	155	128	10
DKM-178	17,55	8,50	132	112	11
		8,00	163	135	12
		7,50	199	161	12
		7,00	233	186	13
DKM-179	17,82	8,50	132	114	12
		8,00	167	140	12
		7,50	203	166	13
		7,00	238	192	14
DKM-180	17,82	9,00	78	71	11
		8,50	114	100	12
		8,00	150	127	12
		7,50	185	154	13
		7,00	221	180	14

Paalconfiguratie

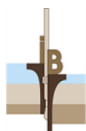
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

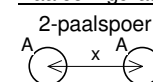
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	71	66	11
		8,50	107	96	12
		8,00	143	124	12
		7,50	179	152	13
		7,00	214	178	14
DKM-182	17,74	9,00	70	65	11
		8,50	98	89	12
		8,00	126	110	12
		7,50	152	130	13
		7,00	182	154	13
DKM-183	17,68	9,00	56	52	11
		8,50	91	82	11
		8,00	127	111	12
		7,50	160	136	13
		7,00	195	161	13
DKM-184	17,71	9,00	56	52	11
		8,50	92	82	12
		8,00	125	109	12
		7,50	161	136	13
		7,00	197	162	13
DKM-185	17,67	9,00	115	99	11
		8,50	150	126	11
		8,00	186	153	12
		7,50	222	179	13
		7,00	258	205	13
DKM-186	17,63	9,00	120	104	11
		8,50	156	131	11
		8,00	192	157	12
		7,50	228	183	13
		7,00	263	208	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

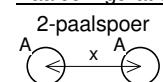
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	118	102	10
		8,50	154	128	11
		8,00	190	154	12
		7,50	226	180	12
		7,00	261	206	13
DKM-188	17,55	9,00	30	29	11
		8,50	64	59	11
		8,00	97	86	12
		7,50	129	111	12
		7,00	162	135	13
DKM-189	17,66	9,00	37	35	11
		8,50	70	64	11
		8,00	104	92	12
		7,50	136	116	13
		7,00	169	141	13
DKM-190	17,62	9,00	33	31	11
		8,50	68	64	11
		8,00	104	94	12
		7,50	140	122	13
		7,00	176	150	13
DKM-191	17,63	9,00	70	64	11
		8,50	106	94	11
		8,00	142	121	12
		7,50	173	145	13
		7,00	207	169	13
DKM-192	17,53	9,00	37	35	11
		8,50	65	60	11
		8,00	99	89	12
		7,50	135	117	12
		7,00	171	144	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

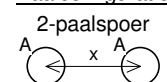
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,356/0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	36	34	10
		8,50	63	59	11
		8,00	99	88	12
		7,50	134	116	12
		7,00	170	143	13
DKM-194	17,47	9,00	53	49	10
		8,50	80	72	11
		8,00	109	95	12
		7,50	137	117	12
		7,00	162	136	13
DKM-195	17,43	9,00	54	50	10
		8,50	83	75	11
		8,00	114	100	12
		7,50	150	127	12
		7,00	186	153	13
DKM-196	17,35	9,00	55	51	10
		8,50	91	80	11
		8,00	125	107	11
		7,50	160	133	12
		7,00	196	159	13
DKM-197	17,39	9,00	57	52	10
		8,50	93	82	11
		8,00	127	108	11
		7,50	162	135	12
		7,00	198	161	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

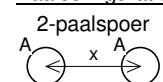
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,380/0,435 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	201	167	15
		6,00	239	195	16
		5,50	277	223	16
		5,00	315	251	17
		4,50	354	278	18
DKM-2	17,47	5,50	239	202	17
		5,00	277	230	17
		4,50	315	259	18
		4,00	354	287	19
DKM-3	17,50	6,00	322	259	16
		5,50	360	287	17
		5,00	398	314	17
		4,50	436	342	18
		4,00	474	369	19
DKM-4	17,47	6,00	205	175	16
		5,50	239	201	17
		5,00	276	229	17
		4,50	314	257	18
		4,00	353	285	19
DKM-5	17,44	6,00	237	197	16
		5,50	275	226	17
		5,00	313	254	17
DKM-6	17,42	6,00	201	172	16
		5,50	239	200	16
		5,00	278	229	17
		4,50	316	257	18
DKM-7	17,52	6,00	227	189	16
		5,50	266	217	17
		5,00	304	245	17
		4,50	342	272	18

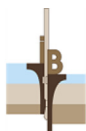
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

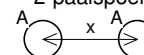
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer**
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	199	169	16
		5,50	237	198	17
		5,00	275	226	17
		4,50	314	254	18
DKM-9	17,51	9,00	103	93	12
		8,50	135	119	13
		8,00	159	138	13
		7,50	192	163	14
		6,00	284	232	16
		5,50	309	250	17
		5,00	347	278	17
		4,50	386	306	18
DKM-10	17,52	9,50	108	97	11
		9,00	146	127	12
		8,50	184	156	13
		8,00	222	185	13
		7,50	256	210	14
		5,50	384	303	17
		5,00	422	330	17
		4,50	460	358	18
DKM-11	17,51	9,00	118	105	12
		8,50	157	135	13
		8,00	195	163	13
		7,50	231	190	14
		6,00	342	271	16
		5,50	380	298	17
		5,00	418	326	17
		4,50	456	353	18

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

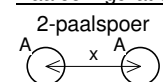
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,380/0,435 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	78	72	11
		9,00	111	99	12
		8,50	143	124	13
		8,00	178	152	13
		7,50	217	180	14
		6,00	331	264	16
		5,50	369	291	17
		5,00	407	319	17
DKM-13	17,57	9,50	84	77	11
		9,00	122	108	12
		8,50	160	137	13
		8,00	198	166	13
		6,00	351	277	16
		5,50	381	299	17
DKM-14	17,57	10,00	61	57	11
		9,50	99	89	11
		9,00	137	119	12
		8,50	176	148	13
		8,00	214	176	13
		6,00	359	282	16
		5,50	389	304	17
		5,00	419	325	17
DKM-15	17,65	10,00	66	62	11
		9,50	100	90	12
		9,00	133	117	12
		8,50	166	142	13
		8,00	199	167	14
		6,00	323	258	16
		5,50	354	281	17
		5,00	386	304	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

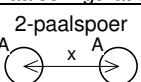
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,380/0,435 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	66	61	11
		9,50	104	93	12
		9,00	142	123	12
		8,50	180	152	13
		8,00	218	180	14
		7,50	257	208	14
		6,00	371	291	16
		5,50	409	318	17
		5,00	447	345	18
		4,50	480	369	18
DKM-17	17,64	10,00	63	58	11
		9,50	101	90	12
		9,00	139	120	12
		8,50	177	149	13
		8,00	215	178	14
		7,50	254	206	14
		6,00	368	288	16
		5,50	406	316	17
		5,00	444	343	18
		4,50	483	370	18
DKM-18	17,54	9,50	65	60	11
		9,00	97	87	12
		8,50	135	118	13
		6,00	326	259	16
		5,50	364	286	17
		5,00	402	314	17
DKM-19	17,40	5,50	209	177	16
		5,00	247	206	17
		4,50	283	233	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

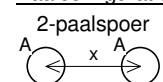

Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-20	17,37	7,50	92	84	14
		7,00	130	116	14
		6,50	168	146	15
		6,00	206	175	16
		5,50	244	203	16
		5,00	283	231	17
DKM-21	17,35	4,50	319	258	18
		6,50	205	173	15
		6,00	243	202	16
		5,50	281	230	16
		5,00	319	258	17
DKM-22	17,37	4,50	357	286	18
		6,50	170	148	15
		6,00	209	177	16
		5,50	247	206	16
		5,00	285	234	17
DKM-23	17,38	4,50	323	262	18
		4,00	361	290	18
		6,00	185	158	16
		5,50	223	187	16
		5,00	261	216	17
DKM-24	17,38	4,50	300	244	18
		4,00	338	272	18
		6,00	176	153	16
		5,50	214	182	16
		5,00	252	211	17
DKM-25	17,37	4,50	290	240	18
		4,00	328	268	18
		5,50	238	197	16
		5,00	276	226	17
		4,50	314	254	18

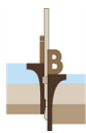
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

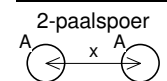
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	187	161	15
		6,00	226	190	16
		5,50	264	218	16
		5,00	302	247	17
		4,50	340	274	18
DKM-27	17,43	6,50	137	122	15
		6,00	175	152	16
		5,50	213	181	16
		5,00	251	210	17
		4,50	289	238	18
DKM-28	17,46	8,50	115	103	13
		8,00	138	122	13
		7,50	171	148	14
		5,50	268	221	17
		5,00	286	235	17
4,50	312	255	18		
DKM-29	17,44	9,50	113	101	11
		9,00	151	131	12
		5,50	293	239	17
		5,00	331	267	17
		4,50	369	295	18
DKM-30	17,51	9,00	97	88	12
		8,50	135	119	13
		8,00	173	149	13
		7,50	211	178	14
		6,00	326	262	16
		5,50	364	290	17
		5,00	402	317	17
4,50	440	345	18		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

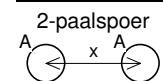
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-31	17,46	9,50	98	88	11
		9,00	136	118	12
		8,50	174	147	13
		8,00	212	176	13
		7,50	250	204	14
		5,50	403	314	17
		5,00	441	341	17
		4,50	479	368	18
DKM-32	17,47	9,50	112	100	11
		9,00	150	129	12
		8,50	188	158	13
		8,00	226	187	13
		7,50	265	215	14
		5,50	417	325	17
		5,00	455	352	17
		4,50	494	379	18
DKM-33	17,49	9,50	72	67	11
		9,00	101	90	12
		8,50	131	115	13
		8,00	159	137	13
		7,50	192	161	14
		5,50	344	273	17
		5,00	383	301	17
		4,50	421	328	18
DKM-34	17,50	9,50	96	87	11
		9,00	134	118	12
		8,50	172	147	13
		8,00	211	176	13
		7,50	249	204	14
		5,50	401	314	17
		5,00	440	342	17
		4,50	478	369	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

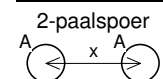
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	109	96	11
		9,00	147	126	12
		8,50	185	155	13
		8,00	223	183	13
		7,50	262	211	14
		5,50	414	321	17
		5,00	452	348	17
		4,50	491	375	18
DKM-36	17,63	9,50	80	72	12
		9,00	110	97	12
		8,50	147	126	13
		8,00	185	154	14
		7,50	223	183	14
		5,50	376	293	17
		5,00	414	320	18
		4,50	452	348	18
DKM-37	17,56	9,50	98	88	11
		9,00	136	118	12
		8,50	175	147	13
		8,00	213	175	13
		7,50	251	203	14
		5,50	400	310	17
		5,00	438	337	17
		4,50	476	364	18
DKM-38	17,28	6,00	187	162	15
		5,50	225	191	16
		5,00	263	219	17
		4,50	301	247	17
DKM-39	17,27	6,00	253	209	15
		5,50	291	237	16
		5,00	329	265	17
		4,50	367	293	17
DKM-40	17,22	4,50	301	246	17
		4,00	339	274	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

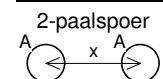
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-41	17,31	5,50	290	236	16
		5,00	328	264	17
		4,50	366	291	18
		4,00	405	319	18
DKM-42	17,33	5,50	252	211	16
		5,00	286	236	17
DKM-43	17,30	5,50	226	191	16
		5,00	264	220	17
		4,50	302	248	17
		4,00	340	276	18
DKM-44	17,36	6,00	187	161	16
		5,50	225	191	16
		5,00	264	219	17
		4,50	302	248	18
DKM-45	17,35	8,50	78	73	12
		8,00	105	96	13
		6,50	179	156	15
		6,00	213	182	16
		5,50	248	208	16
		5,00	282	233	17
DKM-46	17,39	9,50	75	69	11
		9,00	113	101	12
		8,50	151	132	12
		8,00	189	161	13
		6,50	290	236	15
		6,00	312	252	16
		5,50	338	271	16
		5,00	370	294	17
		4,50	407	321	18

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

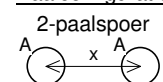
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-47	17,39	9,50	104	94	11
		9,00	142	124	12
		8,50	180	154	12
		6,50	302	244	15
		6,00	328	263	16
		5,50	359	286	16
		5,00	393	311	17
		4,50	432	339	18
DKM-48	17,43	9,50	110	99	11
		9,00	148	129	12
		8,50	187	158	12
		8,00	225	186	13
		6,50	339	270	15
		6,00	377	297	16
		5,50	416	325	16
		5,00	445	346	17
DKM-49	17,37	9,50	92	83	11
		9,00	122	107	12
		8,50	153	131	12
		8,00	190	159	13
		6,50	305	243	15
		6,00	343	270	16
		5,50	381	298	16
		5,00	419	325	17
DKM-50	17,41	9,00	98	88	12
		8,50	136	118	12
		8,00	174	148	13
		6,50	276	223	15
		6,00	314	251	16
		5,50	353	279	16
	5,00	391	306	17	

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

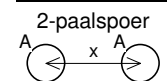
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	123	108	12
		8,50	161	138	13
		8,00	199	167	13
		6,00	332	264	16
		5,50	370	292	17
		5,00	408	319	17
DKM-52	17,43	10,00	73	67	10
		9,50	111	98	11
		9,00	150	128	12
		8,50	188	156	12
		8,00	226	184	13
		6,00	379	295	16
		5,00	417	322	16
DKM-53	17,51	10,00	76	69	11
		9,50	114	100	11
		9,00	152	130	12
		8,50	190	158	13
		8,00	229	186	13
		6,00	377	294	16
		5,00	416	321	17
DKM-54	17,49	10,00	68	63	11
		9,50	106	95	11
		9,00	144	125	12
		8,50	182	153	13
		8,00	221	182	13
		6,00	373	292	16
		5,00	411	320	17
DKM-55	17,32	9,50	105	94	11
		9,00	144	124	12
		8,50	182	153	12
		6,00	360	284	16
		5,50	398	311	16
		5,00	430	334	17

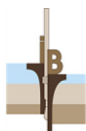
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

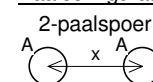
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	65	61	11
		9,00	102	92	12
		8,50	140	123	12
		6,00	301	244	16
		5,50	332	267	16
		5,00	371	295	17
DKM-58	17,23	6,50	303	244	15
		6,00	341	271	15
		5,50	379	299	16
		4,00	471	366	18
DKM-59	17,12	6,50	275	222	14
		6,00	313	250	15
		5,50	351	278	16
		5,00	389	305	16
		4,50	427	333	17
DKM-63	17,27	7,50	169	146	13
		7,00	207	175	14
		6,50	245	204	15
		6,00	274	225	15
		5,50	312	253	16
		5,00	350	281	17
DKM-64	17,32	8,50	103	93	12
		8,00	133	117	13
		7,50	163	141	14
		7,00	185	158	14
		6,50	200	170	15
		6,00	222	186	16
		5,50	242	202	16
DKM-65	17,26	9,00	130	115	11
		8,50	168	144	12
		8,00	206	173	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

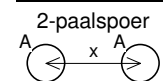
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-66	17,26	8,50	69	65	12
		8,00	99	90	13
		7,50	137	122	13
		7,00	176	151	14
DKM-67	17,29	9,50	114	102	11
		9,00	152	132	11
		7,50	247	203	13
		7,00	284	231	14
		5,50	393	310	16
DKM-68	17,29	8,50	147	128	12
		8,00	186	157	13
		7,50	224	186	13
		7,00	262	214	14
		6,50	300	242	15
		6,00	338	269	15
DKM-69	17,34	10,00	76	70	10
		9,50	114	101	11
		9,00	152	131	12
		8,50	189	159	12
		8,00	224	186	13
		7,50	261	213	14
		7,00	299	240	14
DKM-70	17,28	10,00	76	70	10
		9,50	115	100	11
		9,00	153	130	11
		8,50	191	158	12
		8,00	229	186	13
		7,50	267	214	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

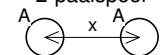
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-71	17,35	10,00	76	70	10
		9,50	115	101	11
		9,00	153	131	12
		8,50	191	160	12
		8,00	229	188	13
		7,50	267	216	14
DKM-72	17,39	10,00	76	70	10
		9,50	114	101	11
		9,00	152	130	12
		8,50	191	159	12
		8,00	229	187	13
		7,50	267	215	14
DKM-73	17,45	9,00	123	107	12
		8,50	161	136	13
		8,00	200	165	13
		7,50	238	193	14
DKM-74	17,41	9,00	122	106	12
		8,50	160	135	12
		8,00	198	164	13
		7,50	237	192	14
DKM-76	17,04	6,00	300	241	15
		5,50	338	269	16
		5,00	376	296	16
		4,50	414	324	17
DKM-77	17,13	6,00	182	157	15
		5,50	221	186	16
		5,00	259	214	16
		4,50	297	242	17
		4,00	335	270	18
DKM-79	17,21	6,00	256	212	15
		5,50	294	240	16
		4,00	382	304	18

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

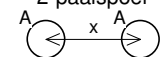
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-81	17,15	9,00	72	66	11
		8,50	105	94	12
		8,00	143	124	12
		7,50	181	153	13
		7,00	219	182	14
		6,50	257	210	14
DKM-82	17,20	9,00	113	100	11
		8,50	151	130	12
		8,00	189	159	13
		7,50	228	187	13
DKM-83	17,19	4,50	242	202	17
		4,00	280	230	18
		3,50	317	257	19
DKM-84	17,26	7,50	243	199	13
		7,00	281	227	14
		6,50	319	255	15
		6,00	356	282	15
		5,50	385	303	16
		5,00	416	325	17
		4,50	446	347	17
DKM-85	17,26	9,50	86	79	11
		9,00	123	109	11
		8,50	157	136	12
		8,00	179	153	13
		7,50	216	180	13
		7,00	254	208	14
		6,50	288	233	15
		6,00	316	254	15
		5,50	354	282	16
DKM-86	17,27	9,50	113	98	11
		9,00	151	127	11
		8,50	189	155	12
		8,00	227	183	13
		7,50	265	210	13
		7,00	303	238	14

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

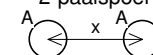
paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-87	17,25	9,50	112	98	11
		9,00	150	127	11
		8,50	189	156	12
		8,00	227	184	13
		7,50	265	212	13
		7,00	303	239	14
DKM-88	17,26	9,50	110	96	11
		9,00	148	125	11
		8,50	186	154	12
		8,00	224	182	13
		7,50	263	209	13
		7,00	301	237	14
DKM-89	17,34	9,50	98	88	11
		9,00	137	118	12
		8,50	175	146	12
		8,00	213	175	13
		7,50	251	203	14
		7,00	289	230	14
DKM-90	17,39	9,50	78	71	11
		9,00	116	102	12
		8,50	155	131	12
		8,00	193	160	13
		7,50	231	188	14
		7,00	268	215	14
DKM-91	17,36	9,50	92	82	11
		9,00	131	112	12
		8,50	169	141	12
		8,00	207	169	13
		7,50	245	197	14
		7,00	283	224	14
DKM-92	17,19	8,50	81	74	12
		8,00	119	106	13
		7,50	149	129	13
		7,00	179	152	14

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)**

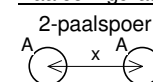
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	259	211	15
		5,50	297	239	15
		5,00	335	267	16
		4,50	373	294	17
DKM-95	17,09	7,50	193	160	13
		7,00	231	189	14
		6,50	269	217	14
		6,00	307	245	15
		5,50	345	272	16
DKM-97	17,15	6,50	220	184	14
		6,00	258	212	15
		5,50	296	240	16
DKM-98	17,10	6,50	213	178	14
		6,00	251	206	15
		5,50	290	234	16
		5,00	328	262	16
DKM-99	17,08	6,50	225	184	14
		6,00	263	212	15
		5,50	301	240	16
		5,00	339	268	16
DKM-100	17,13	6,50	187	159	14
		6,00	225	188	15
DKM-101	17,19	8,00	146	127	13
		6,00	258	211	15
		5,50	296	239	16
		5,00	334	267	17

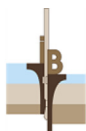
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

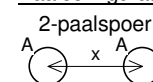
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	106	95	11
		9,00	144	125	11
		8,50	183	153	12
		8,00	217	179	13
		7,50	250	203	13
		5,50	355	280	16
		5,00	393	308	17
4,50	431	335	17		
DKM-103	17,18	9,50	98	88	10
		9,00	131	114	11
		8,50	161	138	12
		8,00	186	156	13
		7,50	222	183	13
DKM-104	17,21	8,50	116	103	12
		8,00	137	120	13
		7,50	158	136	13
		7,00	182	155	14
		6,50	214	179	15
		6,00	246	203	15
		5,50	282	229	16
		5,00	320	257	17
DKM-105	17,20	10,00	76	69	10
		9,50	115	99	11
		9,00	153	128	11
		8,50	191	156	12
		8,00	224	179	13
		7,50	245	195	13
DKM-106	17,20	9,50	114	100	11
		9,00	151	129	11
		8,50	189	157	12
		8,00	227	185	13
		7,50	265	213	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

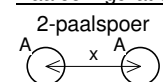
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,380/0,435 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-107	17,21	9,00	129	111	11
		8,50	167	140	12
		8,00	206	168	13
		7,50	244	196	13
		5,50	396	306	16
		5,00	435	333	17
		4,50	473	360	17
DKM-108	17,27	9,50	98	88	11
		9,00	136	118	11
		8,50	174	147	12
		8,00	212	175	13
		7,50	251	203	13
		5,50	401	312	16
		4,50	439	339	17
DKM-109	17,32	9,50	84	76	11
		9,00	122	106	12
		8,50	160	136	12
		8,00	198	164	13
		7,50	236	192	14
		5,50	379	295	16
		4,50	404	313	17
DKM-110	17,28	9,50	77	70	11
		9,00	113	98	11
		8,50	143	121	12
		8,00	175	145	13
		7,50	212	173	13
		5,50	363	282	16
		4,50	400	308	17

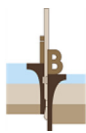
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

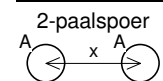

Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	71	65	11
		9,00	100	89	11
		8,50	131	113	12
		8,00	169	142	13
		7,50	207	170	13
		5,50	356	278	16
		5,00	394	305	17
DKM-112	17,01	6,50	218	180	14
		6,00	256	208	15
		5,50	294	236	15
		5,00	333	264	16
		4,50	371	291	17
DKM-113	17,02	6,50	243	199	14
		6,00	282	227	15
		5,50	320	255	15
		5,00	358	282	16
		4,50	396	310	17
DKM-114	16,99	6,50	223	182	14
		6,00	261	210	15
		5,50	299	238	15
		5,00	337	265	16
		4,50	376	293	17
DKM-115	17,06	6,00	238	196	15
		5,50	276	224	16
		5,00	314	252	16
DKM-116	17,00	6,00	290	231	15
		5,50	328	259	15
		5,00	366	287	16
		4,50	404	314	17
		4,00	442	342	17

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

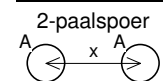

Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m****Alleenst. 2-paalspoer**
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-117	17,01	8,50	106	95	11
		8,00	138	120	12
		7,50	175	147	13
		6,00	275	222	15
		5,50	310	248	15
		5,00	347	274	16
		4,50	383	300	17
DKM-118	17,05	9,00	42	40	11
		8,50	80	73	12
		8,00	119	104	12
		7,50	157	133	13
		4,50	266	215	17
		4,00	304	244	18
		3,50	342	272	18
DKM-119	16,99	6,50	258	206	14
		6,00	296	233	15
		5,50	334	261	15
		5,00	372	288	16
		4,50	410	315	17
DKM-120	16,90	6,50	202	166	14
		6,00	240	195	15
		5,50	278	222	15
		5,00	316	250	16
		4,50	354	277	17
DKM-121	16,89	6,50	180	153	14
		6,00	218	182	15
		5,50	256	210	15
		5,00	295	238	16
		4,50	333	266	17
4,00	371	293	17		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

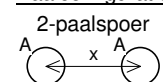
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,380/0,435 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	230	187	14
		6,00	268	215	15
		5,50	306	242	15
		5,00	344	270	16
		4,50	382	297	17
		4,00	421	325	17
DKM-123	16,94	6,50	226	185	14
		6,00	264	213	15
		5,50	302	241	15
		5,00	340	269	16
		4,50	378	296	17
		4,00	416	323	17
DKM-124	16,82	6,00	278	223	15
		5,50	316	251	15
		5,00	354	278	16
		4,50	392	306	17
		4,00	430	333	17
DKM-125	16,69	5,00	347	272	16
		4,50	386	299	16
		4,00	424	327	17
DKM-129	17,95	13,50	101	86	7
		13,00	139	114	8
		12,50	177	142	8
		12,00	215	170	9
DKM-130	18,46	12,50	161	134	10
		12,00	199	163	10
DKM-131	18,53	13,50	76	69	8
		13,00	114	99	9
		12,50	153	128	10
		12,00	191	157	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

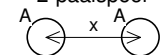
paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-132	18,42	13,50	60	55	8
		13,00	95	84	9
		12,50	133	114	10
		12,00	171	142	10
DKM-133	17,99	13,50	30	28	7
		13,00	67	61	8
		12,50	105	91	8
		12,00	129	110	9
DKM-141	18,10	13,00	53	49	8
		12,50	91	79	9
		12,00	129	108	9
DKM-142	18,46	13,00	23	23	9
		12,50	61	58	10
		12,00	100	90	10
DKM-143	18,56	12,50	159	133	10
		12,00	190	156	11
DKM-144	18,26	13,50	101	87	8
		13,00	139	116	8
		12,50	177	144	9
DKM-148	18,51	13,00	113	98	9
		12,50	151	127	10
		12,00	190	156	10
DKM-149	18,38	13,00	79	71	9
		12,50	115	101	9
		12,00	153	130	10
DKM-150	18,08	12,50	30	29	9
		12,00	68	62	9
DKM-151	18,56	13,50	114	98	9
		13,00	152	127	9
		12,50	190	155	10
		12,00	228	183	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

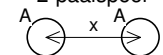
paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-152	18,67	13,50	109	96	9
		13,00	146	124	9
		12,50	182	151	10
DKM-153	18,51	13,50	102	88	8
		13,00	140	117	9
		12,50	178	145	10
		12,00	216	173	10
DKM-154	18,21	13,50	91	79	8
		13,00	121	102	8
		12,50	148	122	9
DKM-162	18,25	13,50	110	93	8
		13,00	149	121	8
		12,50	187	149	9
DKM-163	18,61	13,50	58	54	9
		13,00	96	85	9
		12,50	134	115	10
DKM-164	18,95	13,50	96	86	10
		13,00	130	112	10
		12,50	165	139	11
DKM-178	17,55	8,50	141	121	13
		8,00	174	147	13
		7,50	212	175	14
		7,00	248	201	15
DKM-179	17,82	8,50	141	123	13
		8,00	178	152	14
		7,50	216	180	15
		7,00	254	209	15
DKM-180	17,82	9,00	83	77	13
		8,50	121	108	13
		8,00	160	138	14
		7,50	198	167	15
		7,00	236	195	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : VIBRO (heidend getrokken)

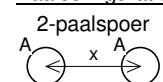
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : 0,380/0,435 m

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	76	71	13
		8,50	114	104	13
		8,00	152	135	14
		7,50	191	164	15
		7,00	229	193	15
DKM-182	17,74	9,00	75	70	13
		8,50	105	95	13
		8,00	134	119	14
		7,50	162	141	15
		7,00	194	166	15
DKM-183	17,68	9,00	59	56	12
		8,50	97	89	13
		8,00	136	120	14
		7,50	171	147	14
		7,00	208	175	15
DKM-184	17,71	9,00	60	56	12
		8,50	98	89	13
		8,00	134	118	14
		7,50	172	147	14
		7,00	210	176	15
DKM-185	17,67	9,00	122	108	12
		8,50	160	137	13
		8,00	199	166	14
		7,50	237	194	14
		7,00	275	222	15
DKM-186	17,63	9,00	129	112	12
		8,50	167	142	13
		8,00	205	170	14
		7,50	243	198	14
		7,00	281	226	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

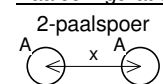
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-187	17,49	9,00	126	110	12
		8,50	165	139	13
		8,00	203	167	13
		7,50	241	195	14
		7,00	279	223	15
DKM-188	17,55	9,00	32	31	12
		8,50	68	63	13
		8,00	104	93	13
		7,50	138	120	14
		7,00	173	147	15
DKM-189	17,66	9,00	39	38	12
		8,50	75	69	13
		8,00	111	99	14
		7,50	145	126	14
		7,00	181	153	15
DKM-190	17,62	9,00	35	34	12
		8,50	73	68	13
		8,00	111	101	14
		7,50	149	132	14
		7,00	187	162	15
DKM-191	17,63	9,00	75	69	12
		8,50	113	101	13
		8,00	151	131	14
		7,50	185	157	14
		7,00	221	184	15
DKM-192	17,53	9,00	39	38	12
		8,50	70	65	13
		8,00	106	96	13
		7,50	144	126	14
		7,00	182	156	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **VIBRO (heidend getrokken)**

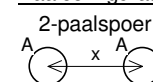
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,012$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,380/0,435 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	38	37	12
		8,50	68	63	13
		8,00	105	95	13
		7,50	143	125	14
		7,00	182	155	15
DKM-194	17,47	9,00	56	53	12
		8,50	85	78	13
		8,00	116	103	13
		7,50	146	127	14
		7,00	173	148	15
DKM-195	17,43	9,00	58	54	12
		8,50	88	80	12
		8,00	122	108	13
		7,50	160	138	14
		7,00	198	166	14
DKM-196	17,35	9,00	59	55	12
		8,50	97	87	12
		8,00	133	116	13
		7,50	171	144	14
		7,00	209	173	14
DKM-197	17,39	9,00	61	56	12
		8,50	99	88	12
		8,00	135	117	13
		7,50	173	146	14
		7,00	211	174	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

**Voorbeeldberekening gebaseerd op sondering DKM-1
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

Paaltype : **VIBRO (heiend getrokken)** **0,323/0,365 m**
Paalpuntniveau : 5,5 meter tov NAP

Correctie conusweerstand bij ontgraving

Geen ontgraving, geen correctie van de conusweerstand.

Berekening maximum puntweerstand

$$q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem}) \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

Paalklassefactor : $\alpha_p = 0,7$ (f)
Paalvoetvormfactor : $\beta = 1,0$ (g)
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor : $s = 1,0$ (h)
Traject I / II / III : 26,7 / 21,1 / 17,4 MPa

$$q_{b,max} = 14,4 \text{ MPa}$$

Berekening maximum schachtwrijving

$$R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a} \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

Startdiepte schachtwrijving : 8 m tov NAP
paalklassefactor : $\alpha_s = 0,014$ [tabel 7.e, 7.f]
 O_p : omtrek dwarsdoorsnede paalschacht
 ΔL : traject schachtwrijving

diepte [m tov NAP]	$q_{c;z;a}$ [MPa]	O_p [m]	ΔL [m]	$R_{s;cal}$ [kN]	$\Sigma R_{s;cal}$ [kN]
7,50	11,9	1,01	0,5	84	84
7,00	15,0	1,01	0,5	107	191
6,50	15,0	1,01	0,5	107	298
6,00	15,0	1,01	0,5	107	404
5,50	15,0	1,01	0,5	107	511

Berekening maximum draagkracht

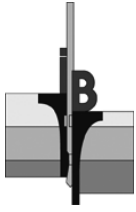
$$R_{c;cal} = A_b * q_{b,max} + R_{s;cal} \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

$$\text{Oppervlakte paalpunt} : A_b = 0,1046 \text{ m}^2$$

$$R_{c;cal} = 1511 + 511 = 2021 \text{ kN}$$

Berekening negatieve kleef

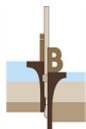
Geen negatieve kleef berekend



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage F3

Berekening fundering – avegaarpalen

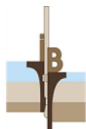
**Paalpuntniveau**

In de tabel worden per sondering de paalpuntniveaus gegeven waarvoor de draagkracht is berekend.

Tabel 1. Paalpuntniveau

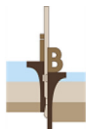
Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-1	17,42	6,5 tot 4,5
DKM-2	17,47	5,5 tot 4,0
DKM-3	17,50	6,0 tot 4,0
DKM-4	17,47	6,0 tot 4,0
DKM-5	17,44	6,0 tot 5,0
DKM-6	17,42	6,0 tot 4,5
DKM-7	17,52	6,0 tot 4,5
DKM-8	17,50	6,0 tot 4,5
DKM-9	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-10	17,52	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-11	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-12	17,55	9,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-13	17,57	9,5 tot 8,0 en 6,0 tot 4,5
DKM-14	17,57	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-15	17,65	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-16	17,68	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-17	17,64	10,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-18	17,54	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 4,5
DKM-19	17,40	5,5 tot 4,5
DKM-20	17,37	7,0 tot 4,5
DKM-21	17,35	6,5 tot 4,5
DKM-22	17,37	6,5 tot 4,0
DKM-23	17,38	6,0 tot 4,0
DKM-24	17,38	6,0 tot 4,0
DKM-25	17,37	5,5 tot 4,5
DKM-26	17,43	6,5 tot 4,5
DKM-27	17,43	6,5 tot 4,5
DKM-28	17,46	8,5 tot 7,5 en 5,0 tot 4,5
DKM-29	17,44	9,5 tot 9,0 en 5,5 tot 4,5
DKM-30	17,51	9,0 tot 7,5 en 6,0 tot 4,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-31	17,46	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-32	17,47	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-33	17,49	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-34	17,50	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-35	17,57	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-36	17,63	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-37	17,56	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-38	17,28	6,0 tot 4,5
DKM-39	17,27	6,0 tot 4,5
DKM-40	17,22	4,5 tot 4,0
DKM-41	17,31	5,5 tot 4,0
DKM-42	17,33	5,5 tot 5,0
DKM-43	17,30	5,5 tot 4,0
DKM-44	17,36	6,0 tot 4,5
DKM-45	17,35	8,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-46	17,39	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 4,5
DKM-47	17,39	9,5 tot 8,5 en 6,5 tot 4,5
DKM-48	17,43	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-49	17,37	9,5 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-50	17,41	9,0 tot 8,0 en 6,5 tot 5,0
DKM-51	17,47	9,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-52	17,43	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-53	17,51	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-54	17,49	10,0 tot 8,0 en 6,0 tot 5,0
DKM-55	17,32	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-56	17,34	9,5 tot 8,5 en 6,0 tot 5,0
DKM-58	17,23	6,5 tot 5,5 en 4,0
DKM-59	17,12	6,0 tot 4,5
DKM-63	17,27	7,5 tot 5,0
DKM-64	17,32	8,5 tot 5,5
DKM-65	17,26	9,0 tot 8,0
DKM-66	17,26	8,5 tot 7,0
DKM-67	17,29	9,5 tot 9,0 en 7,5 tot 7,0 en 5,5 tot 5,0
DKM-68	17,29	8,5 tot 5,5
DKM-69	17,34	10,0 tot 5,5
DKM-70	17,28	10,0 tot 7,5
DKM-71	17,35	10,0 tot 7,5
DKM-72	17,39	10,0 tot 7,5
DKM-73	17,45	9,0 tot 7,5
DKM-74	17,41	9,0 tot 7,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

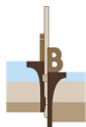
Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-76	17,04	6,0 tot 4,5
DKM-77	17,13	6,0 tot 4,0
DKM-79	17,21	6,0 tot 5,5 en 4,0
DKM-81	17,15	8,5 tot 6,5
DKM-82	17,20	9,0 tot 7,5
DKM-83	17,19	4,5 tot 3,5
DKM-84	17,26	7,5 tot 4,5
DKM-85	17,26	9,5 tot 5,5
DKM-86	17,27	9,5 tot 7,0
DKM-87	17,25	9,5 tot 7,0
DKM-88	17,26	9,5 tot 7,0
DKM-89	17,34	9,5 tot 7,0
DKM-90	17,39	9,0 tot 7,0
DKM-91	17,36	9,5 tot 7,0
DKM-92	17,19	8,5 tot 7,0
DKM-94	17,00	6,0 tot 4,5
DKM-95	17,09	7,5 tot 5,5
DKM-97	17,15	6,5 tot 5,5
DKM-98	17,10	6,5 tot 5,0
DKM-99	17,08	6,5 tot 5,0
DKM-100	17,13	6,5 tot 6,0
DKM-101	17,19	8,0 en 5,5 tot 5,0
DKM-102	17,22	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-103	17,18	9,5 tot 7,5
DKM-104	17,21	8,5 tot 5,0
DKM-105	17,20	10,0 tot 7,5
DKM-106	17,20	9,5 tot 7,5
DKM-107	17,21	9,0 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-108	17,27	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-109	17,32	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-110	17,28	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-111	17,25	9,5 tot 7,5 en 5,5 tot 4,5
DKM-112	17,01	6,5 tot 4,5
DKM-113	17,02	6,5 tot 4,5
DKM-114	16,99	6,5 tot 4,5
DKM-115	17,06	6,0 tot 5,0
DKM-116	17,00	6,0 tot 4,0
DKM-117	17,01	8,5 tot 7,5 en 6,0 tot 4,0
DKM-118	17,05	9,0 tot 7,5 en 4,5 tot 3,5
DKM-119	16,99	6,5 tot 4,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

**Paalpuntniveau**

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-120	16,90	6,5 tot 4,5
DKM-121	16,89	6,5 tot 4,0
DKM-122	16,90	6,5 tot 4,0
DKM-123	16,94	6,5 tot 4,0
DKM-124	16,82	6,0 tot 4,0
DKM-125	16,69	5,0 tot 4,0
DKM-129	17,95	13,5 tot 12,0
DKM-130	18,46	12,5 tot 12,0
DKM-131	18,53	13,5 tot 12,0
DKM-132	18,42	13,5 tot 12,0
DKM-133	17,99	13,5 tot 12,0
DKM-141	18,10	13,0 tot 12,0
DKM-142	18,46	13,0 tot 12,0
DKM-143	18,56	12,5 tot 12,0
DKM-144	18,26	13,5 tot 12,5
DKM-148	18,51	13,0 tot 12,0
DKM-149	18,38	13,0 tot 12,0
DKM-150	18,08	12,5 tot 12,0
DKM-151	18,56	13,5 tot 12,0
DKM-152	18,67	13,5 tot 12,5
DKM-153	18,51	13,5 tot 12,0
DKM-154	18,21	13,5 tot 12,5
DKM-162	18,25	13,5 tot 12,5
DKM-163	18,61	13,5 tot 12,5
DKM-164	18,95	13,5 tot 12,5
DKM-178	17,55	8,5 tot 7,0
DKM-179	17,82	8,5 tot 7,0
DKM-180	17,82	9,0 tot 7,0
DKM-181	17,84	9,0 tot 7,0
DKM-182	17,74	9,0 tot 7,0
DKM-183	17,68	9,0 tot 7,0
DKM-184	17,71	9,0 tot 7,0
DKM-185	17,67	9,0 tot 7,0
DKM-186	17,63	9,0 tot 7,0
DKM-187	17,49	9,0 tot 7,0
DKM-188	17,55	8,5 tot 7,0
DKM-189	17,66	9,0 tot 7,0
DKM-190	17,62	8,5 tot 7,0
DKM-191	17,63	9,0 tot 7,0
DKM-192	17,53	9,0 tot 7,0

1) Niveau ten tijde van onderzoek



Paalpuntniveau

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m tov NAP]	Paalpuntniveau [m tov NAP]
DKM-193	17,49	9,0 tot 7,0
DKM-194	17,47	9,0 tot 7,0
DKM-195	17,43	9,0 tot 7,0
DKM-196	17,35	9,0 tot 7,0
DKM-197	17,39	9,0 tot 7,0

1) Niveau ten tijde van onderzoek


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

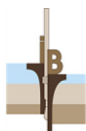
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	523	10,7	754	118
		6,00	484	9,2	647	161
		5,50	444	7,6	537	203
		5,00	437	6,8	484	246
		4,50	457	6,7	475	288
DKM-2	17,47	5,50	402	8,3	587	84
		5,00	371	7,0	492	126
		4,50	381	6,6	467	169
		4,00	444	7,5	530	211
DKM-3	17,50	6,00	480	9,6	676	125
		5,50	478	8,9	631	167
		5,00	491	8,6	609	210
		4,50	517	8,6	611	252
		4,00	567	9,2	652	294
DKM-4	17,47	6,00	275	5,3	376	83
		5,50	336	6,2	441	121
		5,00	369	6,4	453	162
		4,50	349	5,3	377	205
		4,00	308	3,8	266	247
DKM-5	17,44	6,00	294	5,6	396	95
		5,50	231	3,5	248	137
		5,00	217	2,6	182	180
DKM-6	17,42	6,00	390	8,1	573	77
		5,50	414	8,1	571	119
		5,00	431	7,9	557	162
		4,50	424	7,1	503	204
DKM-7	17,52	6,00	554	11,8	832	93
		5,50	540	10,8	766	135
		5,00	420	7,4	523	178
		4,50	343	5,0	353	220
DKM-8	17,50	6,00	317	6,8	477	52
		5,50	305	5,9	414	94
		5,00	476	9,3	657	137
		4,50	419	7,4	520	179

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

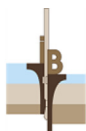
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	212	3,4	239	114
		8,50	219	3,0	215	150
		8,00	288	4,3	304	177
		7,50	297	4,0	283	213
		6,00	297	2,5	179	316
		5,50	466	6,1	433	344
		5,00	558	7,7	544	386
		4,50	508	5,9	418	428
DKM-10	17,52	9,50	428	8,4	594	120
		9,00	361	6,2	441	162
		8,50	312	4,5	317	204
		8,00	317	4,0	282	247
		7,50	331	3,8	267	285
		5,50	612	8,4	595	426
		5,00	586	7,2	509	469
		4,50	560	6,0	423	511
DKM-11	17,51	9,00	300	6,0	422	79
		8,50	277	4,8	342	121
		8,00	270	4,1	286	163
		7,50	290	4,0	280	204
		6,00	557	8,5	603	326
		5,50	543	7,6	536	369
		5,00	484	5,6	396	411
		4,50	452	4,2	300	454
DKM-12	17,55	9,50	214	4,1	292	66
		9,00	238	4,2	295	102
		8,50	257	4,1	291	138
		8,00	398	6,9	487	177
		7,50	421	6,8	483	220
		6,00	505	7,0	496	347
		5,50	518	6,7	474	389
		5,00	548	6,8	482	432
4,50	695	9,7	685	474		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

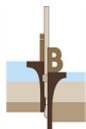
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	364	7,3	514	93
		9,00	340	6,1	431	136
		8,50	354	5,8	413	178
		8,00	377	5,8	409	221
		6,00	381	3,5	245	390
		5,50	417	3,8	271	424
		5,00	435	3,7	262	464
		4,50	417	2,7	191	504
DKM-14	17,57	10,00	473	10,2	721	68
		9,50	515	10,6	749	110
		9,00	465	8,8	623	153
		8,50	434	7,5	529	195
		8,00	414	6,4	452	237
		6,00	379	3,3	233	399
		5,50	375	2,7	192	433
		5,00	377	2,3	164	466
DKM-15	17,65	10,00	400	8,4	593	74
		9,50	482	9,8	693	111
		9,00	428	8,0	565	148
		8,50	343	5,5	387	185
		8,00	325	4,5	321	222
		6,00	387	4,0	286	359
		5,50	396	3,8	267	393
		5,00	386	3,0	215	429
DKM-16	17,68	10,00	323	6,6	466	73
		9,50	402	7,8	554	116
		9,00	391	7,0	495	158
		8,50	353	5,5	389	200
		8,00	364	5,2	365	243
		7,50	368	4,6	329	285
		6,00	483	5,6	393	412
		5,50	486	5,0	357	454
5,00	469	4,0	285	497		
4,50	461	3,3	236	533		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

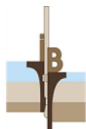
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	323	6,6	470	70
		9,50	406	8,0	565	112
		9,00	364	6,4	452	155
		8,50	351	5,5	389	197
		8,00	379	5,6	392	239
		7,50	416	5,8	412	282
		6,00	522	6,5	462	409
		5,50	522	5,9	419	451
		5,00	527	5,5	386	494
		4,50	538	5,1	360	536
DKM-18	17,54	9,50	201	4,0	285	51
		9,00	311	6,1	432	87
		8,50	309	5,5	386	129
		6,00	564	8,5	601	341
		5,50	597	8,7	613	383
		5,00	581	7,7	543	426
		4,50	710	10,1	716	468
DKM-19	17,40	5,50	315	6,2	439	85
		5,00	274	4,7	330	128
DKM-20	17,37	4,50	364	6,2	438	168
		7,00	590	12,9	912	72
		6,50	490	9,9	702	114
		6,00	399	7,2	509	157
		5,50	330	5,0	351	199
DKM-21	17,35	5,00	321	4,2	295	241
		4,50	338	4,0	282	282
		6,50	444	9,9	700	41
		6,00	431	9,0	635	83
		5,50	402	7,7	544	126
DKM-22	17,37	5,00	395	6,9	490	168
		4,50	391	6,3	442	211
		6,50	480	10,4	735	66
		6,00	493	10,1	714	109
		5,50	413	7,6	537	151
		5,00	394	6,6	463	193
		4,50	397	6,0	426	236
		4,00	453	6,8	477	278

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	402	9,0	635	35
		5,50	444	9,4	662	78
		5,00	447	8,8	625	120
		4,50	506	9,6	682	163
		4,00	527	9,5	673	205
DKM-24	17,38	6,00	324	6,8	479	61
		5,50	333	6,4	452	103
		5,00	333	5,8	410	146
		4,50	319	4,9	344	188
		4,00	312	4,1	290	230
DKM-25	17,37	5,50	328	6,6	468	79
		5,00	365	6,9	488	121
		4,50	357	6,1	431	164
DKM-26	17,43	6,50	395	8,4	594	65
		6,00	431	8,7	613	107
		5,50	391	7,1	502	150
		5,00	335	5,2	367	192
		4,50	330	4,5	316	234
DKM-27	17,43	6,50	286	5,9	420	57
		6,00	374	7,4	524	99
		5,50	362	6,5	461	142
		5,00	365	6,0	425	184
		4,50	374	5,6	398	226
DKM-28	17,46	8,50	154	2,6	184	72
		8,00	223	3,9	274	98
		7,50	217	3,2	228	135
		5,00	275	2,8	196	263
		4,50	422	5,8	412	292
DKM-29	17,44	9,50	230	3,6	258	126
		9,00	194	2,2	156	168
		5,50	438	5,7	405	326
		5,00	454	5,5	389	368
		4,50	507	6,2	435	410

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

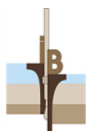
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	300	5,6	393	108
		8,50	376	6,7	477	150
		8,00	382	6,3	444	192
		7,50	627	11,5	811	235
		6,00	590	8,8	622	362
		5,50	522	6,6	467	404
		5,00	461	4,6	323	447
		4,50	463	4,0	283	489
DKM-31	17,46	9,50	437	8,8	620	109
		9,00	430	8,0	566	151
		8,50	441	7,7	543	193
		8,00	566	10,0	709	236
		7,50	569	9,5	671	278
		5,50	493	5,3	375	448
		5,00	472	4,2	298	490
		4,50	461	3,3	236	533
DKM-32	17,47	9,50	342	6,3	447	124
		9,00	341	5,7	402	167
		8,50	361	5,6	394	209
		8,00	413	6,2	438	252
		7,50	464	6,8	481	294
		5,50	668	9,2	651	464
		5,00	675	8,8	621	506
		4,50	659	7,8	551	548
DKM-33	17,49	9,50	184	3,5	250	58
		9,00	208	3,6	257	89
		8,50	220	3,4	243	123
		8,00	250	3,7	263	154
		7,50	349	5,6	393	190
		5,50	569	8,3	589	360
		5,00	582	8,0	568	402
		4,50	575	7,3	515	445
DKM-34	17,50	9,50	440	9,8	691	42
		9,00	456	9,6	676	85
		8,50	434	8,4	597	127
		8,00	426	7,7	541	170
		7,50	455	7,7	547	212
		5,50	648	9,9	698	382
		5,00	644	9,2	650	424
		4,50	557	6,5	462	467

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

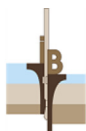
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	295	5,3	372	121
		9,00	359	6,2	435	163
		8,50	378	6,0	425	206
		8,00	388	5,6	399	248
		7,50	435	6,1	434	291
		5,50	509	5,5	389	460
		5,00	505	4,8	340	503
		4,50	606	6,6	466	545
DKM-36	17,63	9,50	192	4,1	291	29
		9,00	234	4,6	329	63
		8,50	300	5,6	398	103
		8,00	307	5,2	367	146
		7,50	328	5,1	359	188
		5,50	592	8,9	629	358
		5,00	520	6,6	467	400
		4,50	492	5,3	378	442
DKM-37	17,56	9,50	369	7,2	507	109
		9,00	492	9,5	668	152
		8,50	421	7,2	509	194
		8,00	369	5,4	380	236
		7,50	373	4,8	343	279
		5,50	602	7,9	561	444
		5,00	608	7,5	527	486
		4,50	633	7,5	527	529
DKM-38	17,28	6,00	600	13,1	926	75
		5,50	567	11,7	829	118
		5,00	528	10,2	721	160
		4,50	549	10,1	714	202
DKM-39	17,27	6,00	536	11,5	814	79
		5,50	560	11,5	813	122
		5,00	543	10,5	742	164
		4,50	599	11,2	792	207
DKM-40	17,22	4,50	450	9,5	674	76
		4,00	463	9,2	653	119
DKM-41	17,31	5,50	347	7,3	519	59
		5,00	357	7,0	494	102
		4,50	483	9,4	661	144
		4,00	472	8,5	601	187
DKM-42	17,33	5,50	240	4,7	333	66
		5,00	240	4,2	297	104

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	389	8,3	588	60
		5,00	391	7,8	550	103
		4,50	395	7,3	514	145
		4,00	417	7,2	509	188
DKM-44	17,36	6,00	324	6,8	483	58
		5,50	331	6,4	452	101
		5,00	302	5,1	360	143
		4,50	257	3,5	244	185
DKM-45	17,35	8,50	153	2,6	181	74
		8,00	152	2,1	151	104
		6,50	346	5,5	392	186
		6,00	519	9,1	641	224
		5,50	508	8,3	585	262
		5,00	467	6,8	479	300
DKM-46	17,39	4,50	461	6,1	431	338
		9,50	465	10,2	720	56
		9,00	449	9,2	650	98
		8,50	385	7,1	502	141
		8,00	341	5,5	386	183
		6,50	292	2,7	192	295
		6,00	313	2,9	203	320
		5,50	389	4,2	300	348
		5,00	443	5,0	356	384
		4,50	472	5,1	363	425
DKM-47	17,39	9,50	362	6,9	488	115
		9,00	311	5,1	360	158
		8,50	277	3,7	262	200
		6,50	332	3,1	218	336
		6,00	401	4,3	305	365
		5,50	400	3,8	268	399
		5,00	651	9,2	649	437
DKM-48	17,43	4,50	642	8,4	592	479
		9,50	410	7,9	561	122
		9,00	383	6,7	473	165
		8,50	381	6,1	429	207
		8,00	532	9,0	638	250
		6,50	489	6,2	438	377
		6,00	455	4,8	340	419
5,50	413	3,2	227	462		
5,00	475	4,2	298	494		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	231	4,0	284	102
		9,00	250	4,0	281	136
		8,50	330	5,4	380	170
		8,00	585	10,8	764	211
		6,50	613	9,7	684	339
		6,00	619	9,2	652	381
		5,50	584	7,8	550	423
		5,00	598	7,5	532	466
DKM-50	17,41	9,00	276	5,5	389	72
		8,50	232	3,9	273	114
		8,00	237	3,4	238	157
		6,50	557	9,3	659	270
		6,00	564	8,9	628	313
		5,50	501	6,8	481	355
		5,00	479	5,7	402	398
DKM-51	17,47	9,00	346	6,7	472	105
		8,50	339	5,9	419	147
		8,00	304	4,5	318	189
		6,00	579	8,9	629	337
		5,50	648	9,9	701	380
		5,00	654	9,5	669	422
DKM-52	17,43	10,00	394	8,1	576	81
		9,50	404	7,8	549	124
		9,00	420	7,6	535	166
		8,50	412	6,8	478	209
		8,00	423	6,4	455	251
		6,00	594	8,1	570	421
		5,50	606	7,7	547	463
		5,00	678	8,8	625	505
DKM-53	17,51	10,00	372	7,6	537	84
		9,50	392	7,5	527	127
		9,00	388	6,8	478	169
		8,50	412	6,7	476	212
		8,00	427	6,5	458	254
		6,00	565	7,4	524	419
		5,50	543	6,3	444	462
		5,00	563	6,2	435	504

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	343	7,0	496	75
		9,50	356	6,7	477	118
		9,00	346	5,9	418	160
		8,50	407	6,7	476	203
		8,00	409	6,2	437	245
		6,00	551	7,1	505	415
		5,50	522	5,9	414	457
		5,00	521	5,2	369	500
DKM-55	17,32	9,50	265	4,6	325	117
		9,00	264	4,0	281	160
		8,50	254	3,1	221	202
		6,00	445	4,8	342	400
		5,50	424	3,7	265	442
		5,00	469	4,3	305	478
DKM-56	17,34	9,50	191	4,4	313	6
		9,00	273	5,8	409	46
		8,50	260	4,9	345	89
		6,00	320	3,8	267	267
		5,50	435	6,0	423	303
		5,00	495	6,8	481	345
DKM-58	17,23	6,50	426	9,4	664	47
		6,00	295	5,7	403	89
		5,50	226	3,5	246	132
		4,00	558	9,9	696	234
DKM-59	17,12	6,00	495	10,5	742	84
		5,50	453	8,9	629	126
		5,00	404	7,2	506	169
		4,50	415	6,8	482	211
DKM-63	17,27	7,50	237	4,7	335	61
		7,00	249	4,4	311	104
		6,50	243	3,7	260	146
		6,00	442	7,9	560	178
		5,50	500	8,7	614	220
		5,00	488	7,8	552	262

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

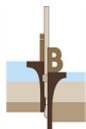
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	177	3,5	247	47
		8,00	161	2,7	188	80
		7,50	164	2,3	160	114
		7,00	164	1,9	135	138
		6,50	204	2,6	185	155
		6,00	222	2,7	192	179
		5,50	278	3,7	262	202
DKM-65	17,26	9,00	394	8,1	573	85
		8,50	327	5,9	418	127
		8,00	312	5,0	352	170
DKM-66	17,26	8,50	180	3,3	233	68
		8,00	423	8,6	605	101
		7,50	429	8,1	573	143
DKM-67	17,29	7,00	471	8,5	600	186
		9,50	267	4,5	318	127
		9,00	241	3,3	234	169
		7,50	392	5,4	379	275
		7,00	409	5,2	366	316
DKM-68	17,29	5,50	418	3,7	260	437
		5,00	623	8,0	565	474
		8,50	349	6,2	436	146
		8,00	549	10,3	728	188
		7,50	582	10,5	740	231
		7,00	620	10,8	761	273
		6,50	481	6,9	488	315
DKM-69	17,34	6,00	414	4,7	332	358
		5,50	369	3,0	215	400
		10,00	360	7,3	516	84
		9,50	350	6,5	457	127
		9,00	304	4,8	339	169
		8,50	329	4,8	339	210
		8,00	341	4,5	319	249
		7,50	544	8,7	617	290
		7,00	655	10,8	761	332
6,50	576	8,3	587	375		
6,00	504	6,0	424	417		
5,50	465	4,5	316	459		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	437	9,1	644	85
		9,50	426	8,3	584	127
		9,00	410	7,3	514	170
		8,50	412	6,7	475	212
		8,00	544	9,2	652	254
		7,50	563	9,1	642	297
DKM-71	17,35	10,00	512	10,9	770	85
		9,50	453	8,9	629	127
		9,00	412	7,3	517	170
		8,50	375	5,9	414	212
		8,00	489	7,9	561	254
		7,50	502	7,7	541	297
DKM-72	17,39	10,00	381	7,8	552	84
		9,50	348	6,4	454	127
		9,00	561	10,8	767	169
		8,50	563	10,3	727	212
		8,00	529	8,9	628	254
		7,50	554	8,9	627	297
DKM-73	17,45	9,00	351	7,5	527	59
		8,50	338	6,5	461	102
		8,00	458	8,8	619	144
		7,50	463	8,3	586	187
DKM-74	17,41	9,00	366	8,0	562	49
		8,50	347	6,9	488	91
		8,00	318	5,6	396	134
		7,50	299	4,6	323	176
DKM-76	17,04	6,00	537	11,5	811	85
		5,50	573	11,7	828	127
		5,00	568	11,0	778	170
		4,50	583	10,8	761	212
DKM-77	17,13	6,00	419	8,7	616	83
		5,50	416	8,1	569	125
		5,00	408	7,2	512	168
		4,50	562	10,3	728	210
DKM-79	17,21	4,00	496	8,1	575	252
		6,00	246	4,5	318	93
		5,50	197	2,7	194	135
		4,00	439	7,1	499	232

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	8,50	252	5,2	365	55
		8,00	379	7,6	534	98
		7,50	374	6,8	484	140
		7,00	432	7,6	537	183
		6,50	616	11,3	802	225
DKM-82	17,20	9,00	369	7,3	513	103
		8,50	388	7,1	502	145
		8,00	333	5,2	368	188
		7,50	292	3,6	258	230
DKM-83	17,19	4,50	295	4,6	325	168
		4,00	293	3,9	278	210
		3,50	289	3,3	231	251
DKM-84	17,26	7,50	420	6,1	431	270
		7,00	384	4,6	328	312
		6,50	390	4,2	296	355
		6,00	383	3,4	243	395
		5,50	413	3,7	262	428
		5,00	369	2,2	153	462
DKM-85	17,26	4,50	369	1,7	120	496
		9,50	210	3,7	262	88
		9,00	209	3,1	218	130
		8,50	216	2,7	193	168
		8,00	303	4,4	314	192
		7,50	334	4,6	324	233
		7,00	323	3,7	263	275
		6,50	314	3,0	211	313
		6,00	446	5,7	400	344
		5,50	545	7,4	523	386
DKM-86	17,27	9,50	344	6,3	448	125
		9,00	346	5,8	409	168
		8,50	395	6,4	449	210
		8,00	453	7,1	503	252
		7,50	479	7,1	505	295
		7,00	651	10,6	749	337
DKM-87	17,25	9,50	372	7,0	496	125
		9,00	366	6,3	444	167
		8,50	357	5,5	385	210
		8,00	410	6,1	431	252
		7,50	380	4,8	340	294
		7,00	374	4,1	287	337

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-88	17,26	9,50	438	8,6	608	122
		9,00	491	9,3	654	165
		8,50	464	8,0	568	207
		8,00	446	7,0	495	249
		7,50	443	6,3	446	292
		7,00	455	6,0	424	334
DKM-89	17,34	9,50	339	6,7	473	93
		9,00	533	10,6	753	136
		8,50	460	8,3	589	178
		8,00	403	6,4	451	221
		7,50	399	5,7	403	263
		7,00	403	5,2	367	305
DKM-90	17,39	9,00	291	6,2	435	51
		8,50	374	7,5	530	93
		8,00	306	5,3	375	136
		7,50	269	3,8	270	178
		7,00	264	3,1	220	219
		9,50	424	8,6	605	103
DKM-91	17,36	9,00	457	8,7	617	145
		8,50	451	8,0	565	188
		8,00	386	5,9	414	230
		7,50	377	5,1	357	272
		7,00	357	4,0	282	314
		8,50	235	4,3	302	90
DKM-92	17,19	8,00	229	3,5	250	133
		7,50	260	3,8	269	165
		7,00	247	3,0	213	199
		6,00	410	8,5	598	85
		5,50	500	10,0	706	128
		5,00	550	10,6	747	170
DKM-94	17,00	4,50	603	11,2	793	212
		7,50	298	6,6	465	32
		7,00	409	8,6	608	74
		6,50	303	5,5	389	117
		6,00	271	4,1	292	159
		5,50	252	3,1	219	202
DKM-95	17,09	6,50	309	7,3	516	0
		6,00	229	4,8	339	42
		5,50	174	2,9	206	85
		7,50	298	6,6	465	32
		7,00	409	8,6	608	74
		6,50	303	5,5	389	117
DKM-97	17,15	6,00	229	4,8	339	42
		5,50	174	2,9	206	85

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

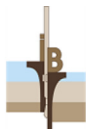
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-98	17,10	6,50	565	12,5	885	57
		6,00	478	9,9	698	100
		5,50	476	9,2	651	142
		5,00	473	8,5	604	184
DKM-99	17,08	6,50	454	10,1	716	41
		6,00	480	10,1	717	84
		5,50	491	9,8	692	126
		5,00	514	9,7	689	169
DKM-100	17,13	6,50	351	7,8	551	35
		6,00	292	5,8	410	77
DKM-101	17,19	8,00	196	3,7	262	65
		5,50	510	8,8	619	232
		5,00	499	7,9	558	275
DKM-102	17,22	9,50	265	5,7	400	42
		9,00	282	5,5	386	85
		8,50	260	4,3	306	127
		8,00	291	4,5	320	165
		7,50	262	3,3	234	202
		5,50	677	11,5	811	319
		5,00	691	11,2	791	361
DKM-103	17,18	4,50	661	9,9	699	403
		9,50	199	3,2	223	109
		9,00	215	3,0	212	146
		8,50	202	2,2	157	179
		8,00	272	3,5	247	206
DKM-104	17,21	7,50	271	2,9	206	247
		8,50	175	2,8	197	95
		8,00	190	2,8	198	118
		7,50	212	3,0	212	142
		7,00	280	4,2	298	169
		6,50	333	5,0	352	204
		6,00	328	4,4	308	239
DKM-105	17,20	5,50	564	9,4	661	279
		5,00	540	8,2	580	322
		10,00	282	5,5	386	85
		9,50	279	4,8	339	127
		9,00	263	3,8	269	170
		8,50	258	3,1	219	212
DKM-105	17,20	8,00	264	2,7	193	248
		7,50	289	3,0	210	272

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

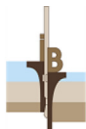
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-106	17,20	9,50	267	4,5	319	127
		9,00	384	6,7	474	167
		8,50	428	7,1	505	210
		8,00	507	8,4	593	252
		7,50	639	10,9	772	295
DKM-107	17,21	9,00	307	6,4	454	57
		8,50	315	6,0	426	100
		8,00	309	5,3	373	142
		7,50	483	8,8	621	185
		5,50	487	6,5	457	354
		5,00	495	6,1	429	397
DKM-108	17,27	4,50	494	5,5	385	439
		9,50	385	7,8	551	91
		9,00	467	9,1	645	134
		8,50	482	8,9	627	176
		8,00	461	7,8	550	218
		7,50	436	6,6	467	261
		5,50	431	4,1	290	428
DKM-109	17,32	5,00	436	3,6	257	471
		4,50	444	3,3	232	509
		9,50	355	7,8	552	41
		9,00	420	8,7	617	83
		8,50	437	8,5	604	126
		8,00	439	8,0	564	168
		7,50	452	7,7	544	210
DKM-110	17,28	5,50	347	3,0	211	369
		5,00	406	4,0	280	397
		4,50	409	3,5	251	431
		9,50	210	3,7	265	86
		9,00	228	3,6	255	125
		8,50	240	3,4	241	159
		8,00	360	5,7	406	194
7,50	355	5,0	357	236		
5,50	464	5,3	371	403		
5,00	477	5,0	351	445		
4,50	521	5,4	382	487		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

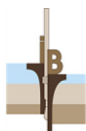
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	171	3,3	235	51
		9,00	235	4,4	309	82
		8,50	349	6,6	464	117
		8,00	321	5,3	375	159
		7,50	310	4,5	316	202
		5,50	451	5,5	386	367
		5,00	450	4,8	342	409
DKM-112	17,01	4,50	506	5,5	392	451
		6,50	400	7,8	553	114
		6,00	442	8,2	581	156
		5,50	466	8,2	579	199
		5,00	524	8,9	632	241
DKM-113	17,02	4,50	471	7,1	502	284
		6,50	456	9,8	693	67
		6,00	422	8,4	593	110
		5,50	425	7,9	557	152
DKM-114	16,99	5,00	460	8,1	572	195
		4,50	543	9,5	668	237
		6,50	547	12,2	864	49
		6,00	614	13,2	932	91
DKM-115	17,06	5,50	622	12,8	903	134
		5,00	599	11,6	823	176
		4,50	612	11,4	803	218
		6,00	385	8,1	573	70
DKM-116	17,00	5,50	309	5,7	403	113
		5,00	271	4,2	297	155
		6,00	418	9,1	645	51
DKM-117	17,01	5,50	431	8,8	625	94
		5,00	469	9,1	647	136
		4,50	463	8,4	593	179
		4,00	481	8,2	582	221
		8,50	193	3,8	271	51
		8,00	244	4,5	321	86
DKM-117	17,01	7,50	276	4,7	334	126
		6,00	333	4,5	317	238
		5,50	402	5,6	393	277
		5,00	396	4,9	343	318
		4,50	447	5,5	387	358
		4,00	468	5,4	384	398

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

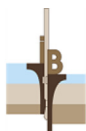
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-118	17,05	9,00	250	5,9	417	0
		8,50	212	4,4	311	42
		8,00	186	3,2	226	85
		7,50	177	2,4	168	127
		4,50	605	10,8	761	248
		4,00	462	6,8	481	291
DKM-119	16,99	3,50	403	4,8	339	333
		6,50	506	10,9	769	75
		6,00	458	9,1	647	118
		5,50	461	8,6	609	160
		5,00	461	8,0	567	202
DKM-120	16,90	4,50	531	9,1	641	245
		6,50	500	10,8	763	71
		6,00	533	11,0	775	114
		5,50	518	10,0	707	156
		5,00	446	7,7	546	199
DKM-121	16,89	4,50	422	6,5	462	241
		6,50	458	9,9	698	66
		6,00	541	11,3	795	108
		5,50	535	10,5	742	150
		5,00	455	8,0	565	193
DKM-122	16,90	4,50	397	6,0	427	235
		4,00	363	4,6	327	278
		6,50	539	11,5	815	84
		6,00	554	11,3	798	126
		5,50	580	11,3	799	169
DKM-123	16,94	5,00	560	10,2	722	211
		4,50	551	9,4	665	254
		4,00	559	9,0	636	296
		6,50	675	14,6	1033	93
		6,00	637	13,1	927	136
DKM-124	16,82	5,50	543	10,3	728	178
		5,00	480	8,2	580	221
		4,50	463	7,2	510	263
		4,00	468	6,7	476	305
		6,00	403	8,2	583	90
		5,50	420	8,0	567	132
		5,00	467	8,5	604	175
		4,50	537	9,6	678	217
		4,00	568	9,7	688	260

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-125	16,69	5,00	364	7,7	547	59
		4,50	371	7,3	518	102
		4,00	377	6,9	484	144
DKM-129	17,95	13,50	385	7,5	530	112
		13,00	338	5,8	409	155
		12,50	305	4,4	311	197
		12,00	274	3,1	217	239
DKM-130	18,46	12,50	294	4,4	311	179
		12,00	260	3,0	213	221
DKM-131	18,53	13,50	278	5,4	379	85
		13,00	364	6,8	481	127
		12,50	305	4,8	339	169
DKM-132	18,42	12,00	263	3,2	226	212
		13,50	237	4,7	329	66
		13,00	292	5,4	382	106
		12,50	305	5,1	360	148
DKM-133	17,99	12,00	271	3,7	262	190
		13,50	194	4,1	292	33
		13,00	200	3,7	259	74
		12,50	196	3,0	210	116
DKM-141	18,10	12,00	239	3,6	256	143
		13,00	238	4,8	338	59
		12,50	305	5,8	408	101
DKM-142	18,46	12,00	346	6,1	434	143
		13,00	245	5,4	384	26
		12,50	398	8,4	595	68
DKM-143	18,56	12,00	382	7,4	526	111
		12,50	237	3,1	219	176
		12,00	239	2,6	187	211
DKM-144	18,26	13,50	368	7,1	502	112
		13,00	300	4,9	346	154
		12,50	237	2,8	198	197
DKM-148	18,51	13,00	289	5,0	357	126
		12,50	330	5,4	382	168
		12,00	316	4,5	317	211
DKM-149	18,38	13,00	237	4,3	307	87
		12,50	313	5,6	395	128
		12,00	321	5,2	366	170
DKM-150	18,08	12,50	311	6,9	485	33
		12,00	353	7,3	514	75

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-151	18,56	13,50	382	7,2	511	126
		13,00	500	9,4	665	169
		12,50	533	9,6	679	211
		12,00	492	8,0	567	253
DKM-152	18,67	13,50	511	10,3	731	121
		13,00	452	8,4	592	162
		12,50	393	6,4	452	202
		12,00	483	8,0	565	240
DKM-153	18,51	13,50	332	6,2	441	113
		13,00	383	6,8	484	155
		12,50	519	9,5	669	198
		12,00	483	8,0	565	240
DKM-154	18,21	13,50	200	3,3	233	101
		13,00	199	2,8	197	135
		12,50	289	4,5	318	164
		12,00	289	4,5	318	164
DKM-162	18,25	13,50	391	7,5	530	123
		13,00	380	6,6	469	165
		12,50	496	8,8	619	208
		12,00	445	9,6	678	64
DKM-163	18,61	13,50	440	8,9	627	107
		13,00	440	8,9	627	107
		12,50	424	7,9	558	149
		12,00	424	7,9	558	149
DKM-164	18,95	13,50	233	4,0	281	107
		13,00	263	4,2	294	144
		12,50	463	8,3	588	184
		12,00	463	8,3	588	184
DKM-178	17,55	8,50	244	3,5	251	156
		8,00	316	4,7	333	194
		7,50	303	3,8	269	236
		7,00	307	3,3	236	276
DKM-179	17,82	8,50	284	4,5	318	157
		8,00	432	7,4	523	198
		7,50	432	6,8	481	240
		7,00	555	9,1	643	283
DKM-180	17,82	9,00	331	6,5	459	93
		8,50	353	6,4	453	135
		8,00	371	6,2	441	177
		7,50	502	8,7	618	220
		7,00	519	8,5	604	262

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	544	11,6	823	85
		8,50	517	10,4	736	127
		8,00	514	9,7	688	169
		7,50	537	9,7	684	212
		7,00	574	9,9	703	254
DKM-182	17,74	9,00	237	4,4	312	83
		8,50	205	3,2	225	117
		8,00	219	3,1	216	149
		7,50	247	3,3	233	180
		7,00	457	7,7	546	216
DKM-183	17,68	9,00	306	6,3	445	66
		8,50	284	5,2	365	108
		8,00	280	4,5	316	151
		7,50	312	4,7	330	190
		7,00	468	7,8	549	231
DKM-184	17,71	9,00	238	4,7	331	66
		8,50	245	4,2	300	109
		8,00	331	5,7	404	149
		7,50	375	6,2	435	191
		7,00	430	6,8	484	234
DKM-185	17,67	9,00	475	9,3	657	136
		8,50	478	8,7	618	178
		8,00	476	8,1	573	221
		7,50	474	7,5	528	263
		7,00	574	9,2	652	305
DKM-186	17,63	9,00	442	8,4	594	143
		8,50	429	7,5	530	185
		8,00	440	7,2	507	228
		7,50	542	9,0	634	270
		7,00	514	7,7	545	312
DKM-187	17,49	9,00	437	8,3	589	140
		8,50	438	7,7	547	183
		8,00	414	6,6	466	225
		7,50	486	7,7	544	268
		7,00	529	8,1	573	310
DKM-188	17,55	8,50	236	4,5	319	75
		8,00	253	4,3	306	115
		7,50	294	4,8	337	153
		7,00	385	6,4	449	192

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

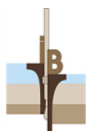
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-189	17,66	9,00	232	4,9	344	44
		8,50	239	4,5	316	83
		8,00	259	4,4	308	123
		7,50	290	4,6	323	161
		7,00	431	7,3	519	201
DKM-190	17,62	8,50	365	7,5	527	81
		8,00	399	7,7	543	123
		7,50	404	7,2	509	166
		7,00	416	6,9	486	208
DKM-191	17,63	9,00	291	5,7	403	83
		8,50	261	4,4	309	126
		8,00	269	4,0	281	168
		7,50	308	4,4	309	205
		7,00	476	7,8	548	245
DKM-192	17,53	9,00	223	4,6	328	44
		8,50	229	4,3	304	78
		8,00	424	8,3	589	118
		7,50	427	7,8	552	160
DKM-193	17,49	7,00	447	7,7	543	203
		9,00	173	3,5	247	42
		8,50	248	4,8	339	75
		8,00	394	7,6	541	117
		7,50	396	7,1	501	159
DKM-194	17,47	7,00	523	9,5	671	202
		9,00	199	3,8	269	62
		8,50	252	4,6	325	95
		8,00	227	3,5	251	129
		7,50	237	3,3	232	162
DKM-195	17,43	7,00	249	3,1	222	192
		9,00	223	4,4	308	64
		8,50	219	3,8	267	98
		8,00	362	6,6	468	136
		7,50	431	7,6	541	178
DKM-196	17,35	7,00	485	8,3	588	221
		9,00	243	4,8	341	65
		8,50	262	4,7	330	108
		8,00	308	5,2	365	148
		7,50	442	7,7	547	190
		7,00	399	6,1	433	233

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39$; $\xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,300 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-197	17,39	9,00	245	4,8	341	67
		8,50	260	4,6	324	110
		8,00	315	5,3	375	150
		7,50	433	7,5	530	192
		7,00	399	6,1	431	235

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	661	10,0	964	138
		6,00	606	8,6	823	188
		5,50	572	7,4	716	237
		5,00	567	6,8	659	287
		4,50	589	6,7	646	336
DKM-2	17,47	5,50	491	7,5	721	98
		5,00	489	6,9	668	148
		4,50	498	6,6	634	197
		4,00	580	7,5	721	247
DKM-3	17,50	6,00	622	9,3	892	146
		5,50	631	8,9	858	195
		5,00	643	8,6	829	245
		4,50	672	8,6	827	294
DKM-4	17,47	4,00	738	9,2	887	343
		6,00	365	5,3	512	96
		5,50	442	6,2	597	141
		5,00	480	6,4	611	189
DKM-5	17,44	4,50	451	5,3	513	239
		4,00	392	3,8	366	288
		6,00	360	5,1	491	111
		5,50	291	3,4	326	160
DKM-6	17,42	5,00	274	2,6	248	210
		6,00	521	8,1	779	90
		5,50	549	8,1	777	139
		5,00	569	7,9	760	189
		4,50	550	7,1	679	238

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

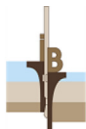
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-7	17,52	6,00	743	11,8	1132	108
		5,50	677	10,1	972	158
		5,00	511	6,7	645	207
		4,50	428	4,7	456	257
DKM-8	17,50	6,00	425	6,7	649	61
		5,50	403	5,8	562	110
		5,00	580	8,4	808	159
		4,50	538	7,2	689	209
DKM-9	17,51	9,00	275	3,4	325	133
		8,50	281	3,0	293	175
		8,00	372	4,3	414	206
		7,50	355	3,6	343	249
		6,00	365	2,5	241	369
		5,50	592	6,1	587	401
		5,00	676	7,0	677	450
		4,50	640	5,9	567	500
DKM-10	17,52	9,50	520	7,6	727	140
		9,00	438	5,6	541	189
		8,50	401	4,5	430	239
		8,00	403	4,0	384	288
		7,50	418	3,8	366	332
		5,50	775	8,3	795	498
		5,00	739	7,1	685	547
		4,50	702	6,0	575	596
DKM-11	17,51	9,00	366	5,4	520	92
		8,50	363	4,8	465	141
		8,00	348	4,1	390	191
		7,50	373	4,0	385	238
		6,00	683	7,9	759	381
		5,50	696	7,6	730	430
		5,00	582	5,1	491	480
		4,50	558	4,2	402	529

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;I;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	284	4,1	397	77
		9,00	312	4,2	402	119
		8,50	333	4,1	394	161
		8,00	521	6,9	662	207
		7,50	548	6,8	658	256
		6,00	647	7,0	675	405
		5,50	659	6,7	646	454
		5,00	694	6,8	654	504
		4,50	865	9,2	889	553
		DKM-13	17,57	9,50	451	6,7
9,00	447			6,1	587	158
8,50	461			5,8	562	208
8,00	488			5,8	556	257
6,00	473			3,5	334	455
5,50	516			3,8	367	494
5,00	521			3,4	327	542
4,50	508			2,7	260	588
DKM-14	17,57	10,00	636	10,2	981	79
		9,50	633	9,6	927	129
		9,00	590	8,4	806	178
		8,50	564	7,4	714	228
		8,00	503	5,8	563	277
		6,00	454	3,0	292	466
		5,50	460	2,7	262	505
		5,00	457	2,3	219	543
DKM-15	17,65	10,00	535	8,4	807	86
		9,50	592	8,9	857	129
		9,00	519	7,2	693	172
		8,50	427	5,2	497	215
		8,00	417	4,5	437	259
		6,00	472	3,8	368	419
		5,50	493	3,8	363	459
		5,00	475	3,0	293	500

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

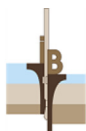
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	432	6,6	635	85
		9,50	532	7,8	752	135
		9,00	485	6,5	625	184
		8,50	456	5,5	527	234
		8,00	468	5,2	497	283
		7,50	465	4,6	443	333
		6,00	597	5,3	514	481
		5,50	595	4,8	462	530
		5,00	553	3,6	343	580
		4,50	565	3,3	321	622
DKM-17	17,64	10,00	429	6,6	635	81
		9,50	495	7,2	694	131
		9,00	476	6,4	613	180
		8,50	455	5,5	529	230
		8,00	490	5,6	539	279
		7,50	533	5,8	561	329
		6,00	659	6,5	621	477
		5,50	658	5,9	570	527
		5,00	660	5,5	525	576
		4,50	641	4,6	444	626
DKM-18	17,54	9,50	266	4,0	385	59
		9,00	411	6,1	585	101
		8,50	405	5,5	526	150
		6,00	728	8,5	817	398
		5,50	768	8,7	834	447
		5,00	742	7,7	741	497
		4,50	909	10,1	969	546
DKM-19	17,40	5,50	418	6,2	598	100
		5,00	359	4,7	449	149
		4,50	441	5,6	539	196
DKM-20	17,37	7,00	725	11,7	1126	84
		6,50	613	9,2	889	133
		6,00	487	6,5	630	183
		5,50	420	4,9	468	232
		5,00	409	4,2	400	282
		4,50	428	4,0	384	329

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

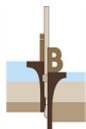
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-21	17,35	6,50	550	9,0	870	48
		6,00	575	9,0	862	97
		5,50	490	7,0	670	147
		5,00	515	6,9	663	196
		4,50	506	6,2	599	246
DKM-22	17,37	6,50	632	10,2	977	77
		6,00	620	9,4	908	127
		5,50	506	6,9	667	176
		5,00	513	6,5	629	226
		4,50	513	6,0	580	275
DKM-23	17,38	4,00	584	6,8	650	325
		6,00	544	9,0	866	41
		5,50	594	9,3	899	91
		5,00	593	8,8	848	140
		4,50	670	9,6	928	190
DKM-24	17,38	4,00	693	9,5	916	239
		6,00	433	6,8	651	71
		5,50	440	6,4	614	120
		5,00	407	5,3	508	170
		4,50	412	4,9	468	219
DKM-25	17,37	4,00	398	4,1	395	269
		5,50	437	6,6	636	92
		5,00	477	6,8	654	141
		4,50	435	5,6	535	191
DKM-26	17,43	6,50	533	8,4	813	75
		6,00	577	8,7	838	125
		5,50	474	6,4	616	174
		5,00	431	5,1	495	224
		4,50	422	4,5	430	273
DKM-27	17,43	6,50	382	5,9	570	66
		6,00	488	7,3	698	116
		5,50	462	6,3	605	165
		5,00	475	6,0	578	215
		4,50	483	5,6	542	264
DKM-28	17,46	8,50	201	2,6	250	84
		8,00	282	3,7	356	115
		7,50	280	3,2	310	157
		5,00	347	2,8	272	307
		4,50	539	5,8	558	341

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-29	17,44	9,50	282	3,4	323	147
		9,00	233	2,0	192	196
		5,50	558	5,7	551	380
		5,00	575	5,5	530	429
		4,50	625	5,9	564	479
DKM-30	17,51	9,00	395	5,5	534	125
		8,50	493	6,7	647	175
		8,00	498	6,3	606	224
		7,50	826	11,5	1103	274
		6,00	715	8,0	770	422
		5,50	629	6,0	577	472
		5,00	566	4,4	424	521
		4,50	573	4,0	385	571
DKM-31	17,46	9,50	582	8,8	844	127
		9,00	568	8,0	771	176
		8,50	579	7,7	741	226
		8,00	729	9,8	941	275
		7,50	742	9,5	913	325
		5,50	593	4,8	466	522
		5,00	586	4,2	405	572
DKM-32	17,47	4,50	565	3,3	321	621
		9,50	446	6,2	599	145
		9,00	444	5,7	547	195
		8,50	468	5,6	537	244
		8,00	534	6,2	597	293
		7,50	594	6,7	648	343
		5,50	850	9,1	877	541
DKM-33	17,49	5,00	854	8,7	835	590
		4,50	793	7,1	683	640
		9,50	244	3,5	340	67
		9,00	272	3,6	350	104
		8,50	285	3,4	331	143
		8,00	321	3,7	356	180
		7,50	456	5,6	539	222
5,50	727	8,2	793	420		
5,00	745	8,0	774	469		
4,50	731	7,3	701	519		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

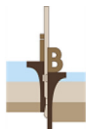
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-34	17,50	9,50	595	9,8	944	49
		9,00	580	9,0	869	99
		8,50	576	8,4	812	148
		8,00	560	7,7	737	198
		7,50	594	7,7	744	247
		5,50	837	9,9	950	445
		5,00	775	8,3	799	495
		4,50	695	6,4	616	544
DKM-35	17,57	9,50	388	5,3	506	141
		9,00	468	6,1	591	191
		8,50	490	6,0	578	240
		8,00	499	5,6	543	290
		7,50	558	6,1	591	339
		5,50	639	5,5	529	537
		5,00	631	4,8	465	587
		4,50	733	6,1	587	636
DKM-36	17,63	9,50	257	4,1	395	33
		9,00	309	4,6	443	73
		8,50	382	5,4	517	120
		8,00	401	5,2	500	170
		7,50	424	5,1	488	219
		5,50	717	8,1	779	417
		5,00	630	6,1	585	467
		4,50	617	5,3	514	516
DKM-37	17,56	9,50	490	7,2	690	127
		9,00	627	9,0	869	177
		8,50	511	6,5	625	226
		8,00	473	5,3	513	276
		7,50	475	4,8	466	325
		5,50	768	7,9	763	518
		5,00	774	7,5	724	567
		4,50	762	6,8	655	617
DKM-38	17,28	6,00	789	12,8	1228	88
		5,50	715	11,0	1055	137
		5,00	698	10,2	977	187
		4,50	722	10,1	968	236
DKM-39	17,27	6,00	714	11,4	1098	93
		5,50	747	11,5	1104	142
		5,00	719	10,5	1007	192
		4,50	762	10,7	1029	241

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-40	17,22	4,50	602	9,5	916	89
		4,00	614	9,2	886	138
DKM-41	17,31	5,50	464	7,3	705	69
		5,00	475	7,0	673	119
		4,50	638	9,3	896	168
		4,00	592	8,0	770	218
DKM-42	17,33	5,50	317	4,7	452	77
		5,00	303	4,0	385	121
DKM-43	17,30	5,50	512	8,1	783	70
		5,00	519	7,8	747	120
		4,50	519	7,2	697	169
		4,00	546	7,2	691	219
DKM-44	17,36	6,00	435	6,8	657	68
		5,50	405	5,8	558	117
		5,00	367	4,6	445	167
		4,50	329	3,5	332	216
DKM-45	17,35	8,50	196	2,5	240	86
		8,00	194	2,1	202	121
		6,50	447	5,5	529	217
		6,00	664	8,8	847	261
		5,50	646	8,0	773	305
		5,00	600	6,8	651	350
		4,50	561	5,6	541	394
		4,00	546	7,2	691	219
DKM-46	17,39	9,50	629	10,2	985	65
		9,00	547	8,3	799	114
		8,50	465	6,4	611	164
		8,00	419	5,0	485	213
		6,50	363	2,7	261	344
		6,00	391	2,9	279	373
		5,50	489	4,2	408	407
		5,00	559	5,0	484	448
DKM-47	17,39	4,50	593	5,1	494	496
		9,50	444	6,3	606	135
		9,00	393	4,9	471	184
		8,50	337	3,4	328	234
		6,50	413	3,1	297	392
		6,00	504	4,3	415	426
		5,50	498	3,8	366	465
5,00	835	9,2	883	510		
		4,50	821	8,4	810	559

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

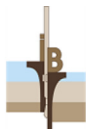
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-48	17,43	9,50	514	7,4	714	143
		9,00	501	6,7	644	192
		8,50	495	6,1	584	242
		8,00	694	9,0	866	291
		6,50	600	5,8	560	440
		6,00	571	4,8	463	489
		5,50	508	3,2	309	539
DKM-49	17,37	5,00	588	4,2	404	576
		9,50	303	4,0	386	119
		9,00	324	4,0	382	158
		8,50	430	5,4	520	198
		8,00	773	10,8	1043	246
		6,50	787	9,5	918	395
		6,00	791	9,1	876	444
DKM-50	17,41	5,50	741	7,7	741	494
		5,00	759	7,5	723	543
		9,00	339	5,0	481	84
		8,50	302	3,9	371	133
		8,00	303	3,4	323	183
		6,50	702	8,9	856	315
		6,00	715	8,6	827	365
DKM-51	17,47	5,50	605	6,2	595	414
		5,00	596	5,5	530	464
		9,00	457	6,7	640	122
		8,50	432	5,7	548	172
		8,00	369	4,1	394	221
		6,00	749	8,9	856	393
		5,50	830	9,8	942	443
DKM-52	17,43	5,00	821	9,1	877	492
		10,00	525	8,1	780	95
		9,50	535	7,8	748	144
		9,00	532	7,2	694	194
		8,50	534	6,7	647	243
		8,00	547	6,4	620	293
		6,00	760	8,1	776	491
5,50	771	7,7	745	540		
5,00	858	8,7	841	590		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-53	17,51	10,00	493	7,5	725	98
		9,50	517	7,4	715	148
		9,00	508	6,8	650	197
		8,50	537	6,7	648	247
		8,00	552	6,5	625	296
		6,00	690	6,9	662	489
		5,50	685	6,3	604	539
		5,00	708	6,2	592	588
DKM-54	17,49	10,00	456	7,0	672	88
		9,50	471	6,7	649	137
		9,00	452	5,9	568	187
		8,50	530	6,7	648	236
		8,00	531	6,2	599	286
		6,00	700	7,1	684	484
		5,50	641	5,6	536	533
		5,00	650	5,2	502	583
DKM-55	17,32	9,50	324	4,2	404	137
		9,00	341	4,0	383	186
		8,50	322	3,1	301	236
		6,00	559	4,8	466	467
		5,50	525	3,7	360	516
		5,00	565	4,0	385	557
DKM-56	17,34	9,50	258	4,4	423	7
		9,00	366	5,8	556	54
		8,50	319	4,5	428	104
		6,00	406	3,8	366	312
		5,50	558	6,0	577	353
		5,00	599	6,2	597	402
DKM-58	17,23	6,50	523	8,5	818	55
		6,00	362	5,2	500	104
		5,50	292	3,5	333	154
		4,00	735	9,9	952	273
DKM-59	17,12	6,00	634	10,0	960	98
		5,50	579	8,5	818	147
		5,00	522	7,0	674	197
		4,50	539	6,8	653	246

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

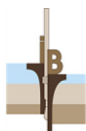
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-63	17,27	7,50	305	4,5	437	71
		7,00	326	4,4	423	121
		6,50	313	3,7	353	170
		6,00	580	7,9	760	207
		5,50	655	8,7	836	256
DKM-64	17,32	5,00	633	7,8	750	306
		8,50	218	3,2	308	55
		8,00	207	2,6	252	93
		7,50	210	2,3	218	133
		7,00	206	1,9	183	161
DKM-65	17,26	6,50	258	2,6	250	181
		6,00	283	2,7	263	209
		5,50	338	3,4	328	236
		9,00	479	7,3	700	99
		8,50	424	5,8	559	148
DKM-66	17,26	8,00	406	5,0	478	198
		8,50	237	3,3	317	79
		8,00	564	8,6	823	117
DKM-67	17,29	7,50	567	8,1	779	167
		7,00	619	8,5	816	216
		9,50	325	4,1	394	148
		9,00	300	3,1	303	197
		7,50	502	5,4	516	320
DKM-68	17,29	7,00	492	4,7	452	369
		5,50	521	3,7	359	510
		5,00	747	7,2	693	553
		8,50	457	6,2	593	170
		8,00	726	10,3	991	219
		7,50	765	10,5	1007	269
DKM-68	17,29	7,00	791	10,4	1001	318
		6,50	584	6,3	606	368
		6,00	499	4,3	415	417
		5,50	454	3,0	291	467
		5,00	454	3,0	291	467

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

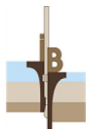
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-69	17,34	10,00	459	6,9	668	98
		9,50	430	5,9	570	148
		9,00	395	4,8	461	197
		8,50	424	4,8	462	245
		8,00	434	4,5	433	291
		7,50	704	8,7	837	338
		7,00	846	10,6	1023	387
		6,50	695	7,5	722	437
		6,00	605	5,4	522	486
		5,50	567	4,3	410	536
DKM-70	17,28	10,00	573	8,9	856	99
		9,50	526	7,6	728	148
		9,00	538	7,3	699	198
		8,50	536	6,7	647	247
		8,00	707	9,2	882	297
		7,50	731	9,1	873	346
DKM-71	17,35	10,00	659	10,4	1001	99
		9,50	555	8,1	778	148
		9,00	541	7,3	704	198
		8,50	486	5,9	563	247
		8,00	635	7,9	763	297
		7,50	649	7,7	736	346
DKM-72	17,39	10,00	509	7,8	751	99
		9,50	458	6,4	616	148
		9,00	737	10,7	1032	198
		8,50	692	9,4	907	247
		8,00	690	8,9	855	296
		7,50	719	8,9	854	346
DKM-73	17,45	9,00	471	7,5	717	69
		8,50	446	6,5	625	119
		8,00	606	8,8	843	168
		7,50	593	8,0	771	218
DKM-74	17,41	9,00	493	8,0	765	57
		8,50	426	6,3	604	106
		8,00	407	5,4	523	156
		7,50	377	4,4	424	205
DKM-76	17,04	6,00	723	11,5	1107	99
		5,50	734	11,2	1075	148
		5,00	752	11,0	1056	198
		4,50	753	10,5	1008	247

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

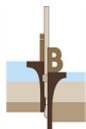
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-77	17,13	6,00	556	8,6	830	97
		5,50	550	8,0	772	146
		5,00	533	7,2	693	196
		4,50	683	9,3	895	245
		4,00	645	8,1	782	295
DKM-79	17,21	6,00	300	4,1	392	108
		5,50	250	2,7	260	158
		4,00	570	7,1	679	271
		8,00	339	5,2	500	65
DKM-81	17,15	8,00	504	7,6	727	114
		7,50	490	6,8	654	164
		7,00	566	7,6	731	213
		6,50	750	10,3	989	263
		9,00	489	7,2	696	120
DKM-82	17,20	8,50	471	6,4	616	169
		8,00	402	4,7	452	219
		7,50	367	3,6	343	268
		4,50	379	4,5	437	196
DKM-83	17,19	4,00	374	3,9	379	245
		3,50	366	3,3	318	293
		7,50	506	5,5	529	315
DKM-84	17,26	7,00	486	4,6	446	364
		6,50	490	4,2	403	414
		6,00	473	3,4	327	461
		5,50	495	3,4	327	499
		5,00	442	2,1	199	539
		4,50	445	1,7	164	578
		9,50	257	3,4	325	103
DKM-85	17,26	9,00	269	3,1	297	152
		8,50	275	2,7	263	196
		8,00	388	4,4	423	224
		7,50	421	4,5	431	272
		7,00	407	3,7	358	321
		6,50	394	3,0	292	365
		6,00	569	5,7	548	401
		5,50	676	7,0	677	451

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-86	17,27	9,50	453	6,3	610	146
		9,00	450	5,8	556	195
		8,50	516	6,4	616	245
		8,00	587	7,1	684	294
		7,50	616	7,1	683	344
		7,00	847	10,6	1019	393
DKM-87	17,25	9,50	472	6,7	642	146
		9,00	479	6,3	605	195
		8,50	461	5,5	525	244
		8,00	493	5,5	529	294
		7,50	483	4,8	462	343
		7,00	470	4,1	391	393
DKM-88	17,26	9,50	583	8,6	829	143
		9,00	649	9,3	890	192
		8,50	590	7,7	742	241
		8,00	576	7,0	671	291
		7,50	561	6,2	595	340
		7,00	544	5,4	517	390
DKM-89	17,34	9,50	451	6,7	644	109
		9,00	683	10,2	981	158
		8,50	571	7,7	745	208
		8,00	521	6,4	612	257
		7,50	513	5,7	548	307
		7,00	514	5,2	500	356
DKM-90	17,39	9,00	391	6,2	592	59
		8,50	457	6,8	654	109
		8,00	383	5,0	480	158
		7,50	345	3,8	368	208
		7,00	333	3,1	300	256
		9,50	568	8,6	827	120
DKM-91	17,36	9,00	603	8,7	837	169
		8,50	547	7,2	693	219
		8,00	497	5,8	560	268
		7,50	468	4,8	462	318
		7,00	451	4,0	385	367
		8,50	309	4,3	410	105
DKM-92	17,19	8,00	296	3,5	339	155
		7,50	333	3,8	362	193
		7,00	310	3,0	285	232

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-94	17,00	6,00	549	8,5	816	99
		5,50	666	10,0	962	149
		5,00	730	10,6	1020	198
		4,50	788	11,1	1067	248
DKM-95	17,09	7,50	405	6,6	639	37
		7,00	502	7,8	750	87
		6,50	370	5,0	481	136
		6,00	348	4,1	394	186
		5,50	318	3,1	296	235
DKM-97	17,15	6,50	381	6,6	635	0
		6,00	283	4,4	423	49
		5,50	226	2,9	278	99
DKM-98	17,10	6,50	693	11,3	1089	67
		6,00	633	9,8	940	116
		5,50	629	9,2	883	166
		5,00	619	8,5	818	215
DKM-99	17,08	6,50	611	10,1	972	48
		6,00	641	10,1	971	98
		5,50	651	9,8	939	147
		5,00	678	9,7	934	197
DKM-100	17,13	6,50	434	7,1	683	40
		6,00	360	5,3	510	90
DKM-101	17,19	8,00	243	3,4	330	76
		5,50	667	8,8	842	271
		5,00	647	7,9	759	320
		9,50	348	5,5	531	49
DKM-102	17,22	9,00	374	5,5	526	99
		8,50	333	4,2	407	148
		8,00	374	4,5	431	193
		7,50	313	3,0	286	236
		5,50	870	11,2	1079	372
		5,00	885	11,0	1054	421
		4,50	808	9,1	876	471
		9,50	255	3,1	299	127
DKM-103	17,18	9,00	275	3,0	288	170
		8,50	252	2,2	212	209
		8,00	331	3,2	312	241
		7,50	340	2,9	280	288

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

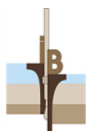
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-104	17,21	8,50	227	2,8	268	111
		8,00	245	2,8	270	138
		7,50	272	3,0	288	166
		7,00	360	4,2	404	197
		6,50	430	5,0	479	238
		6,00	422	4,4	425	279
		5,50	738	9,4	904	326
		5,00	649	7,4	707	375
DKM-105	17,20	10,00	374	5,5	525	99
		9,50	350	4,5	436	148
		9,00	318	3,5	333	198
		8,50	327	3,1	298	247
		8,00	331	2,7	262	290
		7,50	364	3,0	290	318
DKM-106	17,20	9,50	348	4,5	433	148
		9,00	504	6,7	645	195
		8,50	559	7,1	687	245
		8,00	661	8,4	808	294
		7,50	836	10,9	1051	344
DKM-107	17,21	9,00	408	6,4	614	67
		8,50	418	6,0	580	117
		8,00	405	5,3	510	166
		7,50	636	8,8	845	215
		5,50	616	6,4	615	413
		5,00	628	6,1	585	463
DKM-108	17,27	4,50	622	5,5	525	512
		9,50	514	7,8	750	106
		9,00	613	9,0	867	156
		8,50	635	8,9	854	205
		8,00	571	7,3	698	255
		7,50	528	6,0	577	304
		5,50	529	4,0	382	499
		5,00	539	3,6	350	549
		4,50	545	3,3	315	593

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-109	17,32	9,50	479	7,8	751	47
		9,00	562	8,7	840	97
		8,50	581	8,5	822	146
		8,00	579	8,0	770	196
		7,50	551	7,0	674	245
		5,50	430	3,0	287	430
		5,00	506	4,0	381	463
		4,50	506	3,5	341	503
DKM-110	17,28	9,50	276	3,7	361	100
		9,00	296	3,6	347	146
		8,50	307	3,4	327	185
		8,00	467	5,7	553	226
		7,50	456	5,0	486	275
		5,50	585	5,3	505	470
		5,00	601	5,0	484	519
		4,50	651	5,4	518	568
DKM-111	17,25	9,50	227	3,3	320	59
		9,00	310	4,4	420	96
		8,50	457	6,5	626	137
		8,00	405	5,1	489	186
		7,50	399	4,5	429	236
		5,50	572	5,5	525	428
		5,00	565	4,8	466	477
		4,50	633	5,5	529	527
DKM-112	17,01	6,50	530	7,8	751	133
		6,00	581	8,2	787	182
		5,50	610	8,2	785	232
		5,00	659	8,5	818	281
		4,50	592	6,8	657	331
DKM-113	17,02	6,50	562	8,9	859	79
		6,00	560	8,4	805	128
		5,50	559	7,8	755	178
		5,00	603	8,1	779	227
DKM-114	16,99	4,50	711	9,5	909	277
		6,50	738	12,2	1174	57
		6,00	811	13,0	1246	106
		5,50	783	11,9	1150	156
		5,00	793	11,6	1116	205
		4,50	808	11,4	1092	255

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-115	17,06	6,00	470	7,3	702	82
		5,50	381	5,2	505	132
		5,00	349	4,2	401	181
DKM-116	17,00	6,00	562	9,1	878	60
		5,50	576	8,8	851	109
		5,00	620	9,1	876	159
		4,50	607	8,4	805	208
		4,00	629	8,2	792	258
DKM-117	17,01	8,50	256	3,8	368	59
		8,00	322	4,5	437	100
		7,50	355	4,6	444	148
		6,00	425	4,5	431	278
		5,50	514	5,6	534	324
		5,00	503	4,9	468	371
		4,50	566	5,5	527	418
		4,00	591	5,4	522	464
DKM-118	17,05	9,00	328	5,7	547	0
		8,50	260	4,0	385	49
		8,00	226	2,9	279	99
		7,50	216	2,2	213	148
		4,50	794	10,7	1034	290
		4,00	561	6,2	597	339
		3,50	485	4,4	421	389
DKM-119	16,99	6,50	632	10,0	966	88
		6,00	601	9,0	865	137
		5,50	606	8,6	824	187
		5,00	603	8,0	770	236
		4,50	670	8,7	833	286
DKM-120	16,90	6,50	671	10,8	1036	83
		6,00	686	10,5	1011	133
		5,50	651	9,4	904	182
		5,00	553	7,2	690	232
		4,50	543	6,5	625	281
DKM-121	16,89	6,50	617	9,9	952	76
		6,00	725	11,3	1083	126
		5,50	653	9,5	914	175
		5,00	549	7,2	691	225
		4,50	513	6,0	582	274
		4,00	461	4,6	446	324

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-122	16,90	6,50	714	11,4	1093	98
		6,00	738	11,3	1083	147
		5,50	747	10,9	1050	197
		5,00	728	10,1	968	246
		4,50	717	9,4	901	296
		4,00	726	9,0	865	345
DKM-123	16,94	6,50	849	13,6	1307	109
		6,00	811	12,4	1194	158
		5,50	663	9,3	899	208
		5,00	607	7,9	756	257
		4,50	600	7,2	694	307
		4,00	602	6,7	648	356
DKM-124	16,82	6,00	538	8,2	793	105
		5,50	555	8,0	772	154
		5,00	613	8,5	818	204
		4,50	706	9,6	923	253
		4,00	743	9,7	936	303
DKM-125	16,69	5,00	486	7,7	741	69
		4,50	492	7,3	702	119
		4,00	496	6,9	660	168
DKM-129	17,95	13,50	471	6,8	654	131
		13,00	425	5,5	529	180
		12,50	369	4,0	385	230
		12,00	345	3,1	295	279
DKM-130	18,46	12,50	356	4,0	385	209
		12,00	323	2,9	281	258
		13,50	367	5,3	514	99
DKM-131	18,53	13,00	446	6,2	597	148
		12,50	372	4,4	423	198
		12,00	316	2,9	280	247
		13,50	315	4,7	448	77
DKM-132	18,42	13,00	385	5,4	519	123
		12,50	369	4,6	443	173
		12,00	329	3,4	327	222
		13,50	250	3,9	379	38
DKM-133	17,99	13,00	263	3,7	352	87
		12,50	253	3,0	286	135
		12,00	308	3,6	346	167

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

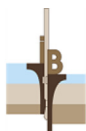
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-141	18,10	13,00	320	4,8	464	69
		12,50	400	5,7	551	117
		12,00	453	6,1	589	167
DKM-142	18,46	13,00	330	5,4	520	30
		12,50	530	8,4	804	80
		12,00	463	6,7	643	129
DKM-143	18,56	12,50	302	3,1	298	206
		12,00	300	2,6	254	246
DKM-144	18,26	13,50	448	6,4	616	131
		13,00	368	4,5	433	180
		12,50	288	2,6	250	230
DKM-148	18,51	13,00	376	5,0	481	147
		12,50	402	4,9	474	196
		12,00	406	4,5	431	246
DKM-149	18,38	13,00	309	4,3	414	102
		12,50	409	5,5	533	149
		12,00	418	5,2	498	199
DKM-150	18,08	12,50	421	6,9	664	39
		12,00	470	7,2	697	88
DKM-151	18,56	13,50	504	7,2	693	147
		13,00	660	9,4	904	197
		12,50	691	9,4	907	246
		12,00	617	7,6	733	296
DKM-152	18,67	13,50	639	9,6	925	142
		13,00	572	8,0	766	189
		12,50	474	5,8	555	236
		13,00	436	6,2	596	132
DKM-153	18,51	13,50	501	6,8	654	181
		12,50	687	9,5	914	231
		12,00	583	7,2	693	280
		13,50	258	3,3	313	118
DKM-154	18,21	13,00	253	2,8	265	157
		12,50	351	4,1	394	192
		13,50	516	7,5	718	143
DKM-162	18,25	13,00	496	6,6	635	193
		12,50	653	8,8	847	242
		13,50	577	9,2	887	75
DKM-163	18,61	13,00	562	8,5	814	124
		12,50	556	7,8	754	174

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-164	18,95	13,50	303	4,0	380	125
		13,00	345	4,2	407	168
		12,50	607	8,3	799	214
DKM-178	17,55	8,50	311	3,5	337	183
		8,00	401	4,6	443	226
		7,50	369	3,5	341	275
		7,00	384	3,3	318	322
		8,50	372	4,5	438	183
DKM-179	17,82	8,00	565	7,4	712	231
		7,50	560	6,8	654	280
		7,00	672	8,2	791	330
		9,00	438	6,5	622	108
DKM-180	17,82	8,50	464	6,4	617	157
		8,00	484	6,2	601	207
		7,50	658	8,7	841	256
		7,00	674	8,5	818	306
		9,00	672	10,6	1022	99
DKM-181	17,84	8,50	676	10,2	979	148
		8,00	678	9,7	933	198
		7,50	706	9,7	931	247
		7,00	718	9,4	902	297
		9,00	289	4,0	385	97
DKM-182	17,74	8,50	265	3,2	306	136
		8,00	281	3,1	294	174
		7,50	316	3,3	317	210
		7,00	597	7,7	743	252
		9,00	372	5,7	544	77
DKM-183	17,68	8,50	372	5,1	495	126
		8,00	362	4,4	428	176
		7,50	404	4,7	452	222
		7,00	610	7,8	748	270
		9,00	317	4,7	451	78
DKM-184	17,71	8,50	321	4,2	409	127
		8,00	434	5,7	550	174
		7,50	491	6,2	597	223
		7,00	544	6,6	635	272

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-185	17,67	9,00	631	9,3	894	158
		8,50	593	8,1	781	208
		8,00	622	8,1	780	257
		7,50	615	7,5	718	307
		7,00	717	8,7	839	356
DKM-186	17,63	9,00	572	8,2	788	167
		8,50	562	7,5	721	216
		8,00	573	7,2	689	266
		7,50	705	8,9	861	315
		7,00	625	7,0	677	365
DKM-187	17,49	9,00	579	8,3	801	164
		8,50	575	7,7	745	213
		8,00	538	6,6	635	263
		7,50	631	7,7	741	312
		7,00	639	7,3	704	362
DKM-188	17,55	8,50	313	4,5	434	88
		8,00	330	4,3	417	134
		7,50	382	4,8	458	179
		7,00	506	6,4	620	224
DKM-189	17,66	9,00	311	4,9	468	51
		8,50	316	4,5	430	97
		8,00	340	4,4	423	144
		7,50	376	4,6	439	188
		7,00	561	7,3	702	234
DKM-190	17,62	8,50	491	7,5	725	95
		8,00	526	7,6	733	144
		7,50	531	7,2	692	193
		7,00	543	6,9	662	243
DKM-191	17,63	9,00	360	5,2	502	97
		8,50	339	4,4	419	147
		8,00	346	4,0	381	196
		7,50	395	4,4	420	240
		7,00	624	7,8	755	286
DKM-192	17,53	9,00	298	4,6	446	51
		8,50	302	4,3	414	91
		8,00	552	8,1	784	137
		7,50	562	7,8	751	187
		7,00	585	7,7	739	236

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	232	3,5	337	50
		8,50	329	4,8	462	88
		8,00	523	7,6	736	136
		7,50	521	7,1	683	186
		7,00	670	9,2	882	235
DKM-194	17,47	9,00	262	3,8	364	73
		8,50	309	4,2	404	111
		8,00	292	3,5	337	150
		7,50	302	3,3	315	190
		7,00	313	3,1	298	224
DKM-195	17,43	9,00	295	4,3	417	75
		8,50	288	3,8	366	115
		8,00	476	6,6	636	158
		7,50	563	7,6	731	208
		7,00	631	8,3	796	257
DKM-196	17,35	9,00	323	4,8	462	76
		8,50	343	4,6	446	126
		8,00	400	5,1	494	173
		7,50	543	7,1	683	222
		7,00	514	6,1	587	271
DKM-197	17,39	9,00	325	4,8	463	79
		8,50	340	4,6	439	128
		8,00	410	5,3	508	175
		7,50	527	6,8	654	225
		7,00	514	6,1	583	274

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	817	9,6	1205	158
		6,00	754	8,3	1043	214
		5,50	698	7,1	894	271
		5,00	712	6,8	859	328
		4,50	736	6,7	844	384
DKM-2	17,47	5,50	609	7,2	904	112
		5,00	623	6,9	871	169
		4,50	630	6,6	826	225
		4,00	733	7,5	941	282

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-3	17,50	6,00	773	8,9	1123	166
		5,50	805	8,9	1120	223
		5,00	816	8,6	1082	279
		4,50	849	8,6	1081	336
		4,00	930	9,2	1158	393
DKM-4	17,47	6,00	467	5,3	669	110
		5,50	563	6,2	779	161
		5,00	608	6,4	798	216
		4,50	565	5,3	670	273
		4,00	484	3,8	478	329
DKM-5	17,44	6,00	419	4,6	573	126
		5,50	364	3,4	424	183
		5,00	338	2,6	324	239
DKM-6	17,42	6,00	671	8,1	1016	103
		5,50	703	8,1	1014	159
		5,00	679	7,3	917	216
		4,50	694	7,1	886	272
DKM-7	17,52	6,00	931	11,4	1429	124
		5,50	796	9,1	1147	180
		5,00	601	6,1	767	237
		4,50	532	4,7	595	293
DKM-8	17,50	6,00	549	6,7	846	69
		5,50	515	5,8	733	126
		5,00	682	7,6	956	182
		4,50	679	7,1	894	239
DKM-9	17,51	9,00	346	3,4	425	153
		8,50	350	3,0	383	200
		8,00	465	4,3	540	236
		7,50	420	3,3	417	284
		6,00	441	2,5	314	421
		5,50	734	6,1	767	458
		5,00	791	6,4	805	515
4,50	783	5,9	736	571		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

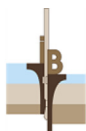
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-10	17,52	9,50	627	7,1	886	160
		9,00	535	5,4	676	216
		8,50	500	4,5	561	273
		8,00	498	4,0	502	329
		7,50	514	3,8	478	380
		5,50	924	7,7	973	569
		5,00	876	6,6	835	625
		4,50	859	6,0	751	682
		DKM-11	17,51	9,00	430	4,9
8,50	461			4,8	607	161
8,00	436			4,1	509	218
7,50	464			4,0	503	272
6,00	846			7,8	976	435
5,50	861			7,5	945	492
5,00	674			4,6	575	548
4,50	677			4,2	524	605
DKM-12	17,55			9,50	364	4,1
		9,00	396	4,2	525	136
		8,50	419	4,1	515	184
		8,00	660	6,9	865	236
		7,50	691	6,8	859	293
		6,00	806	7,0	881	463
		5,50	817	6,7	843	519
		5,00	857	6,8	855	576
		4,50	1068	9,1	1150	632
DKM-13	17,57	9,50	551	6,3	795	124
		9,00	562	6,0	757	181
		8,50	582	5,8	734	237
		8,00	612	5,8	727	294
		6,00	573	3,5	436	520
		5,50	626	3,8	479	565
		5,00	602	3,1	385	619
		4,50	606	2,7	339	672

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

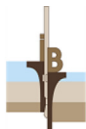
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-14	17,57	10,00	823	10,2	1282	90
		9,50	796	9,4	1180	147
		9,00	743	8,2	1036	203
		8,50	705	7,3	916	260
		8,00	602	5,5	687	317
		6,00	537	2,9	363	533
		5,50	551	2,7	342	577
		5,00	534	2,2	270	621
DKM-15	17,65	10,00	691	8,4	1054	98
		9,50	722	8,4	1057	148
		9,00	608	6,5	817	197
		8,50	532	5,1	641	246
		8,00	499	4,3	537	295
		6,00	570	3,8	472	478
		5,50	599	3,8	474	525
		5,00	572	3,0	383	571
DKM-16	17,68	10,00	556	6,6	829	97
		9,50	667	7,6	959	154
		9,00	573	5,9	745	211
		8,50	573	5,5	688	267
		8,00	583	5,2	649	324
		7,50	575	4,6	578	380
		6,00	732	5,3	672	549
		5,50	695	4,4	553	606
DKM-17	17,64	10,00	553	6,6	829	93
		9,50	607	6,9	863	149
		9,00	600	6,3	794	206
		8,50	572	5,5	691	263
		8,00	613	5,6	704	319
		7,50	664	5,8	732	376
		6,00	813	6,5	811	545
		5,50	790	5,7	716	602
5,00	794	5,3	666	658		
4,50	772	4,6	572	715		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-18	17,54	9,50	340	4,0	500	67
		9,00	526	6,1	762	115
		8,50	515	5,5	687	172
		6,00	912	8,5	1067	455
		5,50	960	8,7	1090	511
		5,00	920	7,7	968	568
		4,50	1093	9,5	1199	624
DKM-19	17,40	5,50	536	6,2	780	114
		5,00	454	4,7	587	170
		4,50	519	5,1	642	224
DKM-20	17,37	7,00	856	10,6	1332	96
		6,50	735	8,5	1074	152
		6,00	583	6,1	764	209
		5,50	502	4,5	571	265
		5,00	506	4,1	521	322
		4,50	526	4,0	501	377
DKM-21	17,35	6,50	708	9,0	1127	55
		6,00	707	8,5	1068	111
		5,50	623	6,9	871	168
		5,00	651	6,9	861	224
		4,50	634	6,2	777	281
DKM-22	17,37	6,50	810	10,1	1263	88
		6,00	757	8,9	1118	145
		5,50	632	6,8	853	201
		5,00	645	6,5	818	258
		4,50	643	6,0	758	314
		4,00	731	6,8	848	371
DKM-23	17,38	6,00	706	9,0	1131	47
		5,50	765	9,3	1173	104
		5,00	760	8,8	1107	160
		4,50	855	9,6	1209	217
		4,00	881	9,5	1196	274
DKM-24	17,38	6,00	557	6,8	849	81
		5,50	542	6,1	767	138
		5,00	509	5,2	654	194
		4,50	516	4,9	610	251
		4,00	494	4,1	516	307
DKM-25	17,37	5,50	561	6,6	830	105
		5,00	564	6,2	779	162
		4,50	547	5,5	695	218

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-26	17,43	6,50	685	8,4	1056	86
		6,00	696	8,1	1018	143
		5,50	554	5,8	724	199
		5,00	541	5,1	646	256
		4,50	524	4,5	561	312
DKM-27	17,43	6,50	490	5,9	741	76
		6,00	580	6,6	835	132
		5,50	581	6,2	781	189
		5,00	598	6,0	753	245
		4,50	605	5,6	708	302
DKM-28	17,46	8,50	254	2,6	327	97
		8,00	339	3,4	433	131
		7,50	328	2,9	367	180
		5,00	421	2,8	352	350
		4,50	670	5,8	729	389
DKM-29	17,44	9,50	331	3,1	385	168
		9,00	270	1,8	226	224
		5,50	691	5,7	719	434
		5,00	709	5,5	691	491
		4,50	735	5,4	680	547
DKM-30	17,51	9,00	503	5,5	696	143
		8,50	625	6,7	843	200
		8,00	628	6,3	792	257
		7,50	1052	11,5	1441	313
		6,00	877	7,8	981	483
		5,50	727	5,4	673	539
		5,00	688	4,4	552	596
DKM-31	17,46	4,50	692	4,0	502	652
		9,50	747	8,8	1102	145
		9,00	724	8,0	1007	201
		8,50	735	7,7	968	258
		8,00	923	9,8	1226	314
		7,50	937	9,5	1192	371
		5,50	712	4,7	590	597
5,00	709	4,2	529	654		
4,50	677	3,3	419	710		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

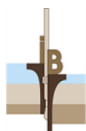
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-32	17,47	9,50	564	6,2	775	166
		9,00	561	5,7	714	222
		8,50	588	5,6	702	279
		8,00	668	6,2	779	335
		7,50	743	6,7	847	392
		5,50	1051	9,0	1135	618
		5,00	1058	8,7	1090	675
		4,50	917	6,4	798	731
DKM-33	17,49	9,50	313	3,5	444	77
		9,00	345	3,6	457	119
		8,50	358	3,4	433	164
		8,00	402	3,7	465	205
		7,50	574	5,6	704	254
		5,50	908	8,2	1035	480
		5,00	880	7,4	931	536
		4,50	904	7,3	916	593
DKM-34	17,50	9,50	772	9,8	1232	57
		9,00	740	8,9	1121	113
		8,50	720	8,2	1031	170
		8,00	712	7,7	962	226
		7,50	752	7,7	972	283
		5,50	1047	9,8	1237	509
		5,00	904	7,5	942	565
		4,50	855	6,4	804	622
DKM-35	17,57	9,50	493	5,3	661	161
		9,00	593	6,1	771	218
		8,50	617	6,0	755	274
		8,00	620	5,6	704	331
		7,50	692	6,1	767	388
		5,50	782	5,5	691	614
		5,00	763	4,8	603	670
		4,50	850	5,5	691	727
DKM-36	17,63	9,50	332	4,1	516	38
		9,00	397	4,6	578	83
		8,50	475	5,2	654	138
		8,00	508	5,2	653	194
		7,50	533	5,1	638	251
		5,50	836	7,3	917	477
		5,00	773	6,0	756	533
		4,50	753	5,3	666	590

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

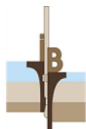
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	628	7,2	901	146
		9,00	777	8,7	1093	202
		8,50	602	5,9	746	259
		8,00	591	5,3	670	315
		7,50	588	4,8	609	372
		5,50	952	7,9	997	592
		5,00	952	7,5	940	649
		4,50	925	6,7	838	705
DKM-38	17,28	6,00	1008	12,6	1581	100
		5,50	916	10,9	1371	157
		5,00	891	10,1	1273	213
		4,50	917	10,0	1260	270
DKM-39	17,27	6,00	923	11,4	1433	106
		5,50	960	11,4	1439	162
		5,00	921	10,5	1318	219
		4,50	934	10,2	1282	276
DKM-40	17,22	4,50	777	9,5	1194	102
		4,00	787	9,2	1154	158
DKM-41	17,31	5,50	598	7,3	918	79
		5,00	609	7,0	880	136
		4,50	814	9,3	1166	192
		4,00	714	7,5	942	249
DKM-42	17,33	5,50	407	4,7	591	88
		5,00	369	3,8	478	139
DKM-43	17,30	5,50	636	7,8	981	80
		5,00	666	7,7	973	137
		4,50	652	7,1	893	194
		4,00	690	7,2	900	250
DKM-44	17,36	6,00	561	6,8	858	77
		5,50	483	5,3	672	134
		5,00	432	4,2	530	191
		4,50	408	3,4	433	247
		8,50	247	2,5	314	98
DKM-45	17,35	8,00	241	2,1	264	138
		6,50	563	5,5	691	248
		6,00	838	8,8	1100	298
		5,50	761	7,3	920	349
		5,00	729	6,5	817	400
		4,50	686	5,5	695	450

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]		
DKM-46	17,39	9,50	813	10,2	1282	74		
		9,00	643	7,5	942	131		
		8,50	570	6,1	763	187		
		8,00	488	4,5	570	244		
		6,50	441	2,7	341	394		
		6,00	474	2,9	364	426		
		5,50	598	4,2	534	465		
		5,00	686	5,0	632	512		
		4,50	726	5,1	645	567		
		DKM-47	17,39	9,50	525	5,7	722	154
9,00	480			4,7	591	210		
8,50	414			3,4	423	267		
6,50	501			3,1	387	448		
6,00	616			4,3	542	486		
5,50	605			3,8	478	532		
5,00	1041			9,2	1153	583		
4,50	1016			8,4	1056	639		
DKM-48	17,43			9,50	656	7,4	930	163
				9,00	636	6,7	841	220
		8,50	623	6,1	762	276		
		8,00	878	9,0	1131	333		
		6,50	740	5,8	732	503		
		6,00	698	4,8	605	559		
		5,50	611	3,2	404	616		
		5,00	711	4,2	528	659		
		DKM-49	17,37	9,50	384	4,0	504	136
				9,00	408	4,0	499	181
8,50	543			5,4	679	226		
8,00	983			10,8	1357	282		
6,50	987			9,5	1195	451		
6,00	920			8,2	1027	508		
5,50	919			7,7	968	564		
5,00	892			6,9	867	621		
DKM-50	17,41			9,00	398	4,5	568	96
				8,50	381	3,8	483	152
		8,00	377	3,3	421	209		
		6,50	886	8,9	1117	360		
		6,00	838	7,8	980	417		
		5,50	730	5,9	744	474		
		5,00	730	5,5	688	530		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-51	17,47	9,00	585	6,7	836	140
		8,50	507	5,2	649	196
		8,00	429	3,7	463	253
		6,00	940	8,9	1118	450
		5,50	1029	9,6	1210	506
		5,00	989	8,6	1087	563
DKM-52	17,43	10,00	657	7,9	988	109
		9,50	675	7,6	961	165
		9,00	652	6,9	865	222
		8,50	673	6,7	845	278
		8,00	686	6,4	809	335
		6,00	944	8,1	1014	561
		5,50	954	7,7	973	617
		5,00	1054	8,6	1084	674
		10,00	634	7,5	945	113
DKM-53	17,51	9,50	632	7,0	886	169
		9,00	644	6,8	849	226
		8,50	677	6,7	847	282
		8,00	650	5,9	745	339
		6,00	815	6,4	800	559
		5,50	842	6,3	789	616
		5,00	867	6,2	774	672
		10,00	586	7,0	878	101
DKM-54	17,49	9,50	602	6,7	847	157
		9,00	573	5,9	741	214
		8,50	669	6,7	846	270
		8,00	663	6,2	779	327
		6,00	832	6,6	835	553
		5,50	777	5,5	686	609
		5,00	792	5,2	656	666
		9,50	406	4,1	521	156
DKM-55	17,32	9,00	427	4,0	500	213
		8,50	397	3,1	393	269
		6,00	685	4,8	609	533
		5,50	636	3,7	470	590
		5,00	679	3,9	496	637

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

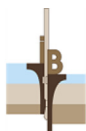
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-56	17,34	9,50	336	4,4	553	8
		9,00	436	5,3	666	62
		8,50	398	4,3	545	118
		6,00	500	3,8	478	356
		5,50	694	6,0	754	403
DKM-58	17,23	5,00	697	5,6	702	460
		6,50	617	7,7	968	62
		6,00	424	4,7	589	119
		5,50	365	3,4	433	175
		4,00	933	9,9	1244	312
DKM-59	17,12	6,00	779	9,4	1187	112
		5,50	701	8,0	1002	168
		5,00	658	6,9	872	225
		4,50	677	6,7	847	281
DKM-63	17,27	7,50	387	4,5	564	82
		7,00	414	4,4	552	138
		6,50	392	3,7	460	194
		6,00	737	7,9	993	237
		5,50	830	8,7	1091	293
DKM-64	17,32	5,00	797	7,8	980	350
		8,50	257	2,9	366	63
		8,00	261	2,6	329	107
		7,50	261	2,3	284	152
		7,00	254	1,9	239	184
DKM-65	17,26	6,50	320	2,6	327	207
		6,00	349	2,7	343	239
		5,50	398	3,1	394	270
		9,00	588	6,9	867	113
		8,50	523	5,6	702	170
DKM-66	17,26	8,00	475	4,5	565	226
		8,50	302	3,3	414	90
		8,00	724	8,5	1074	134
		7,50	724	8,1	1016	191
DKM-67	17,29	7,00	787	8,5	1065	247
		9,50	380	3,7	465	169
		9,00	372	3,1	395	225
		7,50	624	5,4	674	366
		7,00	574	4,3	536	421
		5,50	628	3,7	465	583
		5,00	865	6,5	811	632

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

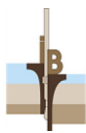
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-68	17,29	8,50	580	6,2	774	194
		8,00	926	10,3	1294	251
		7,50	973	10,5	1315	307
		7,00	926	9,4	1181	364
		6,50	681	5,7	716	420
		6,00	589	4,0	505	477
		5,50	548	3,0	380	534
DKM-69	17,34	10,00	586	6,9	865	112
		9,50	524	5,6	705	169
		9,00	496	4,8	602	225
		8,50	529	4,8	603	280
		8,00	538	4,5	565	332
		7,50	887	8,7	1093	386
		7,00	989	9,6	1206	443
		6,50	812	6,8	855	499
		6,00	728	5,2	659	556
		5,50	688	4,3	535	612
DKM-70	17,28	10,00	710	8,5	1071	113
		9,50	672	7,6	951	170
		9,00	683	7,3	913	226
		8,50	676	6,7	845	283
		8,00	894	9,2	1151	339
		7,50	921	9,1	1141	396
DKM-71	17,35	10,00	776	9,4	1181	113
		9,50	697	7,9	993	170
		9,00	687	7,3	920	226
		8,50	611	5,9	736	283
		8,00	801	7,9	997	339
		7,50	814	7,7	962	396
DKM-72	17,39	10,00	656	7,8	981	113
		9,50	584	6,4	804	169
		9,00	942	10,7	1345	226
		8,50	875	9,4	1177	282
		8,00	872	8,9	1116	339
		7,50	906	8,9	1115	395
DKM-73	17,45	9,00	609	7,5	937	79
		8,50	571	6,5	817	136
		8,00	775	8,8	1101	192
		7,50	697	7,3	913	249

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

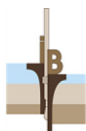
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-74	17,41	9,00	596	7,4	930	65
		8,50	525	6,0	755	122
		8,00	505	5,3	664	178
		7,50	470	4,4	550	235
DKM-76	17,04	6,00	933	11,5	1443	113
		5,50	933	11,0	1387	170
		5,00	960	10,9	1375	226
		4,50	897	9,7	1214	283
DKM-77	17,13	6,00	715	8,6	1082	110
		5,50	703	8,0	1005	167
		5,00	676	7,2	905	224
		4,50	801	8,4	1056	280
DKM-79	17,21	6,00	367	8,1	1019	337
		5,50	310	3,9	488	124
		5,00	310	2,7	336	180
		4,00	718	7,1	887	310
DKM-81	17,15	8,50	436	5,2	653	74
		8,00	647	7,6	949	130
		7,50	624	6,8	855	187
		7,00	719	7,6	955	244
DKM-82	17,20	6,50	930	10,0	1250	300
		9,00	626	7,2	907	137
		8,50	553	5,8	729	194
		8,00	474	4,3	540	250
DKM-83	17,19	7,50	453	3,6	448	307
		4,50	476	4,5	571	224
		4,00	465	3,9	495	280
		3,50	449	3,3	415	334
DKM-84	17,26	7,50	596	5,0	634	360
		7,00	599	4,6	583	416
		6,50	599	4,2	527	473
		6,00	572	3,4	427	527
		5,50	576	3,1	390	570
		5,00	525	2,1	260	616
		4,50	524	1,7	214	661

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

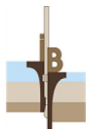
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-85	17,26	9,50	322	3,3	418	118
		9,00	337	3,1	388	173
		8,50	340	2,7	343	223
		8,00	485	4,4	553	256
		7,50	524	4,5	563	310
		7,00	500	3,7	467	367
		6,50	476	3,0	377	418
		6,00	704	5,7	716	459
		5,50	815	6,7	844	515
		DKM-86	17,27	9,50	577	6,3
9,00	569			5,8	725	223
8,50	650			6,4	804	280
8,00	738			7,1	894	337
7,50	771			7,1	892	393
7,00	1068			10,6	1331	450
DKM-87	17,25	9,50	602	6,7	839	166
		9,00	607	6,3	790	223
		8,50	578	5,5	685	279
		8,00	579	5,0	629	336
		7,50	597	4,8	604	392
		7,00	575	4,1	510	449
DKM-88	17,26	9,50	746	8,6	1081	163
		9,00	770	8,5	1064	219
		8,50	729	7,5	941	276
		8,00	719	6,9	867	333
		7,50	688	6,0	758	389
		7,00	665	5,3	664	446
DKM-89	17,34	9,50	579	6,7	841	124
		9,00	802	9,2	1156	181
		8,50	673	7,0	884	238
		8,00	656	6,4	800	294
		7,50	640	5,7	716	351
		7,00	636	5,2	653	407
DKM-90	17,39	9,00	505	6,2	774	68
		8,50	540	6,2	777	124
		8,00	482	5,0	623	181
		7,50	430	3,8	480	238
		7,00	410	3,1	392	292

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

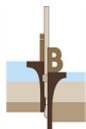
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-91	17,36	9,50	730	8,6	1081	137
		9,00	771	8,7	1093	194
		8,50	641	6,5	818	250
		8,00	622	5,8	731	307
		7,50	577	4,8	599	363
		7,00	547	3,9	493	419
DKM-92	17,19	8,50	391	4,2	533	120
		8,00	371	3,5	442	177
		7,50	396	3,5	440	221
		7,00	382	3,0	372	266
DKM-94	17,00	6,00	710	8,5	1071	114
		5,50	855	10,0	1257	170
		5,00	937	10,6	1337	227
		4,50	1001	11,0	1387	283
DKM-95	17,09	7,50	523	6,6	829	43
		7,00	594	7,1	892	99
		6,50	433	4,5	566	156
		6,00	434	4,1	512	212
DKM-97	17,15	5,50	390	3,0	382	269
		6,50	452	6,0	754	0
		6,00	343	4,1	516	57
DKM-98	17,10	5,50	284	2,9	361	113
		6,50	824	10,3	1298	76
		6,00	814	9,7	1225	133
		5,50	803	9,2	1150	189
DKM-99	17,08	5,00	788	8,5	1068	246
		6,50	797	10,1	1275	55
		6,00	826	10,1	1266	112
		5,50	834	9,7	1223	168
DKM-100	17,13	5,00	865	9,7	1218	225
		6,50	510	6,4	804	46
		6,00	443	5,1	637	103
DKM-101	17,19	8,00	296	3,2	407	87
		5,50	845	8,8	1100	310
		5,00	814	7,9	991	366

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-102	17,22	9,50	450	5,5	694	57
		9,00	475	5,4	679	113
		8,50	415	4,2	522	170
		8,00	439	4,1	512	220
		7,50	381	2,9	365	270
		5,50	1099	11,2	1409	425
		5,00	1062	10,3	1290	481
		4,50	1003	9,0	1136	538
DKM-103	17,18	9,50	320	3,1	389	145
		9,00	341	3,0	374	195
		8,50	309	2,2	276	239
		8,00	401	3,1	394	275
		7,50	416	2,9	366	329
DKM-104	17,21	8,50	286	2,8	351	127
		8,00	308	2,8	355	158
		7,50	339	3,0	377	189
		7,00	451	4,2	528	225
		6,50	538	5,0	626	272
		6,00	523	4,4	553	319
		5,50	916	9,2	1156	372
DKM-105	17,20	10,00	452	5,1	641	113
		9,50	411	4,1	515	170
		9,00	390	3,4	424	226
		8,50	403	3,1	389	283
		8,00	404	2,7	343	331
		7,50	447	3,0	382	363
DKM-106	17,20	9,50	440	4,5	565	169
		9,00	639	6,7	842	223
		8,50	706	7,1	897	280
		8,00	834	8,4	1056	336
		7,50	1058	10,9	1372	393
DKM-107	17,21	9,00	527	6,4	802	77
		8,50	534	6,0	758	133
		8,00	513	5,3	666	190
		7,50	809	8,8	1104	246
		5,50	765	6,4	803	472
		5,00	775	6,1	764	529
		4,50	762	5,5	685	586

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-108	17,27	9,50	662	7,8	983	122
		9,00	786	9,0	1133	178
		8,50	766	8,3	1043	235
		8,00	710	7,1	894	291
		7,50	627	5,6	698	348
		5,50	642	4,0	499	571
		5,00	650	3,6	457	627
		4,50	653	3,3	412	678
		DKM-109	17,32	9,50	621	7,8
9,00	724			8,7	1097	111
8,50	744			8,5	1073	167
8,00	737			8,0	1005	224
7,50	658			6,5	817	280
5,50	519			3,0	375	492
5,00	615			4,0	497	529
4,50	611			3,5	445	575
DKM-110	17,28			9,50	351	3,7
		9,00	372	3,6	454	167
		8,50	383	3,4	427	212
		8,00	588	5,7	722	259
		7,50	569	5,0	635	314
		5,50	718	5,3	660	537
		5,00	732	5,0	628	593
		4,50	795	5,4	676	649
		DKM-111	17,25	9,50	292	3,3
9,00	395			4,4	549	110
8,50	553			6,1	767	157
8,00	509			5,1	637	213
7,50	498			4,5	561	269
5,50	705			5,5	686	489
5,00	692			4,8	608	546
4,50	775			5,5	691	602
DKM-112	17,01			6,50	677	7,8
		6,00	740	8,2	1026	209
		5,50	770	8,1	1020	265
		5,00	776	7,7	973	322
		4,50	740	6,8	857	378

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-113	17,02	6,50	708	8,7	1091	90
		6,00	717	8,4	1049	146
		5,50	711	7,8	983	203
		5,00	766	8,1	1018	260
		4,50	900	9,4	1185	316
DKM-114	16,99	6,50	958	12,2	1533	65
		6,00	1042	12,9	1616	122
		5,50	1002	11,9	1494	178
		5,00	1000	11,4	1433	235
		4,50	957	10,4	1305	291
DKM-115	17,06	6,00	554	6,6	829	94
		5,50	458	4,9	614	150
		5,00	437	4,2	522	207
DKM-116	17,00	6,00	729	9,1	1147	68
		5,50	742	8,8	1112	125
		5,00	746	8,5	1064	181
		4,50	773	8,4	1051	238
DKM-117	17,01	4,00	797	8,2	1034	295
		8,50	330	3,8	483	68
		8,00	411	4,5	571	115
		7,50	439	4,5	563	169
		6,00	528	4,5	563	318
		5,50	633	5,5	686	370
		5,00	626	4,9	620	424
		4,50	699	5,5	688	477
DKM-118	17,05	4,00	727	5,4	682	530
		9,00	402	5,3	671	0
		8,50	305	3,6	452	57
		8,00	281	2,8	356	113
		7,50	263	2,1	269	169
		4,50	959	10,1	1269	331
		4,00	654	5,6	704	388
DKM-119	16,99	3,50	584	4,2	531	444
		6,50	772	9,5	1188	100
		6,00	769	9,0	1126	157
		5,50	771	8,5	1073	213
		5,00	763	8,0	1003	270
		4,50	845	8,6	1083	326

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-120	16,90	6,50	867	10,8	1351	95
		6,00	859	10,2	1281	152
		5,50	763	8,5	1065	208
		5,00	679	6,9	868	265
		4,50	679	6,5	812	321
DKM-121	16,89	6,50	798	9,9	1244	87
		6,00	939	11,3	1422	144
		5,50	768	8,6	1081	200
		5,00	680	7,0	877	257
		4,50	642	6,0	757	314
DKM-122	16,90	4,00	571	4,6	582	370
		6,50	911	11,2	1408	112
		6,00	947	11,2	1411	168
		5,50	900	10,2	1276	225
		5,00	901	9,7	1221	282
DKM-123	16,94	4,50	908	9,4	1176	338
		4,00	914	9,0	1130	395
		6,50	1070	13,2	1661	124
		6,00	1000	11,8	1488	181
		5,50	820	9,0	1130	238
DKM-124	16,82	5,00	760	7,7	974	294
		4,50	754	7,2	906	351
		4,00	751	6,7	846	407
		6,00	693	8,2	1035	120
		5,50	710	8,0	1008	176
DKM-125	16,69	5,00	780	8,5	1068	233
		4,50	896	9,6	1206	290
		4,00	941	9,7	1223	346
		5,00	626	7,7	966	79
DKM-129	17,95	4,50	629	7,3	914	136
		4,00	637	6,9	870	192
		13,50	559	6,2	782	150
DKM-130	18,46	13,00	518	5,2	657	206
		12,50	429	3,6	454	263
		12,00	423	3,1	386	319
		12,50	411	3,6	447	239
		12,00	397	2,9	367	295

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-131	18,53	13,50	467	5,3	666	113
		13,00	523	5,6	704	169
		12,50	440	4,0	509	226
		12,00	376	2,7	345	282
DKM-132	18,42	13,50	404	4,7	586	88
		13,00	491	5,4	678	141
		12,50	435	4,2	528	198
		12,00	388	3,1	393	254
DKM-133	17,99	13,50	314	3,8	481	44
		13,00	335	3,7	460	99
		12,50	317	3,0	374	155
		12,00	385	3,6	452	191
DKM-141	18,10	13,00	409	4,8	603	79
		12,50	508	5,7	714	134
		12,00	573	6,1	766	191
DKM-142	18,46	13,00	427	5,4	679	34
		12,50	642	7,8	980	91
		12,00	579	6,5	818	148
DKM-143	18,56	12,50	375	3,1	390	235
		12,00	368	2,6	332	282
DKM-144	18,26	13,50	527	5,8	729	149
		13,00	435	4,1	520	206
		12,50	338	2,4	302	262
DKM-148	18,51	13,00	477	5,0	628	168
		12,50	502	4,9	613	224
		12,00	506	4,5	563	281
DKM-149	18,38	13,00	394	4,3	540	116
		12,50	520	5,5	696	170
		12,00	526	5,2	651	227
DKM-150	18,08	12,50	546	6,9	867	44
		12,00	595	7,1	892	101
DKM-151	18,56	13,50	643	7,2	903	168
		13,00	843	9,4	1181	225
		12,50	812	8,5	1073	281
		12,00	744	7,2	903	338
DKM-152	18,67	13,50	764	8,9	1113	162
		13,00	687	7,4	930	216
		12,50	587	5,6	709	270

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

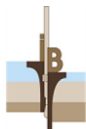
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-153	18,51	13,50	554	6,2	774	151
		13,00	636	6,8	855	207
		12,50	874	9,5	1194	264
DKM-154	18,21	12,00	683	6,5	818	320
		13,50	323	3,2	405	135
		13,00	313	2,7	343	180
DKM-162	18,25	12,50	413	3,7	470	219
		13,50	658	7,4	934	164
		13,00	627	6,6	826	220
DKM-163	18,61	12,50	829	8,8	1106	277
		13,50	728	9,0	1128	86
		13,00	694	8,1	1016	142
DKM-164	18,95	12,50	665	7,2	910	199
		13,50	382	3,9	494	142
		13,00	432	4,2	528	192
DKM-178	17,55	12,50	772	8,3	1043	245
		8,50	389	3,5	440	209
		8,00	471	4,2	528	258
DKM-179	17,82	7,50	449	3,5	435	315
		7,00	469	3,3	415	368
		8,50	464	4,5	565	209
DKM-180	17,82	8,00	716	7,4	930	264
		7,50	704	6,8	855	320
		7,00	837	8,1	1019	377
DKM-181	17,84	9,00	560	6,4	810	123
		8,50	591	6,4	806	180
		8,00	612	6,2	785	236
DKM-182	17,74	7,50	835	8,7	1099	293
		7,00	850	8,5	1068	350
		9,00	860	10,5	1323	113
DKM-182	17,74	8,50	864	10,1	1271	169
		8,00	865	9,7	1217	226
		7,50	896	9,7	1213	282
DKM-182	17,74	7,00	908	9,4	1176	339
		9,00	335	3,6	448	111
		8,50	333	3,2	399	156
DKM-182	17,74	8,00	350	3,1	385	199
		7,50	392	3,3	415	240
		7,00	755	7,7	971	288

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-183	17,68	9,00	456	5,3	672	88
		8,50	473	5,1	645	144
		8,00	454	4,4	556	201
		7,50	506	4,7	591	254
		7,00	770	7,8	975	308
DKM-184	17,71	9,00	406	4,7	589	89
		8,50	407	4,2	534	145
		8,00	550	5,7	718	198
		7,50	620	6,2	779	255
		7,00	639	6,0	754	311
DKM-185	17,67	9,00	802	9,2	1156	181
		8,50	754	8,1	1020	238
		8,00	787	8,1	1019	294
		7,50	773	7,5	938	351
		7,00	854	8,1	1018	407
DKM-186	17,63	9,00	724	8,1	1017	190
		8,50	713	7,5	942	247
		8,00	722	7,2	901	304
		7,50	834	8,2	1030	360
		7,00	780	7,0	884	417
DKM-187	17,49	9,00	720	8,1	1014	187
		8,50	730	7,7	973	244
		8,00	677	6,6	829	300
		7,50	794	7,7	968	357
		7,00	784	7,1	893	413
DKM-188	17,55	8,50	400	4,5	566	101
		8,00	419	4,3	546	154
		7,50	481	4,8	599	204
		7,00	636	6,4	804	256
		9,00	401	4,9	611	58
DKM-189	17,66	8,50	403	4,5	561	111
		8,00	430	4,4	553	164
		7,50	473	4,6	574	214
		7,00	710	7,3	917	268
		8,50	630	7,5	942	108
DKM-190	17,62	8,00	673	7,6	958	165
		7,50	675	7,2	904	221
		7,00	687	6,9	868	278

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,400 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-191	17,63	9,00	449	5,1	638	111
		8,50	428	4,3	546	168
		8,00	431	3,9	495	224
		7,50	492	4,3	546	274
		7,00	784	7,8	980	327
DKM-192	17,53	9,00	384	4,6	583	58
		8,50	386	4,3	540	103
		8,00	693	8,0	999	157
		7,50	716	7,8	981	214
		7,00	741	7,7	965	270
DKM-193	17,49	9,00	298	3,5	440	57
		8,50	422	4,8	603	100
		8,00	670	7,6	961	156
		7,50	662	7,1	892	212
		7,00	852	9,2	1152	269
DKM-194	17,47	9,00	334	3,8	473	83
		8,50	367	3,9	485	126
		8,00	365	3,5	436	172
		7,50	374	3,2	406	217
		7,00	387	3,1	390	257
DKM-195	17,43	9,00	377	4,3	543	86
		8,50	365	3,8	478	131
		8,00	606	6,6	830	181
		7,50	715	7,6	955	237
		7,00	746	7,6	951	294
DKM-196	17,35	9,00	413	4,8	603	87
		8,50	434	4,6	581	144
		8,00	505	5,1	644	197
		7,50	633	6,4	803	254
		7,00	634	5,9	747	310
DKM-197	17,39	9,00	415	4,8	603	90
		8,50	430	4,5	571	146
		8,00	516	5,3	661	200
		7,50	620	6,2	778	257
		7,00	617	5,7	716	313

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

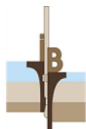
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	941	8,8	1392	178
		6,00	921	8,1	1295	241
		5,50	858	7,1	1126	305
		5,00	870	6,8	1082	369
		4,50	899	6,7	1068	432
DKM-2	17,47	5,50	761	7,2	1143	126
		5,00	774	6,9	1101	190
		4,50	778	6,6	1044	253
		4,00	903	7,5	1189	317
DKM-3	17,50	6,00	963	8,9	1419	187
		5,50	1000	8,9	1417	251
		5,00	1009	8,6	1368	314
		4,50	1047	8,6	1368	378
DKM-4	17,47	4,00	1144	9,2	1466	442
		6,00	582	5,3	846	124
		5,50	700	6,2	986	181
		5,00	751	6,4	1010	243
DKM-5	17,44	4,50	692	5,3	848	307
		4,00	585	3,8	604	371
		6,00	491	4,3	676	142
		5,50	445	3,4	536	206
DKM-6	17,42	5,00	406	2,6	408	269
		6,00	839	8,1	1284	115
		5,50	875	8,1	1281	179
		5,00	828	7,2	1139	243
DKM-7	17,52	4,50	846	7,0	1106	306
		6,00	1081	10,5	1665	139
		5,50	934	8,5	1355	203
		5,00	682	5,5	871	266
DKM-8	17,50	4,50	648	4,7	751	330
		6,00	688	6,7	1070	78
		5,50	640	5,8	925	141
		5,00	829	7,4	1177	205
		4,50	838	7,1	1128	269

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-9	17,51	9,00	425	3,4	538	172
		8,50	426	3,0	485	225
		8,00	548	4,1	649	265
		7,50	503	3,3	520	320
		6,00	523	2,5	398	474
		5,50	891	6,1	970	515
		5,00	944	6,3	996	579
		4,50	943	5,9	931	643
DKM-10	17,52	9,50	734	6,6	1044	179
		9,00	646	5,2	834	243
		8,50	610	4,5	710	307
		8,00	603	4,0	635	370
		7,50	618	3,8	604	427
		5,50	1090	7,4	1178	640
		5,00	1038	6,5	1027	703
		4,50	1030	6,0	951	767
DKM-11	17,51	9,00	531	4,8	768	118
		8,50	570	4,8	769	182
		8,00	533	4,1	644	245
		7,50	565	4,0	636	306
		6,00	1033	7,8	1233	490
		5,50	980	6,8	1081	553
		5,00	790	4,4	701	617
		4,50	806	4,2	664	680
DKM-12	17,55	9,50	453	4,1	656	99
		9,00	490	4,2	664	153
		8,50	515	4,1	652	207
		8,00	816	6,9	1095	266
		7,50	849	6,8	1087	330
		6,00	981	7,0	1115	520
		5,50	990	6,7	1068	584
		5,00	1037	6,8	1081	648
4,50	1296	9,1	1451	711		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-13	17,57	9,50	684	6,3	1002	140
		9,00	693	6,0	952	204
		8,50	717	5,8	929	267
		8,00	750	5,8	920	331
		6,00	682	3,5	552	585
		5,50	745	3,8	606	636
		5,00	705	3,0	480	696
		4,50	711	2,7	429	756
		DKM-14	17,57	10,00	1015	10,0
9,50	933			8,7	1391	165
9,00	910			8,1	1290	229
8,50	812			6,7	1062	293
8,00	704			5,1	818	356
6,00	631			2,9	454	599
5,50	635			2,6	410	649
5,00	615			2,1	327	698
DKM-15	17,65			10,00	866	8,4
		9,50	856	7,9	1261	166
		9,00	714	6,1	969	222
		8,50	651	5,1	809	277
		8,00	601	4,2	670	332
		6,00	681	3,8	598	538
		5,50	713	3,8	600	590
		5,00	676	3,0	484	643
		DKM-16	17,68	10,00	695	6,6
9,50	792			7,2	1148	173
9,00	692			5,8	918	237
8,50	702			5,5	871	301
8,00	711			5,2	821	364
7,50	695			4,6	732	428
6,00	869			5,2	831	618
5,50	788			4,0	634	682
5,00	781			3,5	557	745
4,50	797			3,3	530	800

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-17	17,64	10,00	692	6,6	1050	105
		9,50	747	6,8	1078	168
		9,00	732	6,2	990	232
		8,50	702	5,5	875	295
		8,00	749	5,6	891	359
		7,50	810	5,8	929	423
		6,00	984	6,5	1027	613
		5,50	937	5,6	885	677
		5,00	905	4,8	769	741
		4,50	916	4,6	724	804
DKM-18	17,54	9,50	423	4,0	630	76
		9,00	654	6,0	961	130
		8,50	636	5,5	867	193
		6,00	1116	8,5	1350	511
		5,50	1172	8,7	1379	575
		5,00	1117	7,7	1225	639
		4,50	1297	9,2	1462	702
DKM-19	17,40	5,50	667	6,2	985	128
		5,00	559	4,7	741	192
		4,50	597	4,7	743	252
DKM-20	17,37	7,00	978	9,6	1523	108
		6,50	838	7,7	1226	171
		6,00	700	5,9	932	235
		5,50	602	4,4	705	299
		5,00	610	4,1	655	362
DKM-21	17,35	4,50	634	4,0	634	424
		6,50	891	9,0	1425	61
		6,00	810	7,7	1227	125
		5,50	772	6,9	1100	189
		5,00	802	6,8	1086	252
DKM-22	17,37	4,50	776	6,2	978	316
		6,50	979	9,6	1534	99
		6,00	870	8,1	1289	163
		5,50	779	6,7	1073	226
		5,00	792	6,5	1030	290
		4,50	784	6,0	954	354
		4,00	894	6,8	1075	417

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-23	17,38	6,00	890	9,0	1431	53
		5,50	959	9,3	1483	117
		5,00	951	8,8	1406	180
		4,50	1062	9,6	1527	244
		4,00	1090	9,5	1511	308
DKM-24	17,38	6,00	697	6,7	1072	91
		5,50	618	5,5	876	155
		5,00	627	5,2	827	218
		4,50	631	4,8	771	282
		4,00	598	4,1	652	346
DKM-25	17,37	5,50	700	6,6	1050	118
		5,00	643	5,6	890	182
		4,50	674	5,5	878	245
DKM-26	17,43	6,50	859	8,4	1336	97
		6,00	790	7,3	1156	161
		5,50	663	5,5	882	224
		5,00	662	5,1	817	288
		4,50	637	4,5	710	351
DKM-27	17,43	6,50	614	5,9	938	85
		6,00	700	6,4	1018	149
		5,50	717	6,2	984	212
		5,00	736	6,0	951	276
		4,50	740	5,6	894	340
DKM-28	17,46	8,50	313	2,6	413	109
		8,00	414	3,4	544	148
		7,50	383	2,7	436	202
		5,00	503	2,8	445	394
		4,50	816	5,8	922	438
DKM-29	17,44	9,50	403	3,0	484	189
		9,00	317	1,7	277	252
		5,50	838	5,7	910	489
		5,00	855	5,5	875	552
		4,50	877	5,3	847	616

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-30	17,51	9,00	624	5,5	879	161
		8,50	773	6,7	1064	225
		8,00	774	6,3	1002	289
		7,50	1303	11,5	1822	352
		6,00	1056	7,7	1218	543
		5,50	835	4,9	787	607
		5,00	821	4,4	698	670
		4,50	821	4,0	636	734
DKM-31	17,46	9,50	934	8,8	1394	163
		9,00	900	8,0	1275	226
		8,50	908	7,7	1225	290
		8,00	1142	9,8	1551	354
		7,50	1155	9,5	1509	417
		5,50	851	4,7	747	672
		5,00	842	4,2	670	735
		4,50	797	3,3	530	799
DKM-32	17,47	9,50	699	6,2	980	186
		9,00	692	5,7	904	250
		8,50	720	5,6	888	314
		8,00	817	6,2	986	377
		7,50	907	6,7	1072	441
		5,50	1259	8,8	1405	695
		5,00	1269	8,5	1357	759
		4,50	1094	6,3	1002	823
DKM-33	17,49	9,50	389	3,5	562	87
		9,00	427	3,6	579	134
		8,50	439	3,4	547	184
		8,00	491	3,7	588	231
		7,50	705	5,6	891	285
		5,50	1109	8,2	1310	540
		5,00	1068	7,4	1178	603
		4,50	1095	7,3	1159	667
DKM-34	17,50	9,50	924	9,3	1478	64
		9,00	919	8,8	1406	127
		8,50	895	8,2	1302	191
		8,00	883	7,7	1218	254
		7,50	928	7,7	1230	318
		5,50	1242	9,4	1500	573
		5,00	1029	6,8	1080	636
		4,50	1030	6,4	1018	700

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegapaal**

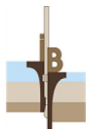
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-35	17,57	9,50	610	5,3	837	182
		9,00	732	6,1	976	245
		8,50	758	6,0	955	309
		8,00	757	5,6	891	372
		7,50	843	6,1	970	436
		5,50	938	5,5	875	690
		5,00	910	4,8	763	754
		4,50	963	5,0	788	818
DKM-36	17,63	9,50	417	4,1	653	43
		9,00	495	4,6	732	94
		8,50	589	5,2	827	155
		8,00	626	5,2	826	218
		7,50	653	5,1	807	282
		5,50	952	6,6	1052	536
		5,00	930	6,0	951	600
		4,50	851	4,8	756	664
DKM-37	17,56	9,50	782	7,2	1141	164
		9,00	890	7,9	1257	227
		8,50	718	5,7	907	291
		8,00	721	5,3	848	355
		7,50	713	4,8	771	418
		5,50	1141	7,8	1237	666
		5,00	1120	7,2	1139	730
		4,50	1106	6,6	1051	793
DKM-38	17,28	6,00	1213	12,0	1911	113
		5,50	1144	10,9	1732	176
		5,00	1107	10,1	1607	240
		4,50	1088	9,5	1511	304
DKM-39	17,27	6,00	1158	11,4	1812	119
		5,50	1191	11,3	1804	183
		5,00	1101	10,0	1590	246
		4,50	1111	9,7	1543	310
DKM-40	17,22	4,50	973	9,5	1509	114
		4,00	936	8,7	1384	178
DKM-41	17,31	5,50	749	7,3	1160	89
		5,00	759	7,0	1113	153
		4,50	969	8,8	1400	216
		4,00	835	7,0	1113	280
DKM-42	17,33	5,50	469	4,3	684	99
		5,00	437	3,6	573	156

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

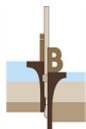
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-43	17,30	5,50	796	7,8	1237	91
		5,00	830	7,7	1230	154
		4,50	807	7,1	1128	218
		4,00	850	7,1	1137	281
DKM-44	17,36	6,00	663	6,4	1019	87
		5,50	554	4,9	774	151
		5,00	526	4,2	664	214
		4,50	495	3,4	548	278
DKM-45	17,35	8,50	305	2,5	398	111
		8,00	293	2,1	334	155
		6,50	692	5,5	875	279
		6,00	1026	8,6	1375	336
		5,50	925	7,2	1151	393
		5,00	833	5,9	941	450
		4,50	825	5,5	870	507
DKM-46	17,39	9,50	1014	10,1	1607	84
		9,00	739	6,8	1085	147
		8,50	684	5,8	930	211
		8,00	576	4,3	686	274
		6,50	525	2,7	432	443
		6,00	564	2,9	461	479
		5,50	718	4,2	675	523
		5,00	825	5,0	800	576
		4,50	872	5,1	816	638
		9,50	596	5,2	821	173
DKM-47	17,39	9,00	551	4,3	682	237
		8,50	501	3,4	535	300
		6,50	596	3,1	490	504
		6,00	739	4,3	685	547
		5,50	721	3,8	604	598
		5,00	1268	9,2	1459	656
		4,50	1232	8,4	1336	719
DKM-48	17,43	9,50	816	7,4	1177	184
		9,00	787	6,7	1065	247
		8,50	765	6,1	965	311
		8,00	1083	9,0	1431	375
		6,50	894	5,8	926	565
		6,00	836	4,8	766	629
		5,50	720	3,2	509	693
5,00	845	4,2	668	741		

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	474	4,0	639	153
		9,00	501	4,0	632	204
		8,50	668	5,4	859	255
		8,00	1220	10,8	1718	317
		6,50	1203	9,4	1499	508
		6,00	1089	7,8	1244	571
		5,50	1115	7,7	1225	635
		5,00	1018	6,3	1000	699
DKM-50	17,41	9,00	490	4,5	710	108
		8,50	469	3,8	611	171
		8,00	459	3,3	531	235
		6,50	1090	8,9	1413	406
		6,00	960	7,1	1133	469
		5,50	869	5,8	917	533
		5,00	880	5,5	871	596
		9,00	708	6,4	1024	157
DKM-51	17,47	8,50	615	5,1	806	221
		8,00	512	3,6	571	284
		6,00	1152	8,9	1415	506
		5,50	1243	9,5	1504	569
		5,00	1197	8,6	1363	633
		10,00	821	7,8	1247	122
DKM-52	17,43	9,50	832	7,6	1202	186
		9,00	801	6,8	1087	249
		8,50	829	6,7	1070	313
		8,00	840	6,4	1024	377
		6,00	1148	8,1	1283	631
		5,50	1155	7,7	1232	695
		5,00	1277	8,6	1371	758
		10,00	789	7,5	1190	127
DKM-53	17,51	9,50	781	7,0	1113	190
		9,00	796	6,8	1074	254
		8,50	833	6,7	1072	317
		8,00	766	5,6	897	381
		6,00	984	6,4	1013	629
		5,50	1014	6,3	998	693
		5,00	1040	6,2	979	756

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-54	17,49	10,00	734	7,0	1111	113
		9,50	749	6,7	1072	177
		9,00	707	5,9	938	240
		8,50	824	6,7	1071	304
		8,00	812	6,2	986	368
		6,00	944	6,0	952	622
		5,50	931	5,5	868	686
		5,00	947	5,2	830	749
DKM-55	17,32	9,50	500	4,1	659	176
		9,00	523	4,0	633	239
		8,50	480	3,1	497	303
		6,00	822	4,8	771	600
		5,50	755	3,7	595	664
		5,00	799	3,9	617	717
DKM-56	17,34	9,50	425	4,4	700	9
		9,00	499	4,8	762	70
		8,50	493	4,3	690	133
		6,00	603	3,8	604	401
		5,50	844	6,0	954	454
		5,00	796	5,1	810	517
DKM-58	17,23	6,50	711	7,0	1116	70
		6,00	510	4,5	718	134
		5,50	446	3,4	546	197
		4,00	1116	9,5	1511	351
DKM-59	17,12	6,00	956	9,2	1469	126
		5,50	824	7,5	1185	189
		5,00	810	6,9	1099	253
		4,50	830	6,7	1067	317
DKM-63	17,27	7,50	482	4,5	713	92
		7,00	511	4,4	697	155
		6,50	479	3,7	581	218
		6,00	913	7,9	1256	266
		5,50	1025	8,7	1379	330
		5,00	980	7,8	1241	393

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

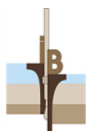
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-64	17,32	8,50	308	2,8	444	71
		8,00	320	2,6	414	120
		7,50	318	2,3	360	171
		7,00	306	1,9	302	208
		6,50	387	2,6	414	232
		6,00	422	2,7	435	268
DKM-65	17,26	5,50	465	3,0	473	303
		9,00	720	6,8	1074	127
		8,50	644	5,6	883	191
DKM-66	17,26	8,00	543	4,1	652	254
		8,50	376	3,3	525	101
		8,00	905	8,5	1359	151
DKM-67	17,29	7,50	899	8,1	1286	215
		7,00	930	8,0	1272	278
		9,50	436	3,4	538	190
DKM-68	17,29	9,00	452	3,1	500	253
		7,50	751	5,3	840	412
		7,00	688	4,2	674	474
		5,50	746	3,7	588	655
		5,00	1011	6,1	975	711
		8,50	718	6,2	979	219
DKM-69	17,34	8,00	1151	10,3	1638	282
		7,50	1205	10,5	1664	346
		7,00	1052	8,5	1345	409
		6,50	784	5,2	835	473
		6,00	691	3,9	616	537
		5,50	648	3,0	481	600
DKM-69	17,34	10,00	722	6,8	1078	126
		9,50	644	5,6	885	190
		9,00	609	4,8	762	253
		8,50	646	4,8	763	315
		8,00	653	4,5	716	374
		7,50	1090	8,7	1384	435
		7,00	1130	8,7	1386	498
		6,50	933	6,2	994	562
6,00	860	5,1	808	625		
		5,50	819	4,3	677	689

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-70	17,28	10,00	816	7,8	1234	127
		9,50	836	7,6	1204	191
		9,00	845	7,3	1156	254
		8,50	832	6,7	1069	318
		8,00	1103	9,2	1457	382
		7,50	1132	9,1	1444	445
DKM-71	17,35	10,00	883	8,5	1346	127
		9,50	868	7,9	1257	191
		9,00	850	7,3	1164	254
		8,50	749	5,9	931	318
		8,00	985	7,9	1261	382
		7,50	997	7,7	1217	445
DKM-72	17,39	10,00	820	7,8	1242	127
		9,50	724	6,4	1018	190
		9,00	1110	10,0	1598	254
		8,50	1084	9,4	1490	318
		8,00	1076	8,9	1413	381
		7,50	1113	8,9	1411	445
DKM-73	17,45	9,00	764	7,5	1186	89
		8,50	711	6,5	1034	153
		8,00	961	8,7	1386	216
		7,50	854	7,2	1145	280
DKM-74	17,41	9,00	682	6,7	1065	73
		8,50	639	5,8	929	137
		8,00	610	5,1	818	200
		7,50	575	4,4	696	264
DKM-76	17,04	6,00	1163	11,4	1813	127
		5,50	1165	11,0	1752	191
		5,00	1194	10,9	1737	254
		4,50	1102	9,6	1520	318
DKM-77	17,13	6,00	894	8,6	1367	124
		5,50	873	8,0	1269	188
		5,00	837	7,2	1145	252
		4,50	975	8,2	1311	315
DKM-79	17,21	4,00	997	8,1	1284	379
		6,00	452	3,9	615	139
		5,50	374	2,7	422	203
		4,00	848	6,7	1066	349

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-81	17,15	8,50	546	5,2	827	83
		8,00	808	7,6	1201	147
		7,50	774	6,8	1081	210
		7,00	889	7,6	1209	274
		6,50	1143	9,9	1570	338
DKM-82	17,20	9,00	779	7,2	1145	154
		8,50	636	5,3	842	218
		8,00	560	4,1	652	281
		7,50	541	3,5	557	345
DKM-83	17,19	4,50	584	4,5	722	252
		4,00	565	3,9	627	315
		3,50	512	3,0	477	376
DKM-84	17,26	7,50	707	4,9	774	405
		7,00	723	4,6	738	468
		6,50	718	4,2	666	532
		6,00	680	3,4	541	593
		5,50	649	2,8	441	642
		5,00	612	2,1	329	693
DKM-85	17,26	4,50	608	1,7	270	743
		9,50	397	3,3	529	133
		9,00	411	3,1	491	195
		8,50	411	2,7	434	251
		8,00	591	4,4	697	289
		7,50	637	4,5	713	349
		7,00	602	3,7	591	413
		6,50	568	3,0	477	470
DKM-86	17,27	6,00	853	5,7	907	516
		5,50	972	6,5	1041	580
		9,50	716	6,3	1006	188
		9,00	701	5,8	917	251
		8,50	799	6,4	1018	315
		8,00	905	7,1	1130	379
DKM-87	17,25	7,50	942	7,1	1129	442
		7,00	1313	10,6	1685	506
		9,50	749	6,7	1061	187
		9,00	749	6,3	999	251
		8,50	708	5,5	867	314
		8,00	693	4,9	777	378
		7,50	723	4,8	764	442
		7,00	690	4,1	646	505

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

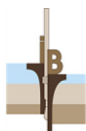
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-88	17,26	9,50	930	8,6	1368	183
		9,00	895	7,8	1246	247
		8,50	889	7,4	1173	310
		8,00	872	6,8	1080	374
		7,50	836	6,0	958	438
		7,00	804	5,3	840	501
DKM-89	17,34	9,50	722	6,7	1064	140
		9,00	915	8,3	1323	204
		8,50	817	6,9	1096	267
		8,00	805	6,4	1012	331
		7,50	780	5,7	907	394
		7,00	770	5,2	827	458
DKM-90	17,39	9,00	635	6,2	982	76
		8,50	631	5,7	912	140
		8,00	595	5,0	788	204
		7,50	525	3,8	608	267
		7,00	495	3,1	496	329
		9,50	912	8,6	1368	154
DKM-91	17,36	9,00	952	8,6	1371	218
		8,50	761	6,2	988	281
		8,00	734	5,5	880	345
		7,50	700	4,8	758	409
		7,00	653	3,9	618	472
		8,50	476	4,1	659	135
DKM-92	17,19	8,00	452	3,5	556	199
		7,50	453	3,2	508	248
		7,00	460	2,9	468	299
		6,00	891	8,5	1358	128
DKM-94	17,00	5,50	1068	10,0	1590	191
		5,00	1164	10,6	1687	255
		4,50	1192	10,5	1670	319
		7,50	658	6,6	1050	48
DKM-95	17,09	7,00	680	6,4	1022	112
		6,50	529	4,5	708	175
		6,00	530	4,1	645	239
		5,50	469	3,0	480	302
		6,50	511	5,4	853	0
DKM-97	17,15	6,00	428	4,1	651	64
		5,50	348	2,9	454	127

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

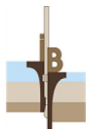
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-98	17,10	6,50	1019	10,2	1615	86
		6,00	1018	9,7	1548	149
		5,50	998	9,1	1452	213
		5,00	976	8,5	1352	277
DKM-99	17,08	6,50	994	10,0	1597	62
		6,00	1034	10,1	1600	126
		5,50	1039	9,7	1544	189
		5,00	1078	9,7	1544	253
DKM-100	17,13	6,50	583	5,8	921	52
		6,00	551	5,1	804	116
DKM-101	17,19	8,00	353	3,1	491	98
		5,50	1043	8,8	1392	348
		5,00	962	7,5	1193	412
DKM-102	17,22	9,50	564	5,5	878	64
		9,00	542	4,9	777	127
		8,50	510	4,2	660	191
		8,00	529	4,0	635	248
		7,50	459	2,9	462	303
		5,50	1356	11,2	1783	478
		5,00	1271	9,9	1579	541
DKM-103	17,18	4,50	1217	9,0	1424	605
		9,50	392	3,1	491	163
		9,00	414	3,0	472	219
		8,50	371	2,2	350	269
		8,00	485	3,1	499	310
DKM-104	17,21	7,50	499	2,9	463	370
		8,50	351	2,8	444	142
		8,00	378	2,8	453	178
		7,50	414	3,0	477	213
		7,00	552	4,2	668	253
		6,50	659	5,0	792	306
		6,00	635	4,4	700	359
DKM-105	17,20	5,50	1041	8,3	1318	419
		5,00	974	7,2	1141	483
		10,00	518	4,6	737	127
		9,50	470	3,7	594	191
		9,00	472	3,3	533	254
		8,50	486	3,1	492	318
		8,00	483	2,7	433	373
		7,50	531	3,0	477	408

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-106	17,20	9,50	543	4,5	716	190
		9,00	789	6,7	1066	251
		8,50	870	7,1	1136	315
		8,00	1028	8,4	1336	378
		7,50	1306	10,9	1737	442
DKM-107	17,21	9,00	660	6,4	1015	86
		8,50	665	6,0	959	150
		8,00	633	5,3	843	213
		7,50	1004	8,8	1397	277
		5,50	928	6,4	1016	532
		5,00	936	6,1	966	595
DKM-108	17,27	4,50	921	5,5	878	659
		9,50	826	7,8	1241	137
		9,00	980	9,0	1433	200
		8,50	870	7,5	1187	264
		8,00	842	6,8	1077	328
		7,50	764	5,6	883	391
DKM-109	17,32	5,50	764	4,0	632	642
		5,00	770	3,6	579	706
		4,50	770	3,3	521	763
		9,50	781	7,8	1242	61
		9,00	907	8,7	1388	125
		8,50	927	8,5	1359	188
DKM-110	17,28	8,00	880	7,6	1216	252
		7,50	750	5,9	935	316
		5,50	616	3,0	474	553
		5,00	734	4,0	629	595
		4,50	725	3,5	564	646
		9,50	433	3,7	593	128
DKM-110	17,28	9,00	457	3,6	574	188
		8,50	467	3,4	541	238
		8,00	723	5,7	914	291
		7,50	694	5,0	803	354
		5,50	863	5,3	835	604
		5,00	877	5,0	795	667
		4,50	951	5,4	856	730

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c,z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-111	17,25	9,50	360	3,3	525	76
		9,00	491	4,4	695	124
		8,50	628	5,5	871	176
		8,00	627	5,1	806	239
		7,50	607	4,5	710	303
		5,50	851	5,5	869	550
		5,00	826	4,8	763	614
		4,50	930	5,5	875	677
DKM-112	17,01	6,50	843	7,8	1236	171
		6,00	916	8,1	1294	235
		5,50	949	8,1	1285	298
		5,00	880	7,0	1106	362
		4,50	904	6,8	1083	425
DKM-113	17,02	6,50	885	8,6	1375	101
		6,00	894	8,3	1326	165
		5,50	881	7,8	1241	228
		5,00	947	8,1	1288	292
DKM-114	16,99	4,50	1109	9,4	1494	356
		6,50	1207	12,2	1940	73
		6,00	1238	12,1	1929	137
		5,50	1251	11,9	1886	201
		5,00	1242	11,4	1807	264
DKM-115	17,06	4,50	1172	10,2	1628	328
		6,00	636	6,0	956	106
		5,50	565	4,9	774	169
DKM-116	17,00	5,00	534	4,1	659	233
		6,00	916	9,1	1452	77
		5,50	928	8,8	1407	141
DKM-117	17,01	5,00	919	8,4	1328	204
		4,50	958	8,4	1330	268
		4,00	983	8,2	1309	331
		8,50	408	3,8	604	76
		8,00	504	4,5	712	129
DKM-117	17,01	7,50	539	4,5	710	190
		6,00	641	4,5	712	358
		5,50	770	5,5	868	416
		5,00	753	4,9	779	477
		4,50	844	5,5	871	537
		4,00	875	5,4	863	597

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-118	17,05	9,00	478	5,0	797	0
		8,50	353	3,3	525	64
		8,00	335	2,7	431	127
		7,50	293	1,9	298	190
		4,50	1088	9,1	1442	372
		4,00	747	5,1	810	436
		3,50	701	4,2	670	500
DKM-119	16,99	6,50	933	9,1	1444	113
		6,00	958	8,9	1422	176
		5,50	955	8,5	1354	240
		5,00	943	8,0	1269	304
		4,50	1039	8,6	1365	367
DKM-120	16,90	6,50	1074	10,6	1685	107
		6,00	1058	10,0	1595	171
		5,50	883	7,8	1239	234
		5,00	822	6,8	1074	298
		4,50	829	6,4	1021	361
DKM-121	16,89	6,50	1003	9,9	1575	98
		6,00	1175	11,3	1797	162
		5,50	875	7,8	1234	225
		5,00	837	7,0	1107	289
		4,50	784	6,0	954	353
		4,00	690	4,6	735	416
DKM-122	16,90	6,50	1142	11,2	1779	126
		6,00	1174	11,1	1770	189
		5,50	1113	10,1	1604	253
		5,00	1103	9,6	1524	317
		4,50	1117	9,3	1483	380
		4,00	1124	9,0	1431	444
DKM-123	16,94	6,50	1301	12,8	2030	140
		6,00	1150	10,8	1714	204
		5,50	978	8,6	1365	267
		5,00	932	7,7	1224	331
		4,50	921	7,2	1142	394
		4,00	916	6,7	1070	458
DKM-124	16,82	6,00	865	8,2	1309	135
		5,50	884	8,0	1275	198
		5,00	968	8,5	1352	262
		4,50	1110	9,6	1525	326
		4,00	1161	9,7	1548	389

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;lll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-125	16,69	5,00	785	7,7	1220	89
		4,50	783	7,3	1153	153
		4,00	749	6,5	1034	216
DKM-129	17,95	13,50	668	5,9	946	168
		13,00	621	5,1	804	232
		12,50	520	3,6	572	296
		12,00	508	3,1	488	359
DKM-130	18,46	12,50	476	3,3	526	269
		12,00	477	2,9	464	332
DKM-131	18,53	13,50	581	5,3	843	127
		13,00	599	5,1	808	191
		12,50	509	3,7	595	254
DKM-132	18,42	12,00	438	2,6	414	318
		13,50	501	4,6	737	99
		13,00	610	5,4	859	159
		12,50	492	3,8	598	222
DKM-133	17,99	12,00	461	3,0	484	285
		13,50	394	3,8	608	49
		13,00	416	3,7	583	111
		12,50	388	3,0	473	174
DKM-141	18,10	12,00	472	3,6	573	214
		13,00	511	4,8	763	89
		12,50	629	5,6	898	151
DKM-142	18,46	12,00	706	6,1	962	215
		13,00	538	5,4	859	39
		12,50	737	7,1	1128	102
DKM-143	18,56	12,00	721	6,5	1036	166
		12,50	454	3,1	493	265
		12,00	419	2,4	383	317
DKM-144	18,26	13,50	603	5,3	838	168
		13,00	497	3,8	597	232
		12,50	389	2,2	354	295
DKM-148	18,51	13,00	580	4,9	779	189
		12,50	617	4,9	776	252
		12,00	616	4,5	712	316
DKM-149	18,38	13,00	488	4,3	684	131
		12,50	641	5,5	878	192
		12,00	632	5,0	798	255
DKM-150	18,08	12,50	688	6,9	1097	50
		12,00	681	6,4	1023	113

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

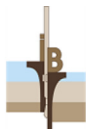
Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-151	18,56	13,50	798	7,2	1142	189
		13,00	1051	9,4	1500	253
		12,50	954	8,0	1274	317
		12,00	891	7,0	1106	380
DKM-152	18,67	13,50	922	8,5	1356	182
		13,00	781	6,7	1060	243
		12,50	720	5,6	898	304
DKM-153	18,51	13,50	686	6,1	976	169
		13,00	788	6,8	1081	233
		12,50	1043	9,1	1443	297
		12,00	822	6,4	1010	360
DKM-154	18,21	13,50	396	3,2	508	151
		13,00	383	2,7	437	202
		12,50	471	3,4	539	246
DKM-162	18,25	13,50	817	7,4	1178	184
		13,00	773	6,5	1041	248
		12,50	1026	8,8	1400	311
DKM-163	18,61	13,50	873	8,6	1360	96
		13,00	864	8,1	1282	160
		12,50	784	6,8	1084	223
DKM-164	18,95	13,50	469	3,9	623	160
		13,00	530	4,2	668	217
		12,50	957	8,3	1320	276
		8,50	474	3,5	557	235
DKM-178	17,55	8,00	541	3,8	612	290
		7,50	537	3,4	542	354
		7,00	563	3,3	525	414
		8,50	570	4,5	716	235
		8,00	884	7,4	1177	297
DKM-179	17,82	7,50	864	6,8	1081	360
		7,00	1025	8,1	1286	424
		9,00	696	6,4	1023	139
		8,50	731	6,4	1017	202
DKM-180	17,82	8,00	755	6,2	993	266
		7,50	1032	8,7	1391	330
		7,00	1046	8,5	1352	393

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;I;gem} + q_{c;II;gem}] + q_{c;III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-181	17,84	9,00	1074	10,5	1665	127
		8,50	1078	10,1	1607	190
		8,00	1074	9,7	1538	254
		7,50	1109	9,6	1532	318
		7,00	1119	9,3	1486	381
DKM-182	17,74	9,00	413	3,5	564	125
		8,50	408	3,2	505	175
		8,00	426	3,1	486	224
		7,50	476	3,3	525	270
		7,00	931	7,7	1229	324
DKM-183	17,68	9,00	566	5,3	845	99
		8,50	585	5,1	814	162
		8,00	556	4,4	702	226
		7,50	619	4,7	748	285
		7,00	946	7,7	1231	347
DKM-184	17,71	9,00	506	4,7	745	100
		8,50	503	4,2	676	163
		8,00	679	5,7	909	223
		7,50	763	6,2	986	287
		7,00	724	5,4	858	350
DKM-185	17,67	9,00	910	8,3	1314	204
		8,50	935	8,1	1292	267
		8,00	971	8,1	1289	331
		7,50	949	7,5	1188	395
		7,00	972	7,3	1163	458
DKM-186	17,63	9,00	900	8,1	1288	214
		8,50	882	7,5	1193	278
		8,00	888	7,2	1140	341
		7,50	945	7,4	1171	405
		7,00	951	7,0	1118	469
DKM-187	17,49	9,00	895	8,1	1282	211
		8,50	903	7,7	1232	274
		8,00	832	6,6	1050	338
		7,50	975	7,7	1225	402
		7,00	957	7,1	1131	465
DKM-188	17,55	8,50	497	4,5	717	113
		8,00	514	4,3	684	173
		7,50	592	4,8	758	230
		7,00	783	6,4	1018	288

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]


Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39 ; \xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b;max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-189	17,66	9,00	500	4,8	768	65
		8,50	501	4,5	710	125
		8,00	530	4,4	700	185
		7,50	582	4,6	730	241
		7,00	877	7,3	1161	301
DKM-190	17,62	8,50	792	7,5	1200	122
		8,00	838	7,6	1212	185
		7,50	835	7,2	1144	249
		7,00	847	6,9	1101	312
DKM-191	17,63	9,00	550	5,0	793	125
		8,50	527	4,3	690	189
		8,00	526	3,9	625	252
		7,50	595	4,3	684	308
		7,00	964	7,8	1241	368
DKM-192	17,53	9,00	481	4,6	737	65
		8,50	480	4,3	684	116
		8,00	864	8,0	1265	177
		7,50	888	7,8	1241	240
		7,00	915	7,7	1222	304
DKM-193	17,49	9,00	372	3,5	557	64
		8,50	525	4,8	763	113
		8,00	834	7,6	1216	175
		7,50	820	7,1	1129	239
		7,00	1055	9,2	1458	303
DKM-194	17,47	9,00	414	3,8	597	93
		8,50	449	3,8	607	142
		8,00	445	3,4	549	193
		7,50	452	3,2	510	244
		7,00	469	3,1	493	289
DKM-195	17,43	9,00	469	4,3	685	96
		8,50	451	3,8	604	147
		8,00	750	6,6	1048	204
		7,50	885	7,6	1209	267
		7,00	915	7,5	1195	331
DKM-196	17,35	9,00	515	4,8	761	98
		8,50	536	4,6	733	161
		8,00	622	5,1	816	222
		7,50	750	6,1	966	285
		7,00	725	5,4	861	349

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b;max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b;max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f;nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]



Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,56$	Bouwwerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	Aantal sonderingen	: $N = 1$
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	ξ -factor	: $\xi_3 = 1,39$; $\xi_4 = 1,39$
Paalklassefactor schacht	: $\alpha_s = 0,006$	Materiaalfactor	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
Geen negatieve kleef berekend			

Paalafmeting : **0,450 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c;d}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b;cal}$ [kN]	$R_{s;cal}$ [kN]
DKM-197	17,39	9,00	517	4,8	762	101
		8,50	531	4,5	721	165
		8,00	635	5,2	834	225
		7,50	754	6,1	968	289
		7,00	711	5,2	834	352

Toelichting

Maximum puntweerstand	: $q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c;l;gem} + q_{c;ll;gem}] + q_{c;ll;gem})$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum draagkracht punt	: $R_{b;cal} = A_b * q_{b,max}$	[par. 7.6.2.3(e)]
Maximum schachtwrijvingskracht	: $R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a}$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde maximum draagkracht	: $R_{c;d} = (R_{b;cal} / \xi) / \gamma_b + (R_{s;cal} / \xi) / \gamma_s$	[par. 7.6.2.3]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d} = F_{nk} * \gamma_{f,nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde netto draagkracht	: $R_{c;dnetto} = R_{c;d} - F_{nk;d}$	[par. 7.6.2.3]

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

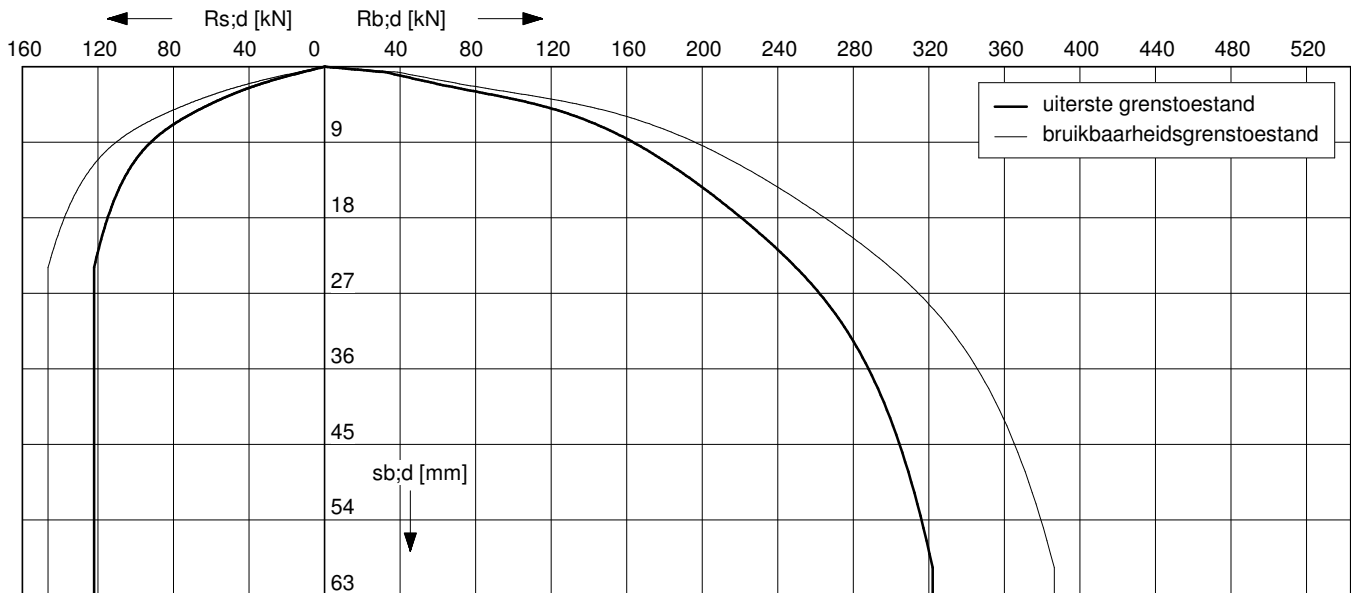
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,300 m

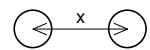
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
444	58,0	3,2	61,2	1,5	62,7	19
399	31,6	2,9	34,4	1,3	35,8	22
355	20,8	2,5	23,3	1,2	24,5	24
311	14,4	2,2	16,6	1,0	17,7	26
266	9,7	1,9	11,6	0,9	12,5	28
222	6,7	1,6	8,2	0,7	9,0	30
177	4,6	1,3	5,9	0,6	6,5	31
133	3,2	0,9	4,1	0,4	4,6	33
89	1,9	0,6	2,5	0,3	2,8	37
44	0,7	0,3	1,0	0,1	1,1	41

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
341	11,5	2,1	13,6	1,1	14,7	25
307	8,9	1,8	10,8	1,0	11,8	29
273	7,0	1,6	8,6	0,9	9,5	32
239	5,5	1,4	6,9	0,8	7,7	34
205	4,4	1,2	5,6	0,7	6,3	37
171	3,4	1,0	4,4	0,6	5,0	38
136	2,6	0,8	3,4	0,5	3,9	40
102	1,8	0,6	2,4	0,3	2,7	43
68	1,0	0,4	1,4	0,2	1,6	48
34	0,4	0,2	0,6	0,1	0,8	54

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

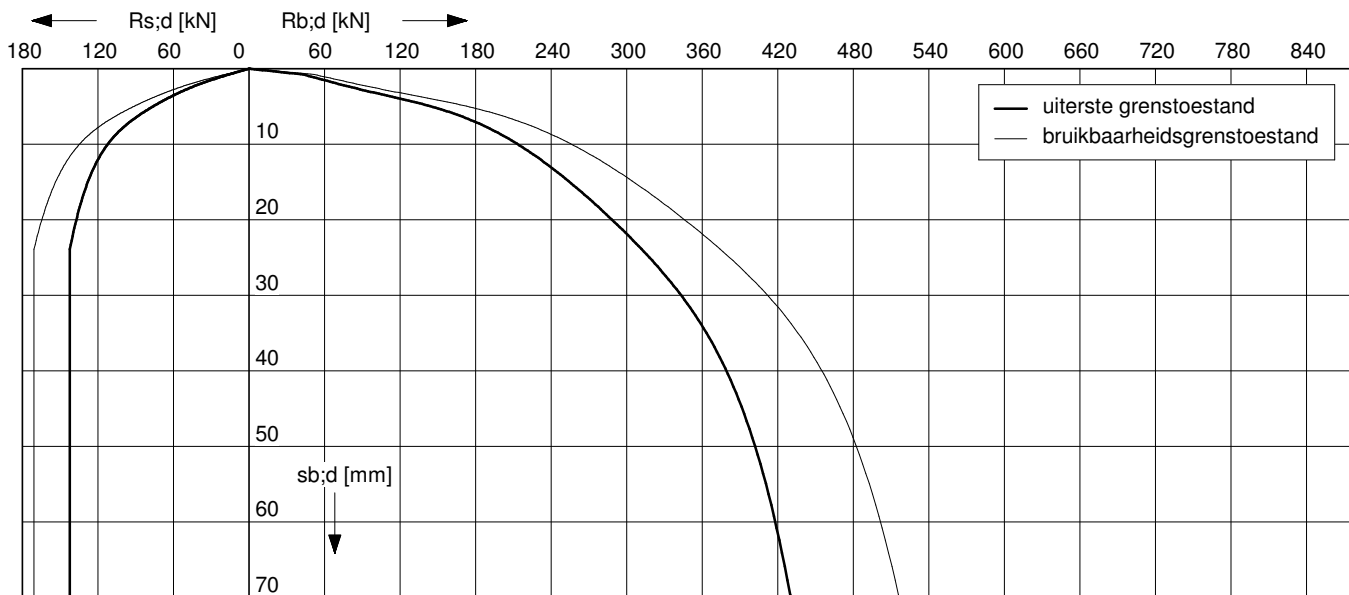
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,350 m

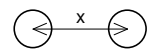
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
572	67,7	3,0	70,7	1,5	72,2	22
514	37,5	2,7	40,2	1,4	41,6	26
457	24,2	2,4	26,6	1,2	27,9	28
400	16,7	2,1	18,8	1,1	19,9	31
343	11,1	1,8	12,9	0,9	13,8	34
286	7,5	1,5	9,0	0,8	9,8	35
229	5,2	1,2	6,4	0,6	7,0	37
171	3,6	0,9	4,5	0,5	4,9	40
114	2,1	0,6	2,7	0,3	3,0	47
57	0,7	0,3	1,0	0,2	1,2	51

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
440	13,2	1,9	15,1	1,2	16,3	29
396	10,2	1,8	11,9	1,1	13,0	33
352	7,9	1,6	9,5	0,9	10,5	37
308	6,2	1,4	7,6	0,8	8,4	40
264	4,9	1,2	6,0	0,7	6,8	44
220	3,9	1,0	4,9	0,6	5,5	45
176	2,9	0,8	3,7	0,5	4,2	48
132	2,0	0,6	2,5	0,4	2,9	52
88	1,1	0,4	1,5	0,2	1,7	61
44	0,5	0,2	0,7	0,1	0,8	66

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

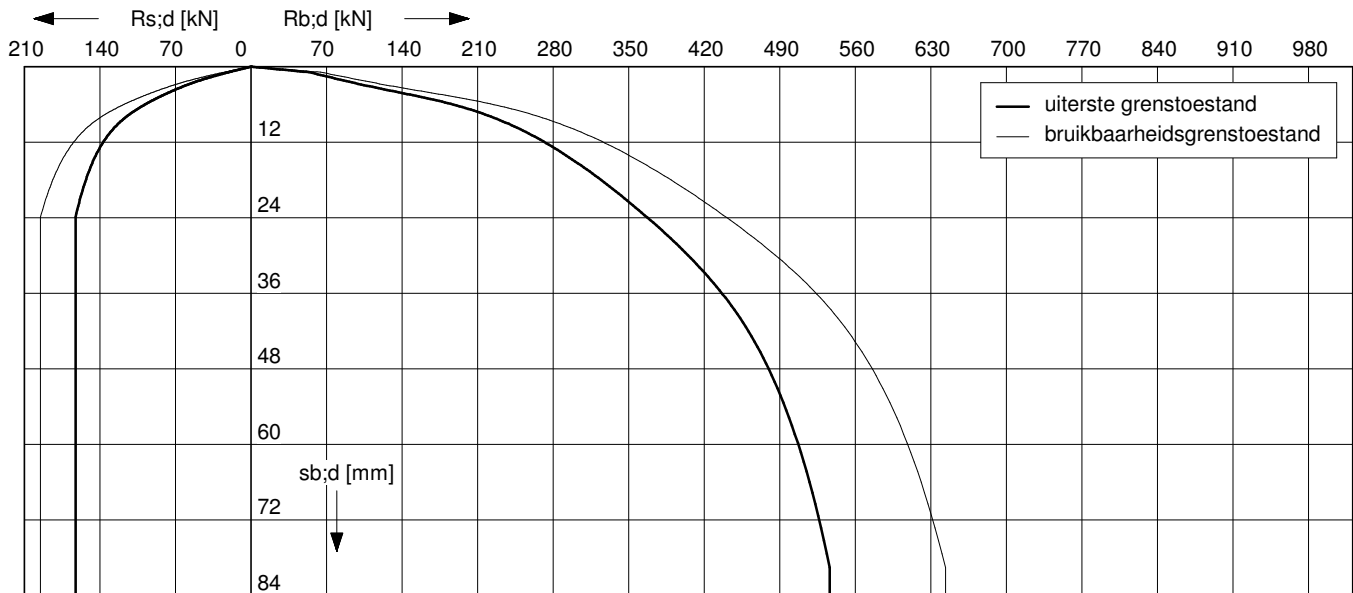
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,400 m

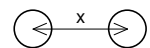
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
698	77,3	2,8	80,2	1,6	81,8	24
628	42,8	2,5	45,4	1,5	46,8	29
559	28,1	2,3	30,4	1,3	31,7	32
489	19,1	2,0	21,0	1,1	22,2	36
419	12,6	1,7	14,2	1,0	15,2	38
349	8,4	1,4	9,8	0,8	10,6	40
279	5,8	1,1	6,9	0,6	7,6	42
209	4,0	0,8	4,8	0,5	5,3	45
140	2,3	0,6	2,9	0,3	3,2	54
70	0,8	0,3	1,1	0,2	1,2	60

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
537	15,0	1,8	16,9	1,2	18,1	32
483	11,4	1,6	13,0	1,1	14,1	37
430	8,8	1,5	10,2	1,0	11,2	42
376	6,8	1,3	8,1	0,9	9,0	46
322	5,5	1,1	6,6	0,7	7,3	49
269	4,3	0,9	5,2	0,6	5,8	52
215	3,2	0,7	4,0	0,5	4,5	54
161	2,2	0,5	2,8	0,4	3,1	58
107	1,2	0,4	1,5	0,2	1,8	70
54	0,5	0,2	0,7	0,1	0,8	79

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

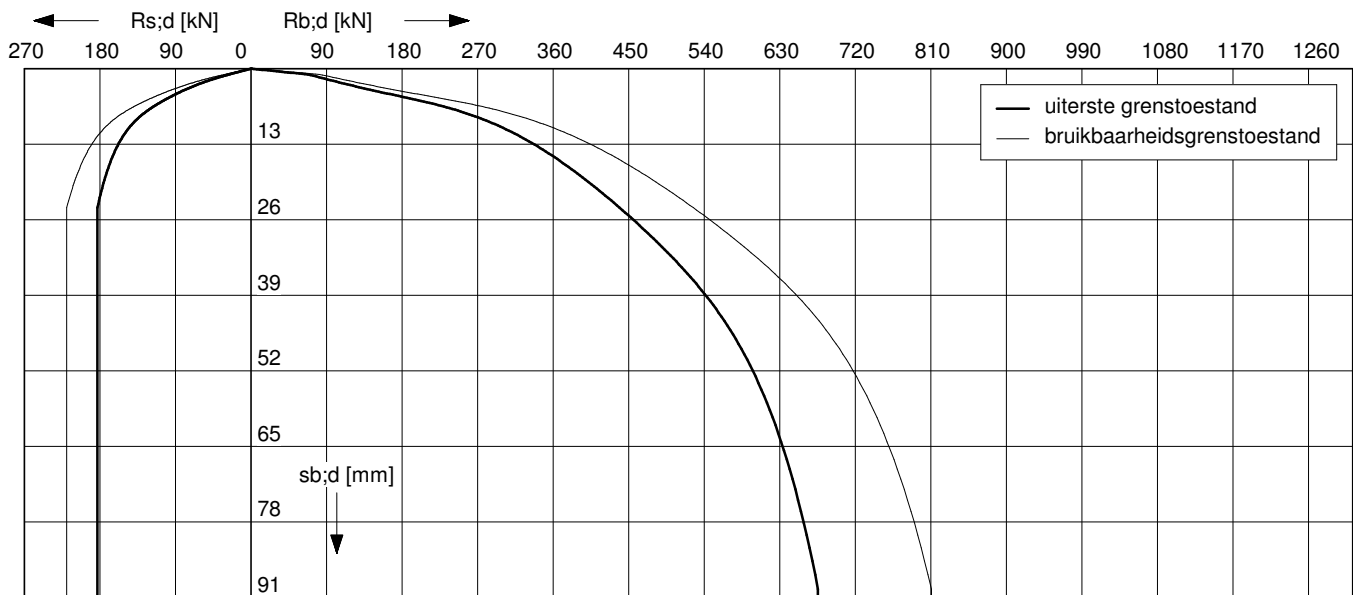
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-1

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-1

Paalafmeting : 0,450 m

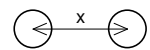
Paalpuntniveau : 5,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
858	87,0	2,8	89,8	1,7	91,5	27
772	49,1	2,5	51,6	1,6	53,1	32
686	32,6	2,2	34,8	1,4	36,2	36
600	21,4	1,9	23,3	1,2	24,6	40
515	14,3	1,6	15,9	1,0	16,9	43
429	9,3	1,4	10,7	0,9	11,6	45
343	6,4	1,1	7,5	0,7	8,2	48
257	4,4	0,8	5,2	0,5	5,7	53
172	2,5	0,5	3,1	0,3	3,4	64
86	0,9	0,3	1,2	0,2	1,3	69

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
660	16,9	1,8	18,7	1,3	20,0	35
594	12,8	1,6	14,4	1,2	15,6	41
528	9,8	1,4	11,2	1,1	12,3	47
462	7,6	1,2	8,9	0,9	9,8	52
396	6,0	1,1	7,1	0,8	7,9	56
330	4,8	0,9	5,7	0,7	6,3	58
264	3,5	0,7	4,2	0,5	4,8	62
198	2,4	0,5	2,9	0,4	3,3	68
132	1,2	0,4	1,6	0,3	1,9	83
66	0,6	0,2	0,7	0,1	0,9	89

Toelichting

Paalbelasting	:	F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	:	$F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	:	$F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	:	$s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	:	$s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	:	$s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	:	$k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

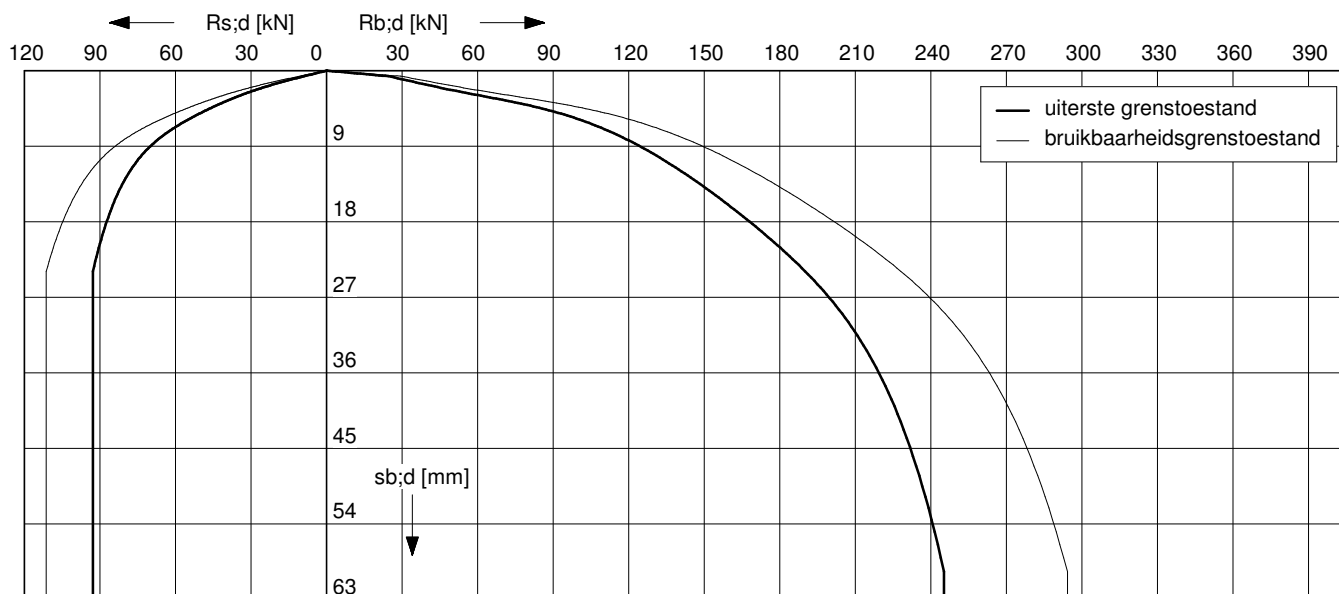
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,300 m

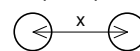
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
338	58,0	0,8	58,8	1,2	60,0	17
304	31,0	0,7	31,7	1,1	32,8	19
270	20,8	0,6	21,4	1,0	22,4	22
236	14,4	0,6	15,0	0,9	15,8	24
203	9,7	0,5	10,2	0,7	10,9	26
169	6,7	0,4	7,1	0,6	7,7	27
135	4,6	0,3	4,9	0,5	5,4	29
101	3,1	0,2	3,4	0,4	3,7	31
68	1,9	0,2	2,1	0,2	2,3	37
34	0,6	0,1	0,7	0,1	0,8	43

Paalconfiguratie

2-paalspoer



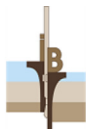
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
260	11,5	0,5	12,0	0,9	13,0	22
234	8,9	0,5	9,4	0,8	10,2	25
208	7,0	0,4	7,4	0,7	8,1	28
182	5,5	0,4	5,9	0,7	6,5	31
156	4,4	0,3	4,7	0,6	5,2	33
130	3,4	0,3	3,7	0,5	4,1	35
104	2,6	0,2	2,8	0,4	3,2	37
78	1,8	0,2	1,9	0,3	2,2	41
52	1,0	0,1	1,1	0,2	1,3	48
26	0,4	0,1	0,5	0,1	0,6	56

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

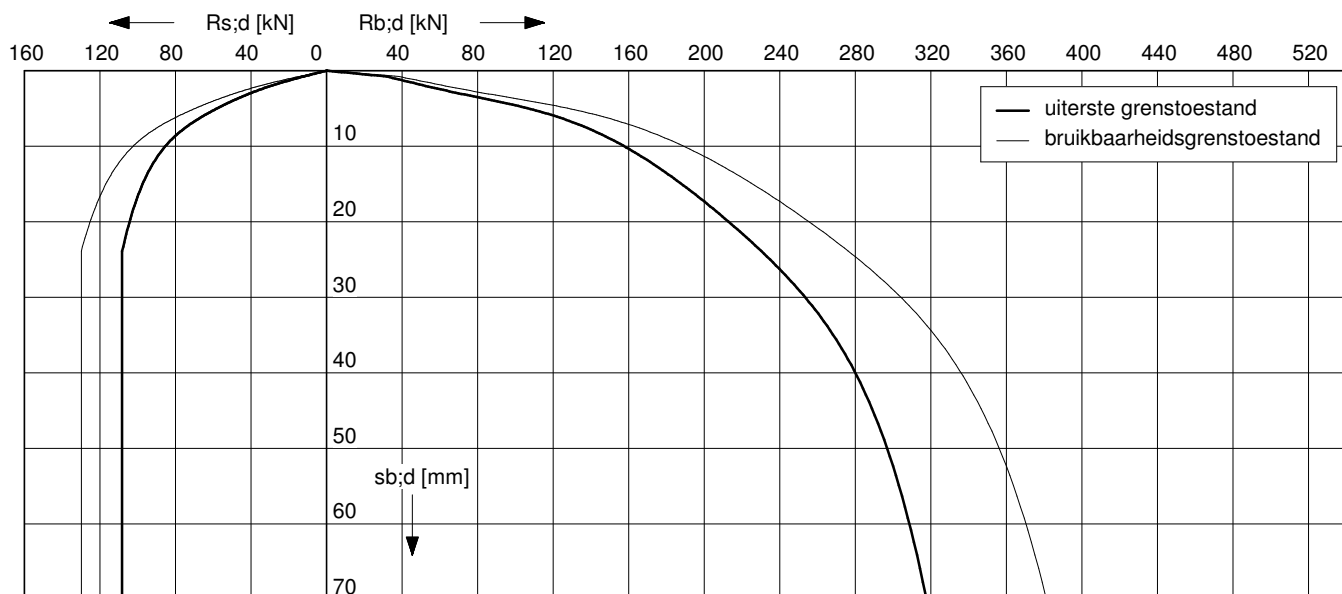
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,350 m

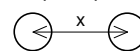
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
425	67,7	0,8	68,4	1,5	69,9	18
383	36,8	0,7	37,5	1,3	38,8	21
340	24,2	0,6	24,8	1,2	26,0	24
298	16,7	0,5	17,2	1,0	18,2	27
255	11,1	0,4	11,5	0,9	12,4	29
213	7,4	0,4	7,8	0,7	8,5	31
170	5,2	0,3	5,5	0,6	6,1	32
128	3,6	0,2	3,8	0,4	4,2	35
85	2,1	0,1	2,3	0,3	2,6	44
43	0,7	0,1	0,8	0,1	0,9	48

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
327	13,2	0,5	13,6	1,1	14,8	24
294	10,2	0,4	10,6	1,0	11,6	28
262	7,8	0,4	8,2	0,9	9,1	32
229	6,1	0,3	6,5	0,8	7,2	35
196	4,9	0,3	5,2	0,7	5,8	38
164	3,8	0,2	4,1	0,6	4,6	40
131	2,9	0,2	3,1	0,4	3,6	42
98	2,0	0,1	2,1	0,3	2,5	46
65	1,1	0,1	1,2	0,2	1,4	57
33	0,5	0,0	0,5	0,1	0,6	63

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

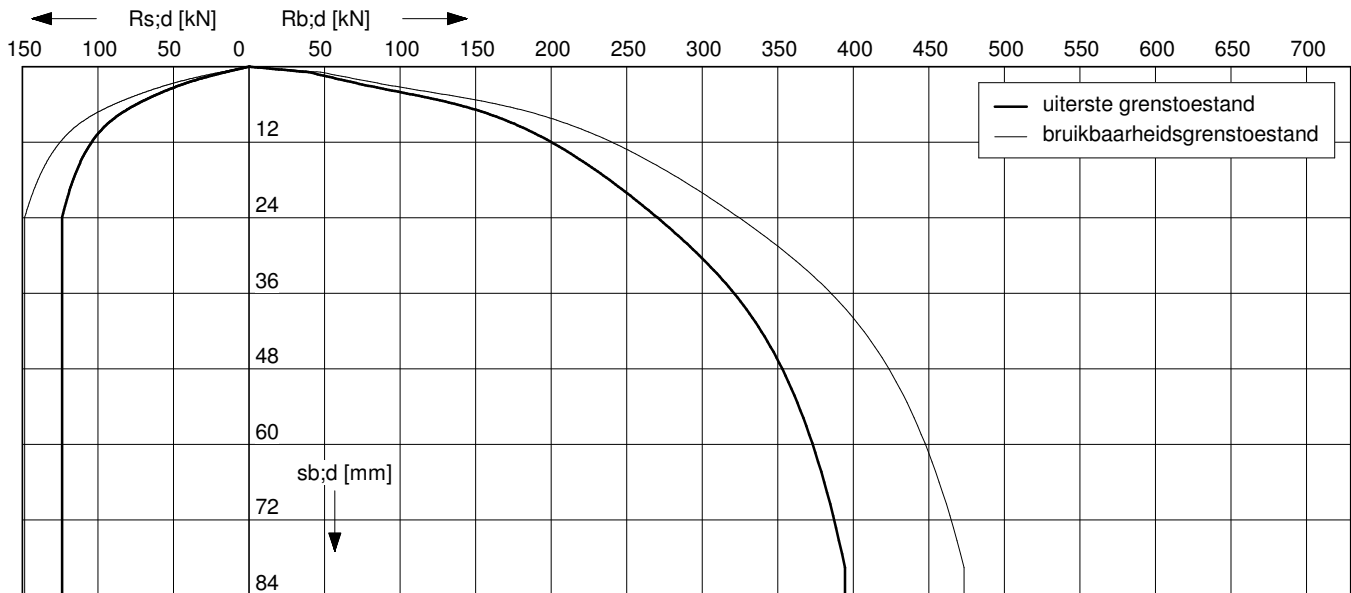
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,400 m

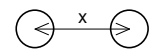
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
518	77,3	0,7	78,0	1,7	79,8	20
466	42,8	0,6	43,5	1,5	45,0	23
414	28,1	0,6	28,7	1,4	30,1	27
362	18,7	0,5	19,2	1,2	20,4	30
311	12,4	0,4	12,8	1,0	13,9	32
259	8,3	0,3	8,7	0,9	9,5	34
207	5,8	0,3	6,1	0,7	6,8	36
155	3,9	0,2	4,2	0,5	4,7	40
104	2,3	0,1	2,4	0,3	2,8	49
52	0,8	0,1	0,9	0,2	1,0	56

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
398	14,7	0,4	15,2	1,3	16,5	26
358	11,4	0,4	11,8	1,2	13,0	30
319	8,7	0,4	9,0	1,1	10,1	35
279	6,8	0,3	7,2	0,9	8,1	39
239	5,4	0,3	5,7	0,8	6,5	42
199	4,3	0,2	4,5	0,7	5,2	44
159	3,2	0,2	3,4	0,5	3,9	47
119	2,2	0,1	2,3	0,4	2,7	52
80	1,2	0,1	1,3	0,3	1,5	63
40	0,5	0,0	0,5	0,1	0,7	73

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

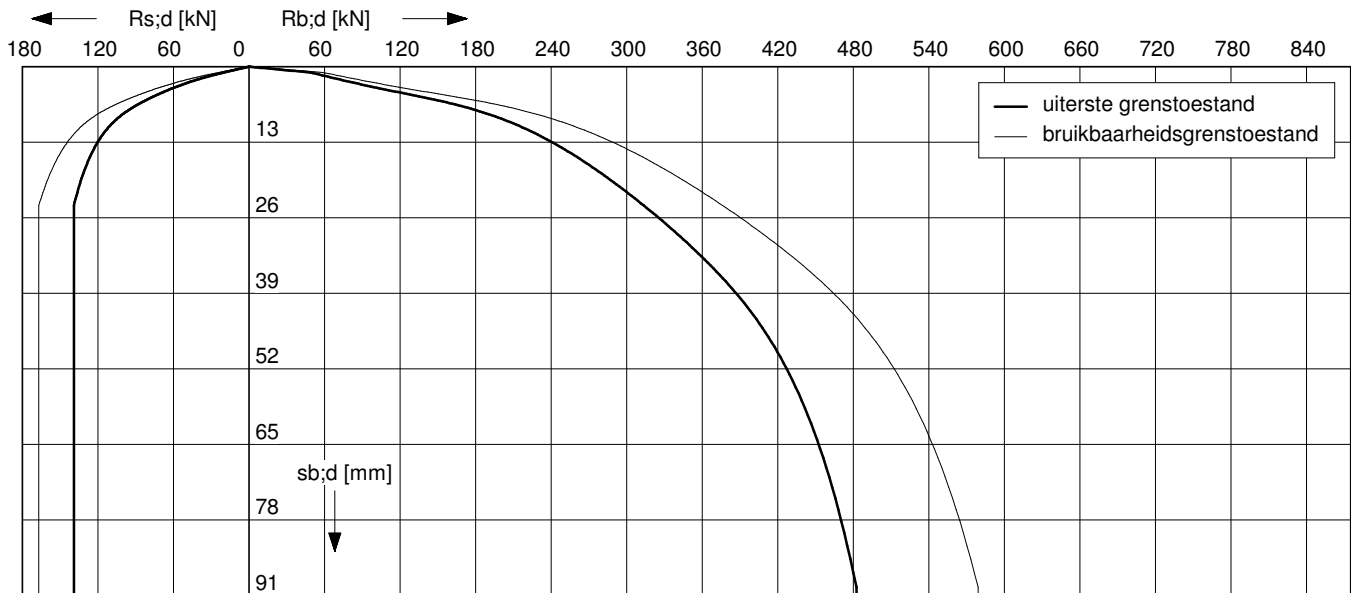
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-129

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-129

Paalafmeting : 0,450 m

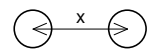
Paalpuntniveau : 13,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
621	87,0	0,7	87,7	1,8	89,5	22
559	49,1	0,6	49,7	1,7	51,3	25
497	32,1	0,5	32,7	1,5	34,1	29
435	21,0	0,5	21,5	1,3	22,8	33
373	14,0	0,4	14,4	1,1	15,5	36
311	9,1	0,3	9,5	0,9	10,4	37
248	6,3	0,3	6,5	0,7	7,3	40
186	4,3	0,2	4,5	0,6	5,1	44
124	2,5	0,1	2,6	0,4	3,0	55
62	0,9	0,1	1,0	0,2	1,2	61

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
478	16,6	0,4	17,0	1,4	18,4	28
430	12,8	0,4	13,2	1,3	14,4	33
382	9,7	0,3	10,1	1,1	11,2	38
334	7,5	0,3	7,8	1,0	8,8	43
287	5,9	0,3	6,2	0,8	7,1	46
239	4,7	0,2	4,9	0,7	5,6	49
191	3,5	0,2	3,7	0,6	4,3	52
143	2,4	0,1	2,5	0,4	2,9	58
96	1,2	0,1	1,3	0,3	1,6	72
48	0,6	0,0	0,6	0,1	0,7	79

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

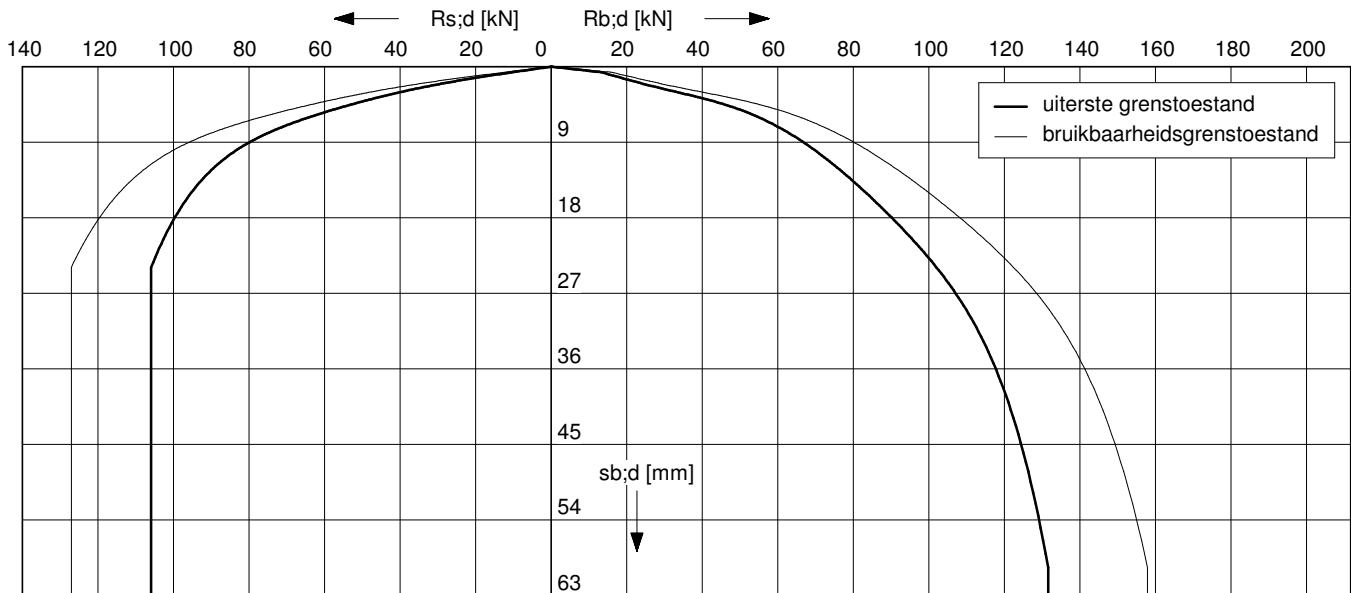
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,300 m

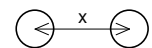
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
237	58,0	0,6	58,6	1,1	59,7	14
214	27,1	0,5	27,6	1,0	28,6	16
190	17,7	0,5	18,1	0,8	19,0	17
166	12,1	0,4	12,5	0,7	13,3	19
142	8,3	0,3	8,7	0,6	9,3	20
119	5,9	0,3	6,2	0,5	6,7	21
95	4,2	0,2	4,4	0,4	4,8	22
71	2,9	0,2	3,1	0,3	3,4	24
47	1,7	0,1	1,8	0,2	2,0	28
24	0,6	0,1	0,7	0,1	0,8	30

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
183	9,7	0,4	10,1	0,8	10,9	18
164	7,7	0,3	8,1	0,7	8,8	20
146	6,2	0,3	6,5	0,7	7,2	22
128	4,9	0,3	5,2	0,6	5,8	25
110	4,0	0,2	4,2	0,5	4,7	26
91	3,1	0,2	3,3	0,4	3,7	27
73	2,4	0,2	2,5	0,3	2,8	29
55	1,6	0,1	1,7	0,2	2,0	31
37	0,9	0,1	1,0	0,2	1,2	37
18	0,4	0,0	0,5	0,1	0,6	39

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

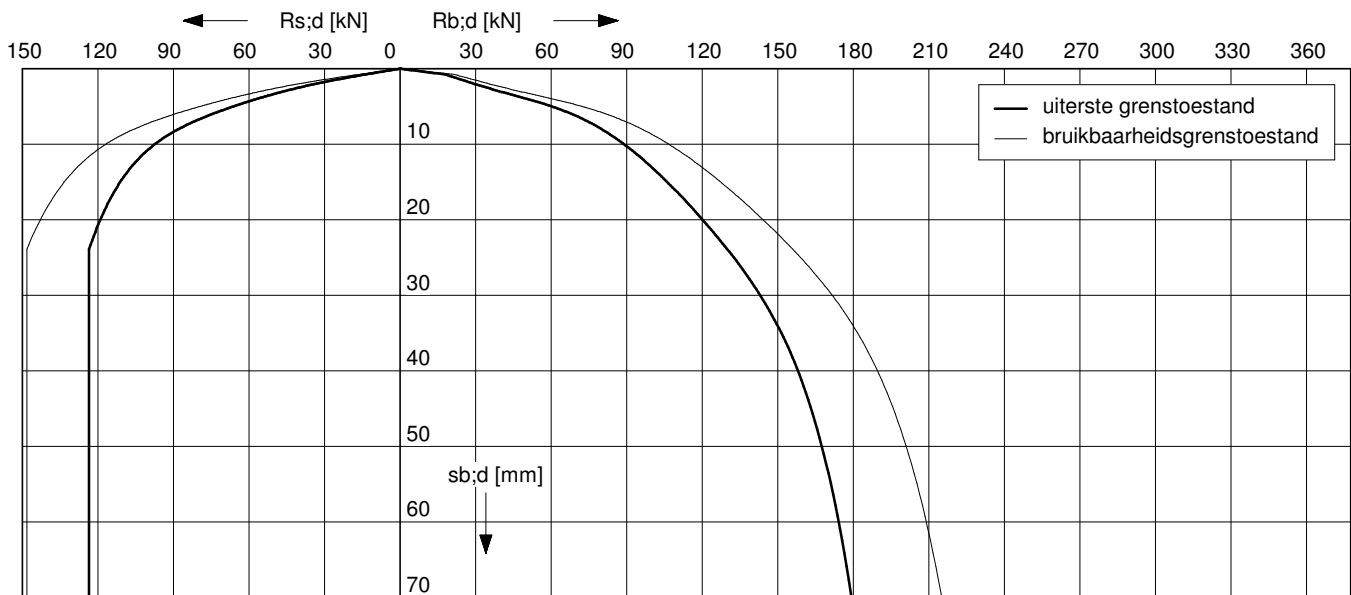
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,350 m

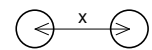
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
302	67,7	0,6	68,2	1,2	69,4	16
272	33,2	0,5	33,7	1,0	34,7	18
242	20,3	0,4	20,7	0,9	21,6	20
212	13,7	0,4	14,1	0,8	14,9	22
181	9,3	0,3	9,6	0,7	10,3	23
151	6,5	0,3	6,8	0,6	7,4	24
121	4,6	0,2	4,8	0,5	5,3	26
91	3,2	0,2	3,3	0,3	3,7	29
60	1,8	0,1	1,9	0,2	2,2	34
30	0,7	0,1	0,8	0,1	0,9	36

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
233	10,9	0,4	11,2	0,9	12,1	21
209	8,5	0,3	8,8	0,8	9,6	24
186	6,8	0,3	7,1	0,7	7,8	26
163	5,5	0,3	5,8	0,6	6,4	28
140	4,4	0,2	4,6	0,5	5,2	30
116	3,5	0,2	3,7	0,4	4,1	32
93	2,6	0,1	2,8	0,4	3,1	34
70	1,8	0,1	1,9	0,3	2,1	38
47	1,0	0,1	1,1	0,2	1,2	44
23	0,5	0,0	0,5	0,1	0,6	47

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

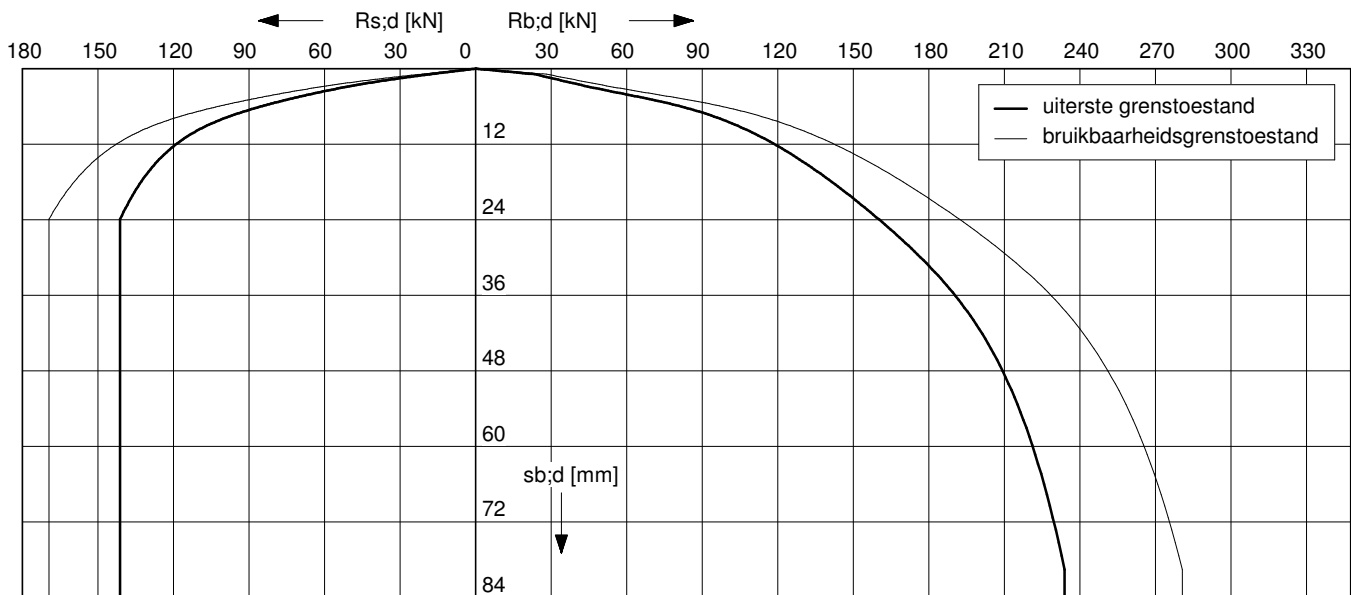
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,400 m

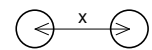
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
375	77,3	0,5	77,9	1,3	79,2	18
337	38,6	0,5	39,1	1,2	40,2	20
300	23,2	0,4	23,6	1,0	24,6	23
262	15,7	0,4	16,0	0,9	16,9	25
225	10,4	0,3	10,7	0,8	11,5	26
187	7,1	0,3	7,4	0,6	8,1	28
150	5,1	0,2	5,3	0,5	5,8	30
112	3,5	0,2	3,7	0,4	4,1	34
75	2,0	0,1	2,1	0,3	2,4	39
37	0,8	0,1	0,8	0,1	1,0	42

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
288	12,1	0,3	12,5	1,0	13,5	23
259	9,5	0,3	9,8	0,9	10,7	26
231	7,4	0,3	7,7	0,8	8,5	30
202	6,0	0,2	6,3	0,7	7,0	32
173	4,8	0,2	5,0	0,6	5,6	34
144	3,8	0,2	4,0	0,5	4,5	36
115	2,8	0,1	3,0	0,4	3,4	39
86	1,9	0,1	2,0	0,3	2,3	44
58	1,1	0,1	1,1	0,2	1,3	51
29	0,5	0,0	0,5	0,1	0,6	55

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

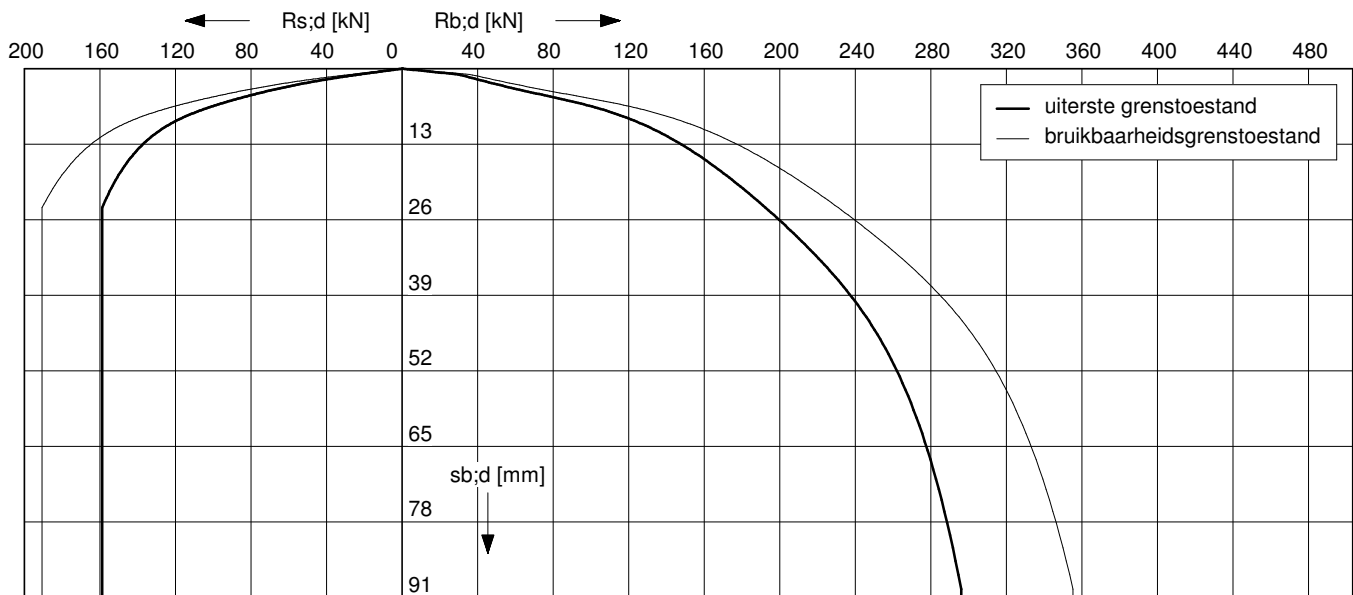
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-143

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-143

Paalafmeting : 0,450 m

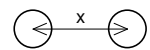
Paalpuntniveau : 12,50 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
454	87,0	0,5	87,5	1,4	88,9	19
409	44,9	0,5	45,4	1,2	46,6	23
364	27,4	0,4	27,8	1,1	28,9	25
318	17,6	0,4	18,0	1,0	18,9	28
273	11,4	0,3	11,7	0,8	12,6	29
227	7,9	0,3	8,1	0,7	8,8	31
182	5,6	0,2	5,8	0,5	6,3	34
136	3,8	0,1	4,0	0,4	4,4	38
91	2,1	0,1	2,2	0,3	2,5	45
45	0,9	0,1	0,9	0,1	1,0	48

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
350	13,6	0,3	14,0	1,0	15,0	25
315	10,4	0,3	10,7	0,9	11,7	29
280	8,2	0,3	8,5	0,8	9,3	33
245	6,5	0,2	6,8	0,7	7,5	36
210	5,3	0,2	5,5	0,6	6,1	38
175	4,2	0,2	4,3	0,5	4,9	40
140	3,1	0,1	3,2	0,4	3,6	44
105	2,1	0,1	2,1	0,3	2,5	49
70	1,1	0,1	1,2	0,2	1,4	59
35	0,5	0,0	0,6	0,1	0,7	62

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

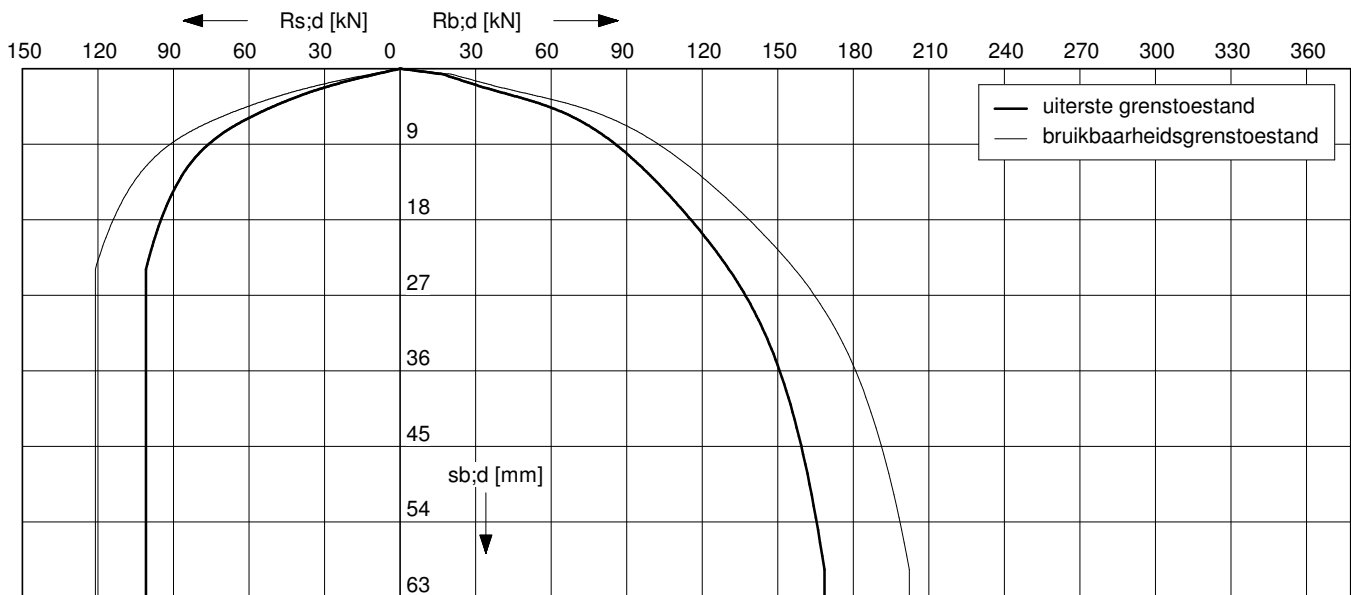
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-191

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-191

Paalafmeting : 0,300 m

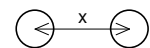
Paalpuntniveau : 8,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
269	58,0	1,5	59,5	1,3	60,8	14
242	28,9	1,3	30,3	1,2	31,5	16
215	19,2	1,2	20,4	1,1	21,4	17
188	13,0	1,0	14,0	0,9	15,0	19
161	8,9	0,9	9,8	0,8	10,6	20
135	6,2	0,7	6,9	0,7	7,6	21
108	4,4	0,6	5,0	0,5	5,5	23
81	3,0	0,4	3,4	0,4	3,8	24
54	1,8	0,3	2,0	0,3	2,3	28
27	0,6	0,1	0,8	0,1	0,9	31

Paalconfiguratie

2-paalspoer



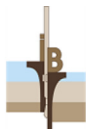
hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
207	10,4	1,0	11,3	1,0	12,4	18
186	8,1	0,9	9,0	0,9	9,9	21
166	6,5	0,8	7,3	0,8	8,1	23
145	5,1	0,7	5,8	0,7	6,5	25
124	4,1	0,6	4,7	0,6	5,3	26
104	3,3	0,5	3,8	0,5	4,3	28
83	2,4	0,4	2,8	0,4	3,2	29
62	1,7	0,3	2,0	0,3	2,3	31
41	1,0	0,2	1,1	0,2	1,3	36
21	0,4	0,1	0,5	0,1	0,6	41

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

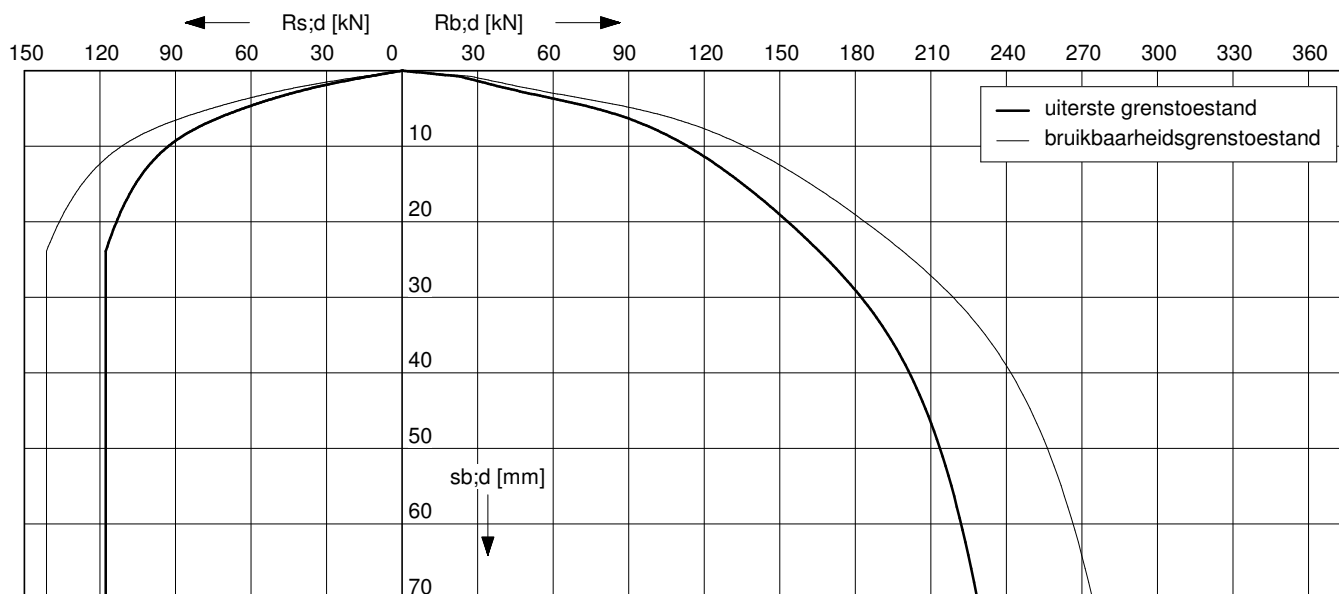
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-191

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-191

Paalafmeting : 0,350 m

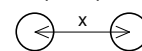
Paalpuntniveau : 8,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$S_{b;d}$ [mm]	$S_{el;d}$ [mm]	$S_{1;d}$ [mm]	$S_{2;d}$ [mm]	S_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
346	67,7	1,4	69,1	1,4	70,5	16
311	34,9	1,3	36,2	1,3	37,5	18
277	22,0	1,1	23,1	1,1	24,3	21
242	15,0	1,0	16,0	1,0	17,0	22
207	10,0	0,8	10,9	0,8	11,7	24
173	6,9	0,7	7,6	0,7	8,3	25
138	4,9	0,6	5,4	0,6	6,0	26
104	3,3	0,4	3,7	0,4	4,2	29
69	2,0	0,3	2,2	0,3	2,5	33
35	0,7	0,1	0,8	0,1	1,0	37

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	S_b [mm]	S_{el} [mm]	S_1 [mm]	S_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
266	11,8	0,9	12,7	1,1	13,8	21
239	9,2	0,8	10,0	1,0	11,0	24
213	7,2	0,7	8,0	0,9	8,8	27
186	5,8	0,6	6,4	0,8	7,2	29
160	4,6	0,5	5,1	0,6	5,8	31
133	3,6	0,5	4,1	0,5	4,6	32
106	2,7	0,4	3,1	0,4	3,5	34
80	1,8	0,3	2,1	0,3	2,4	38
53	1,1	0,2	1,2	0,2	1,5	43
27	0,5	0,1	0,6	0,1	0,7	48

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

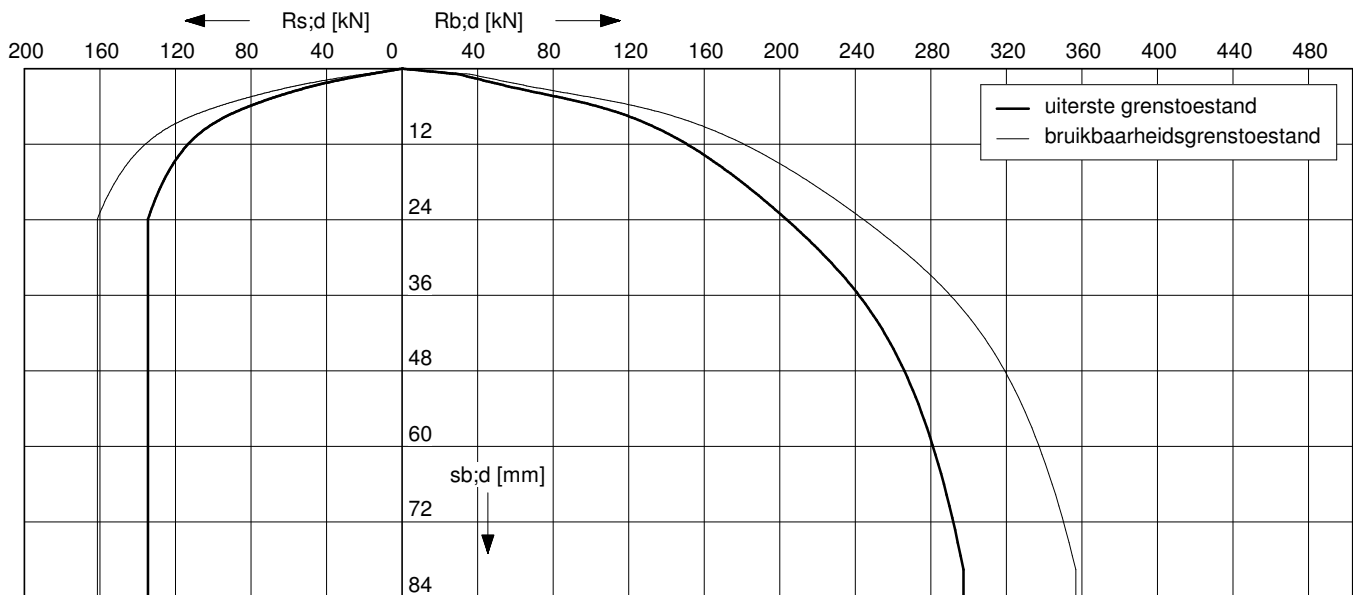
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-191

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-191

Paalafmeting : 0,400 m

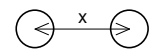
Paalpuntniveau : 8,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
431	77,3	1,4	78,7	1,5	80,2	18
388	40,6	1,2	41,8	1,4	43,2	21
345	25,6	1,1	26,7	1,2	27,9	23
302	17,0	0,9	17,9	1,1	19,0	25
259	11,3	0,8	12,1	0,9	13,0	27
216	7,6	0,7	8,3	0,8	9,0	29
173	5,4	0,5	5,9	0,6	6,5	30
129	3,7	0,4	4,1	0,5	4,6	34
86	2,1	0,3	2,4	0,3	2,7	40
43	0,8	0,1	0,9	0,2	1,1	43

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
332	13,3	0,9	14,2	1,2	15,4	23
299	10,2	0,8	11,0	1,1	12,0	27
265	8,1	0,7	8,8	0,9	9,7	30
232	6,4	0,6	7,0	0,8	7,9	33
199	5,1	0,5	5,7	0,7	6,4	35
166	4,0	0,4	4,4	0,6	5,0	38
133	3,0	0,3	3,4	0,5	3,8	39
100	2,0	0,3	2,3	0,4	2,6	44
66	1,1	0,2	1,3	0,2	1,5	52
33	0,5	0,1	0,6	0,1	0,7	56

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep} \text{ enkele paal} = F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep} \text{ paalgroep} = F_{c;rep} / s$	

**Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**

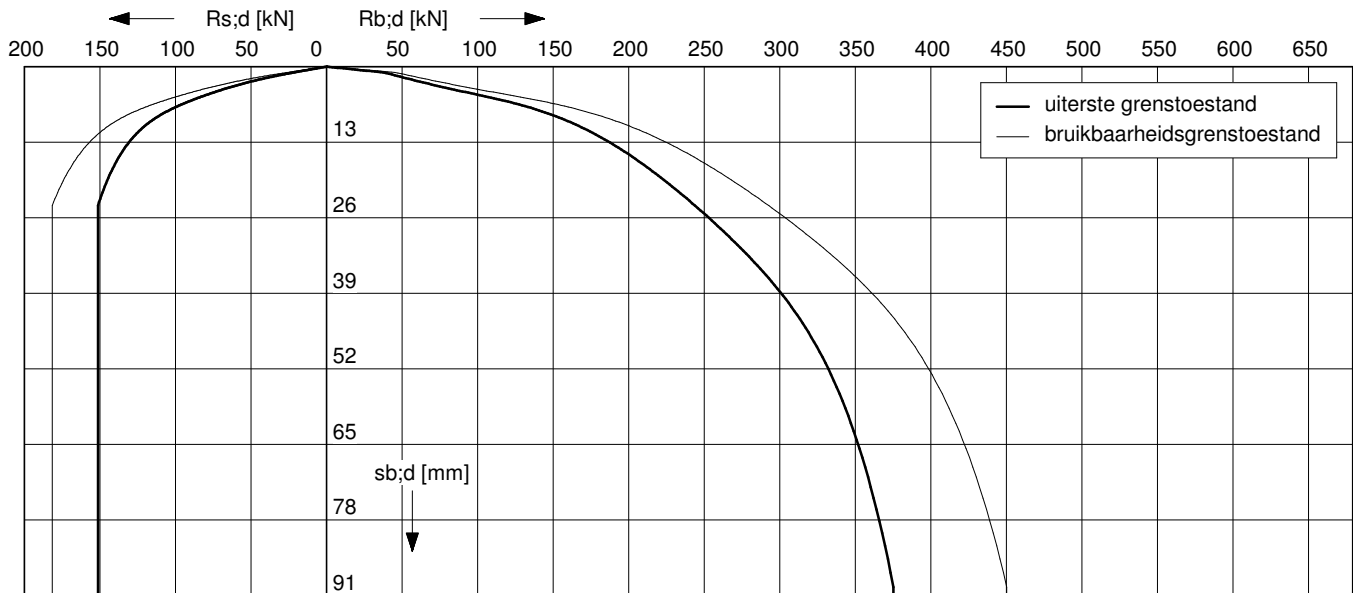
Paaltype : Avegaarpaal

Sonderingen: DKM-191

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM-191

Paalafmeting : 0,450 m

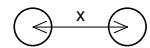
Paalpuntniveau : 8,00 m tov NAP

**Uiterste grenstoestand**

$F_{c;d}$ [kN]	$S_{b;d}$ [mm]	$S_{el;d}$ [mm]	$S_{1;d}$ [mm]	$S_{2;d}$ [mm]	S_d [mm]	$k_{v;d}$ [kN/mm]
526	87,0	1,3	88,3	1,5	89,8	20
473	46,5	1,2	47,7	1,3	49,0	23
421	29,7	1,0	30,7	1,2	31,9	26
368	19,2	0,9	20,1	1,0	21,1	28
316	12,6	0,8	13,3	0,9	14,2	31
263	8,5	0,6	9,2	0,7	9,9	32
210	5,9	0,5	6,4	0,6	7,0	34
158	4,1	0,4	4,5	0,4	4,9	38
105	2,4	0,3	2,6	0,3	2,9	47
53	0,9	0,1	1,0	0,1	1,1	48

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;rep}$ [kN]	S_b [mm]	S_{el} [mm]	S_1 [mm]	S_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ [kN/mm]
405	15,0	0,8	15,9	1,1	17,0	26
364	11,4	0,8	12,2	1,0	13,2	30
324	8,9	0,7	9,6	0,9	10,5	34
283	7,1	0,6	7,6	0,8	8,4	37
243	5,6	0,5	6,1	0,7	6,7	40
202	4,4	0,4	4,8	0,6	5,4	42
162	3,3	0,3	3,6	0,4	4,1	45
121	2,2	0,3	2,4	0,3	2,8	50
81	1,2	0,2	1,3	0,2	1,6	60
40	0,6	0,1	0,6	0,1	0,8	63

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleef	: $F_{nk;d}$	[par. 7.3.2.2]
Netto paalbelasting	: $F_{c;netto} = F_c - F_{nk}$	[par. 7.3.2.2]
Rekenwaarde zakking boveinde paal	: $s_{1;d} = s_{punt;d} + s_{el;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde samendrukking diepere lagen	: $s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Rekenwaarde paalkopzakking	: $s_d = s_{1;d} + s_{2;d}$	[par. 7.6.4.2]
Representatieve statische secant veercoëfficiënt	: $k_{v;rep}$ enkele paal = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paalgroep = $F_{c;rep} / s$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegapaal**

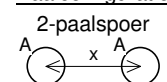
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	59	53	9
		6,00	71	62	10
		5,50	82	71	10
		5,00	93	80	11
		4,50	105	89	11
DKM-2	17,47	5,50	71	64	10
		5,00	82	73	11
		4,50	93	82	11
		4,00	105	91	12
DKM-3	17,50	6,00	95	82	10
		5,50	107	91	10
		5,00	118	100	11
		4,50	129	109	11
		4,00	140	117	12
DKM-4	17,47	6,00	61	55	10
		5,50	71	63	10
		5,00	82	72	11
		4,50	93	82	11
		4,00	104	91	12
DKM-5	17,44	6,00	70	62	10
		5,50	81	71	10
		5,00	93	81	11
DKM-6	17,42	6,00	60	54	10
		5,50	71	63	10
		5,00	82	72	11
		4,50	93	81	11
DKM-7	17,52	6,00	67	60	10
		5,50	79	69	10
		5,00	90	78	11
		4,50	101	87	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

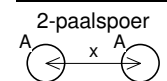
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	59	53	10
		5,50	70	62	10
		5,00	82	72	11
		4,50	93	81	11
DKM-9	17,51	9,00	30	29	7
		8,50	40	37	8
		8,00	47	43	8
		7,50	57	51	9
		6,00	84	73	10
		5,50	92	79	10
		5,00	103	88	11
		4,50	114	97	11
DKM-10	17,52	9,50	32	30	7
		9,00	43	40	7
		8,50	54	49	8
		8,00	66	58	8
		7,50	76	67	9
		5,50	114	96	10
		5,00	125	105	11
		4,50	136	114	11
DKM-11	17,51	9,00	35	33	7
		8,50	46	42	8
		8,00	58	52	8
		7,50	68	60	9
		6,00	101	86	10
		5,50	112	95	10
		5,00	124	103	11
		4,50	135	112	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

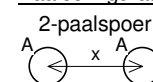
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	23	22	7
		9,00	33	31	8
		8,50	42	39	8
		8,00	53	48	8
		7,50	64	57	9
		6,00	98	84	10
		5,50	109	93	10
		5,00	121	101	11
		4,50	132	110	11
DKM-13	17,57	9,50	25	23	7
		9,00	36	33	8
		8,50	47	43	8
		8,00	59	52	8
		6,00	104	88	10
		5,50	113	95	10
		5,00	124	103	11
		4,50	134	111	11
		DKM-14	17,57	10,00	18
9,50	29			27	7
9,00	41			37	8
8,50	52			47	8
8,00	63			56	8
6,00	106			90	10
5,50	115			97	10
5,00	124			103	11
DKM-15	17,65			10,00	20
		9,50	30	28	7
		9,00	39	36	8
		8,50	49	45	8
		8,00	59	53	9
		6,00	96	82	10
		5,50	105	89	11
		5,00	114	97	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

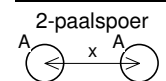
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	19	19	7
		9,50	31	29	7
		9,00	42	38	8
		8,50	53	48	8
		8,00	65	57	9
		7,50	76	66	9
		6,00	110	92	10
		5,50	121	101	11
		5,00	132	110	11
		4,50	142	117	11
DKM-17	17,64	10,00	19	18	7
		9,50	30	28	7
		9,00	41	38	8
		8,50	52	47	8
		8,00	64	56	9
		7,50	75	65	9
		6,00	109	92	10
		5,50	120	100	11
		5,00	132	109	11
		4,50	143	118	11
DKM-18	17,54	9,50	19	18	7
		9,00	29	27	8
		8,50	40	37	8
		6,00	97	82	10
		5,50	108	91	10
		5,00	119	100	11
DKM-19	17,40	5,50	62	56	10
		5,00	73	65	11
		4,50	84	74	11
DKM-20	17,37	7,00	38	36	9
		6,50	50	45	9
		6,00	61	55	10
		5,50	72	64	10
		5,00	84	73	11
		4,50	95	82	11

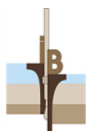
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q,c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

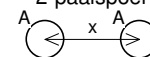
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-21	17,35	6,50	61	54	9
		6,00	72	64	10
		5,50	83	73	10
		5,00	95	82	11
		4,50	106	91	11
DKM-22	17,37	6,50	50	46	9
		6,00	62	56	10
		5,50	73	65	10
		5,00	84	74	11
		4,50	96	83	11
DKM-23	17,38	6,00	55	50	10
		5,50	66	59	10
		5,00	77	68	11
		4,50	89	77	11
		4,00	100	86	11
DKM-24	17,38	6,00	52	48	10
		5,50	63	57	10
		5,00	75	67	11
		4,50	86	76	11
		4,00	97	85	11
DKM-25	17,37	5,50	70	62	10
		5,00	82	72	11
		4,50	93	81	11
DKM-26	17,43	6,50	56	50	9
		6,00	67	60	10
		5,50	78	69	10
		5,00	89	78	11
		4,50	101	87	11
DKM-27	17,43	6,50	40	38	9
		6,00	52	47	10
		5,50	63	57	10
		5,00	74	66	11
		4,50	86	75	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

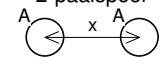
paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-28	17,46	8,50	34	32	8
		8,00	41	38	8
		7,50	51	46	9
		5,00	85	74	11
		4,50	92	81	11
DKM-29	17,44	9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		5,50	87	76	10
		5,00	98	85	11
		4,50	109	94	11
DKM-30	17,51	9,00	29	27	7
		8,50	40	37	8
		8,00	51	47	8
		7,50	63	56	9
		6,00	96	83	10
		5,50	108	92	10
		5,00	119	101	11
		4,50	130	110	11
DKM-31	17,46	9,50	29	27	7
		9,00	40	37	7
		8,50	52	46	8
		8,00	63	56	8
		7,50	74	65	9
		5,50	119	100	10
		5,00	131	108	11
		4,50	142	117	11
DKM-32	17,47	9,50	33	31	7
		9,00	44	41	7
		8,50	56	50	8
		8,00	67	59	8
		7,50	78	68	9
		5,50	124	103	10
		5,00	135	112	11
		4,50	146	120	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

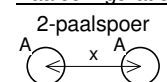
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-33	17,49	9,50	21	20	7
		9,00	30	28	7
		8,50	39	36	8
		8,00	47	43	8
		7,50	57	51	9
		5,50	102	87	10
		5,00	113	96	11
		4,50	125	104	11
DKM-34	17,50	9,50	28	27	7
		9,00	40	37	7
		8,50	51	46	8
		8,00	62	56	8
		7,50	74	65	9
		5,50	119	100	10
		5,00	130	109	11
		4,50	141	117	11
DKM-35	17,57	9,50	32	30	7
		9,00	44	40	8
		8,50	55	49	8
		8,00	66	58	8
		7,50	77	67	9
		5,50	123	102	10
		5,00	134	111	11
		4,50	145	119	11
DKM-36	17,63	9,50	24	22	7
		9,00	33	30	8
		8,50	43	39	8
		8,00	55	49	8
		7,50	66	58	9
		5,50	111	93	11
		5,00	123	102	11
		4,50	134	110	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

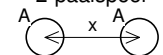
paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	29	27	7
		9,00	40	37	8
		8,50	52	46	8
		8,00	63	55	8
		7,50	74	64	9
		5,50	118	98	10
		4,50	130	107	11
DKM-38	17,28	6,00	55	51	10
		5,50	67	60	10
		5,00	78	69	10
		4,50	89	78	11
DKM-39	17,27	6,00	75	66	10
		5,50	86	75	10
		5,00	97	84	10
		4,50	109	93	11
DKM-40	17,22	4,50	89	78	11
		4,00	100	87	11
DKM-41	17,31	5,50	86	75	10
		5,00	97	84	11
		4,50	108	93	11
		4,00	120	101	11
DKM-42	17,33	5,50	75	67	10
		5,00	85	75	11
DKM-43	17,30	5,50	67	60	10
		5,00	78	69	10
		4,50	89	79	11
		4,00	101	88	11
DKM-44	17,36	6,00	55	50	10
		5,50	67	60	10
		5,00	78	69	11
		4,50	89	78	11

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

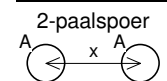
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-45	17,35	8,50	23	22	8
		8,00	31	29	8
		6,50	53	49	9
		6,00	63	57	10
		5,50	73	66	10
		5,00	83	74	11
		4,50	94	82	11
DKM-46	17,39	9,50	22	21	7
		9,00	33	31	7
		8,50	45	41	8
		8,00	56	51	8
		6,50	86	75	9
		6,00	92	80	10
		5,50	100	86	10
DKM-47	17,39	9,50	31	29	7
		9,00	42	39	7
		8,50	53	48	8
		6,50	90	78	9
		6,00	97	84	10
		5,50	106	91	10
		5,00	116	99	11
DKM-48	17,43	9,50	33	30	7
		9,00	44	40	7
		8,50	55	50	8
		8,00	67	59	8
		6,50	100	86	9
		6,00	112	94	10
		5,50	123	103	10
5,00	132	110	11		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

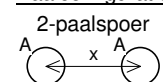
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	27	25	7
		9,00	36	33	7
		8,50	45	41	8
		8,00	56	50	8
		6,50	90	77	9
		6,00	101	86	10
		5,50	113	95	10
		5,00	124	103	11
DKM-50	17,41	9,00	29	27	7
		8,50	40	37	8
		8,00	52	46	8
		6,50	82	71	9
		6,00	93	80	10
		5,50	104	89	10
		5,00	116	97	11
DKM-51	17,47	9,00	36	34	7
		8,50	48	43	8
		8,00	59	53	8
		6,00	98	84	10
		5,50	110	93	10
		5,00	121	101	11
DKM-52	17,43	10,00	22	21	7
		9,50	33	31	7
		9,00	44	40	7
		8,50	56	49	8
		8,00	67	59	8
		6,00	112	94	10
		5,50	123	102	10
		5,00	135	111	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

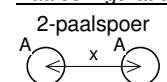
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-53	17,51	10,00	22	21	7
		9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		8,50	56	50	8
		8,00	68	59	8
		6,00	112	93	10
		5,00	123	102	10
DKM-54	17,49	10,00	20	19	7
		9,50	31	29	7
		9,00	43	39	7
		8,50	54	48	8
		8,00	65	58	8
		6,00	110	93	10
		5,00	122	102	10
DKM-55	17,32	9,50	31	29	7
		9,00	43	39	7
		8,50	54	48	8
		6,00	107	90	10
		5,50	118	99	10
		5,00	127	106	11
DKM-56	17,34	9,50	19	19	7
		9,00	30	28	7
		8,50	41	38	8
		6,00	89	77	10
		5,00	98	85	10
DKM-58	17,23	6,50	90	77	9
		6,00	101	86	10
		5,50	112	95	10
		4,00	140	116	11

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

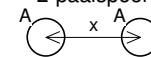
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-59	17,12	6,00	93	79	9
		5,50	104	88	10
		5,00	115	97	10
		4,50	127	106	11
DKM-63	17,27	7,50	50	46	8
		7,00	61	55	9
		6,50	73	64	9
		6,00	81	71	10
		5,50	92	80	10
		5,00	104	89	10
DKM-64	17,32	8,50	30	29	8
		8,00	39	36	8
		7,50	48	44	8
		7,00	55	50	9
		6,50	59	53	9
		6,00	66	59	10
		5,50	72	64	10
DKM-65	17,26	9,00	38	36	7
		8,50	50	45	8
		8,00	61	55	8
DKM-66	17,26	8,50	21	20	8
		8,00	29	28	8
		7,50	41	38	8
		7,00	52	47	9
DKM-67	17,29	9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		7,50	73	64	8
		7,00	84	73	9
		5,50	116	98	10
		5,00	126	106	10

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q;c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

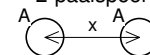
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-68	17,29	8,50	44	40	8
		8,00	55	49	8
		7,50	66	59	8
		7,00	78	68	9
		6,50	89	77	9
		6,00	100	86	10
		5,50	111	94	10
DKM-69	17,34	10,00	22	21	6
		9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		8,50	56	50	8
		8,00	66	59	8
		7,50	77	67	8
		7,00	88	76	9
		6,50	100	85	9
		6,00	111	94	10
5,50	122	103	10		
DKM-70	17,28	10,00	23	21	6
		9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		8,50	57	50	8
		8,00	68	59	8
		7,50	79	68	8
DKM-71	17,35	10,00	23	21	6
		9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		8,50	57	50	8
		8,00	68	60	8
		7,50	79	69	8
DKM-72	17,39	10,00	23	21	6
		9,50	34	31	7
		9,00	45	41	7
		8,50	56	50	8
		8,00	68	59	8
		7,50	79	68	9

Paalconfiguratie

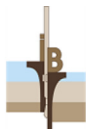
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

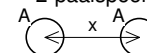
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-73	17,45	9,00	37	33	7
		8,50	48	43	8
		8,00	59	52	8
		7,50	70	61	9
DKM-74	17,41	9,00	36	33	7
		8,50	47	43	8
		8,00	59	52	8
		7,50	70	61	9
DKM-76	17,04	6,00	89	77	9
		5,50	100	85	10
		5,00	111	94	10
		4,50	123	103	11
DKM-77	17,13	6,00	54	49	9
		5,50	65	58	10
		5,00	77	68	10
		4,50	88	77	11
		4,00	99	86	11
DKM-79	17,21	6,00	76	67	10
		5,50	87	76	10
		4,00	113	97	11
DKM-81	17,15	8,50	31	29	7
		8,00	42	39	8
		7,50	54	48	8
		7,00	65	58	9
		6,50	76	67	9
DKM-82	17,20	9,00	33	31	7
		8,50	45	41	7
		8,00	56	50	8
		7,50	67	59	8
DKM-83	17,19	4,50	72	64	11
		4,00	83	73	11
		3,50	94	82	12

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

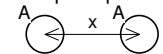
paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	72	63	8
		7,00	83	72	9
		6,50	94	81	9
		6,00	105	89	10
		5,50	114	96	10
		5,00	123	103	10
		4,50	132	110	11
DKM-85	17,26	9,50	25	24	7
		9,00	36	34	7
		8,50	47	42	8
		8,00	53	48	8
		7,50	64	57	8
		7,00	75	66	9
		6,50	85	74	9
		6,00	94	81	10
DKM-86	17,27	9,50	33	31	7
		9,00	45	40	7
		8,50	56	49	8
		8,00	67	58	8
		7,50	79	67	8
		7,00	90	76	9
DKM-87	17,25	9,50	33	31	7
		9,00	45	40	7
		8,50	56	49	7
		8,00	67	58	8
		7,50	78	67	8
		7,00	90	76	9
DKM-88	17,26	9,50	33	30	7
		9,00	44	39	7
		8,50	55	49	8
		8,00	66	58	8
		7,50	78	67	8
		7,00	89	75	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

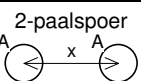
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-89	17,34	9,50	29	27	7
		9,00	40	37	7
		8,50	52	46	8
		8,00	63	55	8
		7,50	74	64	8
		7,00	86	73	9
DKM-90	17,39	9,00	34	32	7
		8,50	46	41	8
		8,00	57	51	8
		7,50	68	60	9
		7,00	79	68	9
DKM-91	17,36	9,50	27	26	7
		9,00	39	35	7
		8,50	50	45	8
		8,00	61	54	8
		7,50	73	63	8
		7,00	84	71	9
DKM-92	17,19	8,50	24	23	7
		8,00	35	33	8
		7,50	44	40	8
		7,00	53	48	9
DKM-94	17,00	6,00	77	67	9
		5,50	88	76	10
		5,00	99	85	10
		4,50	111	93	10
DKM-95	17,09	7,50	57	51	8
		7,00	68	60	8
		6,50	80	69	9
		6,00	91	78	9
		5,50	102	86	10
DKM-97	17,15	6,50	65	58	9
		6,00	76	67	9
		5,50	88	76	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

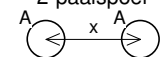
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-98	17,10	6,50	63	56	9
		6,00	74	65	9
		5,50	86	74	10
		5,00	97	83	10
DKM-99	17,08	6,50	66	58	9
		6,00	78	67	9
		5,50	89	76	10
		5,00	100	85	10
DKM-100	17,13	6,50	55	50	9
		6,00	67	59	9
DKM-101	17,19	8,00	43	40	8
		5,50	88	76	10
		5,00	99	85	10
DKM-102	17,22	9,50	31	29	7
		9,00	43	39	7
		8,50	54	48	7
		8,00	64	57	8
		7,50	74	64	8
		5,50	105	89	10
		5,00	116	98	10
4,50	128	106	11		
DKM-103	17,18	9,50	29	27	7
		9,00	39	36	7
		8,50	48	43	7
		8,00	55	49	8
		7,50	66	58	8
DKM-104	17,21	8,50	34	32	7
		8,00	41	37	8
		7,50	47	43	8
		7,00	54	49	9
		6,50	63	56	9
		6,00	73	64	10
5,50	83	73	10		
5,00	95	82	10		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

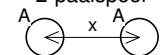
paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-105	17,20	10,00	23	21	6
		9,50	34	31	7
		9,00	45	40	7
		8,50	57	49	7
		8,00	66	57	8
		7,50	73	62	8
DKM-106	17,20	9,50	34	31	7
		9,00	45	40	7
		8,50	56	50	7
		8,00	67	59	8
		7,50	79	68	8
DKM-107	17,21	9,00	38	35	7
		8,50	50	44	7
		8,00	61	53	8
		7,50	72	62	8
		5,50	117	97	10
		5,00	129	106	10
DKM-108	17,27	9,50	29	27	7
		9,00	40	37	7
		8,50	52	46	8
		8,00	63	56	8
		7,50	74	65	8
		5,50	119	99	10
DKM-109	17,32	9,50	25	23	7
		9,00	36	33	7
		8,50	47	43	8
		8,00	59	52	8
		7,50	70	61	8
		5,50	112	94	10
	5,00	120	99	11	
	4,50	129	106	11	

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

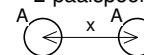
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-110	17,28	9,50	23	21	7
		9,00	33	31	7
		8,50	42	38	8
		8,00	52	46	8
		7,50	63	55	8
		5,50	107	89	10
		4,50	118	98	10
DKM-111	17,25	9,50	21	20	7
		9,00	30	27	7
		8,50	39	35	7
		8,00	50	45	8
		7,50	61	54	8
		5,50	105	88	10
		4,50	117	97	10
DKM-112	17,01	6,50	65	57	9
		6,00	76	66	9
		5,50	87	75	10
		5,00	98	84	10
		4,50	110	93	10
DKM-113	17,02	6,50	72	63	9
		6,00	83	72	9
		5,50	95	81	10
		5,00	106	90	10
		4,50	117	98	10
DKM-114	16,99	6,50	66	58	9
		6,00	77	67	9
		5,50	89	75	10
		5,00	100	84	10
		4,50	111	93	10
DKM-115	17,06	6,00	70	62	9
		5,50	82	71	10
		5,00	93	80	10

Paalconfiguratie

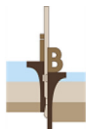
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

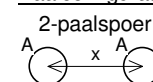
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-116	17,00	6,00	86	73	9
		5,50	97	82	10
		5,00	108	91	10
		4,50	120	100	10
		4,00	131	108	11
DKM-117	17,01	8,50	32	29	7
		8,00	41	37	8
		7,50	52	46	8
		6,00	81	70	9
		5,50	92	79	10
		5,00	103	87	10
		4,00	113	95	10
DKM-118	17,05	9,00	13	12	7
		8,50	24	22	7
		8,00	35	32	8
		7,50	46	42	8
		4,50	79	68	11
		4,00	90	77	11
DKM-119	16,99	6,50	76	65	9
		6,00	88	74	9
		5,50	99	83	10
		5,00	110	92	10
		4,50	121	100	10
DKM-120	16,90	6,50	60	53	9
		6,00	71	62	9
		5,50	82	71	10
		5,00	94	79	10
		4,50	105	88	10

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

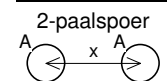
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-121	16,89	6,50	53	48	9
		6,00	65	57	9
		5,50	76	67	10
		5,00	87	76	10
		4,50	98	84	10
		4,00	110	93	11
DKM-122	16,90	6,50	68	59	9
		6,00	79	68	9
		5,50	91	77	10
		5,00	102	86	10
		4,50	113	94	10
		4,00	125	103	11
DKM-123	16,94	6,50	67	59	9
		6,00	78	68	9
		5,50	89	77	10
		5,00	101	85	10
		4,50	112	94	10
		4,00	123	103	11
DKM-124	16,82	6,00	82	71	9
		5,50	94	80	9
		5,00	105	88	10
		4,50	116	97	10
		4,00	127	106	11
DKM-125	16,69	5,00	103	86	10
		4,50	114	95	10
		4,00	125	104	11
DKM-129	17,95	13,50	30	27	4
		13,00	41	36	5
		12,50	52	45	5
		12,00	64	54	6
DKM-130	18,46	12,50	48	42	6
		12,00	59	52	6

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

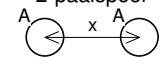
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	
DKM-131	18,53	13,50	23	21	5
		13,00	34	31	6
		12,50	45	41	6
		12,00	56	50	7
DKM-132	18,42	13,50	18	17	5
		13,00	28	26	6
		12,50	39	36	6
		12,00	51	45	6
DKM-133	17,99	13,50	9	8	4
		13,00	20	19	5
		12,50	31	28	5
		12,00	38	34	6
DKM-141	18,10	13,00	16	15	5
		12,50	27	25	5
		12,00	38	34	6
DKM-142	18,46	13,00	7	7	6
		12,50	18	17	6
		12,00	29	28	6
DKM-143	18,56	12,50	47	42	6
		12,00	56	49	7
DKM-144	18,26	13,50	30	27	5
		13,00	41	37	5
		12,50	52	46	6
DKM-148	18,51	13,00	34	31	6
		12,50	45	40	6
		12,00	56	49	7
DKM-149	18,38	13,00	23	22	5
		12,50	34	31	6
		12,00	45	41	6
DKM-150	18,08	12,50	9	9	5
		12,00	20	19	6

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

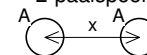
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-151	18,56	13,50	34	31	5
		13,00	45	40	6
		12,50	56	49	6
		12,00	68	58	7
DKM-152	18,67	13,50	32	30	5
		13,00	43	39	6
		12,50	54	48	6
DKM-153	18,51	13,50	30	28	5
		13,00	41	37	6
		12,50	53	46	6
		12,00	64	55	7
DKM-154	18,21	13,50	27	25	5
		13,00	36	32	5
		12,50	44	39	6
DKM-162	18,25	13,50	33	29	5
		13,00	44	38	5
		12,50	55	47	6
DKM-163	18,61	13,50	17	16	5
		13,00	28	26	6
		12,50	40	36	6
DKM-164	18,95	13,50	28	27	6
		13,00	38	35	6
		12,50	49	44	7
DKM-178	17,55	8,50	42	38	8
		8,00	52	46	8
		7,50	63	55	9
		7,00	74	64	9
DKM-179	17,82	8,50	42	38	8
		8,00	53	48	9
		7,50	64	57	9
		7,00	75	66	10

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

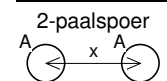
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-180	17,82	9,00	25	23	8
		8,50	36	33	8
		8,00	47	43	9
		7,50	59	53	9
		7,00	70	62	10
DKM-181	17,84	9,00	23	22	8
		8,50	34	32	8
		8,00	45	42	9
		7,50	56	51	9
		7,00	68	61	10
DKM-182	17,74	9,00	22	21	8
		8,50	31	29	8
		8,00	40	37	9
		7,50	48	44	9
		7,00	58	52	9
DKM-183	17,68	9,00	18	17	8
		8,50	29	27	8
		8,00	40	37	9
		7,50	51	46	9
		7,00	62	55	9
DKM-184	17,71	9,00	18	17	8
		8,50	29	27	8
		8,00	40	37	9
		7,50	51	46	9
		7,00	62	56	9
DKM-185	17,67	9,00	36	33	8
		8,50	47	43	8
		8,00	59	52	9
		7,50	70	61	9
		7,00	81	70	9

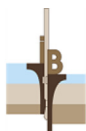
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

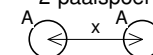
paalafmeting : **0,300 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-186	17,63	9,00	38	35	8
		8,50	49	45	8
		8,00	61	54	8
		7,50	72	63	9
		7,00	83	72	9
DKM-187	17,49	9,00	37	34	7
		8,50	49	44	8
		8,00	60	53	8
		7,50	71	62	9
		7,00	83	71	9
DKM-188	17,55	8,50	20	19	8
		8,00	31	29	8
		7,50	41	37	9
		7,00	51	46	9
DKM-189	17,66	9,00	12	11	8
		8,50	22	21	8
		8,00	33	31	9
		7,50	43	39	9
		7,00	53	48	9
DKM-190	17,62	8,50	22	21	8
		8,00	33	31	8
		7,50	44	41	9
		7,00	55	51	9
DKM-191	17,63	9,00	22	21	8
		8,50	33	31	8
		8,00	45	41	8
		7,50	55	49	9
		7,00	65	58	9
DKM-192	17,53	9,00	12	11	8
		8,50	21	20	8
		8,00	31	29	8
		7,50	43	39	9
		7,00	54	49	9

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

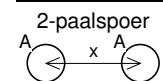
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,300 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	11	11	7
		8,50	20	19	8
		8,00	31	29	8
		7,50	42	39	9
		7,00	54	49	9
DKM-194	17,47	9,00	17	16	7
		8,50	25	24	8
		8,00	34	32	8
		7,50	43	40	9
		7,00	51	46	9
DKM-195	17,43	9,00	17	16	7
		8,50	26	25	8
		8,00	36	34	8
		7,50	47	43	9
		7,00	59	53	9
DKM-196	17,35	9,00	17	17	7
		8,50	29	27	8
		8,00	39	36	8
		7,50	51	46	8
		7,00	62	55	9
DKM-197	17,39	9,00	18	17	7
		8,50	29	27	8
		8,00	40	37	8
		7,50	51	46	9
		7,00	63	55	9

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

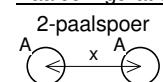

Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	69	63	13
		6,00	83	74	13
		5,50	96	84	14
		5,00	109	95	15
		4,50	122	106	15
DKM-2	17,47	5,50	83	75	14
		5,00	96	86	15
		4,50	109	97	15
		4,00	122	108	16
DKM-3	17,50	6,00	111	98	14
		5,50	124	109	14
		5,00	137	119	15
		4,50	151	130	15
		4,00	164	140	16
DKM-4	17,47	6,00	71	65	13
		5,50	82	75	14
		5,00	95	86	15
		4,50	109	97	15
		4,00	122	108	16
DKM-5	17,44	6,00	82	74	13
		5,50	95	85	14
		5,00	108	96	15
DKM-6	17,42	6,00	70	64	13
		5,50	83	75	14
		5,00	96	86	15
		4,50	109	97	15
DKM-7	17,52	6,00	79	71	14
		5,50	92	82	14
		5,00	105	92	15
		4,50	118	103	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

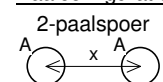
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	69	63	14
		5,50	82	74	14
		5,00	95	85	15
		4,50	108	96	15
DKM-9	17,51	9,00	36	34	10
		8,50	47	44	11
		8,00	55	51	11
		7,50	66	61	12
		6,00	98	87	14
		5,50	107	94	14
		5,00	120	105	15
		4,50	133	116	15
DKM-10	17,52	9,50	37	35	10
		9,00	50	47	10
		8,50	64	58	11
		8,00	77	69	11
		7,50	88	79	12
		5,50	133	115	14
		5,00	146	125	15
		4,50	159	136	15
DKM-11	17,51	9,00	41	38	10
		8,50	54	50	11
		8,00	67	61	11
		7,50	80	72	12
		6,00	118	103	14
		5,50	131	113	14
		5,00	144	123	15
		4,50	158	134	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

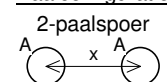
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	27	26	10
		9,00	38	36	10
		8,50	49	46	11
		8,00	62	56	11
		7,50	75	68	12
		6,00	114	100	14
		5,50	128	110	14
		5,00	141	121	15
DKM-13	17,57	9,50	29	28	10
		9,00	42	39	10
		8,50	55	51	11
		8,00	69	62	11
		6,00	121	105	14
		5,50	132	113	14
		5,00	144	123	15
		4,50	157	133	15
DKM-14	17,57	10,00	21	20	9
		9,50	34	32	10
		9,00	47	44	10
		8,50	61	55	11
		8,00	74	66	11
		6,00	124	107	14
		5,50	135	115	14
		5,00	145	123	15
DKM-15	17,65	10,00	23	22	9
		9,50	34	33	10
		9,00	46	43	10
		8,50	57	53	11
		8,00	69	63	12
		6,00	112	98	14
		5,50	122	106	14
		5,00	133	115	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

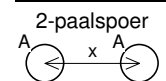
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	23	22	9
		9,50	36	34	10
		9,00	49	45	11
		8,50	62	57	11
		8,00	75	68	12
		7,50	89	79	12
		6,00	128	110	14
		5,50	141	121	15
		5,00	154	131	15
		4,50	166	140	16
DKM-17	17,64	10,00	22	21	9
		9,50	35	33	10
		9,00	48	44	10
		8,50	61	56	11
		8,00	74	67	12
		7,50	88	78	12
		6,00	127	109	14
		5,50	140	120	14
		5,00	154	130	15
		4,50	167	140	16
DKM-18	17,54	9,50	22	21	10
		9,00	34	32	10
		8,50	47	43	11
		6,00	113	98	14
		5,50	126	109	14
		5,00	139	119	15
DKM-19	17,40	5,50	72	66	14
		5,00	85	77	14
		4,50	98	88	15
DKM-20	17,37	7,00	45	42	12
		6,50	58	54	13
		6,00	71	65	13
		5,50	84	76	14
		5,00	98	87	14
		4,50	110	98	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

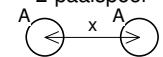
paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-21	17,35	6,50	71	64	13
		6,00	84	76	13
		5,50	97	87	14
		5,00	110	97	14
		4,50	123	108	15
DKM-22	17,37	6,50	59	55	13
		6,00	72	66	13
		5,50	85	77	14
		5,00	98	88	14
		4,50	112	99	15
DKM-23	17,38	6,00	64	59	13
		5,50	77	70	14
		5,00	90	81	14
		4,50	103	92	15
		4,00	117	103	16
DKM-24	17,38	6,00	61	56	13
		5,50	74	68	14
		5,00	87	79	14
		4,50	100	90	15
		4,00	113	101	16
DKM-25	17,37	5,50	82	74	14
		5,00	95	85	14
		4,50	109	96	15
DKM-26	17,43	6,50	65	60	13
		6,00	78	71	13
		5,50	91	82	14
		5,00	104	93	15
		4,50	117	104	15
DKM-27	17,43	6,50	47	44	13
		6,00	60	56	13
		5,50	74	67	14
		5,00	87	79	15
		4,50	100	90	15

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

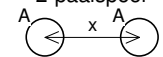
paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-28	17,46	8,50	40	37	11
		8,00	48	45	11
		7,50	59	55	12
		5,00	99	88	15
		4,50	108	96	15
DKM-29	17,44	9,50	39	37	9
		9,00	52	48	10
		5,50	101	90	14
		5,00	114	101	15
		4,50	128	112	15
DKM-30	17,51	9,00	33	32	10
		8,50	47	44	11
		8,00	60	55	11
		7,50	73	66	12
		6,00	113	99	14
		5,50	126	110	14
		5,00	139	120	15
4,50	152	131	15		
DKM-31	17,46	9,50	34	32	9
		9,00	47	44	10
		8,50	60	55	11
		8,00	73	66	11
		7,50	86	77	12
		5,50	139	119	14
		5,00	152	129	15
4,50	166	140	15		
DKM-32	17,47	9,50	39	36	10
		9,00	52	48	10
		8,50	65	59	11
		8,00	78	70	11
		7,50	91	81	12
		5,50	144	123	14
		5,00	157	133	15
4,50	170	144	15		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

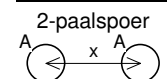
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-33	17,49	9,50	25	24	10
		9,00	35	33	10
		8,50	45	42	11
		8,00	55	51	11
		7,50	66	60	12
		5,50	119	104	14
		5,00	132	114	15
DKM-34	17,50	9,50	33	31	10
		9,00	46	43	10
		8,50	60	55	11
		8,00	73	66	11
		7,50	86	77	12
		5,50	139	119	14
		5,00	152	130	15
DKM-35	17,57	9,50	38	35	10
		9,00	51	47	10
		8,50	64	58	11
		8,00	77	69	11
		7,50	90	80	12
		5,50	143	122	14
		5,00	156	132	15
DKM-36	17,63	9,50	27	26	10
		9,00	38	36	10
		8,50	51	47	11
		8,00	64	58	12
		7,50	77	69	12
		5,50	130	111	14
		5,00	143	121	15
4,50	156	132	16		

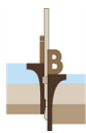
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

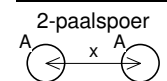
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	34	32	10
		9,00	47	44	10
		8,50	60	55	11
		8,00	74	66	11
		7,50	87	77	12
		5,50	138	118	14
		4,50	151	128	15
DKM-38	17,28	6,00	65	60	13
		5,50	78	71	14
		5,00	91	82	14
		4,50	104	93	15
DKM-39	17,27	6,00	87	79	13
		5,50	100	89	14
		5,00	114	100	14
		4,50	127	111	15
DKM-40	17,22	4,50	104	92	15
		4,00	117	103	15
DKM-41	17,31	5,50	100	89	14
		5,00	113	100	14
		4,50	127	110	15
		4,00	140	121	15
DKM-42	17,33	5,50	87	79	14
		5,00	99	89	14
DKM-43	17,30	5,50	78	71	14
		5,00	91	82	14
		4,50	104	93	15
		4,00	118	104	15
DKM-44	17,36	6,00	65	60	13
		5,50	78	71	14
		5,00	91	82	14
		4,50	104	93	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

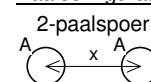
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-45	17,35	8,50	27	26	10
		8,00	36	35	11
		6,50	62	57	13
		6,00	74	68	13
		5,50	86	78	14
		5,00	97	88	14
		4,50	109	97	15
DKM-46	17,39	9,50	26	25	9
		9,00	39	37	10
		8,50	52	48	10
		8,00	65	60	11
		6,50	100	89	13
		6,00	108	95	13
		5,50	117	102	14
DKM-47	17,39	9,50	36	34	9
		9,00	49	46	10
		8,50	62	57	10
		6,50	104	92	13
		6,00	113	100	13
		5,50	124	108	14
		5,00	136	118	14
DKM-48	17,43	9,50	38	36	9
		9,00	51	48	10
		8,50	64	59	11
		8,00	78	70	11
		6,50	117	102	13
		6,00	130	113	13
		5,50	144	123	14
5,00	154	131	15		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

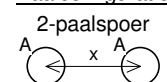
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	32	30	9
		9,00	42	39	10
		8,50	53	49	10
		8,00	66	60	11
		6,50	105	92	13
		6,00	118	102	13
		5,50	132	113	14
		5,00	145	123	14
DKM-50	17,41	9,00	34	32	10
		8,50	47	44	11
		8,00	60	55	11
		6,50	95	84	13
		6,00	109	95	13
		5,50	122	106	14
		5,00	135	116	15
DKM-51	17,47	9,00	42	40	10
		8,50	55	51	11
		8,00	69	62	11
		6,00	115	100	13
		5,50	128	111	14
		5,00	141	121	15
DKM-52	17,43	10,00	25	24	9
		9,50	38	36	9
		9,00	52	47	10
		8,50	65	59	11
		8,00	78	70	11
		6,00	131	112	13
		5,50	144	122	14
		5,00	157	132	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

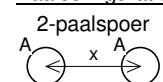
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-53	17,51	10,00	26	25	9
		9,50	39	37	10
		9,00	53	48	10
		8,50	66	59	11
		8,00	79	70	11
		6,00	130	111	14
		5,00	144	122	14
DKM-54	17,49	10,00	23	22	9
		9,50	37	34	10
		9,00	50	46	10
		8,50	63	57	11
		8,00	76	68	11
		6,00	129	111	14
		5,00	142	121	14
DKM-55	17,32	9,50	36	34	9
		9,00	50	46	10
		8,50	63	57	10
		6,00	124	107	13
		5,50	138	118	14
		5,00	149	126	14
DKM-56	17,34	9,50	23	22	9
		9,00	35	33	10
		8,50	48	45	10
		6,00	104	92	13
		5,50	115	101	14
		5,00	128	112	14
DKM-58	17,23	6,50	105	92	12
		6,00	118	103	13
		5,50	131	113	14
		4,00	163	139	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

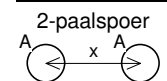
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-59	17,12	6,00	108	95	13
		5,50	121	105	13
		5,00	134	116	14
		4,50	148	126	14
DKM-63	17,27	7,50	58	54	11
		7,00	72	65	12
		6,50	85	76	13
		6,00	95	85	13
		5,50	108	95	14
		5,00	121	106	14
DKM-64	17,32	8,50	36	34	10
		8,00	46	43	11
		7,50	56	52	11
		7,00	64	59	12
		6,50	69	63	13
		6,00	77	70	13
		5,50	84	76	14
DKM-65	17,26	9,00	45	42	10
		8,50	58	53	10
		8,00	71	65	11
DKM-66	17,26	8,50	24	23	10
		8,00	34	33	11
		7,50	47	44	11
		7,00	61	56	12
DKM-67	17,29	9,50	39	37	9
		9,00	53	49	10
		7,50	85	76	11
		7,00	98	87	12
		5,50	136	117	14
		5,00	147	126	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

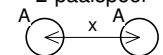
paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-68	17,29	8,50	51	47	10
		8,00	64	59	11
		7,50	77	70	11
		7,00	90	81	12
		6,50	104	91	13
		6,00	117	102	13
		5,50	130	113	14
DKM-69	17,34	10,00	26	25	9
		9,50	39	37	9
		9,00	53	49	10
		8,50	65	60	10
		8,00	77	70	11
		7,50	90	80	12
		7,00	103	91	12
		6,50	116	102	13
DKM-70	17,28	10,00	26	25	9
		9,50	40	37	9
		9,00	53	48	10
		8,50	66	59	10
		8,00	79	70	11
		7,50	92	81	11
DKM-71	17,35	10,00	26	25	9
		9,50	40	37	9
		9,00	53	49	10
		8,50	66	60	10
		8,00	79	71	11
		7,50	92	82	12
DKM-72	17,39	10,00	26	25	9
		9,50	39	37	9
		9,00	53	48	10
		8,50	66	60	10
		8,00	79	70	11
		7,50	92	81	12

Paalconfiguratie

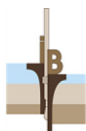
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

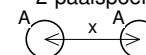
paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-73	17,45	9,00	43	40	10
		8,50	56	51	11
		8,00	69	62	11
		7,50	82	73	12
DKM-74	17,41	9,00	42	39	10
		8,50	55	50	11
		8,00	69	62	11
		7,50	82	72	12
DKM-76	17,04	6,00	104	91	13
		5,50	117	102	13
		5,00	130	112	14
		4,50	143	123	14
DKM-77	17,13	6,00	63	58	13
		5,50	76	69	13
		5,00	89	80	14
		4,50	103	91	14
		4,00	116	102	15
DKM-79	17,21	6,00	88	80	13
		5,50	102	90	14
		4,00	132	115	15
DKM-81	17,15	8,50	36	34	10
		8,00	49	46	11
		7,50	62	57	11
		7,00	76	68	12
		6,50	89	79	12
DKM-82	17,20	9,00	39	37	10
		8,50	52	48	10
		8,00	65	59	11
		7,50	79	70	11
DKM-83	17,19	4,50	84	75	15
		4,00	97	86	15
		3,50	109	97	16

Paalconfiguratie

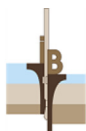
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

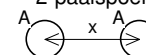
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Alleenst. 2-paalspoer paal		$G_{paal;d}$ [kN]
			$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	
DKM-84	17,26	7,50	84	75	11
		7,00	97	86	12
		6,50	110	97	12
		6,00	123	107	13
		5,50	133	115	14
		5,00	144	123	14
		4,50	154	131	15
DKM-85	17,26	9,50	30	28	9
		9,00	43	40	10
		8,50	54	50	10
		8,00	62	57	11
		7,50	75	67	11
		7,00	88	78	12
		6,50	100	88	12
DKM-86	17,27	9,50	39	36	9
		9,00	52	47	10
		8,50	65	58	10
		8,00	78	69	11
		7,50	92	80	11
		7,00	105	90	12
DKM-87	17,25	9,50	39	36	9
		9,00	52	48	10
		8,50	65	59	10
		8,00	78	69	11
		7,50	92	80	11
		7,00	105	91	12
DKM-88	17,26	9,50	38	35	9
		9,00	51	47	10
		8,50	64	58	10
		8,00	78	69	11
		7,50	91	79	11
		7,00	104	90	12

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

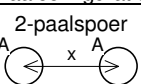

Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**
Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-89	17,34	9,50	34	32	9
		9,00	47	44	10
		8,50	60	55	10
		8,00	74	66	11
		7,50	87	77	12
		7,00	100	87	12
DKM-90	17,39	9,00	40	37	10
		8,50	53	49	10
		8,00	67	60	11
		7,50	80	71	12
		7,00	93	81	12
DKM-91	17,36	9,50	32	30	9
		9,00	45	42	10
		8,50	58	53	10
		8,00	71	64	11
		7,50	85	75	12
		7,00	98	85	12
DKM-92	17,19	8,50	28	27	10
		8,00	41	39	11
		7,50	51	48	11
		7,00	62	57	12
DKM-94	17,00	6,00	89	79	13
		5,50	103	90	13
		5,00	116	101	14
		4,50	129	111	14
DKM-95	17,09	7,50	67	60	11
		7,00	80	71	12
		6,50	93	82	12
		6,00	106	93	13
		5,50	119	103	13
DKM-97	17,15	6,50	76	69	12
		6,00	89	80	13
		5,50	102	91	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

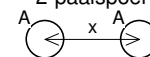
paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-98	17,10	6,50	74	67	12
		6,00	87	78	13
		5,50	100	88	13
		5,00	113	99	14
DKM-99	17,08	6,50	78	69	12
		6,00	91	80	13
		5,50	104	91	13
		5,00	117	101	14
DKM-100	17,13	6,50	64	59	12
		6,00	78	70	13
DKM-101	17,19	8,00	50	47	11
		5,50	102	90	13
		5,00	116	101	14
DKM-102	17,22	9,50	37	35	9
		9,00	50	46	10
		8,50	63	57	10
		8,00	75	67	11
		7,50	86	77	11
		5,50	123	106	14
		5,00	136	116	14
		4,50	149	127	15
DKM-103	17,18	9,50	34	32	9
		9,00	45	42	9
		8,50	56	51	10
		8,00	64	58	11
		7,50	77	69	11
DKM-104	17,21	8,50	40	38	10
		8,00	47	44	11
		7,50	55	50	11
		7,00	63	58	12
		6,50	74	67	12
		6,00	85	76	13
		5,00	97	87	14
		5,00	111	97	14

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

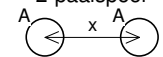
paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-105	17,20	10,00	26	25	8
		9,50	40	37	9
		9,00	53	48	10
		8,50	66	59	10
		8,00	77	68	11
		7,50	85	74	11
DKM-106	17,20	9,50	39	37	9
		9,00	52	48	10
		8,50	65	59	10
		8,00	78	70	11
		7,50	92	81	11
DKM-107	17,21	9,00	45	41	10
		8,50	58	52	10
		8,00	71	63	11
		7,50	84	74	11
		5,50	137	116	14
		5,00	150	126	14
DKM-108	17,27	9,50	34	32	9
		9,00	47	44	10
		8,50	60	55	10
		8,00	73	66	11
		7,50	87	77	11
		5,50	139	118	14
DKM-109	17,32	9,50	29	27	9
		9,00	42	39	10
		8,50	55	51	10
		8,00	68	62	11
		7,50	82	72	11
		5,50	131	112	14
	5,00	140	119	14	
	4,50	150	127	15	

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

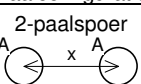
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-110	17,28	9,50	27	25	9
		9,00	39	36	10
		8,50	49	45	10
		8,00	60	54	11
		7,50	73	65	11
		5,50	125	107	14
		4,50	138	117	14
DKM-111	17,25	9,50	25	24	9
		9,00	35	32	10
		8,50	45	42	10
		8,00	58	53	11
		7,50	72	64	11
		5,50	123	105	14
		4,50	136	116	14
DKM-112	17,01	6,50	75	68	12
		6,00	89	79	13
		5,50	102	89	13
		5,00	115	100	14
		4,50	128	110	14
DKM-113	17,02	6,50	84	75	12
		6,00	97	86	13
		5,50	110	96	13
		5,00	124	107	14
		4,50	137	117	14
DKM-114	16,99	6,50	77	68	12
		6,00	90	79	12
		5,50	103	90	13
		5,00	117	100	14
		4,50	130	111	14
DKM-115	17,06	6,00	82	74	13
		5,50	95	84	13
		5,00	109	95	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

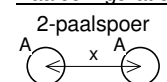
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-116	17,00	6,00	100	87	13
		5,50	113	98	13
		5,00	126	109	14
		4,50	140	119	14
		4,00	153	129	15
DKM-117	17,01	8,50	37	35	10
		8,00	48	44	10
		7,50	60	55	11
		6,00	95	84	13
		5,50	107	94	13
		5,00	120	104	14
		4,00	132	114	14
DKM-118	17,05	9,00	15	14	9
		8,50	28	26	10
		8,00	41	38	10
		7,50	54	50	11
		4,50	92	81	14
		4,00	105	92	15
		3,50	118	103	15
DKM-119	16,99	6,50	89	78	12
		6,00	102	88	12
		5,50	115	99	13
		5,00	129	109	14
		4,50	142	119	14
DKM-120	16,90	6,50	70	63	12
		6,00	83	73	12
		5,50	96	84	13
		5,00	109	95	14
		4,50	122	105	14

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

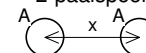
paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-121	16,89	6,50	62	57	12
		6,00	75	68	12
		5,50	89	79	13
		5,00	102	90	14
		4,50	115	101	14
		4,00	128	111	15
DKM-122	16,90	6,50	79	70	12
		6,00	93	81	12
		5,50	106	92	13
		5,00	119	102	14
		4,50	132	113	14
		4,00	145	123	15
DKM-123	16,94	6,50	78	70	12
		6,00	91	81	12
		5,50	104	91	13
		5,00	117	102	14
		4,50	131	112	14
		4,00	144	123	15
DKM-124	16,82	6,00	96	84	12
		5,50	109	95	13
		5,00	122	105	13
		4,50	136	116	14
		4,00	149	126	15
DKM-125	16,69	5,00	120	103	13
		4,50	133	113	14
		4,00	146	124	14
DKM-129	17,95	13,50	35	32	6
		13,00	48	43	7
		12,50	61	54	7
		12,00	74	64	8
DKM-130	18,46	12,50	56	50	8
		12,00	69	61	9

Paalconfiguratie

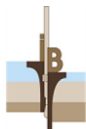
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

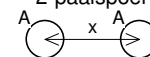
paalafmeting : **0,350 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-131	18,53	13,50	26	25	7
		13,00	39	37	8
		12,50	53	48	8
		12,00	66	59	9
DKM-132	18,42	13,50	21	20	7
		13,00	33	31	8
		12,50	46	42	8
		12,00	59	53	9
DKM-133	17,99	13,50	10	10	6
		13,00	23	22	7
		12,50	36	34	7
		12,00	44	41	8
DKM-141	18,10	13,00	18	18	7
		12,50	31	29	7
		12,00	44	40	8
DKM-142	18,46	13,00	8	8	8
		12,50	21	21	8
		12,00	34	33	9
DKM-143	18,56	12,50	55	50	8
		12,00	66	59	9
DKM-144	18,26	13,50	35	32	7
		13,00	48	43	7
		12,50	61	54	8
DKM-148	18,51	13,00	39	36	8
		12,50	52	48	8
		12,00	66	59	9
DKM-149	18,38	13,00	27	26	7
		12,50	40	37	8
		12,00	53	48	9
DKM-150	18,08	12,50	10	10	7
		12,00	23	22	8

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

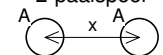
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwmerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-151	18,56	13,50	39	36	7
		13,00	52	48	8
		12,50	66	59	8
		12,00	79	69	9
DKM-152	18,67	13,50	38	35	7
		13,00	50	46	8
		12,50	63	57	9
DKM-153	18,51	13,50	35	33	7
		13,00	48	44	8
		12,50	61	55	8
		12,00	75	65	9
DKM-154	18,21	13,50	31	29	7
		13,00	42	38	7
		12,50	51	46	8
DKM-162	18,25	13,50	38	35	7
		13,00	51	46	7
		12,50	65	56	8
DKM-163	18,61	13,50	20	19	7
		13,00	33	31	8
		12,50	46	43	8
DKM-164	18,95	13,50	33	31	8
		13,00	45	41	9
		12,50	57	52	9
DKM-178	17,55	8,50	49	45	11
		8,00	60	55	11
		7,50	73	66	12
		7,00	86	76	13
DKM-179	17,82	8,50	49	45	11
		8,00	62	56	12
		7,50	75	68	13
		7,00	88	79	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

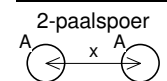
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-180	17,82	9,00	29	28	11
		8,50	42	39	11
		8,00	55	51	12
		7,50	68	62	13
		7,00	82	73	13
DKM-181	17,84	9,00	26	25	11
		8,50	39	37	11
		8,00	53	49	12
		7,50	66	61	13
		7,00	79	72	13
DKM-182	17,74	9,00	26	25	11
		8,50	36	35	11
		8,00	46	44	12
		7,50	56	52	12
		7,00	67	62	13
DKM-183	17,68	9,00	20	20	11
		8,50	34	32	11
		8,00	47	44	12
		7,50	59	55	12
		7,00	72	65	13
DKM-184	17,71	9,00	21	20	11
		8,50	34	32	11
		8,00	46	43	12
		7,50	59	55	12
		7,00	73	66	13
DKM-185	17,67	9,00	42	39	11
		8,50	55	51	11
		8,00	69	62	12
		7,50	82	73	12
		7,00	95	84	13

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

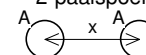
paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-186	17,63	9,00	44	41	10
		8,50	58	53	11
		8,00	71	64	12
		7,50	84	75	12
		7,00	97	85	13
DKM-187	17,49	9,00	44	41	10
		8,50	57	52	11
		8,00	70	63	11
		7,50	83	74	12
		7,00	96	84	12
DKM-188	17,55	8,50	23	23	11
		8,00	36	34	11
		7,50	48	44	12
		7,00	60	55	13
DKM-189	17,66	9,00	14	13	10
		8,50	26	25	11
		8,00	38	36	12
		7,50	50	46	12
		7,00	62	57	13
DKM-190	17,62	8,50	25	24	11
		8,00	38	37	12
		7,50	52	48	12
		7,00	65	60	13
DKM-191	17,63	9,00	26	25	10
		8,50	39	37	11
		8,00	52	48	12
		7,50	64	58	12
		7,00	76	69	13
DKM-192	17,53	9,00	14	13	10
		8,50	24	23	11
		8,00	37	35	11
		7,50	50	46	12
		7,00	63	58	12

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

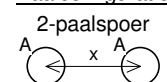
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,350 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	13	13	10
		8,50	23	23	11
		8,00	36	34	11
		7,50	50	46	12
		7,00	63	58	12
DKM-194	17,47	9,00	19	19	10
		8,50	29	28	11
		8,00	40	38	11
		7,50	51	47	12
		7,00	60	55	12
DKM-195	17,43	9,00	20	19	10
		8,50	31	29	11
		8,00	42	40	11
		7,50	55	51	12
		7,00	69	62	12
DKM-196	17,35	9,00	20	20	10
		8,50	33	32	10
		8,00	46	43	11
		7,50	59	54	12
		7,00	72	65	12
DKM-197	17,39	9,00	21	20	10
		8,50	34	32	10
		8,00	47	43	11
		7,50	60	55	12
		7,00	73	66	12

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

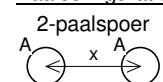
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	79	73	17
		6,00	94	85	17
		5,50	109	98	18
		5,00	124	110	19
		4,50	140	123	20
DKM-2	17,47	5,50	94	87	18
		5,00	109	100	19
		4,50	125	113	20
		4,00	140	126	21
DKM-3	17,50	6,00	127	114	18
		5,50	142	126	18
		5,00	157	138	19
		4,50	172	151	20
		4,00	187	163	21
DKM-4	17,47	6,00	81	75	18
		5,50	94	87	18
		5,00	109	100	19
		4,50	124	112	20
		4,00	139	125	21
DKM-5	17,44	6,00	93	85	18
		5,50	108	98	18
		5,00	124	111	19
DKM-6	17,42	6,00	79	74	17
		5,50	95	87	18
		5,00	110	100	19
		4,50	125	112	20
DKM-7	17,52	6,00	90	82	18
		5,50	105	95	19
		5,00	120	107	19
		4,50	135	120	20

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

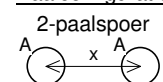
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	79	73	18
		5,50	94	86	18
		5,00	109	99	19
		4,50	124	111	20
DKM-9	17,51	9,00	41	39	13
		8,50	53	50	14
		8,00	63	59	15
		7,50	76	70	16
		6,00	112	101	18
		5,50	122	110	18
		5,00	137	122	19
		4,50	152	134	20
DKM-10	17,52	9,50	43	40	13
		9,00	58	54	13
		8,50	73	67	14
		8,00	88	80	15
		7,50	101	92	16
		5,50	152	133	19
		4,50	167	146	19
DKM-11	17,51	9,00	47	44	13
		8,50	62	58	14
		8,00	77	71	15
		7,50	91	83	16
		6,00	135	119	18
		5,50	150	131	18
		4,50	165	144	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

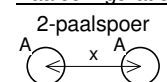
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	31	30	13
		9,00	44	41	13
		8,50	56	53	14
		8,00	70	65	15
		7,50	85	78	16
		6,00	131	116	18
		5,50	146	128	19
		5,00	161	141	19
DKM-13	17,57	9,50	33	32	13
		9,00	48	45	13
		8,50	63	59	14
		8,00	78	72	15
		6,00	139	122	18
		5,50	151	132	19
		5,00	165	143	19
		4,50	179	155	20
DKM-14	17,57	10,00	24	23	12
		9,50	39	37	13
		9,00	54	51	13
		8,50	69	64	14
		8,00	84	77	15
		6,00	142	124	18
		5,50	154	134	19
		5,00	165	143	19
DKM-15	17,65	10,00	26	25	12
		9,50	39	38	13
		9,00	52	49	14
		8,50	66	61	14
		8,00	79	72	15
		6,00	127	113	18
		5,50	140	124	19
		5,00	152	134	20

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

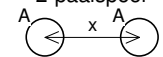
paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	26	25	12
		9,50	41	39	13
		9,00	56	52	14
		8,50	71	66	14
		8,00	86	79	15
		7,50	101	91	16
		6,00	146	128	18
		5,50	161	140	19
		5,00	176	152	20
		4,50	189	163	20
DKM-17	17,64	10,00	25	24	12
		9,50	40	38	13
		9,00	55	51	14
		8,50	70	65	14
		8,00	85	77	15
		7,50	100	90	16
		6,00	145	127	18
		5,50	160	139	19
		5,00	175	151	20
		4,50	191	163	20
DKM-18	17,54	9,50	26	25	13
		9,00	38	37	13
		8,50	53	50	14
		6,00	129	114	18
		5,50	144	126	19
		5,00	159	138	19
DKM-19	17,40	5,50	82	76	18
		5,00	97	89	19
		4,50	112	101	20
DKM-20	17,37	7,00	51	49	16
		6,50	66	62	17
		6,00	81	75	17
		5,50	96	88	18
		5,00	112	101	19
4,50	126	113	20		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

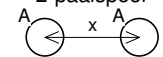
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-21	17,35	6,50	81	75	17
		6,00	96	88	17
		5,50	111	100	18
		5,00	126	113	19
		4,50	141	125	20
DKM-22	17,37	6,50	67	63	17
		6,00	82	76	17
		5,50	97	89	18
		5,00	112	102	19
		4,50	128	115	20
DKM-23	17,38	6,00	73	68	17
		5,50	88	81	18
		5,00	103	94	19
		4,50	118	107	20
		4,00	133	119	20
DKM-24	17,38	6,00	69	65	17
		5,50	84	78	18
		5,00	99	91	19
		4,50	115	104	20
		4,00	130	117	20
DKM-25	17,37	5,50	94	86	18
		5,00	109	99	19
		4,50	124	111	20
DKM-26	17,43	6,50	74	69	17
		6,00	89	82	18
		5,50	104	95	18
		5,00	119	108	19
		4,50	134	120	20
DKM-27	17,43	6,50	54	51	17
		6,00	69	65	18
		5,50	84	78	18
		5,00	99	91	19
		4,50	114	104	20

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

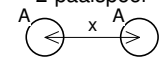
paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-28	17,46	8,50	45	43	14
		8,00	54	51	15
		7,50	67	63	15
		5,00	113	102	19
		4,50	123	111	20
DKM-29	17,44	9,50	45	42	12
		9,00	60	56	13
		5,50	116	104	18
		5,00	131	117	19
		4,50	146	130	20
DKM-30	17,51	9,00	38	37	13
		8,50	53	50	14
		8,00	68	64	15
		7,50	83	77	16
		6,00	129	115	18
		5,50	144	127	18
		5,00	159	140	19
4,50	174	152	20		
DKM-31	17,46	9,50	39	37	12
		9,00	54	50	13
		8,50	69	63	14
		8,00	84	76	15
		7,50	99	89	15
		5,50	159	138	18
		5,00	174	151	19
4,50	189	163	20		
DKM-32	17,47	9,50	44	42	12
		9,00	59	55	13
		8,50	74	68	14
		8,00	89	81	15
		7,50	104	94	15
		5,50	165	143	18
		5,00	180	155	19
4,50	195	167	20		

Paalconfiguratie

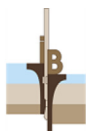
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

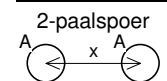
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-33	17,49	9,50	29	28	12
		9,00	40	38	13
		8,50	52	49	14
		8,00	63	58	15
		7,50	76	70	15
		5,50	136	120	18
		5,00	151	133	19
		4,50	166	145	20
DKM-34	17,50	9,50	38	36	13
		9,00	53	50	13
		8,50	68	63	14
		8,00	83	76	15
		7,50	98	89	15
		5,50	158	139	18
		5,00	174	151	19
		4,50	189	163	20
DKM-35	17,57	9,50	43	41	13
		9,00	58	54	13
		8,50	73	67	14
		8,00	88	80	15
		7,50	103	93	16
		5,50	164	142	19
		5,00	179	154	19
		4,50	194	166	20
DKM-36	17,63	9,50	31	30	13
		9,00	43	41	14
		8,50	58	54	14
		8,00	73	67	15
		7,50	88	80	16
		5,50	148	129	19
		5,00	163	141	20
		4,50	178	153	20

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

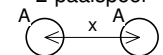
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	39	37	13
		9,00	54	50	13
		8,50	69	63	14
		8,00	84	76	15
		7,50	99	89	16
		5,50	158	137	19
		5,00	173	149	19
		4,50	188	161	20
DKM-38	17,28	6,00	74	69	17
		5,50	89	82	18
		5,00	104	95	19
		4,50	119	108	19
DKM-39	17,27	6,00	100	91	17
		5,50	115	104	18
		5,00	130	116	19
		4,50	145	129	19
DKM-40	17,22	4,50	119	107	19
		4,00	134	120	20
DKM-41	17,31	5,50	114	103	18
		5,00	130	116	19
		4,50	145	128	19
		4,00	160	140	20
DKM-42	17,33	5,50	100	91	18
		5,00	113	103	19
DKM-43	17,30	5,50	89	82	18
		5,00	104	95	19
		4,50	119	108	19
		4,00	134	121	20
DKM-44	17,36	6,00	74	69	17
		5,50	89	82	18
		5,00	104	95	19
		4,50	119	108	20

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

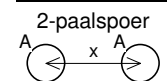
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-45	17,35	8,50	31	30	14
		8,00	42	40	14
		6,50	71	66	17
		6,00	84	78	17
		5,50	98	90	18
		5,00	111	102	19
		4,50	125	113	20
DKM-46	17,39	9,50	29	28	12
		9,00	44	42	13
		8,50	60	56	14
		8,00	75	69	14
		6,50	115	103	17
		6,00	123	110	17
		5,50	133	119	18
DKM-47	17,39	9,50	41	39	12
		9,00	56	53	13
		8,50	71	66	14
		6,50	119	107	17
		6,00	130	116	17
		5,50	142	126	18
		5,00	155	137	19
DKM-48	17,43	9,50	44	41	12
		9,00	59	55	13
		8,50	74	68	14
		8,00	89	81	15
		6,50	134	119	17
		6,00	149	131	18
		5,50	164	143	18
5,00	176	152	19		

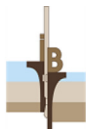
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

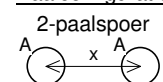
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-49	17,37	9,50	36	35	12
		9,00	48	45	13
		8,50	60	56	14
		8,00	75	69	14
		6,50	120	107	17
		6,00	135	119	17
		5,50	150	131	18
		5,00	165	143	19
DKM-50	17,41	9,00	39	37	13
		8,50	54	50	14
		8,00	69	64	14
		6,50	109	98	17
		6,00	124	110	17
		5,50	139	123	18
		5,00	154	135	19
DKM-51	17,47	9,00	48	46	13
		8,50	63	59	14
		8,00	78	72	15
		6,00	131	116	18
		5,50	146	129	18
		5,00	161	141	19
DKM-52	17,43	10,00	29	28	12
		9,50	44	42	12
		9,00	59	55	13
		8,50	74	68	14
		8,00	89	81	15
		6,00	149	130	18
		5,50	165	142	18
		5,00	180	154	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

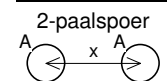
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-53	17,51	10,00	30	29	12
		9,50	45	42	13
		9,00	60	56	13
		8,50	75	69	14
		8,00	90	82	15
		6,00	149	130	18
		5,50	164	142	18
		5,00	179	154	19
DKM-54	17,49	10,00	27	26	12
		9,50	42	40	12
		9,00	57	53	13
		8,50	72	66	14
		8,00	87	79	15
		6,00	147	129	18
		5,50	162	141	18
		5,00	177	153	19
DKM-55	17,32	9,50	42	40	12
		9,00	57	53	13
		8,50	72	66	14
		6,00	142	125	17
		5,50	157	137	18
		5,00	170	147	19
DKM-56	17,34	9,50	26	25	12
		9,00	40	38	13
		8,50	55	52	14
		6,00	119	107	17
		5,50	131	117	18
		5,00	146	130	19
DKM-58	17,23	6,50	119	107	16
		6,00	135	119	17
		5,50	150	132	18
		4,00	186	161	20

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m,var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

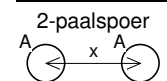
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-59	17,12	6,00	123	110	17
		5,50	139	122	17
		5,00	154	135	18
		4,50	169	147	19
DKM-63	17,27	7,50	67	62	15
		7,00	82	76	16
		6,50	97	88	16
		6,00	108	98	17
		5,50	123	111	18
		5,00	138	123	19
DKM-64	17,32	8,50	41	39	14
		8,00	52	49	14
		7,50	64	60	15
		7,00	73	68	16
		6,50	79	73	16
		6,00	87	80	17
		5,50	96	88	18
DKM-65	17,26	9,00	51	48	13
		8,50	66	62	13
		8,00	81	75	14
DKM-66	17,26	8,50	27	27	13
		8,00	39	38	14
		7,50	54	51	15
		7,00	69	65	16
DKM-67	17,29	9,50	45	43	12
		9,00	60	56	13
		7,50	98	89	15
		7,00	112	101	16
		5,50	155	136	18
		5,00	168	147	19

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

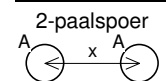
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ-factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			R _{t;d} [kN]	R _{t;d} [kN]	G _{paal;d} [kN]
DKM-68	17,29	8,50	58	55	13
		8,00	73	68	14
		7,50	88	81	15
		7,00	103	94	16
		6,50	118	106	16
		6,00	134	119	17
		5,50	149	131	18
DKM-69	17,34	10,00	30	29	11
		9,50	45	43	12
		9,00	60	56	13
		8,50	75	69	14
		8,00	88	81	14
		7,50	103	93	15
		7,00	118	106	16
		6,50	133	118	17
DKM-70	17,28	10,00	30	29	11
		9,50	45	43	12
		9,00	60	56	13
		8,50	75	69	13
		8,00	90	82	14
		7,50	105	94	15
DKM-71	17,35	10,00	30	29	11
		9,50	45	43	12
		9,00	60	56	13
		8,50	75	69	14
		8,00	90	82	14
		7,50	105	95	15
DKM-72	17,39	10,00	30	29	11
		9,50	45	43	12
		9,00	60	56	13
		8,50	75	69	14
		8,00	90	82	14
		7,50	105	94	15

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

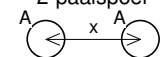
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-73	17,45	9,00	49	46	13
		8,50	64	59	14
		8,00	79	72	15
		7,50	94	84	15
DKM-74	17,41	9,00	48	45	13
		8,50	63	58	14
		8,00	78	71	14
		7,50	93	84	15
DKM-76	17,04	6,00	118	106	16
		5,50	133	118	17
		5,00	149	131	18
		4,50	164	143	19
DKM-77	17,13	6,00	72	67	17
		5,50	87	80	17
		5,00	102	93	18
		4,50	117	106	19
		4,00	132	118	20
DKM-79	17,21	6,00	101	92	17
		5,50	116	105	18
		4,00	151	134	20
DKM-81	17,15	8,50	41	39	13
		8,00	56	53	14
		7,50	71	66	15
		7,00	86	79	15
		6,50	102	92	16
DKM-82	17,20	9,00	45	42	12
		8,50	60	56	13
		8,00	75	69	14
		7,50	90	82	15
DKM-83	17,19	4,50	96	87	19
		4,00	111	100	20
		3,50	125	112	21

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

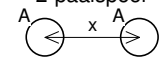
paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	96	87	15
		7,00	111	100	16
		6,50	126	112	16
		6,00	140	124	17
		5,50	152	133	18
		5,00	164	143	19
		4,50	176	153	19
DKM-85	17,26	9,50	34	33	12
		9,00	49	46	13
		8,50	62	58	13
		8,00	71	66	14
		7,50	85	78	15
		7,00	100	91	16
		6,50	114	102	16
DKM-86	17,27	9,50	44	42	12
		9,00	60	55	13
		8,50	75	68	13
		8,00	90	80	14
		7,50	105	93	15
		7,00	120	105	16
DKM-87	17,25	9,50	44	42	12
		9,00	59	55	13
		8,50	74	68	13
		8,00	90	81	14
		7,50	105	93	15
		7,00	120	105	16
DKM-88	17,26	9,50	43	41	12
		9,00	58	54	13
		8,50	74	67	13
		8,00	89	80	14
		7,50	104	92	15
		7,00	119	104	16

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

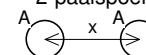
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-89	17,34	9,50	39	37	12
		9,00	54	50	13
		8,50	69	63	14
		8,00	84	76	14
		7,50	99	89	15
		7,00	114	101	16
DKM-90	17,39	9,00	46	43	13
		8,50	61	57	14
		8,00	76	70	14
		7,50	91	82	15
		7,00	106	94	16
DKM-91	17,36	9,50	37	35	12
		9,00	52	48	13
		8,50	67	61	14
		8,00	82	74	14
		7,50	97	87	15
		7,00	112	99	16
DKM-92	17,19	8,50	32	31	13
		8,00	47	45	14
		7,50	59	55	15
		7,00	71	66	15
DKM-94	17,00	6,00	102	92	16
		5,50	117	105	17
		5,00	132	117	18
		4,50	147	130	19
DKM-95	17,09	7,50	76	70	14
		7,00	91	82	15
		6,50	106	95	16
		6,00	121	108	17
		5,50	136	120	17
DKM-97	17,15	6,50	87	80	16
		6,00	102	93	17
		5,50	117	105	17

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

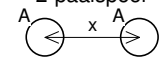
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-98	17,10	6,50	84	77	16
		6,00	99	90	17
		5,50	114	103	17
		5,00	129	115	18
DKM-99	17,08	6,50	89	80	16
		6,00	104	93	17
		5,50	119	106	17
		5,00	134	118	18
DKM-100	17,13	6,50	74	68	16
		6,00	89	82	17
DKM-101	17,19	8,00	58	54	14
		5,50	117	105	18
		5,00	132	117	18
DKM-102	17,22	9,50	42	40	12
		9,00	57	53	12
		8,50	72	66	13
		8,00	86	78	14
		7,50	99	89	15
		5,50	140	123	18
		5,00	155	135	18
		4,50	170	148	19
DKM-103	17,18	9,50	39	37	12
		9,00	52	49	12
		8,50	64	59	13
		8,00	73	67	14
		7,50	88	80	15
DKM-104	17,21	8,50	46	43	13
		8,00	54	51	14
		7,50	63	58	15
		7,00	72	67	15
		6,50	85	78	16
		6,00	97	88	17
		5,00	111	100	18
5,00	126	113	18		

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

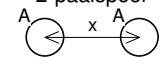
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-105	17,20	10,00	30	29	11
		9,50	45	42	12
		9,00	60	55	12
		8,50	75	68	13
		8,00	88	79	14
		7,50	97	86	15
DKM-106	17,20	9,50	45	42	12
		9,00	59	55	12
		8,50	75	68	13
		8,00	90	81	14
		7,50	105	94	15
DKM-107	17,21	9,00	51	48	12
		8,50	66	61	13
		8,00	81	74	14
		7,50	96	86	15
		5,50	156	135	18
		5,00	172	147	18
DKM-108	17,27	9,50	39	37	12
		9,00	54	50	13
		8,50	69	63	13
		8,00	84	76	14
		7,50	99	89	15
		5,50	158	138	18
DKM-109	17,32	9,50	33	32	12
		9,00	48	45	13
		8,50	63	58	14
		8,00	78	71	14
		7,50	93	84	15
		5,50	150	130	18
	5,00	160	138	19	
	4,50	172	148	19	

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

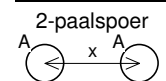
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-110	17,28	9,50	30	29	12
		9,00	44	42	13
		8,50	56	52	13
		8,00	69	63	14
		7,50	84	76	15
		5,50	143	124	18
		5,00	158	136	19
		4,50	173	148	19
DKM-111	17,25	9,50	28	27	12
		9,00	39	37	13
		8,50	52	48	13
		8,00	67	61	14
		7,50	82	74	15
		5,50	140	123	18
		5,00	156	135	19
		4,50	170	147	19
DKM-112	17,01	6,50	86	78	16
		6,00	101	91	16
		5,50	116	104	17
		5,00	131	116	18
		4,50	146	128	19
DKM-113	17,02	6,50	96	87	16
		6,00	111	100	16
		5,50	126	112	17
		5,00	141	124	18
		4,50	156	137	19
DKM-114	16,99	6,50	88	79	16
		6,00	103	92	16
		5,50	118	104	17
		5,00	133	117	18
		4,50	148	129	19
DKM-115	17,06	6,00	94	85	17
		5,50	109	98	17
		5,00	124	111	18

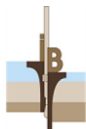
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

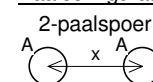
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-116	17,00	6,00	114	102	16
		5,50	129	114	17
		5,00	145	126	18
		4,50	160	139	19
		4,00	175	151	19
DKM-117	17,01	8,50	42	40	13
		8,00	54	51	13
		7,50	69	64	14
		6,00	109	97	16
		5,50	123	109	17
		5,00	137	121	18
		4,00	151	132	19
DKM-118	17,05	9,00	17	16	12
		8,50	32	30	13
		8,00	47	44	14
		7,50	62	57	14
		4,50	105	94	19
		4,00	120	107	19
DKM-119	16,99	6,50	102	90	16
		6,00	117	103	16
		5,50	132	115	17
		5,00	147	127	18
		4,50	162	139	19
DKM-120	16,90	6,50	80	72	15
		6,00	95	85	16
		5,50	110	98	17
		5,00	125	110	18
		4,50	140	122	18

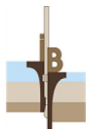
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

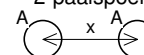
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-121	16,89	6,50	71	66	15
		6,00	86	79	16
		5,50	101	92	17
		5,00	116	104	18
		4,50	131	117	18
		4,00	146	129	19
DKM-122	16,90	6,50	91	82	15
		6,00	106	94	16
		5,50	121	107	17
		5,00	136	119	18
		4,50	151	131	18
		4,00	166	143	19
DKM-123	16,94	6,50	89	81	16
		6,00	104	93	16
		5,50	119	106	17
		5,00	134	118	18
		4,50	149	131	18
		4,00	164	143	19
DKM-124	16,82	6,00	110	98	16
		5,50	125	110	17
		5,00	140	123	18
		4,50	155	135	18
		4,00	170	147	19
DKM-125	16,69	5,00	137	120	17
		4,50	152	132	18
		4,00	167	144	19
DKM-129	17,95	13,50	40	37	8
		13,00	55	50	9
		12,50	70	62	9
		12,00	85	75	10
DKM-130	18,46	12,50	64	58	11
		12,00	79	71	11

Paalconfiguratie

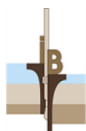
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

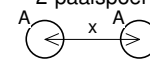
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-131	18,53	13,50	30	29	9
		13,00	45	42	10
		12,50	60	56	11
		12,00	75	68	12
DKM-132	18,42	13,50	24	23	9
		13,00	38	36	10
		12,50	53	49	11
		12,00	68	62	11
DKM-133	17,99	13,50	12	11	8
		13,00	26	25	9
		12,50	41	39	9
		12,00	51	47	10
DKM-141	18,10	13,00	21	20	9
		12,50	36	34	10
		12,00	51	47	10
DKM-142	18,46	13,00	9	9	10
		12,50	24	24	11
		12,00	39	38	11
DKM-143	18,56	12,50	63	58	11
		12,00	75	68	12
DKM-144	18,26	13,50	40	37	9
		13,00	55	50	9
		12,50	70	63	10
DKM-148	18,51	13,00	45	42	10
		12,50	60	55	11
		12,00	75	68	12
DKM-149	18,38	13,00	31	30	10
		12,50	45	43	10
		12,00	60	56	11
DKM-150	18,08	12,50	12	12	10
		12,00	27	26	10

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t,k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

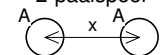
paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-151	18,56	13,50	45	42	9
		13,00	60	55	10
		12,50	75	68	11
		12,00	90	80	12
DKM-152	18,67	13,50	43	41	10
		13,00	58	53	11
		12,50	72	66	11
DKM-153	18,51	13,50	40	38	9
		13,00	55	51	10
		12,50	70	63	11
		12,00	85	76	12
DKM-154	18,21	13,50	36	34	9
		13,00	48	44	9
		12,50	58	53	10
DKM-162	18,25	13,50	44	40	9
		13,00	59	53	9
		12,50	74	66	10
DKM-163	18,61	13,50	23	22	10
		13,00	38	36	10
		12,50	53	49	11
DKM-164	18,95	13,50	38	36	11
		13,00	51	48	11
		12,50	65	60	12
DKM-178	17,55	8,50	56	52	14
		8,00	69	63	15
		7,50	84	76	16
		7,00	98	88	16
DKM-179	17,82	8,50	56	52	15
		8,00	70	65	16
		7,50	85	78	16
		7,00	100	91	17

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

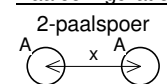
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-180	17,82	9,00	33	32	14
		8,50	48	45	15
		8,00	63	59	16
		7,50	78	72	16
		7,00	93	85	17
DKM-181	17,84	9,00	30	29	14
		8,50	45	43	15
		8,00	60	57	16
		7,50	75	70	16
		7,00	90	83	17
DKM-182	17,74	9,00	29	29	14
		8,50	41	40	15
		8,00	53	50	15
		7,50	64	60	16
		7,00	77	71	17
DKM-183	17,68	9,00	23	23	14
		8,50	38	37	14
		8,00	54	51	15
		7,50	68	63	16
		7,00	82	76	17
DKM-184	17,71	9,00	24	23	14
		8,50	39	37	15
		8,00	53	50	15
		7,50	68	63	16
		7,00	83	76	17
DKM-185	17,67	9,00	48	45	14
		8,50	63	59	14
		8,00	78	72	15
		7,50	93	85	16
		7,00	109	97	17

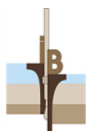
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

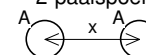
paalafmeting : **0,400 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-186	17,63	9,00	51	48	14
		8,50	66	61	14
		8,00	81	74	15
		7,50	96	87	16
		7,00	111	99	17
DKM-187	17,49	9,00	50	47	13
		8,50	65	60	14
		8,00	80	73	15
		7,50	95	86	15
		7,00	110	98	16
DKM-188	17,55	8,50	27	26	14
		8,00	41	39	15
		7,50	54	51	16
		7,00	68	63	16
DKM-189	17,66	9,00	15	15	14
		8,50	30	29	14
		8,00	44	42	15
		7,50	57	54	16
		7,00	71	66	17
DKM-190	17,62	8,50	29	28	14
		8,00	44	42	15
		7,50	59	56	16
		7,00	74	69	17
DKM-191	17,63	9,00	30	29	14
		8,50	45	42	14
		8,00	60	56	15
		7,50	73	68	16
		7,00	87	80	17
DKM-192	17,53	9,00	15	15	13
		8,50	28	27	14
		8,00	42	40	15
		7,50	57	54	16
		7,00	72	67	16

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

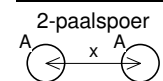
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,400 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	15	15	13
		8,50	27	26	14
		8,00	42	40	15
		7,50	57	53	15
		7,00	72	66	16
DKM-194	17,47	9,00	22	22	13
		8,50	34	32	14
		8,00	46	43	15
		7,50	58	54	15
		7,00	68	63	16
DKM-195	17,43	9,00	23	22	13
		8,50	35	33	14
		8,00	48	46	15
		7,50	63	59	15
		7,00	78	72	16
DKM-196	17,35	9,00	23	22	13
		8,50	38	36	14
		8,00	53	49	14
		7,50	68	62	15
		7,00	83	75	16
DKM-197	17,39	9,00	24	23	13
		8,50	39	37	14
		8,00	53	50	14
		7,50	68	63	15
		7,00	83	76	16

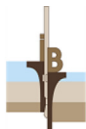
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

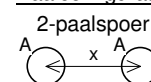
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-1	17,42	6,50	89	82	21
		6,00	106	97	22
		5,50	123	112	23
		5,00	140	126	24
		4,50	157	140	25
DKM-2	17,47	5,50	106	99	23
		5,00	123	114	24
		4,50	140	128	25
		4,00	157	143	26
DKM-3	17,50	6,00	143	129	22
		5,50	160	144	23
		5,00	177	158	24
		4,50	194	172	25
		4,00	211	186	26
DKM-4	17,47	6,00	91	85	22
		5,50	106	99	23
		5,00	123	113	24
		4,50	140	128	25
		4,00	157	142	26
DKM-5	17,44	6,00	105	97	22
		5,50	122	112	23
		5,00	139	126	24
DKM-6	17,42	6,00	89	84	22
		5,50	106	99	23
		5,00	123	113	24
		4,50	140	128	25
DKM-7	17,52	6,00	101	93	22
		5,50	118	108	23
		5,00	135	122	24
		4,50	152	137	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

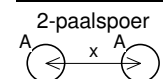
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-8	17,50	6,00	88	83	22
		5,50	105	97	23
		5,00	122	112	24
		4,50	139	127	25
DKM-9	17,51	9,00	46	44	17
		8,50	60	57	18
		8,00	71	67	19
		7,50	85	80	20
		6,00	126	115	22
		5,50	137	125	23
		5,00	154	139	24
		4,50	171	153	25
DKM-10	17,52	9,50	48	46	16
		9,00	65	61	17
		8,50	82	76	18
		8,00	99	91	19
		7,50	114	104	20
		5,50	170	152	23
		5,00	187	166	24
		4,50	204	180	25
DKM-11	17,51	9,00	53	50	17
		8,50	70	65	18
		8,00	87	80	19
		7,50	103	94	20
		6,00	152	136	22
		5,50	169	150	23
		5,00	186	164	24
		4,50	203	178	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

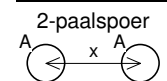
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-12	17,55	9,50	35	34	16
		9,00	49	47	17
		8,50	63	60	18
		8,00	79	74	19
		7,50	96	89	20
		6,00	147	132	23
		5,50	164	146	24
		5,00	181	160	24
		4,50	198	174	25
DKM-13	17,57	9,50	37	36	16
		9,00	54	51	17
		8,50	71	67	18
		8,00	88	82	19
		6,00	156	139	23
		5,50	169	150	24
		5,00	186	164	25
		4,50	202	177	25
		DKM-14	17,57	10,00	27
9,50	44			42	16
9,00	61			57	17
8,50	78			73	18
8,00	95			87	19
6,00	160			142	23
5,50	173			153	24
5,00	186			164	25
DKM-15	17,65			10,00	30
		9,50	44	42	16
		9,00	59	56	17
		8,50	74	69	18
		8,00	89	82	19
		6,00	143	129	23
		5,50	157	141	24
		5,00	171	153	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

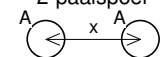
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-16	17,68	10,00	29	28	16
		9,50	46	44	16
		9,00	63	59	17
		8,50	80	75	18
		8,00	97	89	19
		7,50	114	104	20
		6,00	165	146	23
		5,50	182	160	24
		5,00	199	174	25
		4,50	213	186	26
DKM-17	17,64	10,00	28	27	15
		9,50	45	43	16
		9,00	62	58	17
		8,50	79	73	18
		8,00	96	88	19
		7,50	113	103	20
		6,00	163	145	23
		5,50	180	159	24
		5,00	197	173	25
		4,50	214	187	26
DKM-18	17,54	9,50	29	28	16
		9,00	43	41	17
		8,50	60	57	18
		6,00	145	130	23
		5,50	162	144	23
		5,00	179	158	24
DKM-19	17,40	5,50	93	86	23
		5,00	110	101	24
		4,50	126	115	25
DKM-20	17,37	7,00	58	55	20
		6,50	75	70	21
		6,00	92	85	22
		5,50	109	100	23
		5,00	125	115	24
		4,50	142	129	25

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;q_c} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegearpaal**

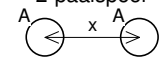
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-21	17,35	6,50	91	85	21
		6,00	108	100	22
		5,50	125	114	23
		5,00	142	129	24
		4,50	159	143	25
DKM-22	17,37	6,50	76	71	21
		6,00	93	87	22
		5,50	110	101	23
		5,00	127	116	24
		4,50	143	131	25
DKM-23	17,38	6,00	82	77	22
		5,50	99	92	23
		5,00	116	107	24
		4,50	133	121	25
		4,00	150	136	26
DKM-24	17,38	6,00	78	74	22
		5,50	95	89	23
		5,00	112	104	24
		4,50	129	119	25
		4,00	146	133	26
DKM-25	17,37	5,50	106	97	23
		5,00	123	112	24
		4,50	140	127	25
DKM-26	17,43	6,50	83	78	21
		6,00	100	93	22
		5,50	117	108	23
		5,00	134	123	24
		4,50	151	137	25
DKM-27	17,43	6,50	61	58	21
		6,00	78	73	22
		5,50	95	88	23
		5,00	112	103	24
		4,50	129	118	25

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

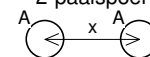
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-28	17,46	8,50	51	49	18
		8,00	61	58	19
		7,50	76	71	19
		5,00	127	117	24
		4,50	139	127	25
DKM-29	17,44	9,50	50	48	16
		9,00	67	63	17
		5,50	130	119	23
		5,00	147	133	24
		4,50	164	148	25
DKM-30	17,51	9,00	43	41	17
		8,50	60	57	18
		8,00	77	72	19
		7,50	94	87	20
		6,00	145	131	22
		5,50	162	145	23
		5,00	179	159	24
		4,50	196	173	25
DKM-31	17,46	9,50	43	42	16
		9,00	60	57	17
		8,50	77	72	18
		8,00	94	87	19
		7,50	111	101	19
		5,50	179	158	23
		5,00	196	172	24
		4,50	213	186	25
DKM-32	17,47	9,50	50	47	16
		9,00	67	63	17
		8,50	84	78	18
		8,00	101	92	19
		7,50	117	107	19
		5,50	185	164	23
		5,00	202	177	24
		4,50	219	191	25

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

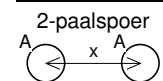
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{t;d}$ [kN]	Paal A $R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-33	17,49	9,50	32	31	16
		9,00	45	43	17
		8,50	58	55	18
		8,00	71	66	19
		7,50	85	79	20
		5,50	153	137	23
		5,00	170	151	24
		4,50	187	165	25
DKM-34	17,50	9,50	43	41	16
		9,00	60	56	17
		8,50	77	72	18
		8,00	94	87	19
		7,50	110	101	20
		5,50	178	158	23
		5,00	195	172	24
		4,50	212	186	25
DKM-35	17,57	9,50	48	46	16
		9,00	65	61	17
		8,50	82	76	18
		8,00	99	91	19
		7,50	116	105	20
		5,50	184	162	24
		5,00	201	175	25
		4,50	218	189	25
DKM-36	17,63	9,50	35	34	16
		9,00	49	46	17
		8,50	65	61	18
		8,00	82	76	19
		7,50	99	91	20
		5,50	167	148	24
		5,00	184	161	25
		4,50	201	175	26

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

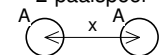
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-37	17,56	9,50	44	42	16
		9,00	61	57	17
		8,50	78	72	18
		8,00	95	87	19
		7,50	111	101	20
		5,50	177	156	24
		5,00	194	170	24
		4,50	211	184	25
DKM-38	17,28	6,00	83	78	22
		5,50	100	93	23
		5,00	117	108	24
		4,50	134	123	24
DKM-39	17,27	6,00	112	103	22
		5,50	129	118	23
		5,00	146	132	23
		4,50	163	147	24
DKM-40	17,22	4,50	134	122	24
		4,00	151	136	25
DKM-41	17,31	5,50	129	117	23
		5,00	146	132	24
		4,50	163	146	25
		4,00	180	160	26
DKM-42	17,33	5,50	112	104	23
		5,00	127	117	24
DKM-43	17,30	5,50	100	93	23
		5,00	117	108	24
		4,50	134	123	25
		4,00	151	138	25
DKM-44	17,36	6,00	83	78	22
		5,50	100	93	23
		5,00	117	108	24
		4,50	134	123	25

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

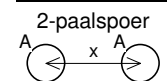
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-45	17,35	8,50	35	34	17
		8,00	47	45	18
		6,50	80	75	21
		6,00	95	89	22
		5,50	110	102	23
		5,00	125	115	24
		4,50	140	128	25
DKM-46	17,39	9,50	33	32	15
		9,00	50	48	16
		8,50	67	63	17
		8,00	84	78	18
		6,50	129	117	21
		6,00	139	126	22
		5,50	150	136	23
DKM-47	17,39	9,50	46	44	15
		9,00	63	60	16
		8,50	80	75	17
		6,50	134	122	21
		6,00	146	132	22
		5,50	159	143	23
		5,00	175	156	24
DKM-48	17,43	9,50	49	47	16
		9,00	66	62	17
		8,50	83	77	17
		8,00	100	92	18
		6,50	151	135	21
		6,00	168	149	22
		5,50	185	163	23
5,00	197	174	24		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

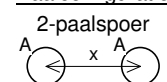
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A				
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]		
DKM-49	17,37	9,50	41	39	15		
		9,00	54	51	16		
		8,50	68	64	17		
		8,00	84	78	18		
		6,50	135	122	21		
		6,00	152	136	22		
		5,50	169	150	23		
		5,00	186	164	24		
DKM-50	17,41	9,00	43	42	16		
		8,50	60	57	17		
		8,00	77	72	18		
		6,50	123	111	21		
		6,00	140	126	22		
		5,50	157	140	23		
		5,00	174	154	24		
		DKM-51	17,47	9,00	54	52	17
8,50	71			67	18		
8,00	88			82	19		
6,00	147			132	22		
5,50	164			147	23		
5,00	181			161	24		
DKM-52	17,43			10,00	33	31	15
				9,50	49	47	16
		9,00	66	62	17		
		8,50	83	77	17		
		8,00	100	92	18		
		6,00	168	148	22		
		5,50	185	162	23		
		5,00	202	176	24		

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

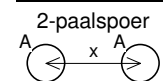
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-53	17,51	10,00	34	33	15
		9,50	51	48	16
		9,00	68	63	17
		8,50	85	78	18
		8,00	102	93	19
		6,00	168	148	22
		5,00	185	162	23
DKM-54	17,49	10,00	30	29	15
		9,50	47	45	16
		9,00	64	60	17
		8,50	81	75	18
		8,00	98	90	19
		6,00	166	147	22
		5,00	183	161	23
DKM-55	17,32	9,50	47	45	15
		9,00	64	60	16
		8,50	81	75	17
		6,00	160	142	22
		5,50	177	156	23
		5,00	191	168	24
		DKM-56	17,34	9,50	29
9,00	45			43	16
8,50	62			59	17
6,00	133			121	22
5,50	148			134	23
5,00	165			148	24
DKM-58	17,23			6,50	134
		6,00	151	136	21
		5,50	168	150	22
		4,00	209	184	25

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegearpaal**

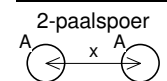
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-59	17,12	6,00	139	125	21
		5,50	156	139	22
		5,00	173	154	23
		4,50	190	168	24
DKM-63	17,27	7,50	75	71	19
		7,00	92	86	20
		6,50	109	100	21
		6,00	122	112	22
		5,50	139	126	23
		5,00	155	140	23
DKM-64	17,32	8,50	46	44	17
		8,00	59	56	18
		7,50	72	68	19
		7,00	82	77	20
		6,50	89	83	21
		6,00	98	91	22
		5,50	108	100	23
DKM-65	17,26	9,00	58	55	16
		8,50	75	70	17
		8,00	92	85	18
DKM-66	17,26	8,50	31	30	17
		8,00	44	42	18
		7,50	61	58	19
		7,00	78	73	20
DKM-67	17,29	9,50	51	48	15
		9,00	68	64	16
		7,50	110	101	19
		7,00	126	115	20
		5,50	175	156	23
		5,00	189	168	24

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;qc} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

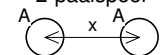
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-68	17,29	8,50	65	62	17
		8,00	82	77	18
		7,50	99	92	19
		7,00	116	106	20
		6,50	133	121	21
		6,00	150	135	22
		5,50	167	149	23
DKM-69	17,34	10,00	34	33	14
		9,50	51	48	15
		9,00	68	64	16
		8,50	84	78	17
		8,00	100	92	18
		7,50	116	106	19
		7,00	133	120	20
		6,50	150	134	21
DKM-70	17,28	10,00	34	33	14
		9,50	51	48	15
		9,00	68	63	16
		8,50	85	78	17
		8,00	102	93	18
		7,50	119	107	19
DKM-71	17,35	10,00	34	33	14
		9,50	51	48	15
		9,00	68	64	16
		8,50	85	79	17
		8,00	102	93	18
		7,50	119	108	19
DKM-72	17,39	10,00	34	33	15
		9,50	51	48	15
		9,00	68	63	16
		8,50	85	78	17
		8,00	102	93	18
		7,50	119	107	19

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

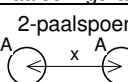
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-73	17,45	9,00	55	52	17
		8,50	72	67	18
		8,00	89	82	18
		7,50	106	96	19
DKM-74	17,41	9,00	54	51	16
		8,50	71	66	17
		8,00	88	81	18
		7,50	105	96	19
DKM-76	17,04	6,00	133	120	21
		5,50	150	135	22
		5,00	167	149	23
		4,50	184	163	24
DKM-77	17,13	6,00	81	76	21
		5,50	98	91	22
		5,00	115	106	23
		4,50	132	120	24
		4,00	149	135	25
DKM-79	17,21	6,00	114	105	21
		5,50	131	119	22
		4,00	170	152	25
DKM-81	17,15	8,50	46	44	16
		8,00	63	60	17
		7,50	80	75	18
		7,00	97	90	19
		6,50	114	104	20
DKM-82	17,20	9,00	50	48	16
		8,50	67	63	17
		8,00	84	78	18
		7,50	101	93	19
DKM-83	17,19	4,50	107	99	24
		4,00	124	114	25
		3,50	141	128	26

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q;c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

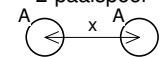
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-84	17,26	7,50	108	99	19
		7,00	125	113	20
		6,50	142	128	21
		6,00	158	141	22
		5,50	171	152	23
		5,00	185	163	23
		4,50	198	174	24
DKM-85	17,26	9,50	38	37	15
		9,00	55	52	16
		8,50	70	66	17
		8,00	80	74	18
		7,50	96	89	19
		7,00	113	103	20
		6,50	128	116	21
DKM-86	17,27	9,50	50	47	15
		9,00	67	62	16
		8,50	84	77	17
		8,00	101	91	18
		7,50	118	106	19
		7,00	135	120	20
DKM-87	17,25	9,50	50	47	15
		9,00	67	62	16
		8,50	84	77	17
		8,00	101	92	18
		7,50	118	106	19
		7,00	135	120	20
DKM-88	17,26	9,50	49	46	15
		9,00	66	61	16
		8,50	83	76	17
		8,00	100	91	18
		7,50	117	105	19
		7,00	134	119	20

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q;c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

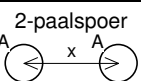
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-89	17,34	9,50	44	42	15
		9,00	61	57	16
		8,50	78	72	17
		8,00	95	87	18
		7,50	112	101	19
		7,00	128	115	20
DKM-90	17,39	9,00	52	49	16
		8,50	69	64	17
		8,00	86	79	18
		7,50	103	94	19
		7,00	119	108	20
DKM-91	17,36	9,50	41	39	15
		9,00	58	55	16
		8,50	75	69	17
		8,00	92	84	18
		7,50	109	99	19
		7,00	126	113	20
DKM-92	17,19	8,50	36	35	17
		8,00	53	50	18
		7,50	66	62	19
		7,00	80	74	19
DKM-94	17,00	6,00	115	105	21
		5,50	132	119	22
		5,00	149	134	23
		4,50	166	148	23
DKM-95	17,09	7,50	86	79	18
		7,00	103	94	19
		6,50	119	108	20
		6,00	136	123	21
		5,50	153	137	22
DKM-97	17,15	6,50	98	90	20
		6,00	115	105	21
		5,50	132	120	22

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

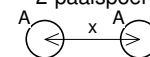
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m****Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-98	17,10	6,50	95	87	20
		6,00	112	102	21
		5,50	129	117	22
		5,00	146	131	23
DKM-99	17,08	6,50	100	91	20
		6,00	117	106	21
		5,50	134	120	22
		5,00	151	134	23
DKM-100	17,13	6,50	83	78	20
		6,00	100	93	21
DKM-101	17,19	8,00	65	61	18
		5,50	132	119	22
		5,00	149	134	23
DKM-102	17,22	9,50	47	45	15
		9,00	64	60	16
		8,50	81	75	17
		8,00	96	89	18
		7,50	111	101	19
		5,50	158	140	22
		5,00	174	155	23
4,50	191	169	24		
DKM-103	17,18	9,50	44	42	15
		9,00	58	55	16
		8,50	72	67	17
		8,00	82	77	18
		7,50	99	91	18
DKM-104	17,21	8,50	52	49	17
		8,00	61	58	18
		7,50	70	66	19
		7,00	81	76	20
		6,50	95	88	20
		6,00	109	100	21
		5,50	125	114	22
5,00	142	129	23		

Paalconfiguratie

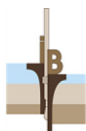
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

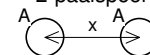
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-105	17,20	10,00	34	32	14
		9,50	51	48	15
		9,00	68	63	16
		8,50	85	77	17
		8,00	99	90	18
		7,50	109	98	19
DKM-106	17,20	9,50	51	48	15
		9,00	67	63	16
		8,50	84	78	17
		8,00	101	92	18
		7,50	118	107	19
DKM-107	17,21	9,00	57	54	16
		8,50	74	69	17
		8,00	91	84	18
		7,50	108	98	19
		5,50	176	154	22
		5,00	193	168	23
DKM-108	17,27	9,50	43	42	15
		9,00	60	57	16
		8,50	77	72	17
		8,00	94	87	18
		7,50	111	101	19
		5,50	178	157	23
DKM-109	17,32	9,50	37	36	15
		9,00	54	51	16
		8,50	71	66	17
		8,00	88	81	18
		7,50	105	96	19
		5,50	168	148	23
	5,00	180	158	24	
	4,50	193	169	25	

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

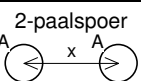
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-110	17,28	9,50	34	33	15
		9,00	50	47	16
		8,50	63	59	17
		8,00	78	72	18
		7,50	94	86	19
		5,50	161	142	23
		4,50	178	155	24
DKM-111	17,25	9,50	32	31	15
		9,00	44	42	16
		8,50	58	55	17
		8,00	75	70	18
		7,50	92	84	19
		5,50	158	140	22
		4,50	175	154	23
DKM-112	17,01	6,50	97	89	20
		6,00	114	104	21
		5,50	131	118	22
		5,00	148	132	23
		4,50	165	147	24
DKM-113	17,02	6,50	108	99	20
		6,00	125	113	21
		5,50	142	128	22
		5,00	159	142	23
		4,50	176	156	24
DKM-114	16,99	6,50	99	90	20
		6,00	116	105	21
		5,50	133	119	22
		5,00	150	133	23
		4,50	167	147	23
DKM-115	17,06	6,00	106	97	21
		5,50	123	112	22
		5,00	140	126	23

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

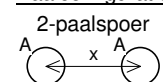
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-116	17,00	6,00	129	116	21
		5,50	146	130	22
		5,00	163	144	23
		4,50	180	158	23
		4,00	196	172	24
DKM-117	17,01	8,50	47	45	16
		8,00	61	58	17
		7,50	78	72	18
		6,00	122	111	21
		5,50	138	124	22
		5,00	154	137	23
		4,00	170	151	24
DKM-118	17,05	9,00	19	18	15
		8,50	36	34	16
		8,00	53	50	17
		7,50	70	65	18
		4,50	118	107	24
		4,00	135	122	25
		3,50	152	136	26
DKM-119	16,99	6,50	114	103	20
		6,00	131	117	21
		5,50	148	131	22
		5,00	165	145	23
		4,50	182	159	23
DKM-120	16,90	6,50	90	82	20
		6,00	106	97	20
		5,50	123	111	21
		5,00	140	125	22
		4,50	157	140	23

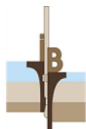
Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q,c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

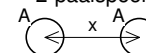
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-121	16,89	6,50	80	75	20
		6,00	97	90	20
		5,50	114	104	21
		5,00	131	119	22
		4,50	148	133	23
		4,00	165	147	24
DKM-122	16,90	6,50	102	93	20
		6,00	119	107	20
		5,50	136	122	21
		5,00	153	136	22
		4,50	170	150	23
		4,00	187	164	24
DKM-123	16,94	6,50	100	92	20
		6,00	117	106	21
		5,50	134	121	22
		5,00	151	135	22
		4,50	168	149	23
		4,00	185	163	24
DKM-124	16,82	6,00	123	111	20
		5,50	140	126	21
		5,00	157	140	22
		4,50	174	154	23
		4,00	191	168	24
DKM-125	16,69	5,00	154	137	22
		4,50	171	151	23
		4,00	188	164	24
DKM-129	17,95	13,50	45	42	10
		13,00	62	57	11
		12,50	79	71	12
		12,00	96	85	13
DKM-130	18,46	12,50	72	66	14
		12,00	89	81	14

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q,c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering

Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmateriaal	: $\gamma_\gamma = 1,1$

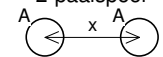
paalafmeting : **0,450 m**

**Alleenst. 2-paalspoer
paal**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-131	18,53	13,50	34	32	12
		13,00	51	48	13
		12,50	68	63	14
		12,00	85	78	15
DKM-132	18,42	13,50	26	26	12
		13,00	42	40	12
		12,50	59	56	13
		12,00	76	70	14
DKM-133	17,99	13,50	13	13	10
		13,00	30	29	11
		12,50	46	44	12
		12,00	57	53	13
DKM-141	18,10	13,00	24	23	11
		12,50	40	38	12
		12,00	57	53	13
DKM-142	18,46	13,00	10	10	13
		12,50	27	27	14
		12,00	44	42	14
DKM-143	18,56	12,50	71	65	14
		12,00	84	77	15
DKM-144	18,26	13,50	45	42	11
		13,00	62	57	12
		12,50	79	72	13
DKM-148	18,51	13,00	50	47	13
		12,50	67	63	14
		12,00	84	77	15
DKM-149	18,38	13,00	35	34	12
		12,50	51	48	13
		12,00	68	64	14
DKM-150	18,08	12,50	13	13	12
		12,00	30	29	13

Paalconfiguratie

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} \cdot f_1 \cdot f_2 \cdot \alpha_t \cdot q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} \cdot \gamma_{m,var;qc} \cdot \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} \cdot \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	


Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)
Paaltype : **Avegaarpaal**

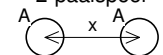
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s;t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m;var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**
Alleenst. 2-paalspoer
paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-151	18,56	13,50	50	48	12
		13,00	67	63	13
		12,50	84	77	14
		12,00	101	92	15
DKM-152	18,67	13,50	49	46	12
		13,00	65	60	13
		12,50	81	75	14
DKM-153	18,51	13,50	45	43	12
		13,00	62	58	13
		12,50	79	72	14
		12,00	96	87	15
DKM-154	18,21	13,50	40	38	11
		13,00	54	50	12
		12,50	66	60	13
DKM-162	18,25	13,50	49	46	11
		13,00	66	60	12
		12,50	83	75	13
DKM-163	18,61	13,50	26	25	12
		13,00	43	41	13
		12,50	60	56	14
DKM-164	18,95	13,50	43	41	13
		13,00	58	54	14
		12,50	73	68	15
DKM-178	17,55	8,50	63	59	18
		8,00	77	72	19
		7,50	94	87	20
		7,00	110	100	21
DKM-179	17,82	8,50	63	59	19
		8,00	79	74	20
		7,50	96	89	21
		7,00	113	104	22

Paalconfiguratie

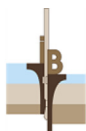
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p;gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s;t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p;gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s;t} * \gamma_{m;var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

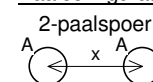
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-180	17,82	9,00	37	36	18
		8,50	54	51	19
		8,00	71	67	20
		7,50	88	82	21
		7,00	105	97	22
DKM-181	17,84	9,00	34	33	18
		8,50	51	49	19
		8,00	68	64	20
		7,50	85	80	21
		7,00	102	95	22
DKM-182	17,74	9,00	33	32	18
		8,50	47	45	19
		8,00	60	57	19
		7,50	72	68	20
		7,00	86	81	21
DKM-183	17,68	9,00	26	26	17
		8,50	43	42	18
		8,00	60	57	19
		7,50	76	71	20
		7,00	92	86	21
DKM-184	17,71	9,00	27	26	18
		8,50	44	42	18
		8,00	59	56	19
		7,50	76	72	20
		7,00	93	87	21
DKM-185	17,67	9,00	54	52	17
		8,50	71	67	18
		8,00	88	82	19
		7,50	105	96	20
		7,00	122	111	21

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;qc} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

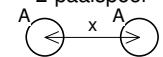
paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-186	17,63	9,00	57	54	17
		8,50	74	69	18
		8,00	91	84	19
		7,50	108	99	20
		7,00	125	113	21
DKM-187	17,49	9,00	56	53	17
		8,50	73	68	18
		8,00	90	83	19
		7,50	107	97	20
		7,00	124	112	20
DKM-188	17,55	8,50	30	29	18
		8,00	46	44	19
		7,50	61	58	20
		7,00	77	72	21
DKM-189	17,66	9,00	17	17	17
		8,50	33	32	18
		8,00	49	47	19
		7,50	64	61	20
		7,00	80	75	21
DKM-190	17,62	8,50	32	32	18
		8,00	49	47	19
		7,50	66	63	20
		7,00	83	78	21
DKM-191	17,63	9,00	33	32	17
		8,50	50	48	18
		8,00	67	63	19
		7,50	82	77	20
		7,00	98	91	21
DKM-192	17,53	9,00	17	17	17
		8,50	31	30	18
		8,00	47	45	19
		7,50	64	61	20
		7,00	81	76	21

Paalconfiguratie

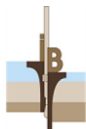
2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;qc} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	



Rekenwaarde maximum draagkracht op trek in kN per sondering Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : **Avegaarpaal**

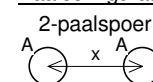
Schachtwrijvingsfactor	: $\alpha_t = 0,0045$	Effect verdichting	: $f_1 = 1,0$
ξ -factor	: $\xi_3 = \xi_4 = 1,39$	Materiaalfactor	: $\gamma_{s,t} = 1,35$
Bouwwerk	: niet stijf	Belastingwisselingfactor	: $\gamma_{m,var;q_c} = 1,5$
Aantal sonderingen	: $N = 1$	Partiële factor volume gewicht paalmaterial	: $\gamma_\gamma = 1,1$

paalafmeting : **0,450 m**

Alleenst. 2-paalspoer paal

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	Paal A		
			$R_{t;d}$ [kN]	$R_{t;d}$ [kN]	$G_{paal;d}$ [kN]
DKM-193	17,49	9,00	17	17	17
		8,50	30	29	18
		8,00	47	45	19
		7,50	64	60	20
		7,00	81	75	20
DKM-194	17,47	9,00	25	24	17
		8,50	38	37	18
		8,00	51	49	19
		7,50	65	61	19
		7,00	77	72	20
DKM-195	17,43	9,00	26	25	17
		8,50	39	38	17
		8,00	54	52	18
		7,50	71	67	19
		7,00	88	82	20
DKM-196	17,35	9,00	26	25	16
		8,50	43	41	17
		8,00	59	56	18
		7,50	76	71	19
		7,00	93	86	20
DKM-197	17,39	9,00	27	26	16
		8,50	44	42	17
		8,00	60	57	18
		7,50	77	72	19
		7,00	94	86	20

Paalconfiguratie



hoh-afstand x : 3D m

Toelichting

Rekenwaarde draagkracht op trek	: $R_{t;d} = \int_0^L O_{p,gem} * f_1 * f_2 * \alpha_t * q_{c;z;d} dz = R_{t;k} / \gamma_{s,t}$	[par. 7.6.3.3]
Gemiddelde paalomtrek	: $O_{p,gem}^0$	
Effect verdichting grondlagen door installatie paalgroep	: f_1	[par. 7.6.3.3]
Effect ontspanning grondlagen door paalgroep	: f_2	
Rekenwaarde conusweerstand	: $q_{c;z;d} = q_{c;z;a} / (\gamma_{s,t} * \gamma_{m,var;q_c} * \xi)$	
Rekenwaarde paalgewicht	: $G'_{paal;d} = V_{paal} * \gamma'_{paal;d}$	
Rekenwaarde effectief volume gewicht paal	: $\gamma'_{paal;d} = \gamma_{paal} / \gamma_\gamma - \gamma_{water}$	

**Voorbeeldberekening gebaseerd op sondering DKM-1
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)**Paaltype : **Avegaarpaal**
Paalpuntniveau : 5,5 meter tov NAPpaalafmeting : **0,350 m****Correctie conusweerstand bij ontgraving**

Geen ontgraving, geen correctie van de conusweerstand.

Berekening maximum puntweerstand

$$q_{b,max} = 0,5 * \alpha_p * \beta * s * (0,5[q_{c,I;gem} + q_{c,II;gem}] + q_{c,III;gem}) \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

Paalklassefactor	: $\alpha_p = 0,56$	(f)
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	(g)
Paalvoetdwarsdoorsnedefactor	: $s = 1,0$	(h)
Traject I / II / III	: 26,9 / 22,4 / 1,9 MPa	

$$q_{b,max} = 7,4 \text{ MPa}$$

Berekening maximum schachtwrijving

$$R_{s;cal} = O_p * \Delta L * \alpha_s * q_{c;z;a} \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

Startdiepte schachtwrijving	: 8 m tov NAP	
paalklassefactor	: $\alpha_s = 0,006$	[tabel 7.e, 7.f]
O_p	: omtrek dwarsdoorsnede paalschacht	
ΔL	: traject schachtwrijving	

diepte [m tov NAP]	$q_{c;z;a}$ [MPa]	O_p [m]	ΔL [m]	$R_{s;cal}$ [kN]	$\Sigma R_{s;cal}$ [kN]
7,50	11,9	1,10	0,5	39	39
7,00	15,0	1,10	0,5	49	89
6,50	15,0	1,10	0,5	49	138
6,00	15,0	1,10	0,5	49	188
5,50	15,0	1,10	0,5	49	237

Berekening maximum draagkracht

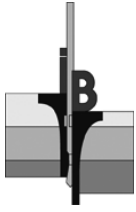
$$R_{c;cal} = A_b * q_{b,max} + R_{s;cal} \quad [\text{par. 7.6.2.3(e)}]$$

$$\text{Oppervlakte paalpunt} : A_b = 0,0962 \text{ m}^2$$

$$R_{c;cal} = 716 + 237 = 953 \text{ kN}$$

Berekening negatieve kleef

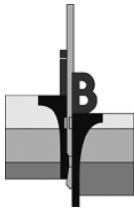
Geen negatieve kleef berekend



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage G

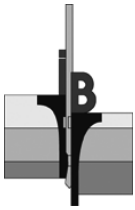
Algemene richtlijnen uitvoering



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage G1

Algemene richtlijnen uitvoering heiwerk



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING HEIWERK

Controle uitgangspunten

Voorafgaand aan de uitvoering moet worden gecontroleerd:

- de relatie tussen: maaiveldhoogte, werkhoogte, bouwpeil t.o.v. Ref/NAP,
- palenplan, paalafmeting en paallengte in relatie tot grondonderzoek en funderingsadvies,
- overige relevante uitgangspunten geotechnische rapportages.

Naastliggende gebouwen en omgeving

Het installeren van de palen gaat gepaard met trillingen en geluid. Voor zover in het advies niet aan de orde is gesteld, dient te worden nagegaan of dit met het oog op de omgeving kan worden geaccepteerd.

Voor de beoordeling van de toelaatbaarheid van trillingen voor wat betreft de kans op schade, is informatie noodzakelijk omtrent de constructieve opbouw, de bouwkundige staat en de funderingswijze van de bebouwing in de omgeving. Op basis hiervan kunnen aan de hand van SBR richtlijn Deel A "Schade aan gebouwen" trillingsnelheden worden bepaald (grenswaarden) waarvan in de praktijk is gebleken dat als deze niet worden overschreden de kans zeer klein is dat schade optreedt (<1%).

Tijdens de uitvoering kunnen de trillingen –desgewenst door ons bureau- worden gemonitord. Voorafgaand aan de uitvoering kan eventueel een trillingsprognose worden uitgevoerd.

Naast Deel A Schade aan gebouwen bevat de SBR-richtlijn een Deel B hinder voor personen en Deel C storing aan apparatuur.

Regelgeving ten aanzien van geluid is opgenomen in onder meer de Wet Geluidhinder, gemeentelijke bepalingen in de APV, Circulaire Bouwlawaaai VROM, Wet Milieubeheer (stiltegebieden), Nationaal Milieubeleidsplan 4 (doelstellingen voor geluidsbelasting binnen de ecologische hoofdstructuur).

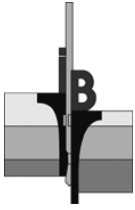
Werkterrein/bouwput

Het werkterrein dient dermate droog en stabiel te zijn dat verantwoord kan worden gewerkt.

Voorkomen moet worden dat eenmaal aangebrachte palen beschadigen doordat deze horizontaal worden belast door bijvoorbeeld het manoeuvreren van materieel of door graafwerk rond de paal. De ondergrond dient vrij te zijn van obstakels en verstoringen die van invloed kunnen zijn op de uiteindelijke paalkwaliteit. De ligging van kabels en leidingen dient in beeld te zijn gebracht.

Uitvoering

- De keuze van het heiblok moet worden afgestemd op de aangetroffen bodemopbouw en op de verwachting dat een eindkalender van 10 à 30 slagen per 0,25 m zakking wordt verkregen. Over het algemeen is hiermee een goede interpretatie van de heiresultaten mogelijk.
- De paal dient vooraf te worden gecontroleerd op zichtbare gebreken en tijdens de uitvoering op rechtstand, dan wel op de juiste schoorstand indien dit op het palenplan is aangegeven.
- Opslag transport en het onder de stelling brengen dient te geschieden conform de verwerkingsrichtlijnen van de leverancier.
- De inwendig afmeting van de heimuts dient tot maximaal 20 mm groter te zijn dan de afmeting van de paalkop of de oplanger.
- De vulling van de muts dient te bestaan uit twee lagen kruislings bevestigd naaldhout met een minimale dikte van 120 mm of een vulling met gelijke dempingseigenschappen.
- De vulling moet zo vaak als nodig worden gewisseld om schade aan de paalkop te voorkomen.
- De geleiding van het heiblok moet zodanig zijn dat de paal door het blok centrisch wordt belast.
- De volgorde van uitvoering dient zodanig te zijn dat door het aanbrengen van een paal, de positie, de draagkracht en de integriteit van nabij gelegen palen niet negatief wordt beïnvloed.
- De eerste paal dient zo dicht mogelijk bij of op een sondering te worden geheid. Deze en elke volgende paal op of nabij een sondering moet worden gekalenderd tenminste vanaf de aanvang van het draagkrachtige zand.



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING HEIWERK

- Voor de overige palen moet worden gekalenderd vanaf een zodanig niveau dat de overgang naar de draagkrachtige laag waarneembaar is of over een hoogte van minimaal $8 \cdot D_{eq}$. Zodoende ontstaat door een onderlinge vergelijking inzicht in de betrouwbaarheid van de inheiddiepte van palen tussen de sonderingen.
- Bij een verschil in inheinniveau tussen sonderingen dient bij voorkeur van "laag naar hoog" te worden gewerkt. Hiermee wordt voor de palen tussen deze sonderingen, een zo betrouwbaar mogelijk inheinniveau bereikt.
- Bij paalgroepen wordt geadviseerd van "binnen naar buiten" te heien.
- Op de overgang van vaste zandlagen naar weinig weerstand biedende afzettingen dient bij voorkeur met gereduceerd vermogen geheid te worden, zodat de kans op paalbreuk door trekspanningen tot een minimum wordt beperkt.
- Als hulptechnieken worden toegepast voor het inbrengen van de palen (bijvoorbeeld voorboren, spuiten of hakken) dient te worden nagegaan of hieraan voor wat betreft het geotechnisch ontwerp randvoorwaarden worden gesteld.

Interpretatie kalender

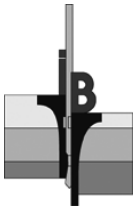
Het aan de hand van de kalenders samengestelde slagdiagram, ter plaats van een sondering is een maatstaf voor de tot de volgende sondering aan te brengen palen.

Onder meer door variaties in de vastheid van de zandlagen zullen ook variaties in slagdiagram optreden. Een relatief lage eindkalender hoeft niet direct aanleiding te zijn de paal dieper te heien. Wateroverspanning als gevolg van het heien van de paal kan de oorzaak zijn. Een eerste eenvoudige controle hierop is de paal na te heien (na ca. 12 uur) en te kalenderen over een traject van 3 keer 0,05 m. Blijft een en ander onzeker dan kunnen controle-sonderingen nodig zijn.

Afwijkingen in het slagdiagram kunnen ook worden veroorzaakt door sterk wisselende weersomstandigheden, slechte conditie heiblok, wijziging in pompafstelling/valhoogte en slechte mutsvulling.

Vastlegging uitvoeringgegevens

- Datum en nummer palenplan en overige relevante werktekeningen.
- Conditie werkterrein.
- Werkniveau t.o.v. Ref/NAP.
- Ingezet materieel.
- Type, massa en eventuele afstelling dan wel valhoogte heiblok(ken).
- Samenstelling heiploeg.
- Zichtbare conditie palen.
- Heivolgorde met data en eventuele maatafwijkingen.
- Leverancier en productiedatum palen.
- Wijze van aanvoer, eventueel tussenopslag en lossen van de palen.
- Paaltype, schachtafmeting, paalpuntniveau.
- Bij houten palen: type en afmeting oplanger en niveau bovenkant nog niet gesnelde oplanger.
- Toegepaste mutsafmeting, mutsvulling en vernieuwing hiervan.
- Bereikt paalpuntniveau t.o.v. Ref/NAP.
- Het aantal slagen van het blok per eenheid van diepte voor de palen nabij een sondering.
- Kalenderresultaten overige palen.
- Toegepaste hulpmatregelen bij het inbrengen van de palen.
- Inheissnelheid (begintijd en eindtijd heien).
- Hulptechnieken zoals voorboren, spuiten, gebruik opzetstuk e.d.
- Bijzonderheden tijdens uitvoering (zichtbare gebreken palen, verschoven piketten, plaatsafwijkingen, scheefstand, verloop van de palen, paalbreuk, sterk afwijkend kalenderbeeld, stagnatie tijdens uitvoering paal e.d.).



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING HEIWERK

Controle

Door middel van akoestisch doormeten kan door ons bureau de integriteit van betonnen palen worden beoordeeld.

Aan palen waarbij tijdens de uitvoering bijzonderheden werden geconstateerd dient tijdens de kwaliteitscontrole extra aandacht te worden besteed.

Indien twijfel bestaat ten aanzien van het draagvermogen van een paal kan afhankelijk van de situatie worden nagesondeerd binnen 1,0 m van de paal, of kan een paal worden proefbelast.

Heitoezicht

Gezien de vele factoren die de kwaliteit van de paalfundering kunnen beïnvloeden wordt geadviseerd om per project na te gaan of onafhankelijk deskundig heitoezicht gewenst is. Desgewenst kan toezicht door ons bureau worden verzorgd.

Milieu

Er wordt op gewezen dat milieu-aspecten met betrekking tot eventuele aan- en afvoer van grond en lozing van grondwater niet binnen het kader van deze opdracht vallen.

Tot slot

Voor meer algemene richtlijnen wordt verwezen naar:

NEN-EN 12699:2001 "uitvoering van bijzonder geotechnisch werk –verdringingspalen",

NEN-6742, "Het uitvoeren van funderingen met geprefabriceerde betonnen palen",

NEN-6741 "Het uitvoeren van houten paalfunderingen",

BRL-2357 "heien van geprefabriceerde betonpalen",

BRL-2302 "Houten heipalen",

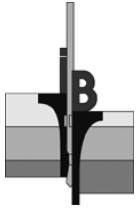
BRL 2352/02 "Betonnen heipalen",

CUR-aanbeveling 109 "akoestisch doormeten van betonnen funderingspalen",

CUR 2004-1 "beoordelingssysteem voor de begaanbaarheid van bouwterreinen",

CUR-aanbeveling 114 "toezicht op de realisatie van paalfunderingen".

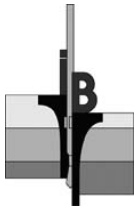
Februari 2012



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage G2

Algemene richtlijnen uitvoering vibropalen



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING VIBRO-PALEN

Controle uitgangspunten

Voorafgaand aan de uitvoering moet worden gecontroleerd:

- de relatie tussen: maaiveldhoogte, werkhoogte, bouwpeil t.o.v. Ref/NAP,
- buis- en voetplaatdiameter en te realiseren paallengte in relatie tot grondonderzoek en funderingsadvies,
- overige relevante uitgangspunten geotechnische rapportages.

Naastliggende gebouwen en omgeving

Het installeren van de palen gaat gepaard met trillingen en geluid. Voor zover in het advies niet aan de orde is gesteld, dient te worden nagegaan of dit met het oog op de omgeving kan worden geaccepteerd.

Voor de beoordeling van de toelaatbaarheid van trillingen voor wat betreft de kans op schade, is informatie noodzakelijk omtrent de constructieve opbouw, de bouwkundige staat en de funderingswijze van de bebouwing in de omgeving. Op basis hiervan kunnen aan de hand van SBR richtlijn Deel A "Schade aan gebouwen" trillingsnelheden worden bepaald (grenswaarden) waarvan in de praktijk is gebleken dat als deze niet worden overschreden de kans zeer klein is dat schade optreedt (<1%).

Tijdens de uitvoering kunnen de trillingen –desgewenst door ons bureau- worden gemonitord. Voorafgaand aan de uitvoering kan eventueel een trillingsprognose worden uitgevoerd.

Naast Deel A Schade aan gebouwen bevat de SBR-richtlijn een Deel B hinder voor personen en Deel C storing aan apparatuur.

Regelgeving ten aanzien van geluid is opgenomen in onder meer de Wet Geluidhinder, gemeentelijke bepalingen in de APV, Circulaire Bouwlawaaai VROM, Wet Milieubeheer (stiltegebieden), Nationaal Milieubeleidsplan 4 (doelstellingen voor geluidsbelasting binnen de ecologische hoofdstructuur).

Werkterrein/bouwput

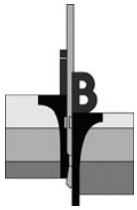
Het werkterrein dient dermate droog en stabiel te zijn dat verantwoord kan worden gewerkt.

Voorkomen moet worden dat eenmaal gemaakte palen beschadigen doordat deze horizontaal worden belast door bijvoorbeeld het manoeuvreren van materieel of door graafwerk rond de paal. Dit geldt vooral bij gedeeltelijk gewapende palen.

De ondergrond dient vrij te zijn van obstakels en verstoringen die van invloed kunnen zijn op de uiteindelijke paalkwaliteit. De ligging van kabels en leidingen dient in beeld te zijn gebracht.

Uitvoering

- De keuze van het heiblok moet worden afgestemd op de aangetroffen bodemopbouw en op de verwachting dat een eindkalender van 10 à 30 slagen per 0,25 m zakking wordt verkregen. Over het algemeen is hiermee een goede interpretatie van de heiresultaten mogelijk.
- De buis dient te worden gecontroleerd op rechtheid en rechtstand, dan wel op de juiste schoorstand indien dit op het palenplan is aangegeven.
- De volgorde van uitvoering dient zodanig te zijn dat door het aanbrengen van een paal, de positie, de draagkracht en de integriteit van nabij gelegen palen niet negatief wordt beïnvloed.
- De geleiding van het heiblok moet zodanig zijn dat de buis door het blok centrisch wordt belast.
- De eerste paal dient zo dicht mogelijk bij of op een sondering te worden geheid. Deze en elke volgende paal op of nabij een sondering moet worden gekalenderd tenminste vanaf de aanvang van het draagkrachtige zand.
- Voor de overige palen moet worden gekalenderd zodanig dat de overgang naar de draagkrachtige laag waarneembaar is of over een hoogte van minimaal $8 \cdot D_{\text{voetplaat}}$. Zodoende ontstaat door een onderlinge vergelijking inzicht in de betrouwbaarheid van de inheidiepte van palen tussen de sonderingen.



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING VIBRO-PALEN

- Na het bereiken van het gewenste paalpuntniveau moet worden gecontroleerd of zich geen grond en/of water in de buis bevindt. Wordt wel grond en/of water in de buis aangetroffen dan dient in principe de paal te worden afgekeurd en de buis te worden getrokken nadat deze zodanig is opgevuld dat er geen relevante verstoring is van de natuurlijke bodemopbouw en van de draagkrachtige laag.
- Het trekken van de buis dient schokkend of trillend te geschieden om een goede verdichting van de betonmortel te verkrijgen met een maximale snelheid overeenkomstig BRL-2356/01 bijlage C.
- De wijze van trekken heeft invloed op het draagvermogen van de paal. De wijze van trekken dient in overeenstemming te zijn met de berekeningsuitgangspunten.
- De treksnelheid dient in overeenstemming te zijn met de specietoever, zodanig dat een continu gevulde schacht verzekerd is. Met name in bodemlagen met een lage sondeerweerstand en een geringere stabiliteit van de wand van het paalgat is dit van belang.
- Bij een verschil in inheinniveau tussen sonderingen dient bij voorkeur van "laag naar hoog" te worden gewerkt. Hiermee wordt voor de palen tussen deze sonderingen, een zo betrouwbaar mogelijk inheinniveau bereikt.
- Bij paalgroepen wordt geadviseerd van "binnen naar buiten" te heien.
- Als hulptechnieken worden toegepast voor het inbrengen van de palen (bijvoorbeeld voorboren,, spuiten of hakken) dient te worden nagegaan of hieraan voor wat betreft het geotechnisch ontwerp randvoorwaarden worden gesteld.

Paalafstanden

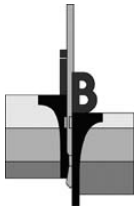
Wanneer twee palen onmiddellijk na elkaar worden vervaardigd, moet de onderlinge h.o.h. afstand tenminste vier maal de paalvoetdiameter bedragen. Een kleinere afstand is toegestaan, indien de tijd tussen het maken van de eerste en de tweede paal zodanig lang is (24 uur) dat de eerst gemaakte paal voldoende is verhard. Tijdens de uitvoering van de palen moet het niveau van de specie in de reeds gemaakte naburige paal worden gecontroleerd. Wanneer er nazakking of oppersing wordt geconstateerd, moet een andere uitvoeringsvolgorde of een langere verhardingstijd worden gekozen. De paal waarbij oppersing of nazakking is geconstateerd moet, indien geen vervangende paal wordt gemaakt, na verharding worden gecontroleerd.

Interpretatie kalender

Het aan de hand van de kalenders samengestelde slagdiagram, ter plaats van een sondering is een maatstaf voor de tot de volgende sondering nog te maken palen. Een relatief lage eindkalender kan aanleiding zijn de buis dieper te heien. Nagegaan dient te worden of dit op basis van de sonderingen mogelijk is. Blijft een en ander onzeker dan kunnen controle-sonderingen nodig zijn.

Vastlegging uitvoeringgegevens

- Datum en nummer palenplan en overige relevante werktekeningen.
- Conditie werkterrein.
- Werkniveau t.o.v. Ref/NAP.
- Ingezet materieel.
- Type, massa en eventuele afstelling dan wel valhoogte heiblok(ken).
- Samenstelling heiploeg.
- Rechtheid buis.
- Afmeting buis en voetplaat inclusief wand- en plaatdikte.
- Heivolgorde met data en eventuele maatafwijkingen.
- Paaltype, schachtafmeting, paalpuntniveau en wapening(code).
- Samenstelling specie (sterkteklasse, milieuklasse, cementgehalte, hulpstoffen e.d.).
- Bereikt paalpuntniveau t.o.v. Ref/NAP.
- Het aantal slagen van het blok per eenheid van diepte voor de palen nabij een sondering.
- Kalenderresultaten overige palen.



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING VIBRO-PALEN

- Toegepaste hulpmaatregelen bij het inbrengen van de palen.
- Inhei- en treksnelheid (begintijd en eindtijd heien en trekken).
- Wijze van trekken (trillend of schokkend).
- Specieverbruik in relatie tot theoretisch paalvolume.
- Wijze afwerking paalkoppen.
- Hulptechnieken zoals voorboren, spuiten e.d.
- Bijzonderheden tijdens uitvoering (verschoven piketten, plaatsafwijkingen, scheefstand, verloop van de buis, sterk afwijkend kalenderbeeld, grond en/of grondwater in de buis en de vervolgens gehanteerde werkwijze, stagnatie tijdens uitvoering paal, mee omhoog trekken of wegzakken van de wapening, veranderingen in specieniveau van nabijgelegen palen, plaatsafwijkingen, welpalen, bleeding, rijp op de wapening e.d.).

Controle

Door middel van akoestisch doormeten dient de integriteit van palen te worden beoordeeld. Deze metingen kunnen desgewenst door ons bureau worden uitgevoerd vanaf 5 dagen na productie. De meetgegevens geven informatie over o.a. discontinuïteiten, zoals scheuren, insnoeringen en uitstulpingen, over de lengte van de paal en over de kwaliteit van de paalkop.

Aan palen waarbij tijdens de uitvoering bijzonderheden werden geconstateerd dient tijdens de kwaliteitscontrole extra aandacht te worden besteed. Visuele controle van de paalkop kan plaatsvinden door deze vrij te graven. Hiervoor dient de paal wel voldoende te zijn gewapend.

Indien twijfel bestaat ten aanzien van het draagvermogen van een paal kan afhankelijk van de situatie worden nagesondeerd binnen 1,0 m van de paal, of kan een paal worden proefbelast.

Heitoezicht

Gezien de vele factoren die het installatieproces en daarmee de kwaliteit van de palen kunnen beïnvloeden wordt geadviseerd om per project na te gaan of onafhankelijk deskundig heitoezicht gewenst is. Desgewenst kan toezicht door ons bureau worden verzorgd.

Milieu

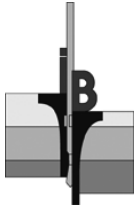
Er wordt op gewezen dat milieu-aspecten met betrekking tot eventuele aan- en afvoer van grond en lozing van grondwater niet binnen het kader van deze opdracht vallen.

Tot slot

Voor meer algemene richtlijnen wordt verwezen naar:

- NEN-EN 12699:2001 "uitvoering van bijzonder geotechnisch werk –verdringingspalen",
- NVN 6724 "in de grond gevormde funderingselementen van beton of mortel",
- BRL-2356/01, bijlage C "het vervaardigen van ingeheide en schokkend of trillend getrokken palen",
- CUR-aanbeveling 109 "akoestisch doormeten van betonnen funderingspalen",
- CUR 2004-1 "beoordelingssysteem voor de begaanbaarheid van bouwterreinen"
- CUR-aanbeveling 114 "toezicht op de realisatie van paalfunderingen".

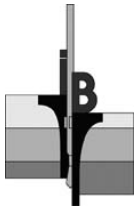
Februari 2012



Opdracht : 02P013731
Document : 02P013731-ADV-01
Project : Warehouse 1 t/m 6 Businesspark te Nuenen

Bijlage G3

Algemene richtlijnen uitvoering avegaarpalen



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING AVEGAARPALEN

Controle uitgangspunten

Voorafgaand aan de uitvoering moet worden gecontroleerd:

- de relatie tussen: maaiveldhoogte, werkhoogte, bouwpeil t.o.v. Ref/NAP,
- diameter avegaar en te realiseren paallengte in relatie tot grondonderzoek en funderingsadvies,
- overige relevante uitgangspunten geotechnische rapportages.

Naastliggende gebouwen

Voor zover het in het advies niet aan de orde is gesteld, dient te worden nagegaan of de palen gemaakt kunnen worden zonder risico's voor de belendingen. Hiertoe is informatie noodzakelijk omtrent de constructieve opbouw van deze belendingen en de funderingswijze. Daarbij is ook de bouwkundige staat van de panden van belang.

Werkterrein/bouwput

Het werkterrein dient dermate droog en stabiel te zijn dat verantwoord kan worden gewerkt.

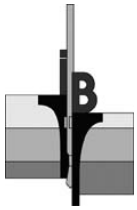
Voorkomen moet worden dat eenmaal gemaakte palen beschadigen doordat deze horizontaal worden belast door bijvoorbeeld het manoeuvreren van materieel of door graafwerk rond de paal. Dit geldt vooral bij gedeeltelijk gewapende palen.

Let op: in beginsel dienen de palen gemaakt te worden vanaf een zodanig werkniveau dat er geen potentiaalsprong is tussen de freatische grondwaterspiegel en de stijghoogte van het grondwater in dieper gelegen watervoerende lagen (hydrostatisch verloop vanaf het werkniveau).

De ondergrond dient vrij te zijn van obstakels en verstoringen die van invloed kunnen zijn op de uiteindelijke paalkwaliteit. De ligging van kabels en leidingen dient in beeld te zijn gebracht.

Uitvoering

- Op de avegaar moet een markering worden aangebracht waaruit de juiste paallengte kan worden afgeleid.
- De avegaar dient voordat met het boren wordt begonnen te worden gecontroleerd op rechtheid en rechtstand, dan wel op de juiste schoorstand. Tevens dient het functioneren van de klep aan de onderzijde van de avegaar te worden gecontroleerd.
- De volgorde van uitvoering dient zodanig te zijn dat door het aanbrengen van een paal, de positie, de draagkracht en de integriteit van nabij gelegen palen niet negatief wordt beïnvloed.
- De eerste paal moet zo dicht mogelijk bij of op een sondering worden gemaakt.
- Het inboren moet geleidelijk geschieden met zo min mogelijk opwaarts grondtransport. Hiervoor dient de boormotor voldoende vermogen te leveren opdat een zo gering mogelijke schraapfactor wordt verkregen.
- De schraapfactor is het aantal omwentelingen van de boor dat nodig is om de boor over de lengte van eenmaal de spoed te doen zakken. Als indicatie geldt dat een schraapfactor van 2 à 3 veelal voldoet.
- Zodra de avegaar op diepte is en gevuld is met beton onder voldoende overdruk mag, indien nodig, deze avegaar maximaal 0,1 meter worden gelicht om de deksel te lossen.
- De avegaar behoort tijdens het trekken óf dezelfde draairichting te hebben als bij het boren óf stil te staan.
- De treksnelheid dient in overeenstemming te zijn met de speciëtoevoer, zodanig dat een continu gevulde schacht verzekerd is. Met name in bodemlagen met een lage sondeerweerstand en een geringere stabiliteit van de boorgatwand is dit van belang.
- De betondruk moet gemeten en continu geregistreerd worden. Bij het meten aan de bovenzijde van de avegaar zal tijdens het trekken een continue overdruk van 10-20 kN/m² over het algemeen voldoende zijn. Bij toepassing van een avegaar met grote binnenbuisdiameter (type buisschroefpaal) dient de buis tot tenminste het werkniveau met beton gevuld te zijn.
- Na het vervaardigen van een paal moet de verwerkte hoeveelheid beton worden vergeleken met de berekende inhoud.
- Aan de hand van de opgeboorde grond ter plaatse van de punt wordt inzicht verkregen in grondsoort ter hoogte van het gekozen paalpuntniveau. Deze grond moet overeenkomen met hetgeen kan worden afgeleid uit het grondonderzoek.



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING AVEGAARPALEN

Paalafstanden

Wanneer twee palen onmiddellijk na elkaar worden vervaardigd, moet de onderlinge h.o.h. afstand tenminste vier maal de paaldiameter bedragen, met een minimum van 2 meter. Een kleinere afstand is toegestaan, indien de tijd tussen het maken van de eerste en de tweede paal zodanig lang is dat de eerst gemaakte paal voldoende is verhard (minstens 4 uur). Tijdens de uitvoering van de palen moet het niveau van de specie in de reeds gemaakte naburige paal worden gecontroleerd. Wanneer er nazakking of oppersing wordt geconstateerd, moet een andere uitvoeringsvolgorde of een langere verhardingstijd worden gekozen. De paal waarbij oppersing of nazakking is geconstateerd moet, indien geen vervangende paal wordt gemaakt, na verharding worden gecontroleerd.

Vastlegging uitvoeringgegevens

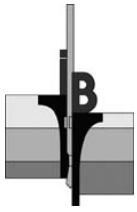
- Datum en nummer palenplan en overige relevante werktekeningen.
- Conditie werkterrein.
- Werkniveau t.o.v. Ref/NAP, aanwezigheid eventuele bemalingen.
- Ingezet materieel.
- Samenstelling boorploeg.
- Vermogen boormotor (oliedruk, toerental).
- Rechtheid avegaar, positie en functioneren van de klep.
- Boorvolgorde met data.
- Paaltype, schachtafmeting, paalpuntniveau en wapening(code).
- Samenstelling specie (sterkteklasse, milieuklasse, cementgehalte, hulpstoffen e.d.).
- Datum en tijdstip vervaardiging palen.
- Bereikt paalpuntniveau t.o.v. Ref/NAP.
- Schraapfactor per eenheid van diepte.
- Draaimoment en axiale druk per eenheid van diepte.
- Speciedrukstaten en plaats van meting per eenheid van diepte.
- Specieverbruik in relatie tot theoretisch paalvolume /mixerwissel.
- Inboor- en treksnelheid (begintijd en eindtijd boren en trekken).
- Wijze van trekken (draaiend of stilstaand).
- Opgeboorde grond ter plaatse van de paalpunt.
- Wijze afwerking paalkoppen.
- Bijzonderheden tijdens uitvoering (vershoven piketten, verloop van de avegaar, plaatsafwijkingen, scheefstand, onderbrekingen tijdens trekken of het niet lossen van de deksel en de vervolgens gehanteerde werkwijze, water en/of grond in de boorbuis, stagnatie tijdens uitvoering paal, mee omhoog trekken of wegzakken van de wapening, veranderingen in specieniveau van nabijgelegen palen, plaatsafwijkingen, welpalen, bleeding, rijp op de wapening e.d.).

Controle

Door middel van akoestisch doormeten dient de integriteit van palen te worden beoordeeld. Deze metingen kunnen desgewenst door ons bureau worden uitgevoerd vanaf 5 dagen na productie. De meetgegevens geven informatie over o.a. discontinuïteiten, zoals scheuren, insnoeringen en uitstulpingen, over de lengte van de paal en over de kwaliteit van de paalkop.

Aan palen waarbij tijdens de uitvoering bijzonderheden werden geconstateerd dient tijdens de kwaliteitscontrole extra aandacht te worden besteed. Visuele controle van de paalkop kan plaatsvinden door deze vrij te graven. Hiervoor dient de paal wel voldoende te zijn gewapend.

Indien twijfel bestaat ten aanzien van het draagvermogen van een paal kan afhankelijk van de situatie worden nagesondeerd binnen 1,0 m van de paal, of kan een paal worden proefbelast.



ALGEMENE RICHTLIJNEN UITVOERING AVEGAARPALEN

Boortoezicht

Gezien de vele factoren die het installatieproces en daarmee de kwaliteit van de palen kunnen beïnvloeden wordt geadviseerd om per project na te gaan of onafhankelijk deskundig boortoezicht gewenst is. Desgewenst kan toezicht door ons bureau worden verzorgd.

Milieu

Er wordt op gewezen dat milieu-aspecten met betrekking tot eventuele aan- en afvoer van grond en lozing van grondwater niet binnen het kader van deze opdracht vallen.

Tot slot

Voor meer algemene richtlijnen wordt verwezen naar:

- NVN 6724 "in de grond gevormde funderingselementen van beton of mortel",
- BRL-2356/01, bijlage A/B "in de grond gevormde palen-avegaarpalen/buisschroefpalen",
- CUR-aanbeveling 109 "akoestisch doormeten van betonnen funderingspalen",
- CUR 2004-1 "beoordelingssysteem voor de begaanbaarheid van bouwterreinen"
- CUR-aanbeveling 114 "toezicht op de realisatie van paalfunderingen".

Verder kunnen gemeenten aanvullende en/of afwijkende eisen stellen ten aanzien van het ontwerp en de uitvoering van avegaarpalen.

Februari 2012

ADVISERING GEOTECHNIEK

Paalfundering
Fundering op staal

Bouwputontwerp
Bemaling
Grondkerende constructie
Taludstabiliteit

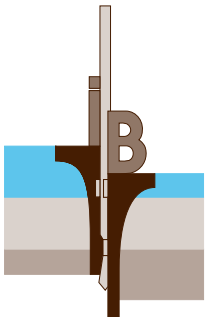
Bouwrijp maken terrein
Grondbalans
Drainage
Afkoppelen en infiltreren
Geo-hydrologische studie

Toezicht heiwerk

Funderingsrenovatie
Schade expertise

Pijpleidingen
Gestuurde boringen

Trillingsanalyse
Geluidsanalyse



INPIJN-BLOKPOEL
ingenieursbureau



Ingenieursbureau Inpijn-Blokpoel Son B.V.

Ekkersrijt 2058
postbus 94 - 5690 AB Son
telefoon (0499) 47 17 92
telefax (0499) 47 72 02
e-mail post@inpijn-blokpoel.com

VELDWERK

Sonderen
Boren
Pompproeven
Peilbuizen

Landmeetkundig werk
Nauwkeurigheidswaterpassing
DGPS-metingen
Inmeten palenplan

Trillingsmeting
Geluidsmeting
Akoestische paalcontrole
Geo-monitoring

Heibegeleiding
Toezicht bouwputten

LABORATORIUM

Classificatie proeven
Mechanische eigenschappen
Chemische analyse

MILIEU-ONDERZOEK

Verkennd-, nader- en
saneringsonderzoek
Adviesing
Projectbegeleiding
Akoestisch onderzoek
Partijkeuringen besluit bodemkwaliteit (Bbk)

Tevens vestigingen te:
Waddinxveen, Hoofddorp
en Groningen

www.inpijn-blokpoel.com



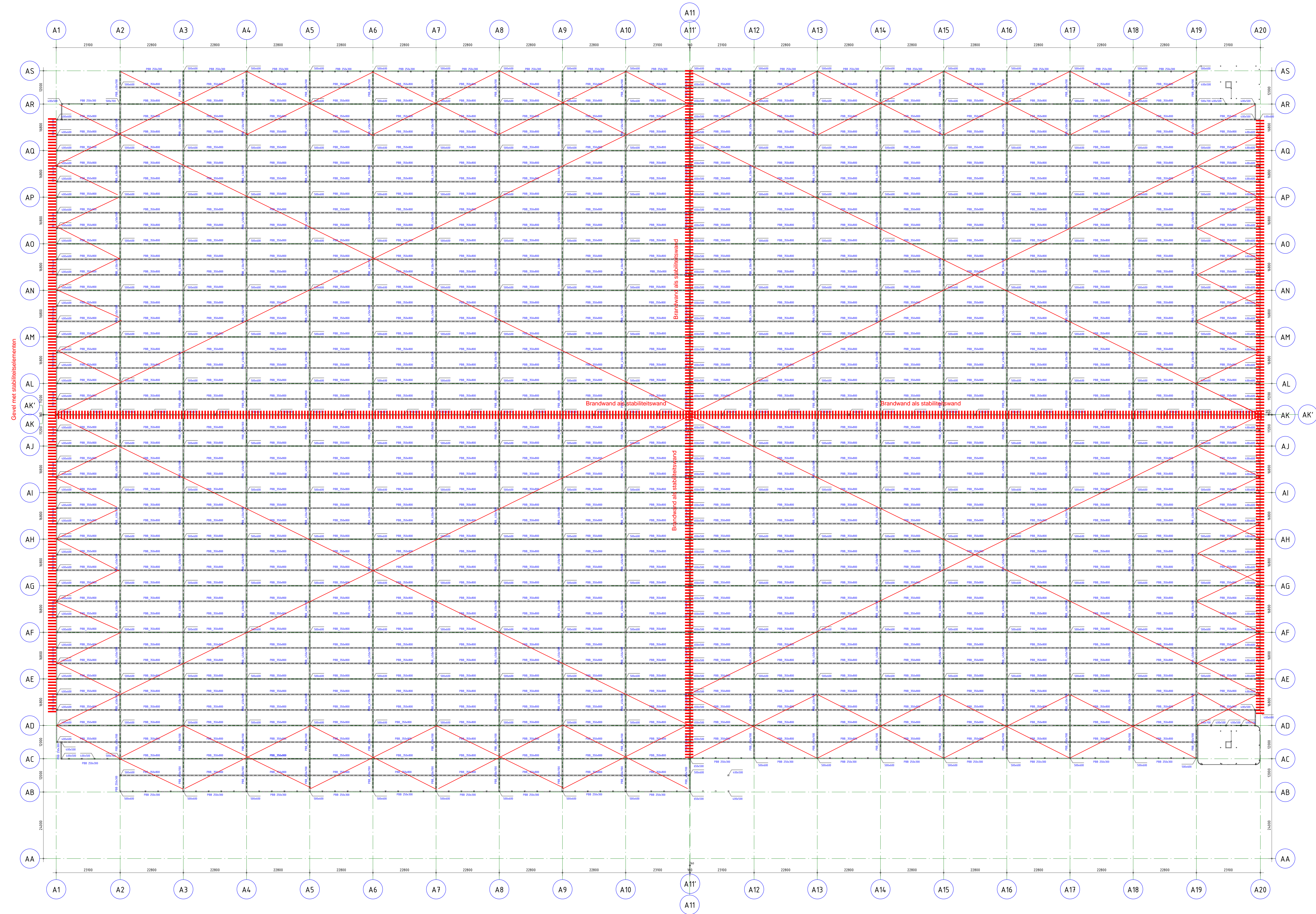
■ Datum: 19 juli 2021

■ Project: Nieuwbouw DC GLP, Nuenen

■ Betreft: Uitgangspunten en Constructief
ontwerp

■ Ref.: R-221070-DO-001_0

Bijlage 3 Constructieve tekeningen



Stale dakplaten
 Prefab betonnen dakliggers
 Geschoord.
 Stabiliteitsvoorzieningen in
 de gevels

Principe hal, dakconstructie

omschrijving wijziging	datum	getekend

Pieters
 BOUWTECHNIEK

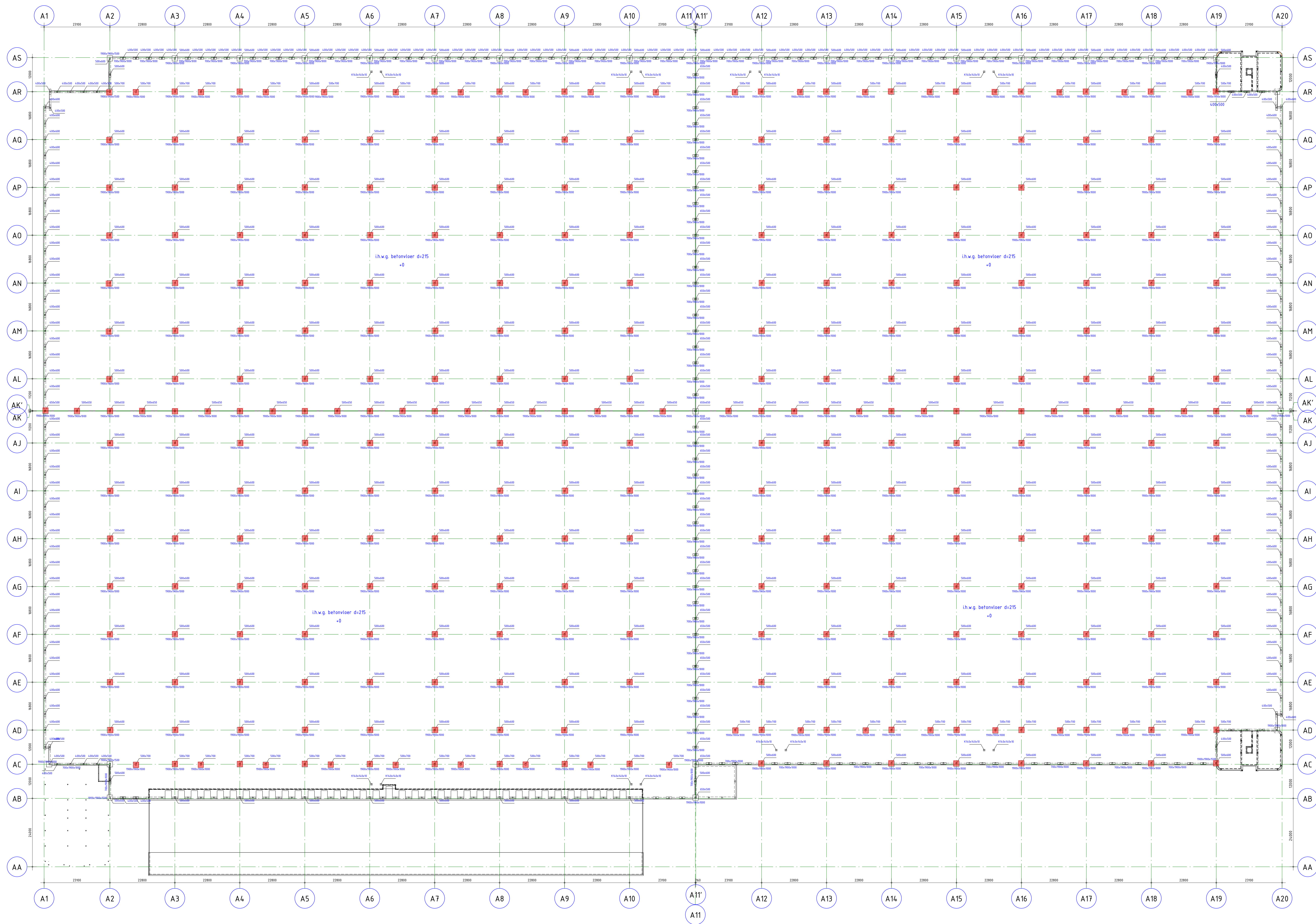
Pieters Bouwtechniek
 Reactieweg 47
 3542 AD Utrecht
 030-2910531

Info: info@pieters.nl
 www.pietersbouwtechniek.nl

onderwerp
 Dakconstructie Magazijn

format: A0
 schaal: 1:500
 datum: 23-07-2021
 fase: Definitief ontwerp
 projectleider: E.Surpatty
 tekenaar: E.Bubba
 projectnr: 221070
 tekenngr: OV-M_104

PROGRESS PRINT
 d.d. 23-07-2021



Betonvloer 215 mm dik, op HSPalen: in raster ca 1.2 m

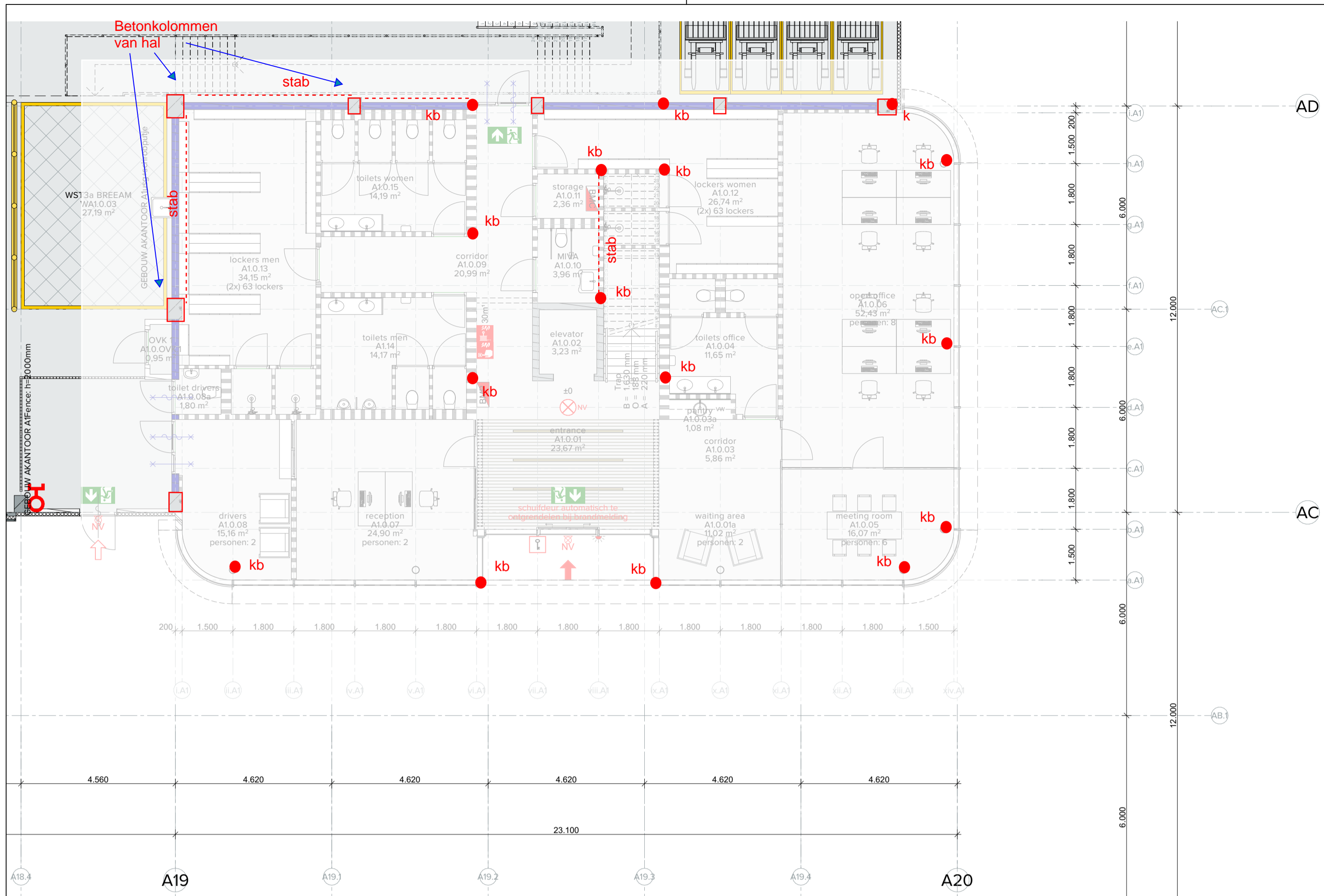
■ Poeren LxBxH = 1.9x1.9x1m

Principe hal, begane grond/fundering

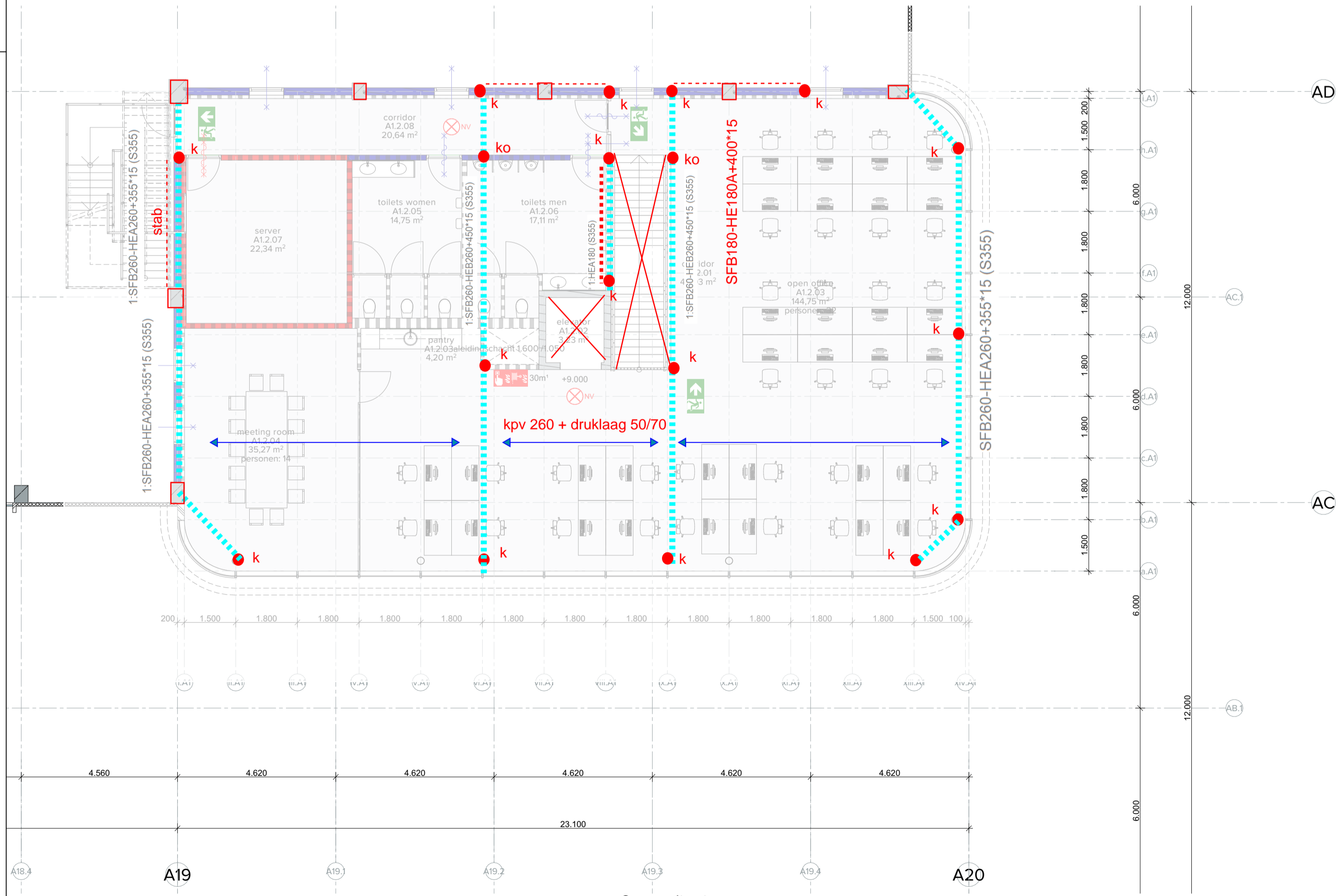
omschrijving wijziging	datum	getekend

Pieters BOUWTECHNIEK		formaat	A0
Pieters Bouwtechniek Reactieweg 47 3542 AD Utrecht 030-2305531		schaal	1:500
Nieuw Bouw DC GCM Nuenen ontwerper GLP pietersarchitects		datum	23-07-2021
info@trich@pieters.net www.pietersbouwtechniek.nl		fase	Definitief Ontwerp
onderwerp		projectleider	E.Surpally
Overzicht Beganegrond / Fundering		tekenaar	E.Buud
221070		projectnr.	
tekeningnr.			
OV-M_100			

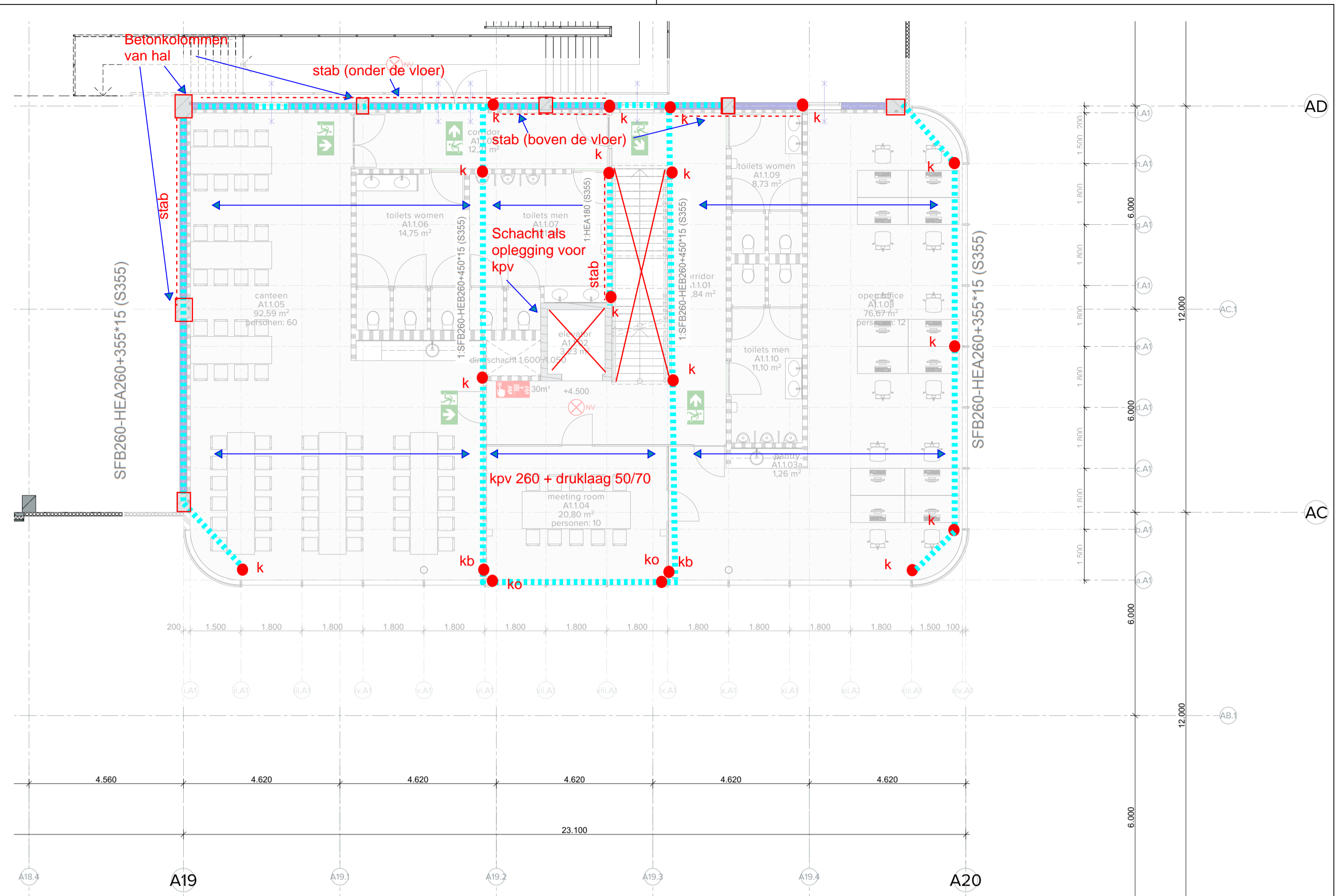
PROGRESS PRINT
d.d. 23-07-2021



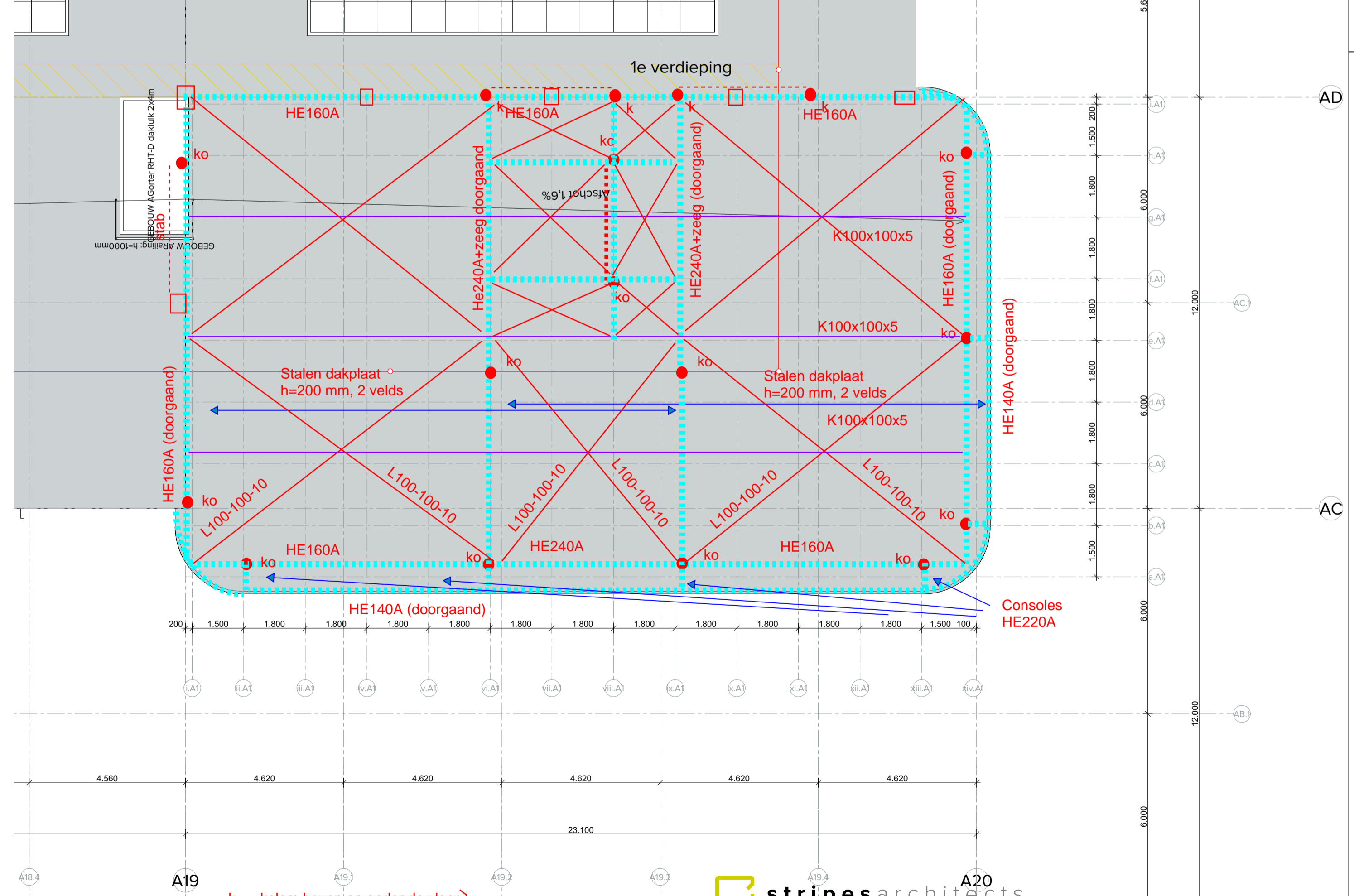
begane grond



1e verdieping



1e verdieping



1e verdieping

Principe kantoor (A1)

k = kolom boven en onder de vloer
 kb = kolom boven de vloer
 ko = kolom onder de vloer

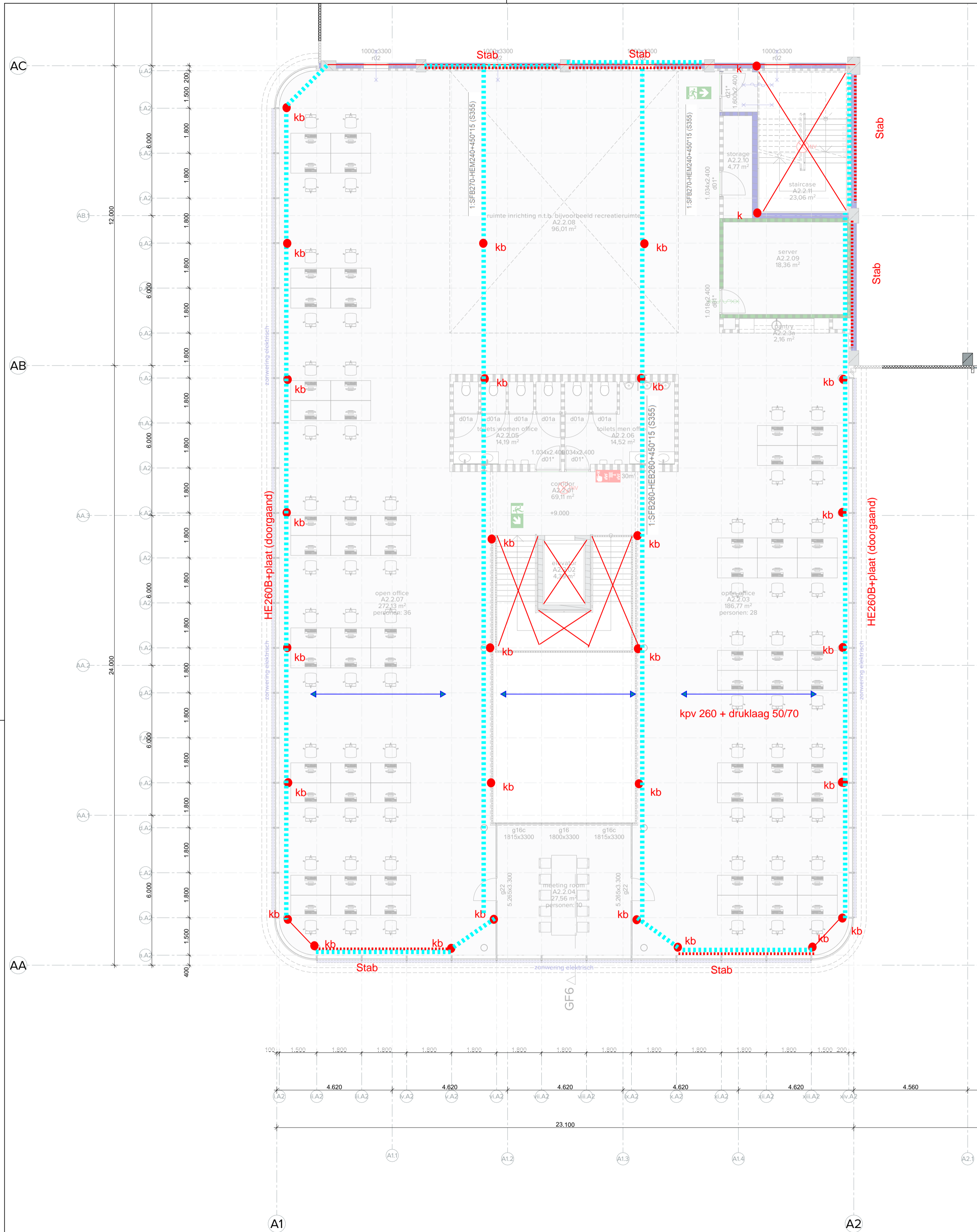

 architecten BNA
 Klokgebouw 256
 5617 AC Eindhoven
 +31 (0)40 714630
 info@stripesarchitects.nl
 www.stripesarchitects.nl

DC GLP
 Collie Hoefdijk te Nuenen
 L.v.v. GLP

Pieters
 BOUWTECHNIEK
 9-7-2021
 wijz 13-7-2021

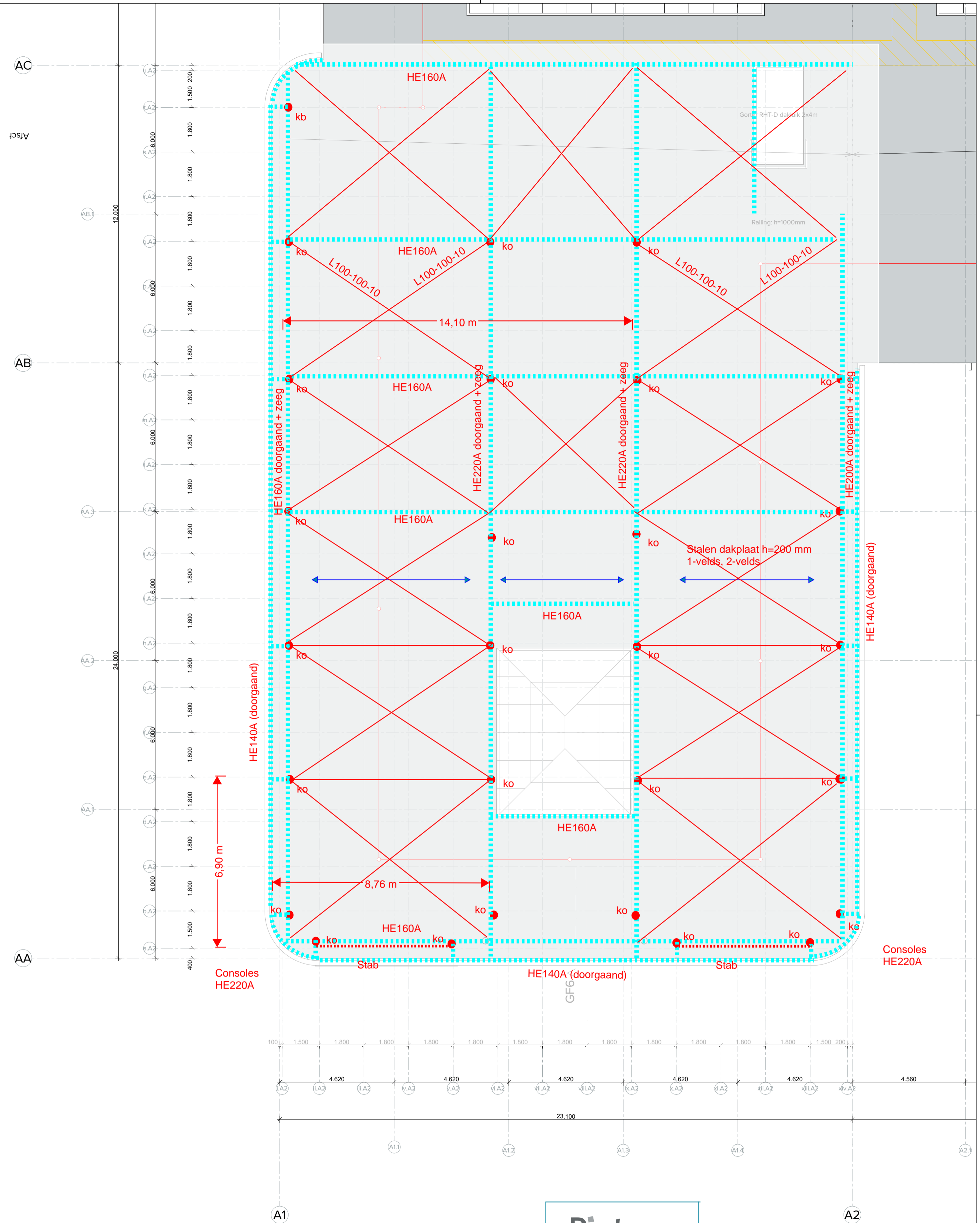
formaat: A1
 schaal: 1:100
 versie: 01 concept
 datum: 06-07-2021 RTH

2112DO-110



2e verdieping

Principe kantoor (A2)



dakaanzicht



13-7-2021

k = kolom boven en onder de vloer
 kb = kolom boven de vloer
 ko = kolom onder de vloer

Stalen kolommen r273

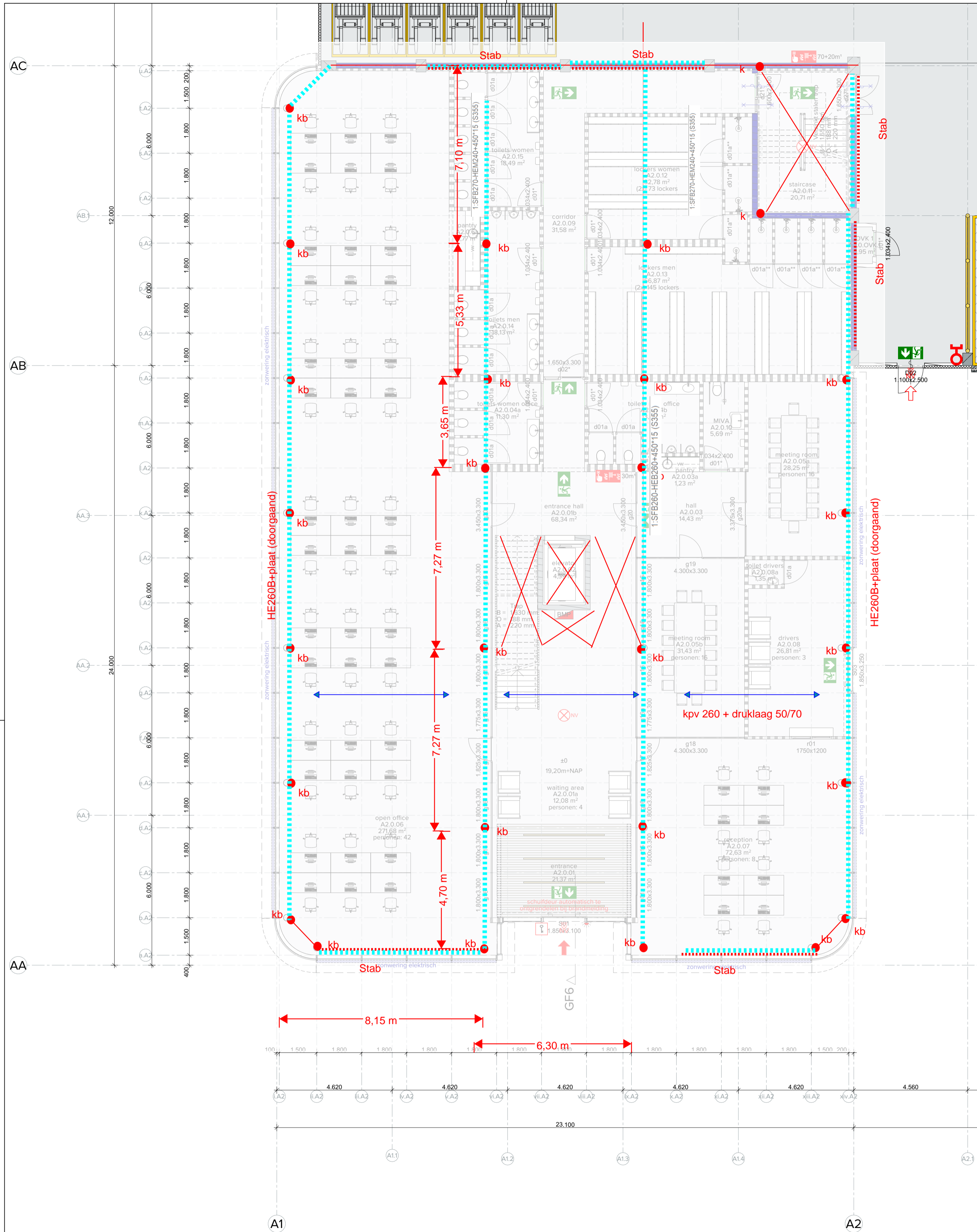
architecten BNA
 Klokgebouw 266
 5617 AC Eindhoven
 +31 (0)40 714630
 info@stripesarchitects.nl
 www.stripesarchitects.nl

DC GLP
 Collse Hoefdijk te Nuemen
 I.o.v. GLP Eindhoven Cooperatief U.A.
 definitief ontwerp
 plattegronden 2e verd-dakaanzicht kantoor A2

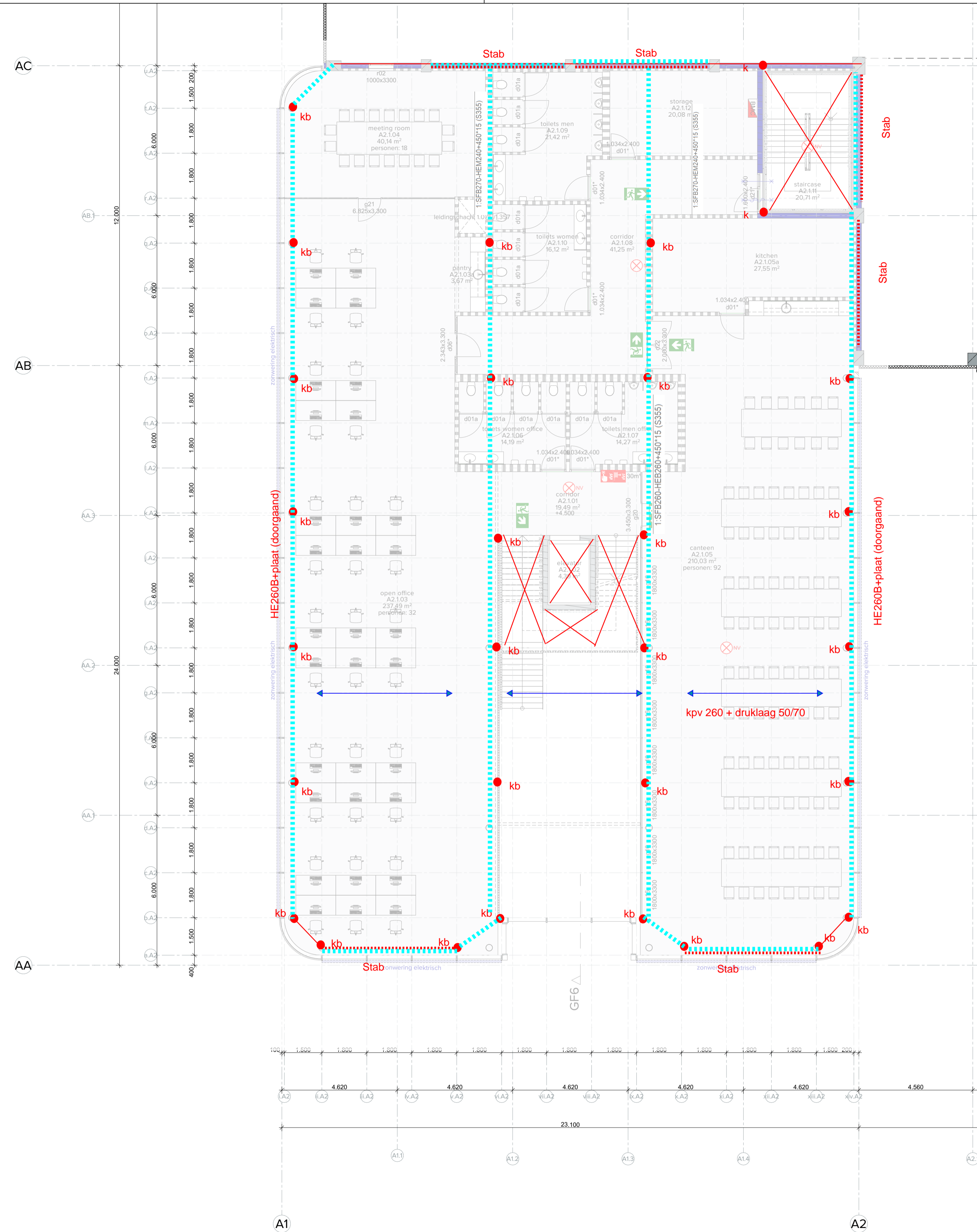
formaat: A1
 schaal: 1:100
 versie: 11 vergunning
 datum: 19-07-2021 RTH

2112DO-112

Deze tekening blijft eigendom van stripesarchitects en mag zonder onze schriftelijke toestemming niet worden gekopieerd, noch aan derden worden verstrekt, of ter inzage worden gegeven.



begane grond



1e verdieping

Principe kantoor (A2)

