



Nieuwbouw woningen BEFU terrein aan de Prozeeweg te Utrecht

Documentnummer: 23WP0306-adv-01

Ingenieursbureau Inpijn-Blokpoel West B.V.
SOCOTEC Geotechnics
Mercuriusweg 18 – 2741 TA Waddinxveen | –
T (0182) 61 00 13 | west@socotec-geotechnics.nl
KvK 17076128
www.socotec.nl

Nieuwbouw woningen BEFU terrein aan de Prozeeweg te Utrecht

Opdrachtnummer: 23WP0306

Rapport betreffende
Resultaten geotechnisch onderzoek
Fundering

Documentnummer
23WP0306-adv-01

Versie
1.0

Datum rapport
15 augustus 2023

Opdrachtgever
Daiwa House Modular Europe Jan Snel B.V.
Willeskop 94
3417 ME Montfoort

Opgesteld door:

[Redacted signature]

Gecontroleerd door:

[Redacted signature]

INHOUDSOPGAVE

1. INLEIDING	1
2. PROJECTGEGEVENS	2
2.1 Projectlocatie	2
2.2 Nieuwbouw	2
2.3 Historie projectlocatie	2
2.4 Omgeving	2
2.5 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 Hoogteligging maaiveld	4
4.2 Beschrijving bodemopbouw.....	4
4.3 Grondwater	4
4.4 Oppervlaktewater.....	4
5. FUNDERING	5
5.1 Funderingswijze	5
5.2 Uitgangspunten.....	5
5.3 Beschrijving paalsysteem	5
5.4 Paalpuntniveaus	6
5.5 Draagkracht op druk	7
5.6 Vervorming	7
5.7 Veercoëfficiënt	7
5.8 Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg heiwerk	8

BIJLAGEN:

- A Situatietekening en foto's
- B Waterpasstaat
- C Sondeergrafieken
- D Boorstaten
- E Verklaring codering
- F Berekening fundering
- G Algemene richtlijnen uitvoering heiwerk

VERZENDLIJST:

- Per mail aan Jan Snel B.V. te Montfoort
t.a.v. [redacted] (jansnel.com)
- Per mail aan Ingenieursstudio DCK te Barendrecht
t.a.v. [redacted] (studio-dck.nl)

1. INLEIDING

Ten behoeve van de nieuwbouw woningen BEFU terrein aan de Prozeeweg te Utrecht wordt door ons bureau op verzoek van Daiwa House Modular Europe Jan Snel B.V. uit Montfoort 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.

2. PROJECTGEGEVENS

2.1 Projectlocatie

De projectlocatie is gelegen aan de Prozeeweg te Utrecht. De locatie is momenteel braakliggend en bevindt zich in bebouwd gebied. Voor de ligging van de projectlocatie wordt verwezen naar de navolgende afbeelding en de situatietekening en de foto's onder bijlage A.



Figuur 1. Bovenaanzicht projectlocatie (bron: Street Smart by Cyclomedia)

2.2 Nieuwbouw

Het plan omvat de bouw van tijdelijke woningen. De woningen worden gerealiseerd in 3 bouwblokken, waarbij 2 blokken worden opgetrokken uit 4 bouwlagen en 1 blok wordt opgetrokken uit 3 tot 5 bouwlagen. In het ontwerp zijn geen kelders opgenomen.

Aangegeven is dat het begane grondpeil van de nieuwbouw ca. 1,76 m + NAP bedraagt. De constructeur is uitgegaan van een paalbelasting op druk van ca. $F_{c;d} = 227$ tot 817 kN.

2.3 Historie projectlocatie

Op de projectlocatie heeft in het verleden een betonmortel fabriek (BEFU) gestaan. De fabriek is inmiddels gesloopt. Omtrent de verdere historie van de projectlocatie zijn ons geen gegevens bekend. Als er om enige reden aanleiding is om te veronderstellen dat sprake kan zijn van bijvoorbeeld geroerde grond of obstakels en verontreinigingen, dan dient te worden nagegaan in hoeverre dit mogelijk een knelpunt is voor het ontwerp of de uitvoering.

2.4 Omgeving

In de omgeving van de projectlocatie is sprake van diverse bebouwing. De dichtst nabij de nieuwbouw gesitueerde bebouwing bevindt zich op een afstand van ca. 11 meter (Neerlandiakade 2). De overige bebouwing is gelegen op een afstand van ca. 35 m of meer. Nadere gegevens omtrent de exacte afstand tot de bebouwing, de aard, de conditie en funderingswijze van de bebouwing zijn ons niet bekend.

2.5 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.

3. ONDERZOEK

3.1 Sonderingen

Verdeeld over de projectlocatie zijn 48 sonderingen gemaakt met een elektrische conus conform NEN-EN-ISO 22476-1. De sondeerdiepte reikte tot ca. 20 m – 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. De sonderingen zijn uitgevoerd door een sondeertruck.

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.

Sondering DKM049 was gepland ter plaatse van een bestaand pand, waardoor de sondering niet kon worden uitgevoerd. In overleg met de opdrachtgever is de sondering komen te vervallen.

3.2 Boringen

Ter aanvulling op de sonderingen zijn 2 boringen uitgevoerd over een diepte van ca. 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 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 in de omgeving van 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.

De hoogtemeting dient om enig inzicht te geven in de hoogten en niveauverschillen ten behoeve van de door ons te verrichten werkzaamheden. De gegevens dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt. Geadviseerd wordt na te gaan of het resultaat van onze hoogtemeting 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.

4. BODEMOPBOUW EN GRONDWATER

4.1 Hoogteligging maaiveld

De hoogte van het maaiveld ter plaatse van de sondeerlocaties varieerde ten tijde van het onderzoek van ca. 1,1 m + tot 1,3 m + NAP. Voor meer informatie over de hoogteligging wordt verwezen naar de waterpasstaat bijlage B.

4.2 Beschrijving bodemopbouw

Beneden maaiveld is tot ca. 3 m – à 5 m – NAP sprake van een bovenlaag. De bovenlaag bestaat uit een topzandlaag met losse tot matig vaste pakking en een dikte van enkele decimeters tot ca. 1,5 m. Vervolgens zijn tot ca. 3 m – à 5 m – NAP weinig vaste, samendrukbare klei- en veenafzettingen met een lage conusweerstand aanwezig.

Beneden de bovenlaag zijn tot de maximaal verkende diepte voornamelijk matig vast tot vast gepakte zandlagen geregistreerd. Lokaal kunnen zeer vast gepakte zandlagen met een conusweerstand hoger dan 30 MPa voorkomen. Plaatselijk en op wisselende diepte komen in dit pakket teruggangen in de conusweerstand voor, die vermoedelijk worden veroorzaakt door kleihoudende zand- en zandhoudende kleiafzettingen en door afzettingen met een geringere pakkingsdichtheid of een grovere gradatie.

4.3 Grondwater

In de gaten van de boringen en een aantal sonderingen werd op 19, 20, 21 en 22 juni 2023 een grondwaterstand gepeild van ca. 0,7 m + tot 0,7 m – NAP. Er wordt op gewezen dat dit een momentopname is en dat de stand onder invloed van seizoensafhankelijke factoren zal fluctueren.

Mogelijk is de waterstand gemeten in de onderzoeksgaten lager dan de actuele grondwaterstand. Met name in slecht waterdoorlatende grond (zoals hier het geval is) kan het de nodige tijd duren voordat via de wand van het gat weer zoveel grondwater is toegestroomd dat de waterstand gelijk is aan de actuele grondwaterstand.

4.4 Oppervlaktewater

Het niveau van het oppervlaktewater is op 21 juni 2023 ingemeten op ca. 0,5 m + NAP.

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 een fundering op geprefabriceerde betonpalen nader uitgewerkt. Het aanbrengen van een geheel paaltype gaat gepaard met trillingen en geluid. Geverifieerd moet worden of dit kan worden geaccepteerd.

Om de invloed naar de omgeving binnen de mogelijkheden van een geheel paalsysteem zoveel mogelijk te beperken is er voor gekozen om de palen niet dieper dan strikt noodzakelijk in de zandlagen af te zetten. De puntniveaus van de palen tussen en in de omgeving van de sonderingen moeten worden afgestemd op een goede kalendering tijdens het heikwerk, waarbij wordt opgeheid van de diepe naar de hogere niveaus. Onder kalenderen wordt verstaan het registreren van het aantal heislagen dat nodig is voor elke 0,25 m dat de paal dieper wordt geslagen.

Verder wordt geadviseerd om de topzandlaag voor te boren alvorens de palen op diepte te heien.

5.2 Uitgangspunten

- Projectgegevens zoals beschreven in hoofdstuk 2.
- Situering nieuwbouw zoals weergegeven situatietekening onder bijlage A.
- Het project is ingedeeld in Geotechnische Categorie 2.
- Fundering op geprefabriceerde betonpalen.
- Funderingselementen worden verticaal centrisc belast.
- De berekening van het paal draagvermogen 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.
 - paalklasse punt $\alpha_p = 0,7$
 - paalvoetvorm $\beta = 1,0$
 - paalvoetdwarsdoorsnede $s = 1,0$
 - paalklasse schacht $\alpha_s = 0,01$
- Gegevens over de stijfheid van het bouwwerk zijn niet bekend; deze zijn daarom niet in rekening gebracht.
- Er wordt aangenomen dat de oorspronkelijke, op natuurlijke wijze gesedimenteerde bodemopbouw aanwezig is.
- Het terrein zal niet significant worden opgehoogd of ontgraven.
- Er is rekening gehouden met negatieve kleef op de palen.
- Het effect van horizontale belastingen op de palen (bijvoorbeeld bij maaiveldniveauverschillen aan weerszijden van de bebouwing) valt niet binnen het kader van de opdracht.
- 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

- Geprefabriceerde betonnen palen worden door middel van vrachttransport op de locatie aangeleverd.
- Op locatie worden de palen met behulp van een heistelling 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.

5.4 Paalpuntniveaus

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

Tabel 1. Paalpuntniveaus.

Sondering nr.	Hoogte maaiveld ¹⁾ [m t.o.v. NAP]	Paalpuntniveaus [m t.o.v. NAP]	
		<i>Hoge niveaus ²⁾</i>	<i>Middeldiepe niveaus</i>
DKM001	1,21	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM002	1,25	-7,00 t/m -8,50	-11,25 t/m -12,50
DKM003	1,25	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM004	1,17	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM005	1,25	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM006	1,21	-7,25 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM007	1,21	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM008	1,21	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM009	1,22	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM010	1,19	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM011	1,19	-7,00 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM012	1,30	-7,00 t/m -8,50	-11,25 t/m -12,50
DKM013	1,25	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM014	1,23	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM015	1,30	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM016	1,28	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM017	1,31	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM018	1,30	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM019	1,29	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM020	1,28	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM021	1,32	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM022	1,27	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM023	1,31	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM024	1,33	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM025	1,28	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM026	1,27	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM027	1,29	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM028	1,28	-6,50 t/m -8,50	-11,25 t/m -12,50
DKM029	1,30	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM030	1,27	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM031	1,24	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM032	1,23	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM033	1,26	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM034	1,26	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM035	1,22	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM036	1,25	-7,25 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM037	1,19	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM038	1,24	-6,50 t/m -8,50	-11,50 t/m -12,50
DKM039	1,20	-6,50 t/m -8,50	-11,25 t/m -12,50
DKM040	1,20	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM041	1,18	-6,50 t/m -8,50	-11,00 t/m -12,50
DKM042	1,20	-6,50 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50
DKM043	1,17	-6,50 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50
DKM044	1,12	-6,50 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50
DKM045	1,12	-6,50 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50
DKM046	1,17	-6,75 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50
DKM047	1,21	-6,50 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50
DKM048	1,18	-6,50 t/m -9,00	-11,00 t/m -12,50

1) Niveau ten tijde van onderzoek.

2) De vastheid van de zandlagen rond dit niveau kan van plaats tot plaats variëren hetgeen aanleiding kan geven tot verschillen in kalenderbeeld. Binnen dit kader wordt opgemerkt dat een lagere eindkalender zeker niet direct aanleiding hoeft te zijn om een paal dieper weg te heien.

Bij een overgang in paalpuntniveau tussen sonderingen, wordt geadviseerd om de tussenliggende palen te bestellen op basis van het diepste paalpuntniveau. Plaatselijk dient rekening te worden gehouden met relatief zwaar heiwerk in verhouding tot de omliggende sonderingen, zoals bijvoorbeeld ter plaatse van sondering DKM005, DKM011, DKM040 of DKM041.

5.5 Draagkracht op druk

Voor een voldoende draagkracht dient de centrisch aangrijpende maximale paalbelasting kleiner te zijn dan de netto draagkracht van de palen: $F_{c;d} \leq R_{c;d} - F_{nk;d}$ of te wel $F_{c;d} \leq R_{c;d,netto}$. Voor een overzicht van de berekende draagvermogens per sondering, paalafmeting en puntniveau wordt verwezen naar bijlage F.

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.

5.6 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:	$\Delta s/l \leq 1:300$

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 F.

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

5.7 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 sondering diverse sonderingen en paalpuntniveaus, 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 F. Opgemerkt wordt dat de gepresenteerde veerstijfheden zijn berekend voor een vrijstaande paal waarbij het hiervoor genoemde groepseffect niet is meegenomen.

5.8 Richtlijnen uitvoering en kwaliteitszorg heiwerk

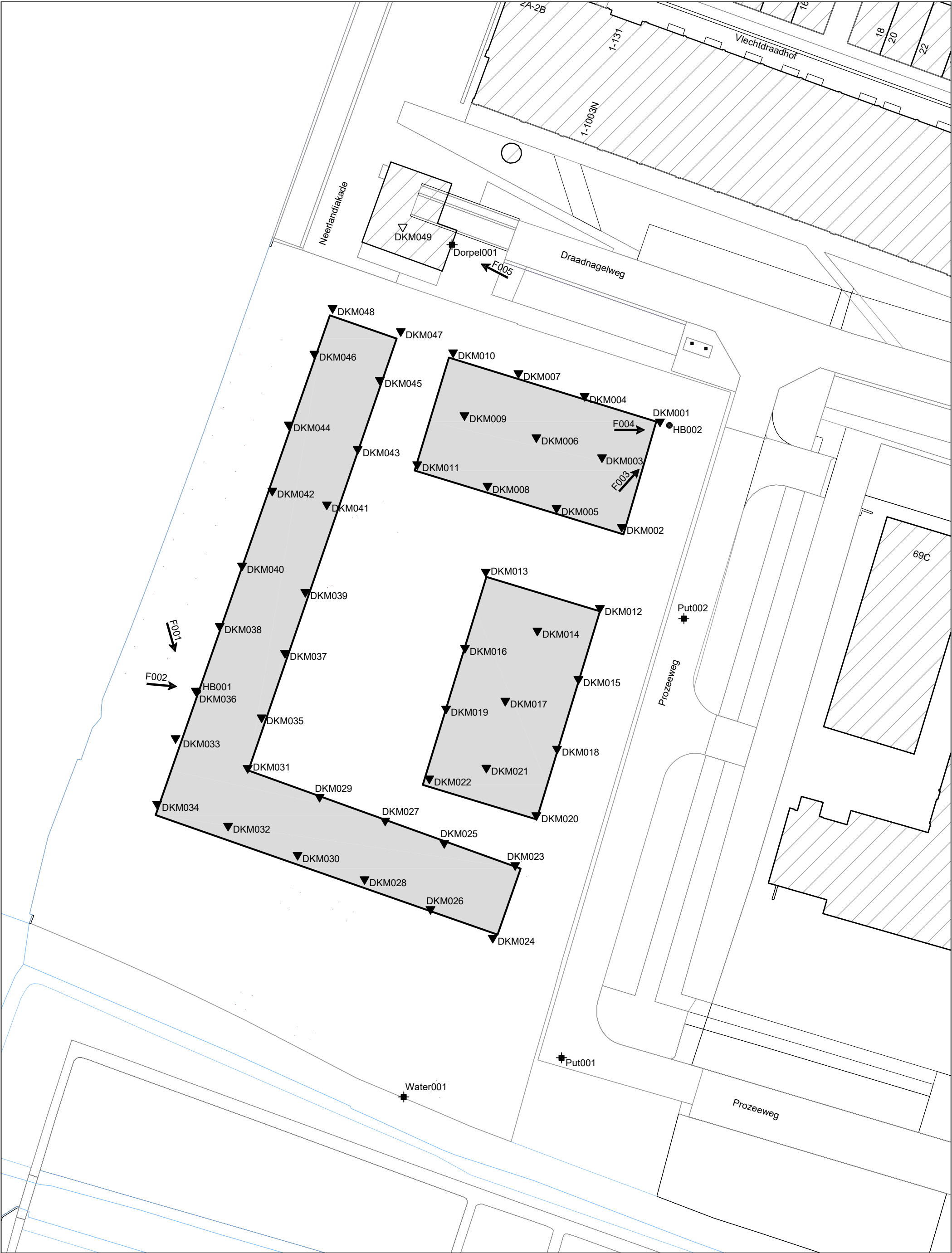
Hiervoor wordt verwezen naar de "Algemene richtlijnen uitvoering heiwerk", aan dit rapport toegevoegd onder bijlage G. Onder meer wordt ingegaan op heiwerk in relatie tot de omgeving, het belang van de controle van uitgangspunten en aannamen en op aspecten die van toepassing zijn op het werkterrein en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

BIJLAGE A

Situatietekening en foto's



- Bestaande bebouwing
- Nieuwbouw
- ▽ Komen te vervallen



Opdrachtschrijving / locatie:
**Nieuwbouw woningen BEFU terrein
aan de Prozeeweg te Utrecht**



Bewerkt: **LRT**
Datum: **23 juni 2023**

Omschrijving tekening:
Situatietekening

Schaal: **1:500**
Formaat: **A3**

Opdrachtnummer: **23WP0306**
Bijlage: **SIT-01**



F001: Locatie HB001



F002: HB001



F003: Locatie HB002



F004: HB002



F005: Dorpel001, Schuurdeur



F006: Locatie DKM040

BIJLAGE B

Waterpasstaat

OVERZICHT MEETPUNTEN

Horizontaal coördinatensysteem (X,Y) Rijksdriehoeksmeting (RD)
Verticale referentie (Z) Normaal Amsterdams Peil

Meetpunt	X-coördinaat [m]	Y-coördinaat [m]	Hoogte (Z) [m t.o.v. NAP]	GWS * [m t.o.v. NAP]	Datum uitvoering
DKM001	136261,82	452667,72	1,21	---	22-06-2023
DKM002	136256,24	452652,39	1,25	---	21-06-2023
DKM003	136253,37	452662,51	1,25	---	22-06-2023
DKM004	136250,83	452671,45	1,17	---	22-06-2023
DKM005	136246,74	452655,11	1,25	---	21-06-2023
DKM006	136243,80	452665,43	1,21	---	22-06-2023
DKM007	136241,19	452674,79	1,21	---	22-06-2023
DKM008	136236,68	452658,37	1,21	---	21-06-2023
DKM009	136233,31	452668,66	1,22	---	22-06-2023
DKM010	136231,66	452677,83	1,19	0,46	22-06-2023
DKM011	136226,44	452661,51	1,19	---	21-06-2023
DKM012	136253,07	452640,55	1,30	---	20-06-2023
DKM013	136236,42	452645,84	1,25	---	20-06-2023
DKM014	136243,95	452637,23	1,23	---	21-06-2023
DKM015	136249,93	452630,18	1,30	---	21-06-2023
DKM016	136233,38	452634,72	1,28	---	21-06-2023
DKM017	136239,27	452627,01	1,31	---	20-06-2023
DKM018	136246,82	452620,01	1,30	---	20-06-2023
DKM019	136230,63	452625,85	1,29	0,59	20-06-2023
DKM020	136243,79	452610,32	1,28	0,53	20-06-2023
DKM021	136236,51	452617,24	1,32	---	20-06-2023
DKM022	136228,18	452615,67	1,27	---	20-06-2023
DKM023	136240,71	452603,04	1,31	0,66	20-06-2023
DKM024	136237,44	452592,44	1,33	0,63	19-06-2023
DKM025	136230,36	452606,26	1,28	---	20-06-2023
DKM026	136228,36	452596,63	1,27	---	19-06-2023
DKM027	136221,76	452609,54	1,29	---	19-06-2023
DKM028	136218,74	452600,99	1,28	---	19-06-2023
DKM029	136212,20	452612,98	1,30	0,60	19-06-2023
DKM030	136208,98	452604,52	1,27	0,62	19-06-2023
DKM031	136201,71	452617,21	1,24	---	19-06-2023
DKM032	136198,85	452608,77	1,23	---	19-06-2023
DKM033	136191,20	452621,57	1,26	---	19-06-2023
DKM034	136188,51	452612,00	1,26	---	19-06-2023
DKM035	136203,73	452624,58	1,22	---	20-06-2023
DKM036	136194,15	452628,48	1,25	---	20-06-2023
DKM037	136207,15	452633,98	1,19	---	20-06-2023
DKM038	136197,63	452637,91	1,24	---	20-06-2023
DKM039	136210,11	452642,88	1,20	---	20-06-2023
DKM040	136200,88	452646,73	1,20	---	20-06-2023

Meetpunt	X-coördinaat [m]	Y-coördinaat [m]	Hoogte (Z) [m t.o.v. NAP]	GWS * [m t.o.v. NAP]	Datum uitvoering
DKM041	136213,25	452655,64	1,18	---	20-06-2023
DKM042	136205,29	452657,64	1,20	---	20-06-2023
DKM043	136217,75	452663,72	1,17	0,62	21-06-2023
DKM044	136207,70	452667,31	1,12	---	21-06-2023
DKM045	136220,98	452673,80	1,12	0,54	21-06-2023
DKM046	136211,43	452677,62	1,17	---	21-06-2023
DKM047	136224,03	452680,92	1,21	---	22-06-2023
DKM048	136214,09	452684,29	1,18	---	22-06-2023
DKM049**	---	---	---	---	---
HB001	136194,41	452629,17	1,26	-0,70	20-06-2023
HB002	136263,19	452667,95	1,21	-0,21	20-06-2023
Dorpel001***	---	---	2,37	---	20-06-2023
Put001	136247,47	452575,71	1,64	---	21-06-2023
Put002	136265,30	452639,75	1,67	---	21-06-2023
Water001	136224,46	452569,99	0,54	---	21-06-2023

* Grondwaterstand ten tijde van het onderzoek

** Komen te vervallen

*** Schuurdeur

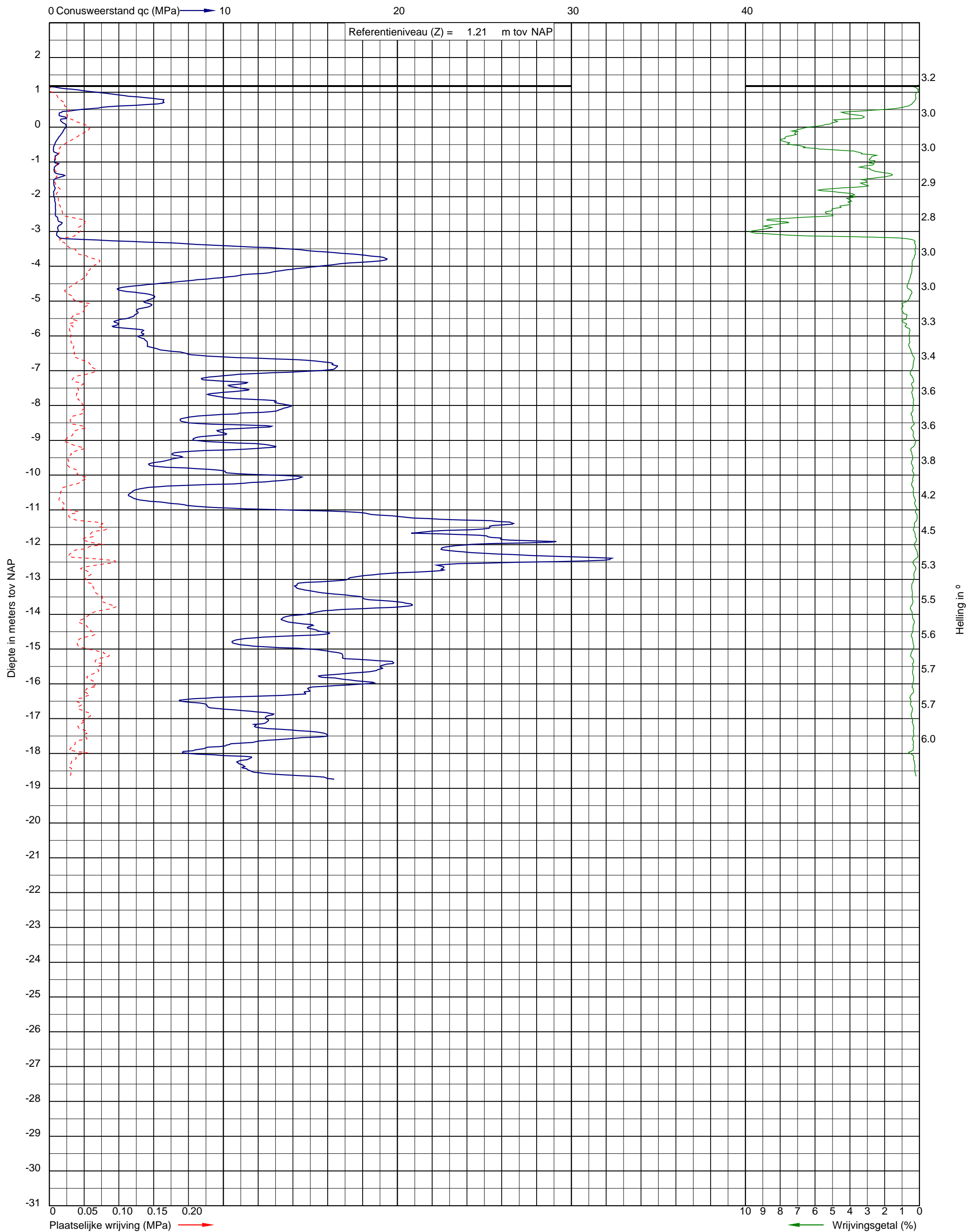
Indien bovengenoemde RD-coördinaten (x-y-z) zijn vermeld, dan zijn deze meetpunten ingemeten met behulp van dGPS.

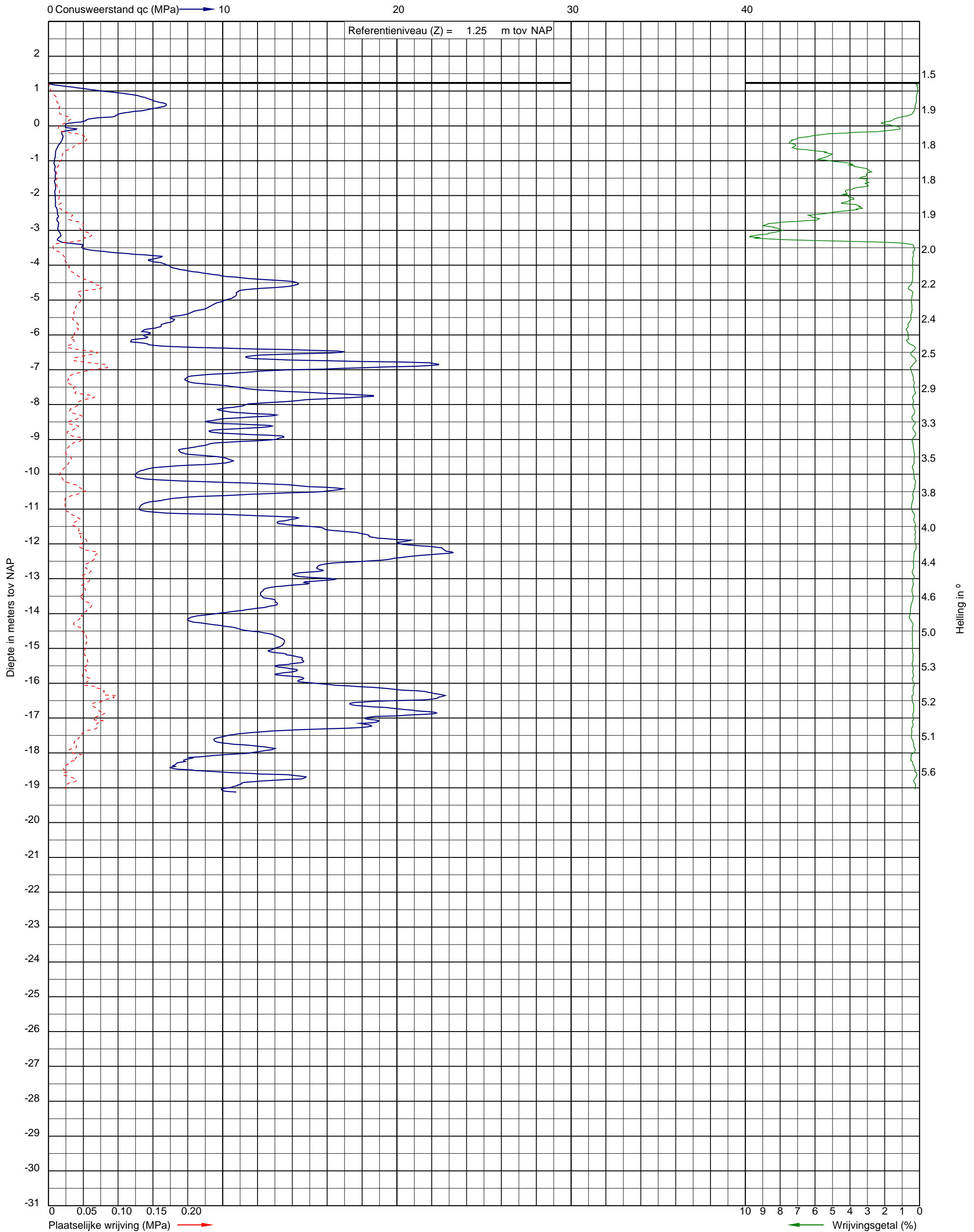
Let op:

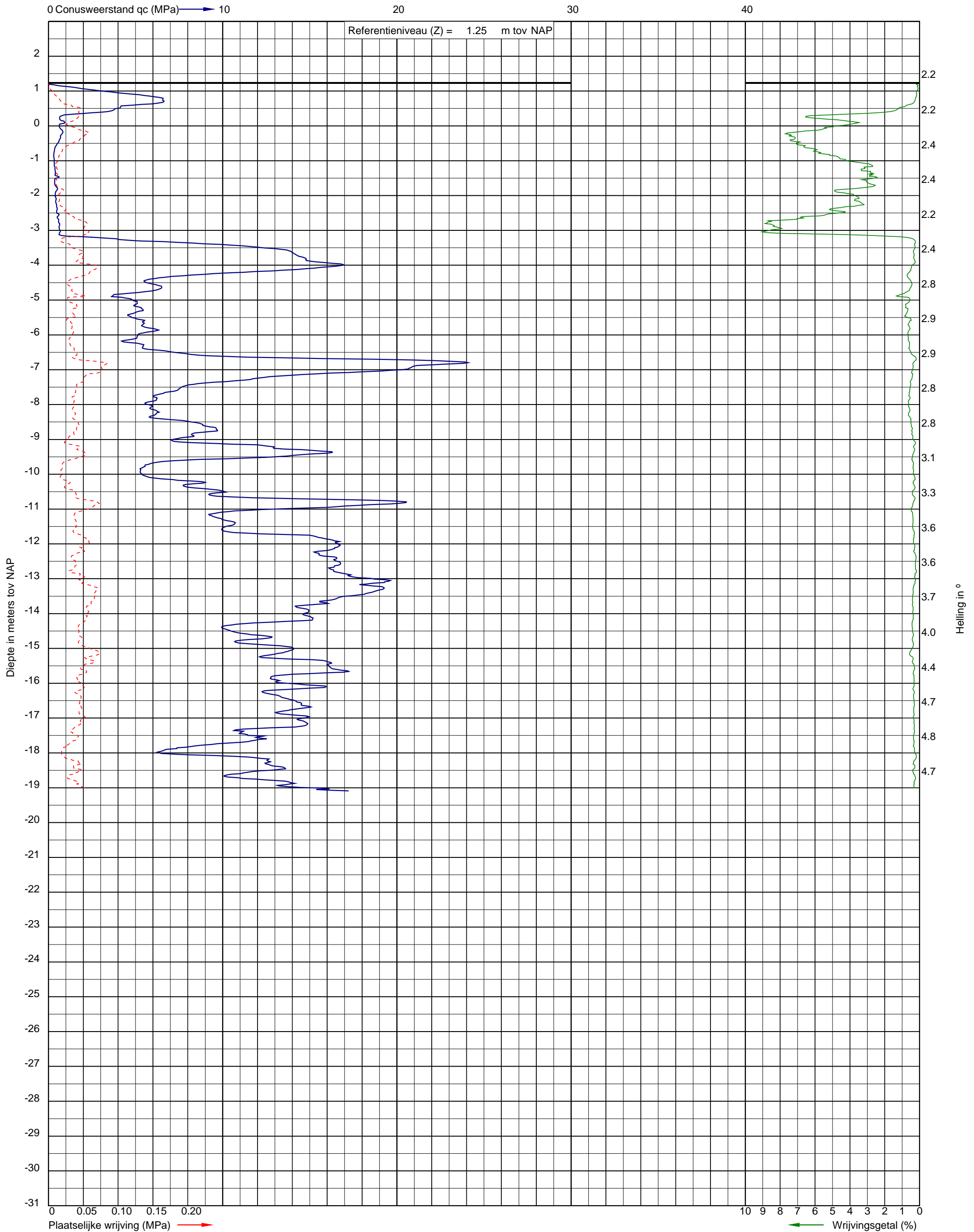
Deze waterpasstaat dient om inzicht te geven in de hoogteligging en locaties van de meet- en onderzoeks-punten ten opzichte van een referentiepunt. Grondwaterstanden zijn ter indicatie en kunnen beïnvloed zijn door de uitgevoerde werkzaamheden. De resultaten dienen niet voor andere doeleinden te worden gebruikt.

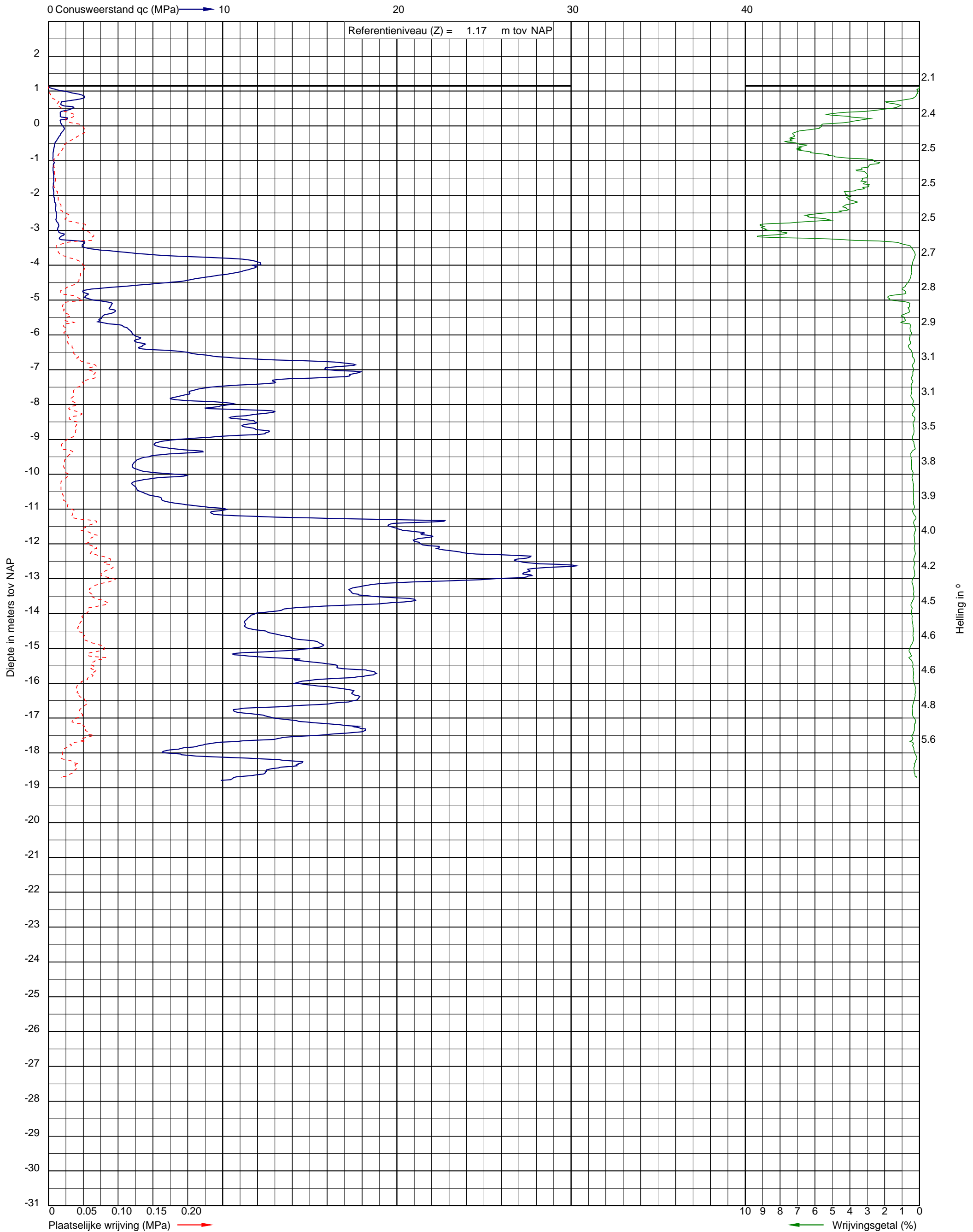
BIJLAGE C

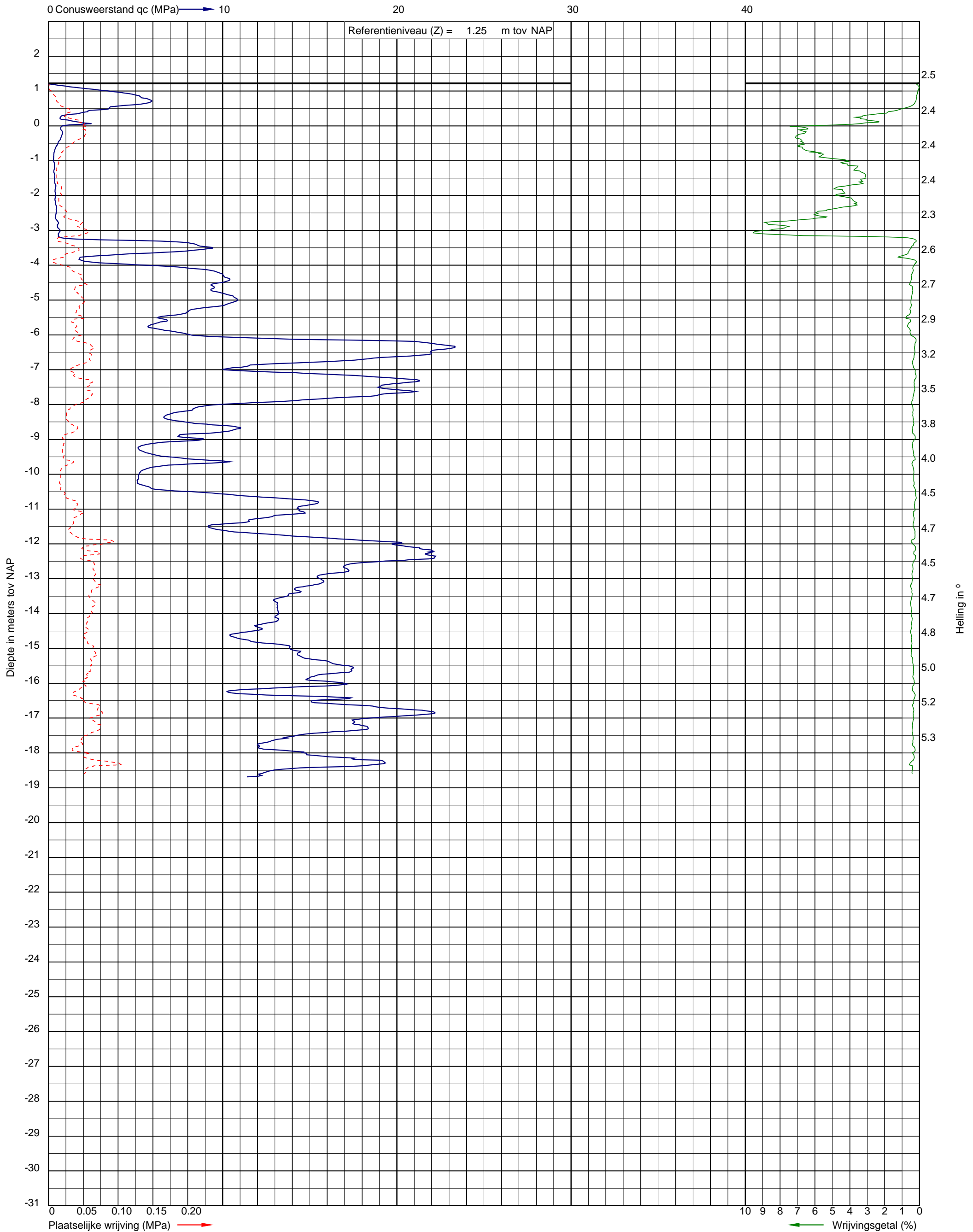
Sondeergrafieken

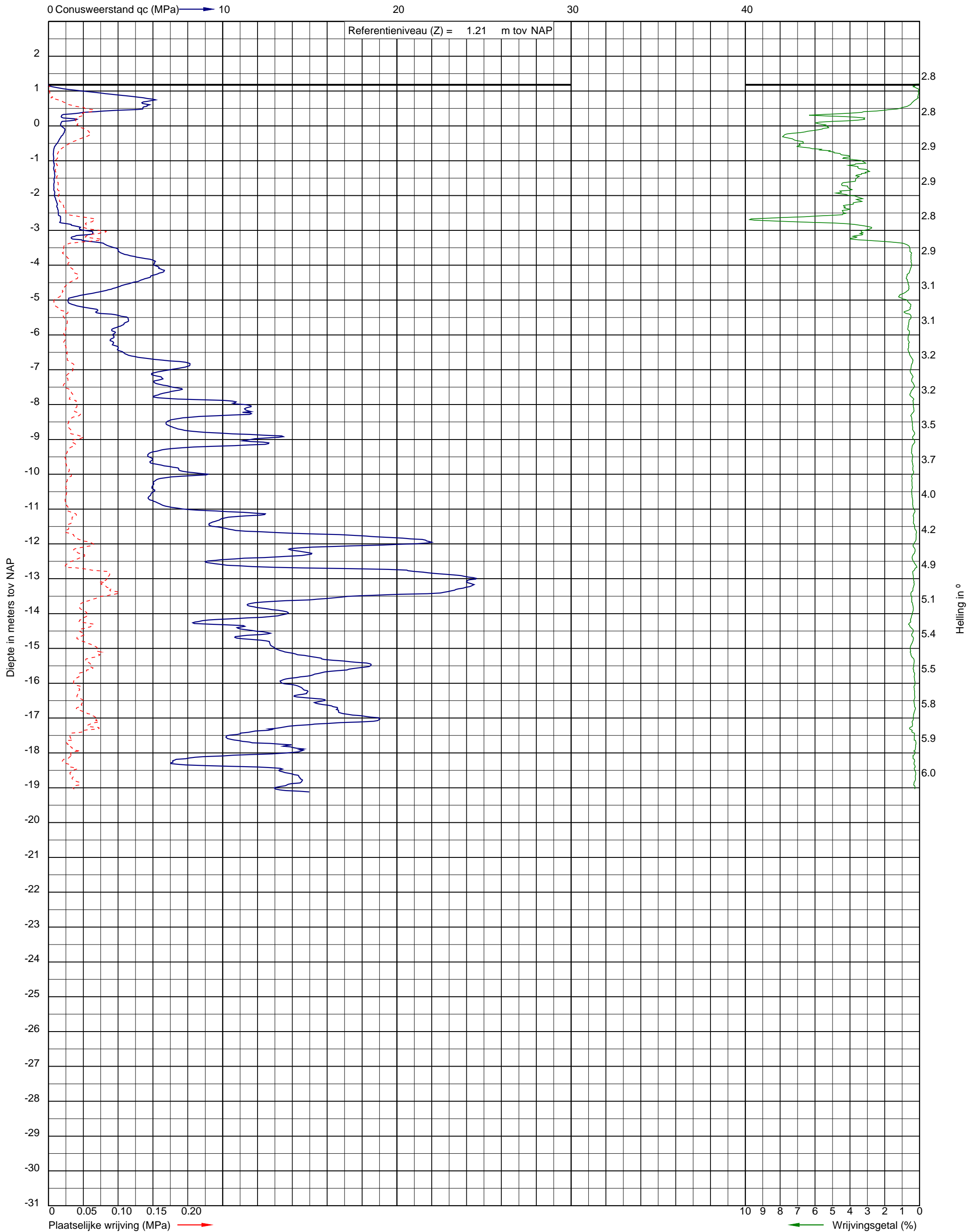


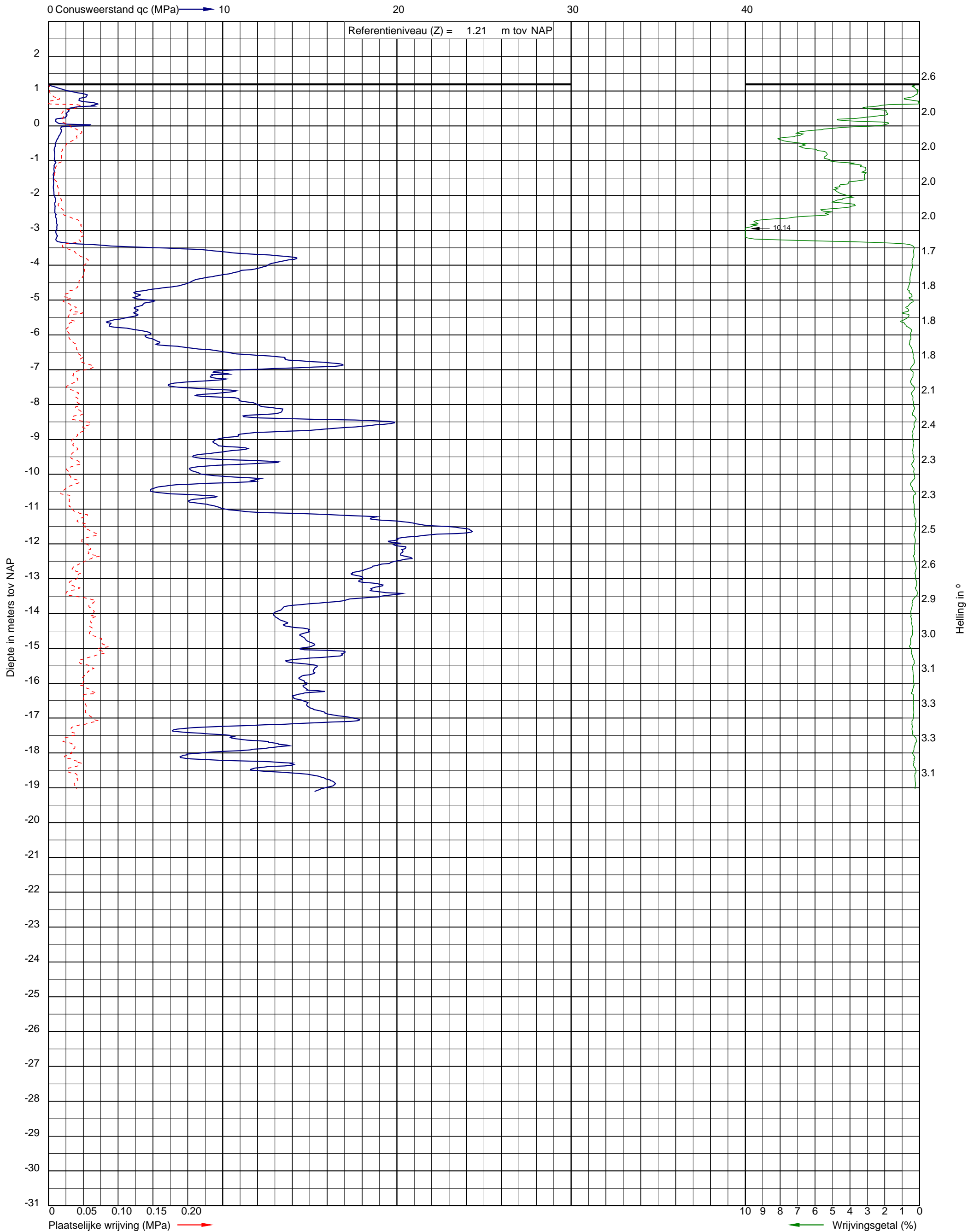


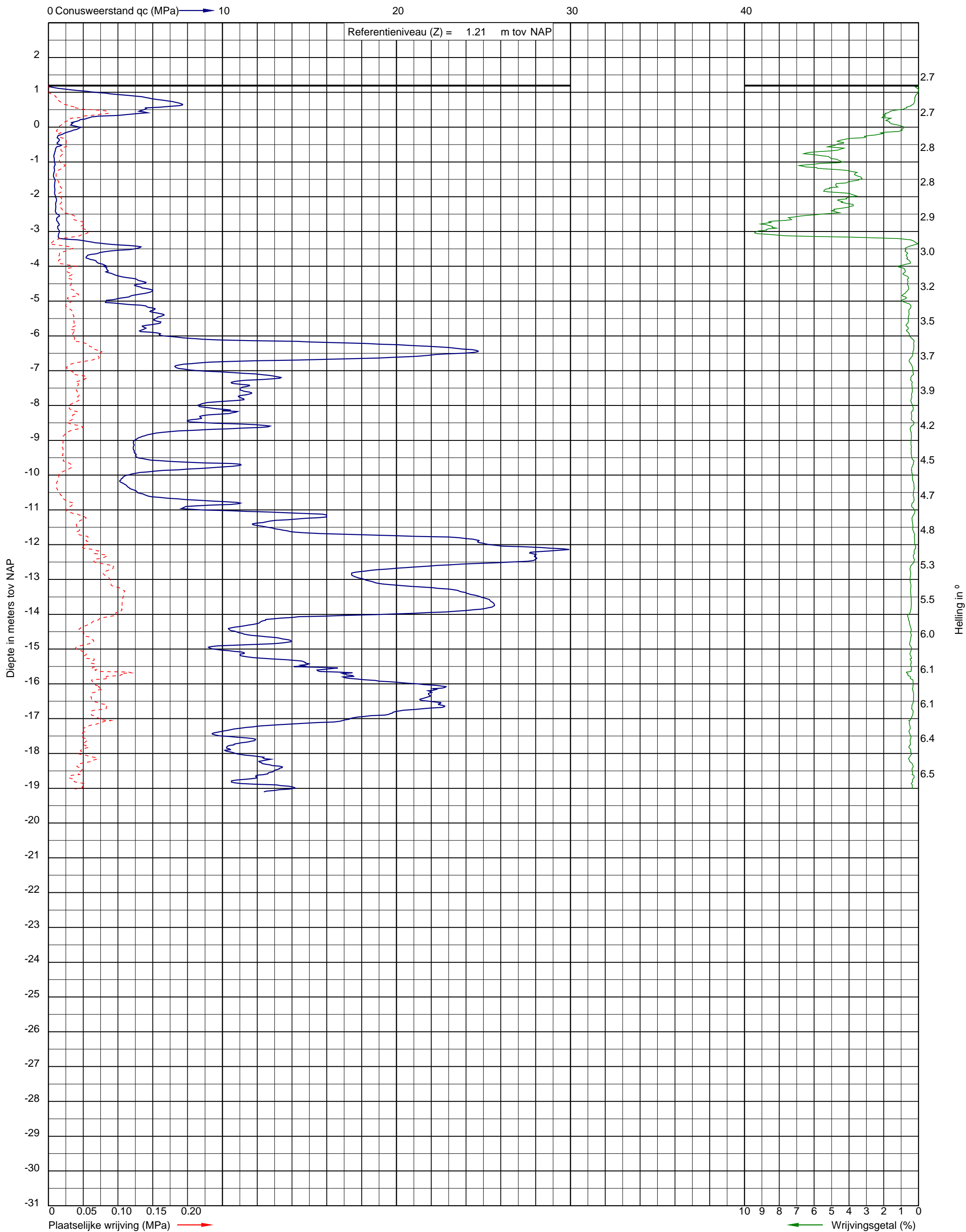


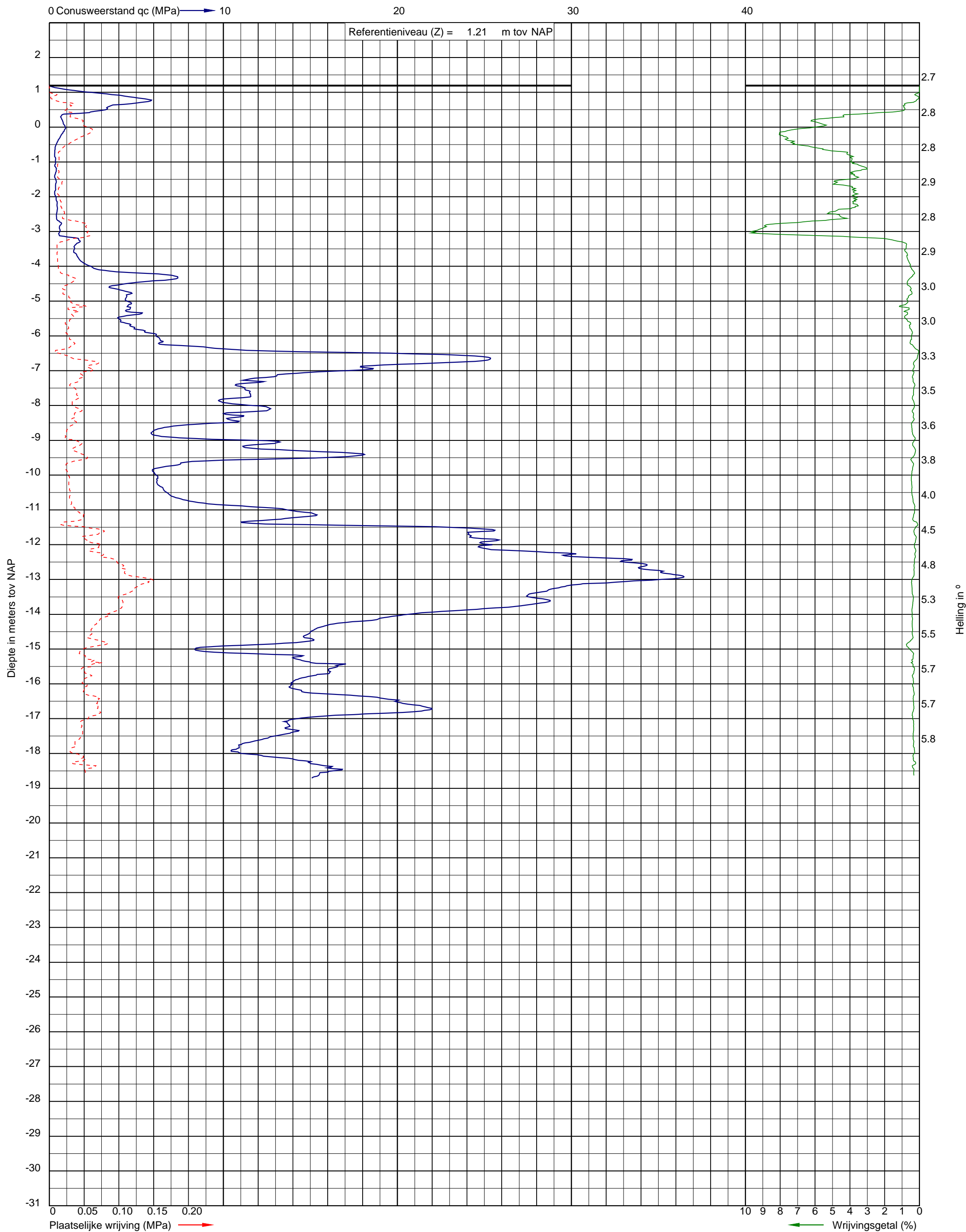


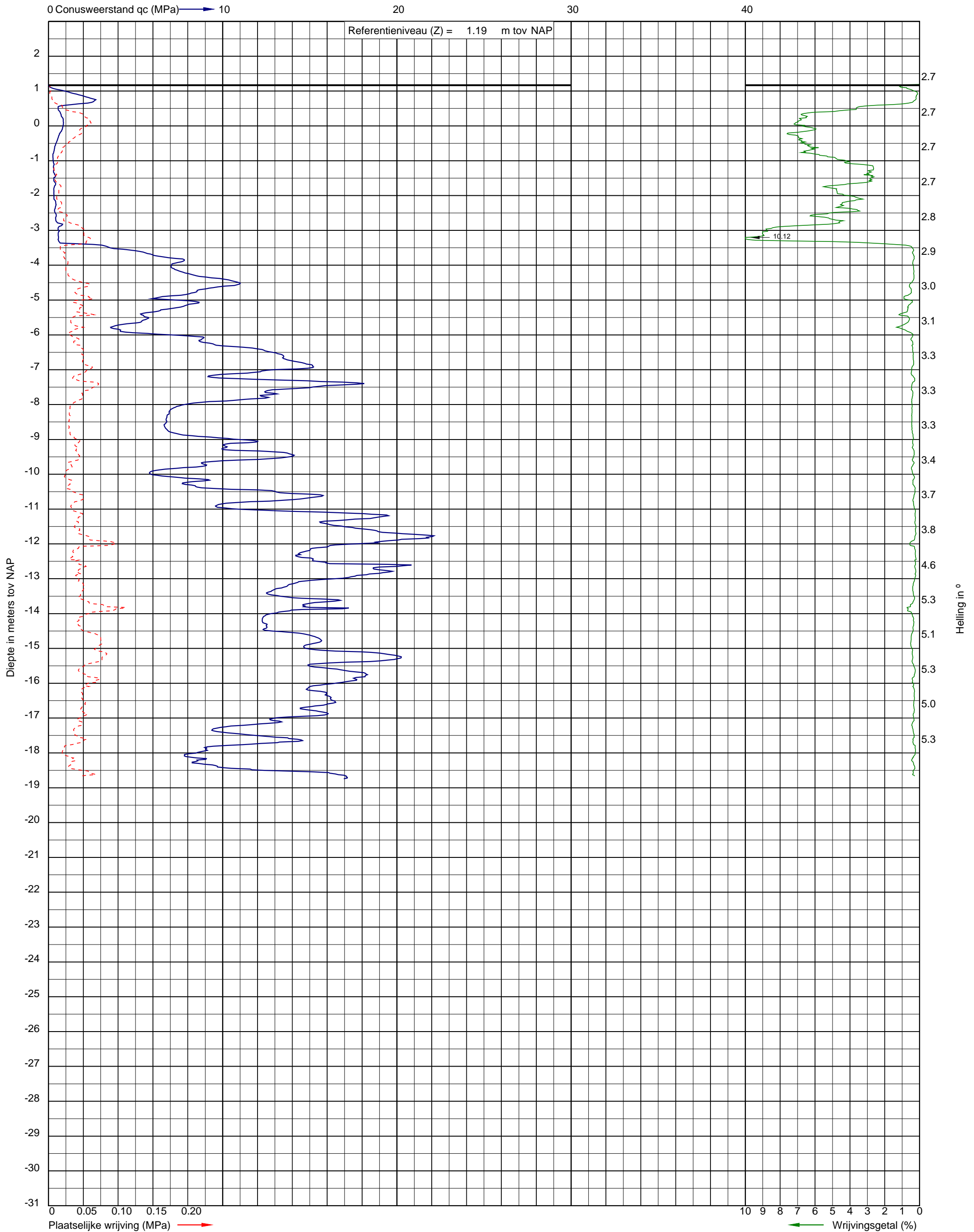


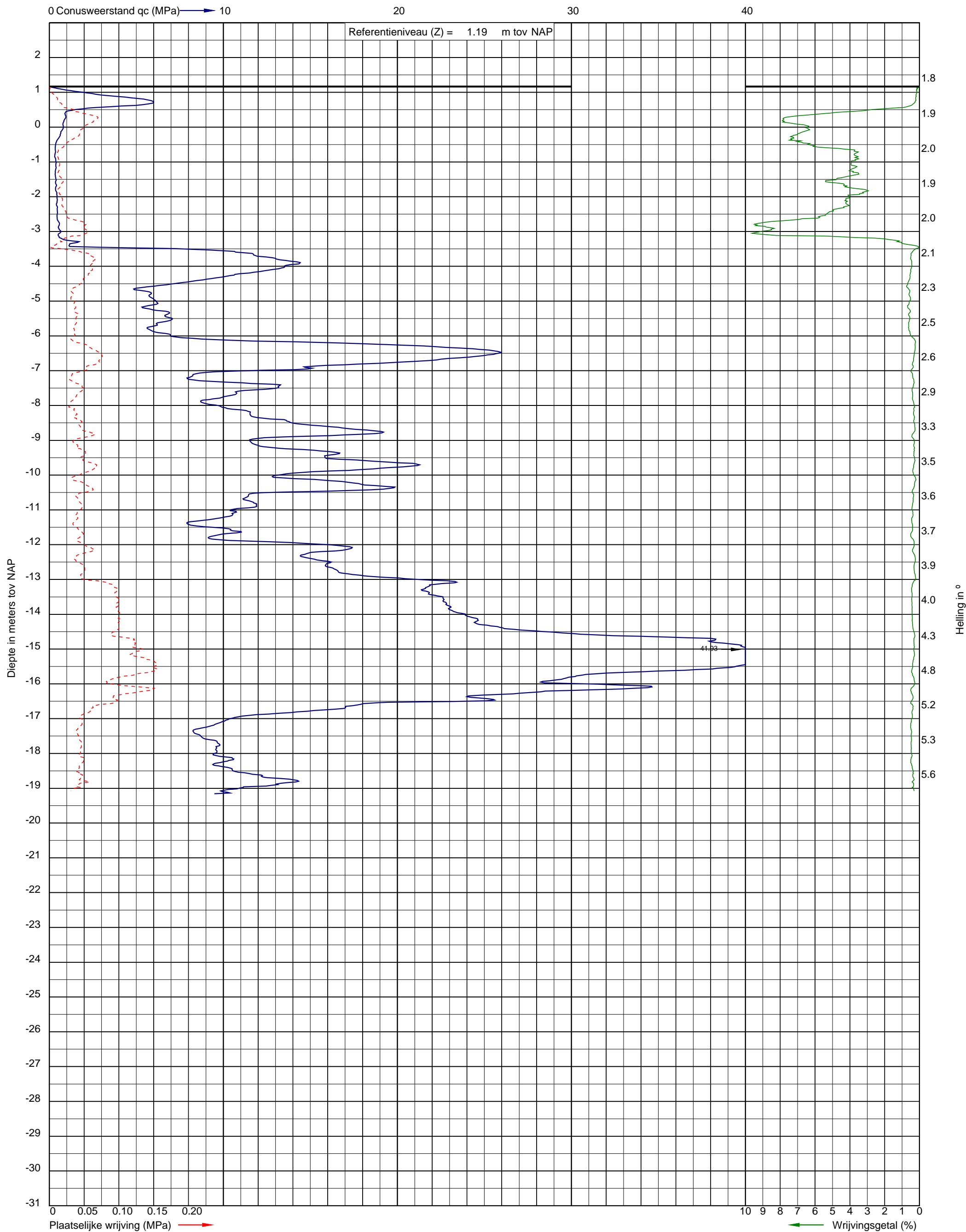


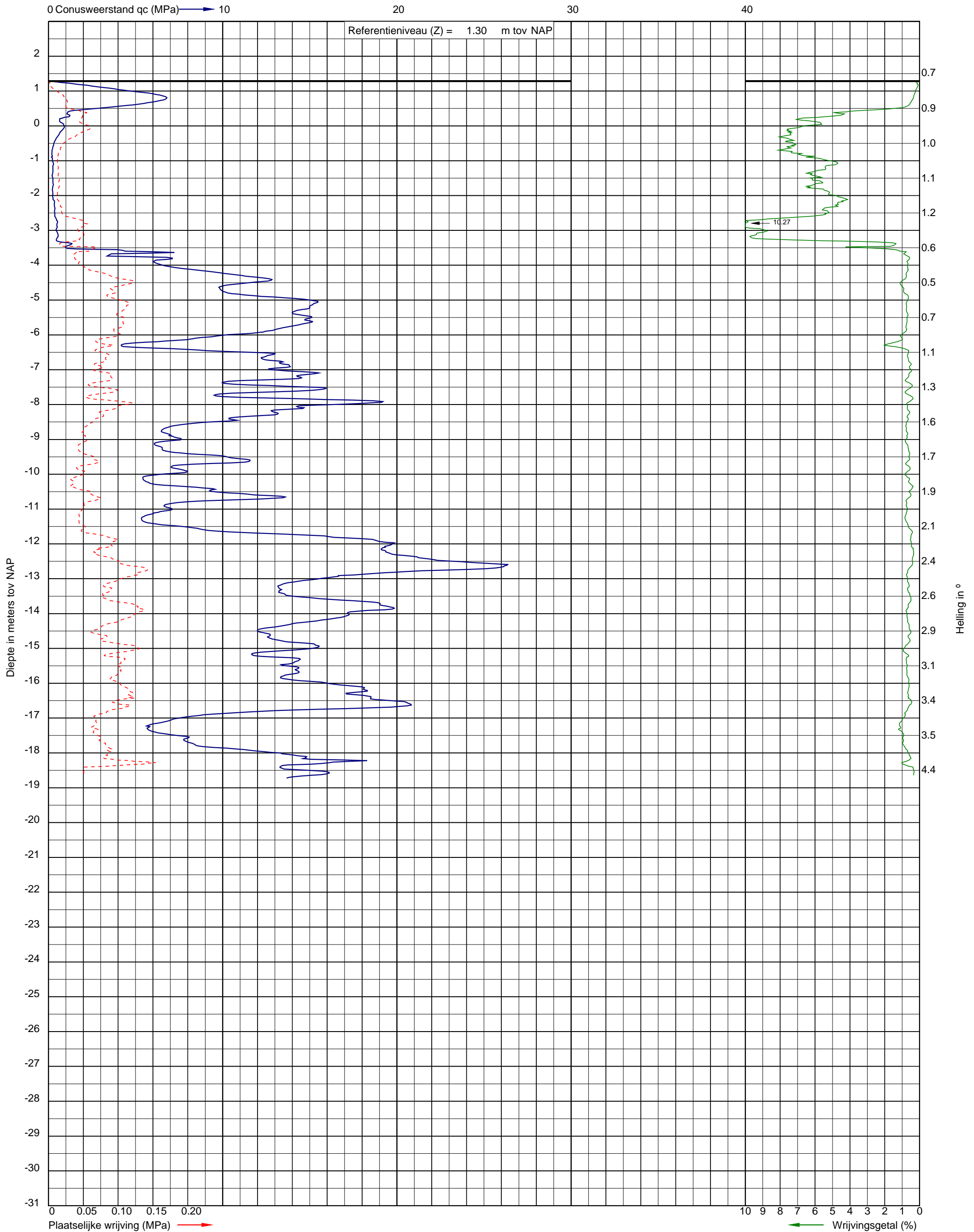


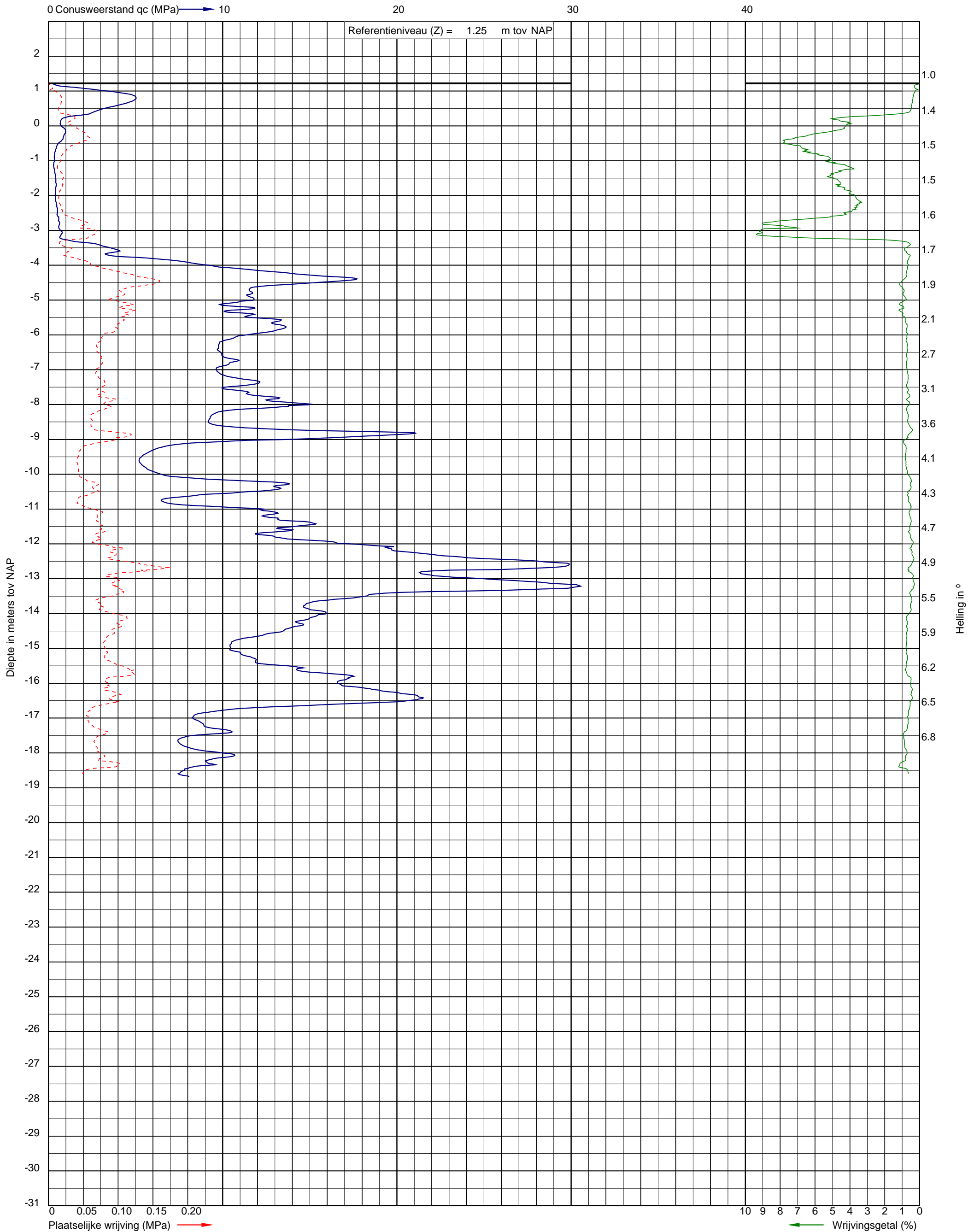


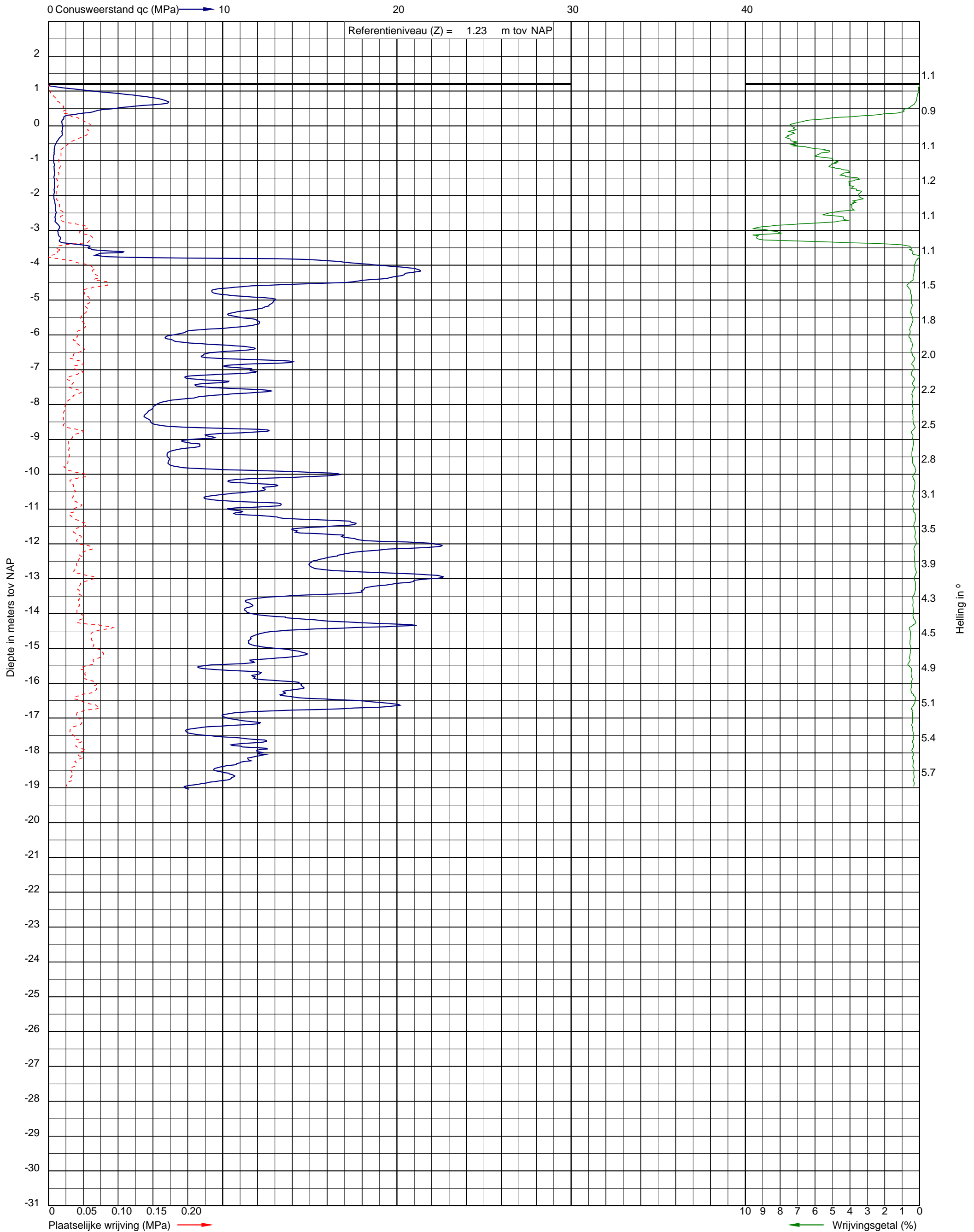


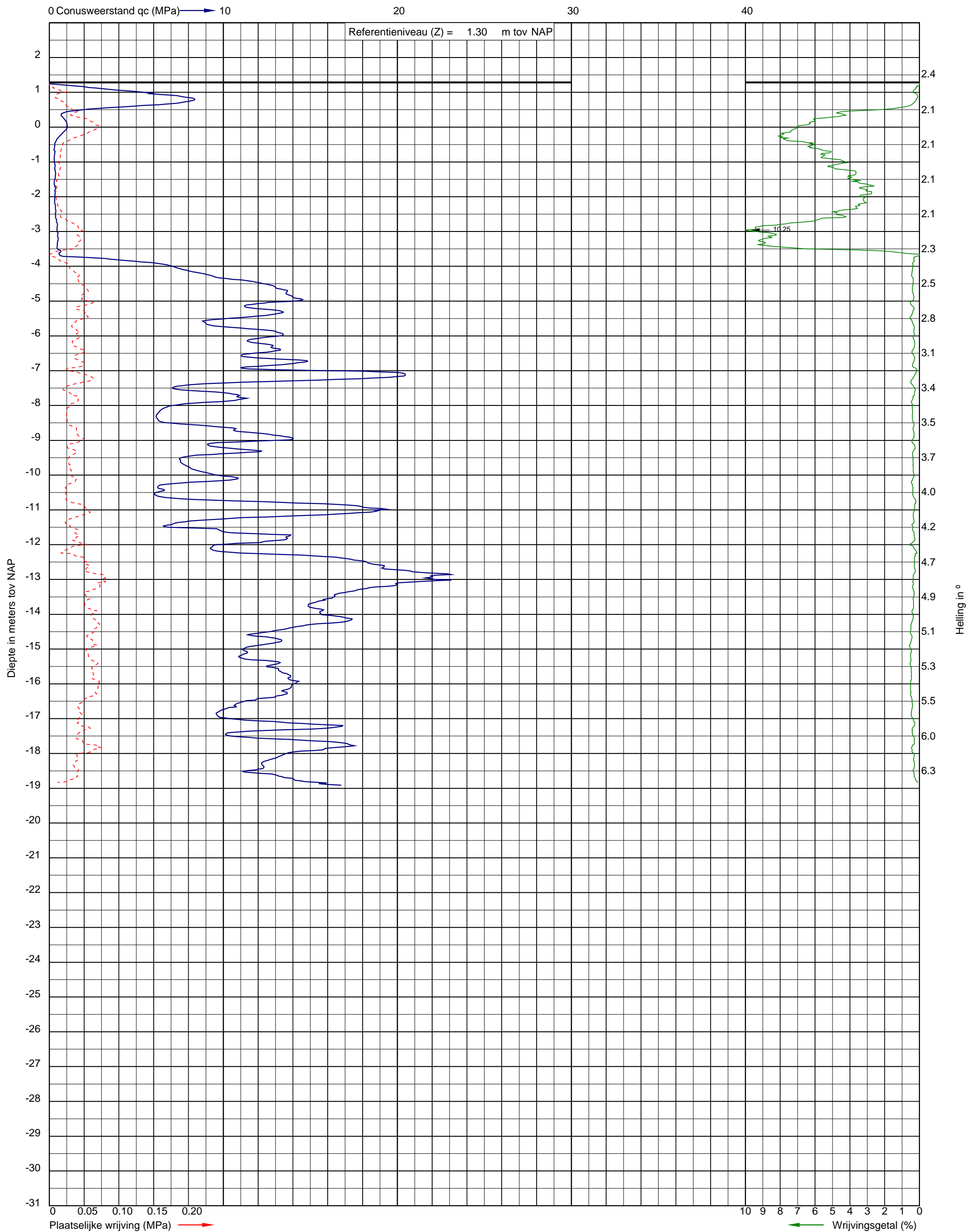


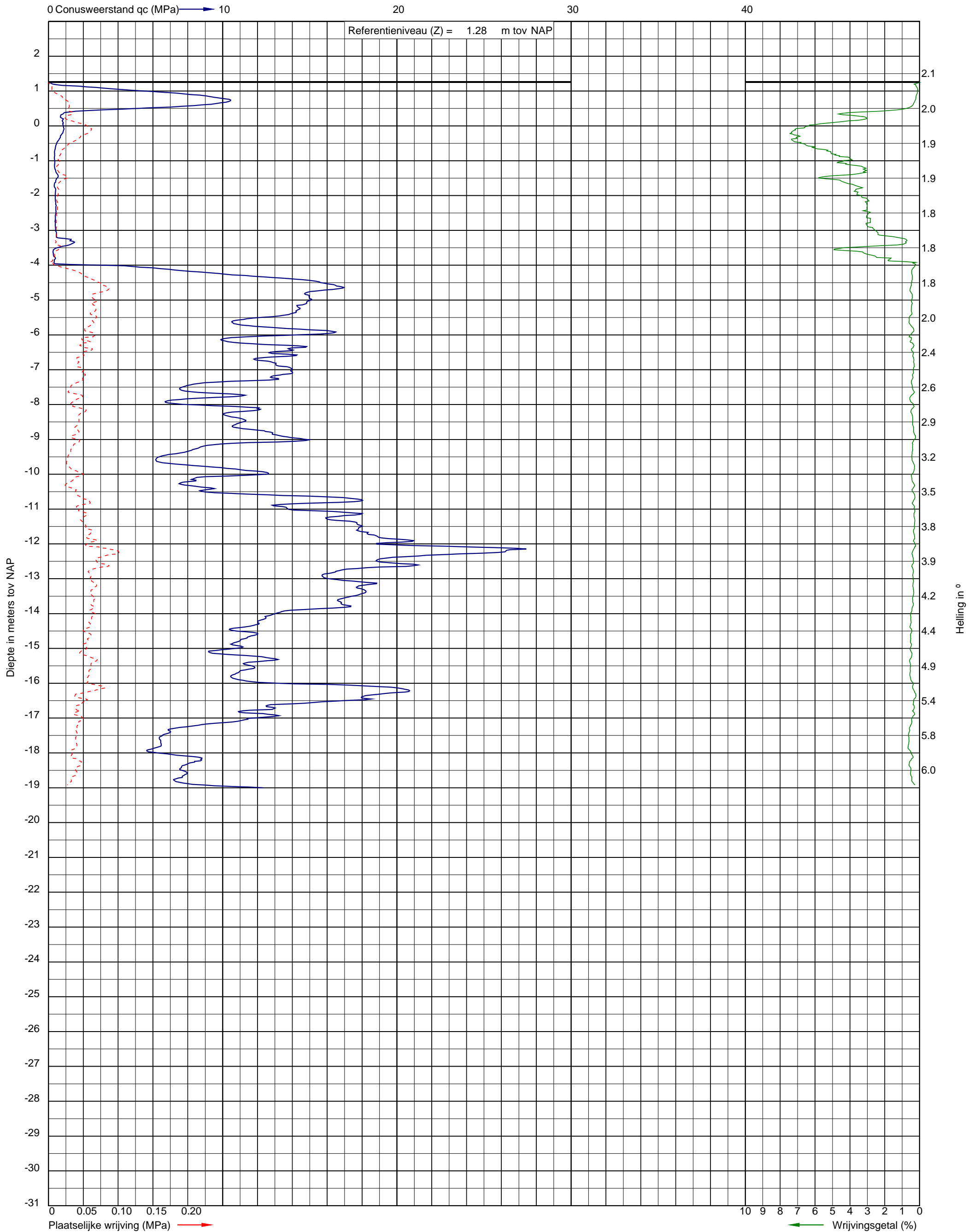


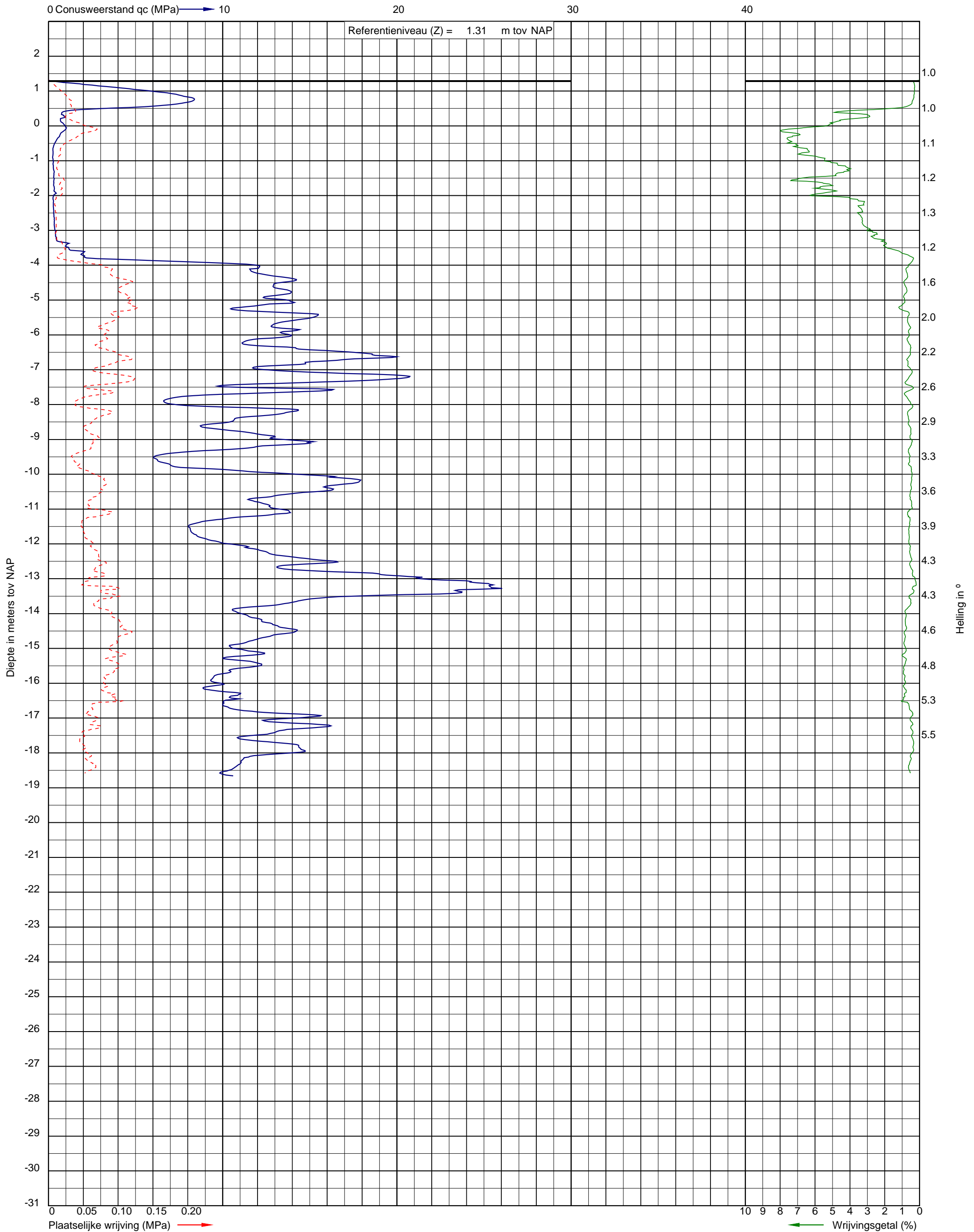


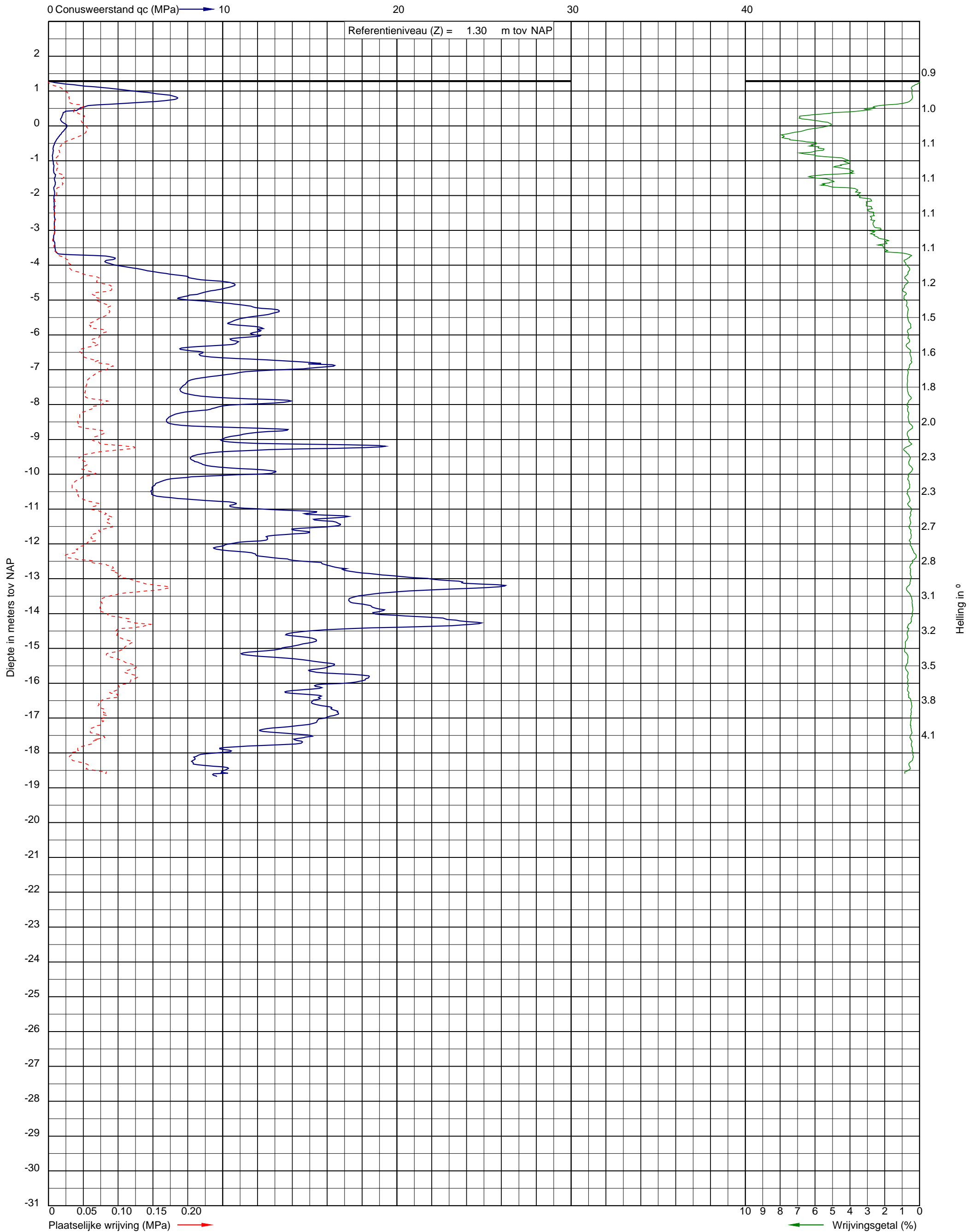


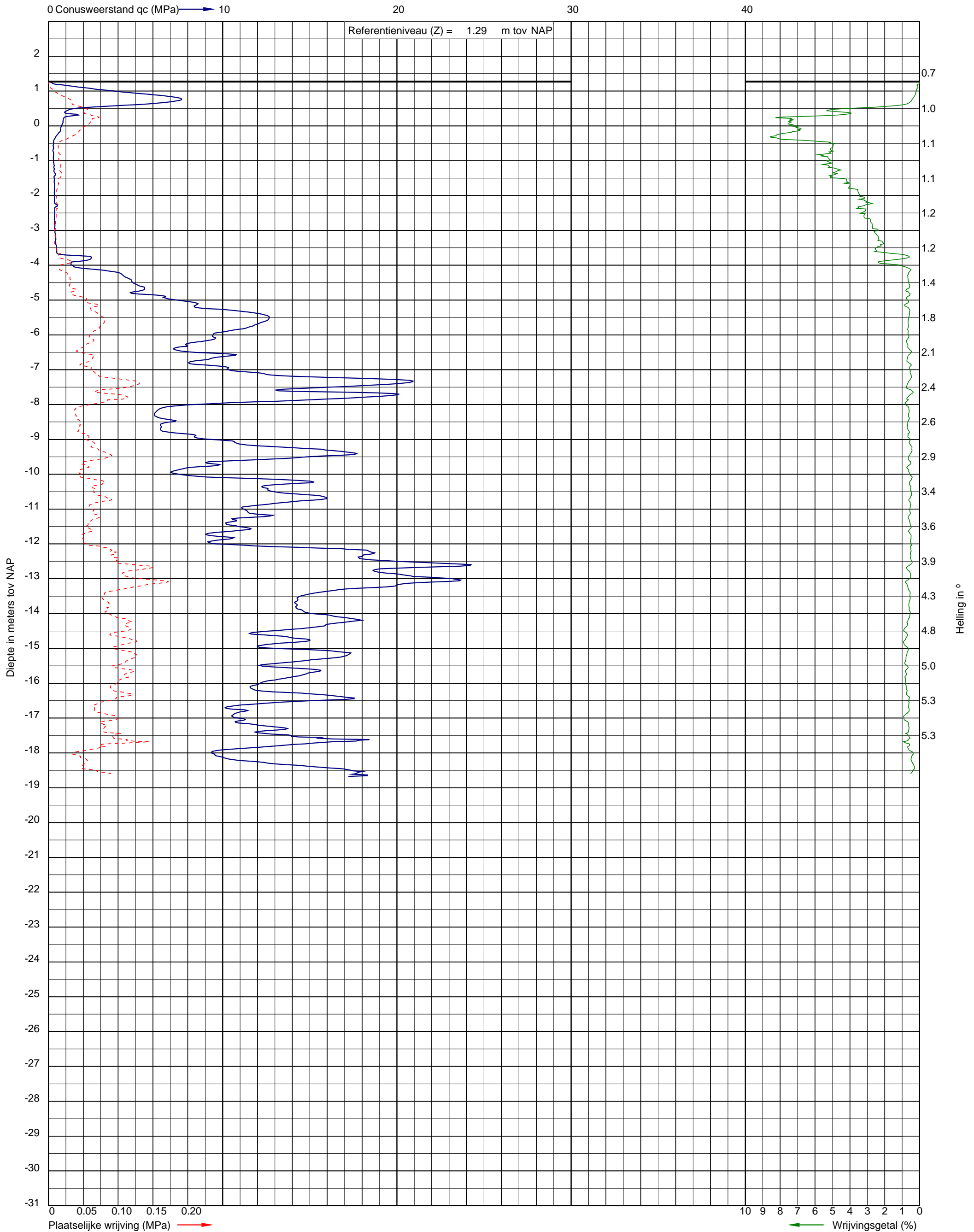


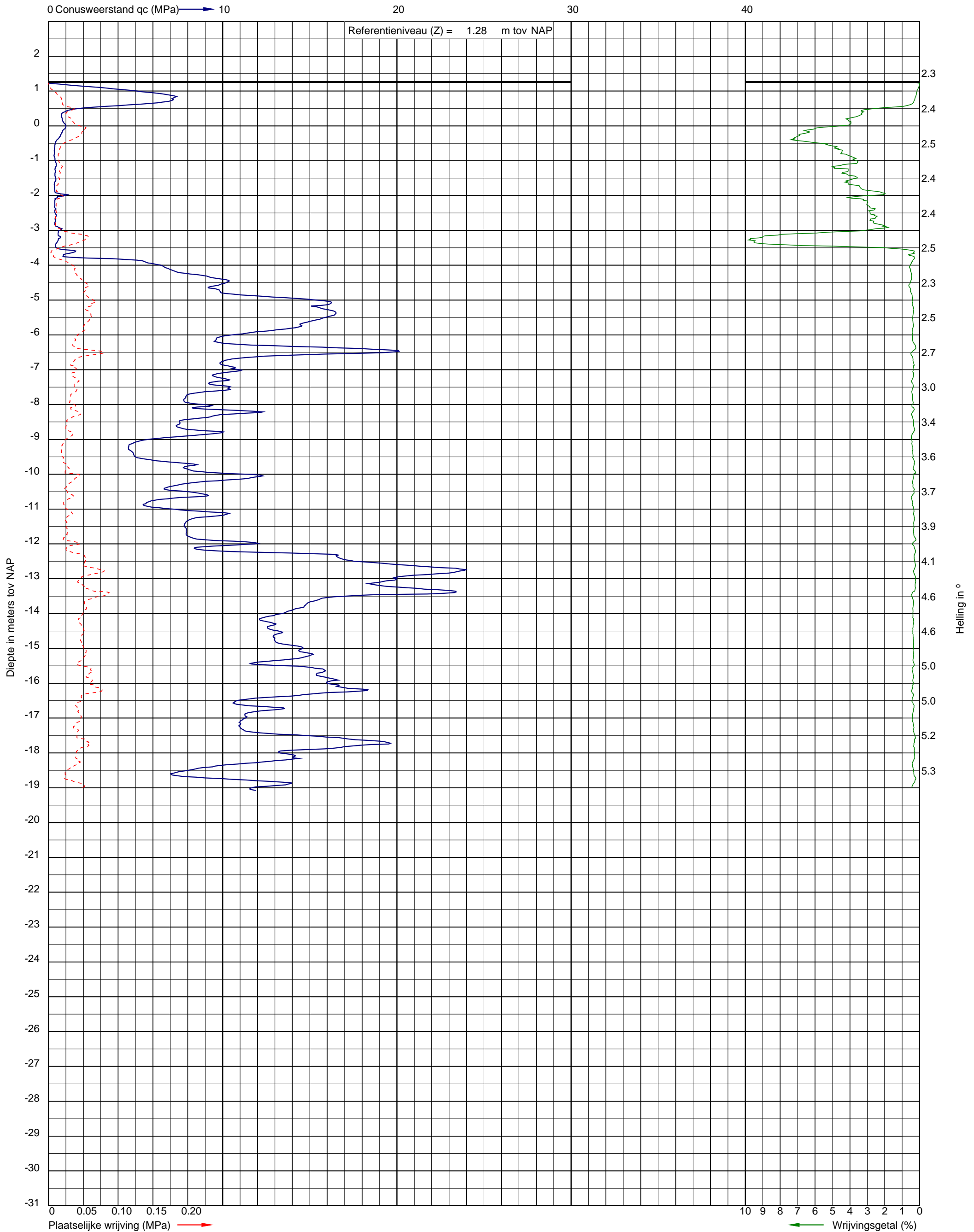


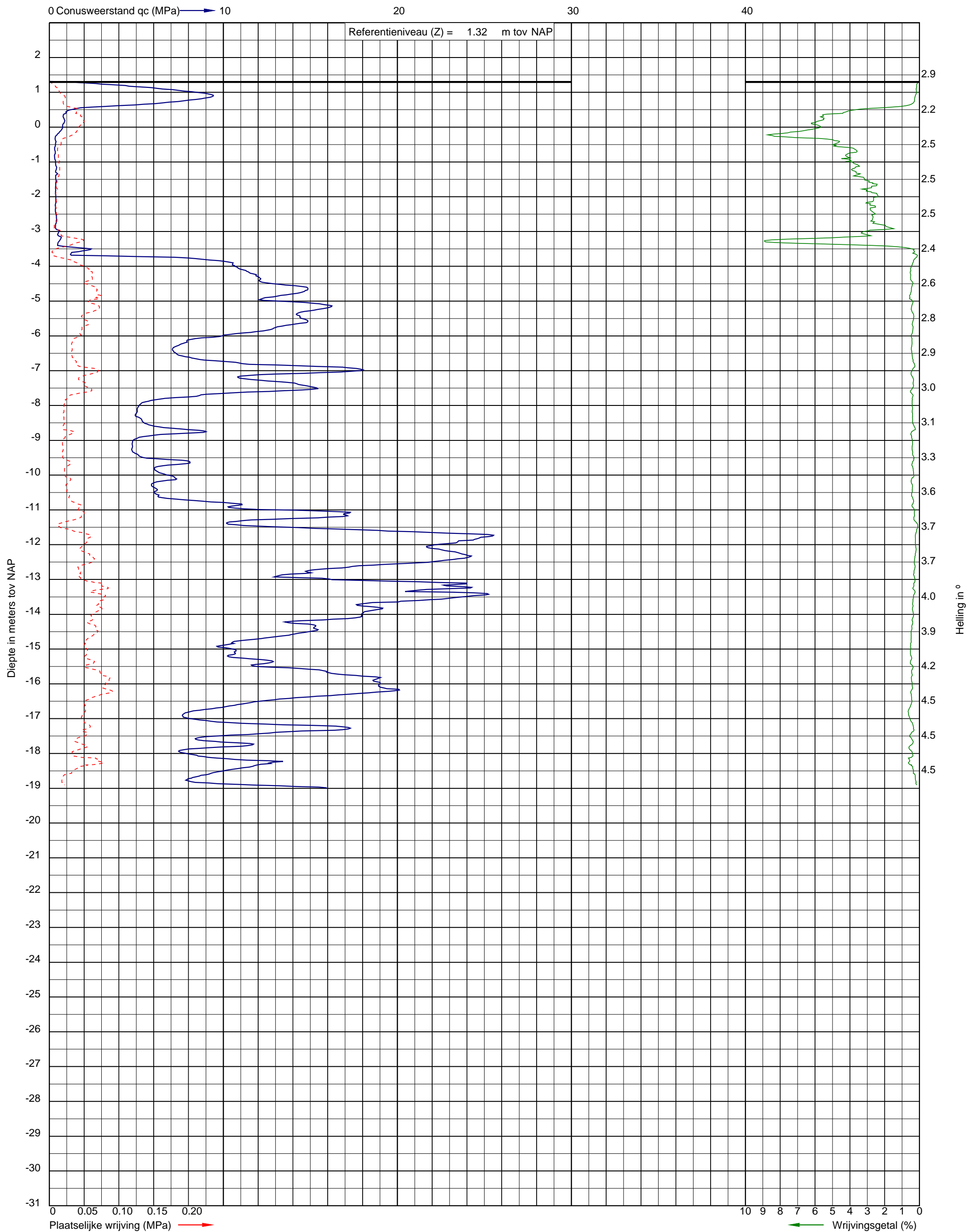


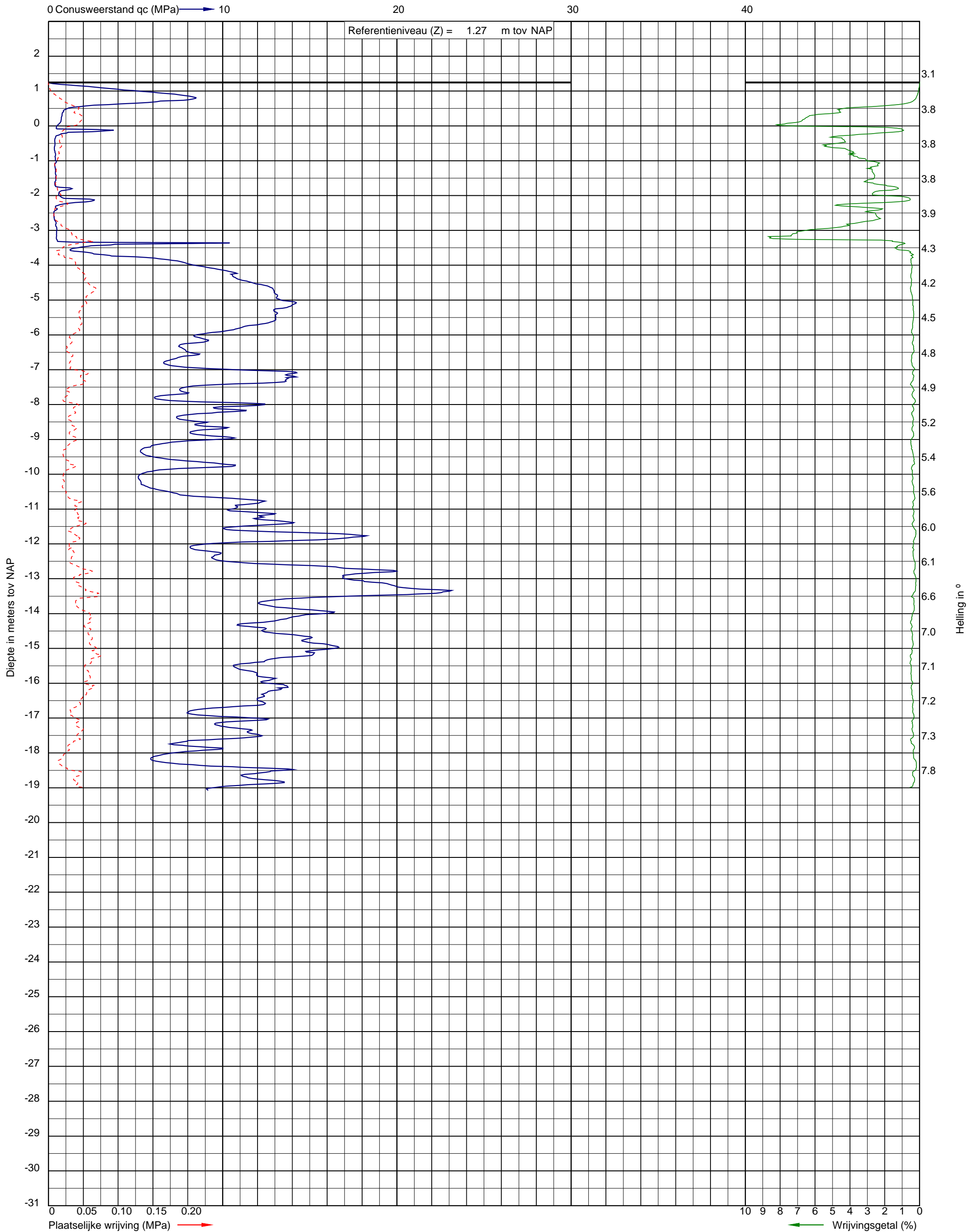


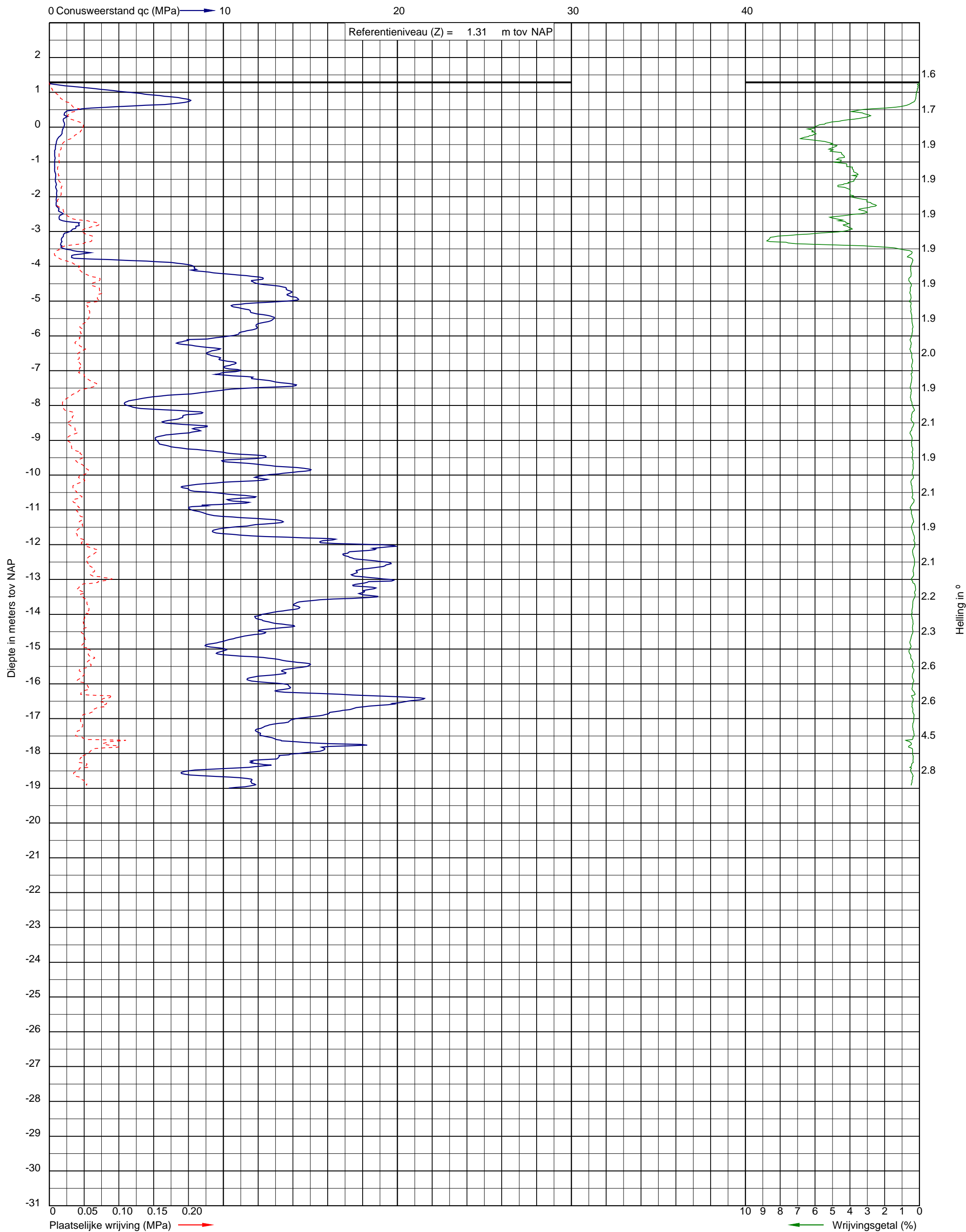


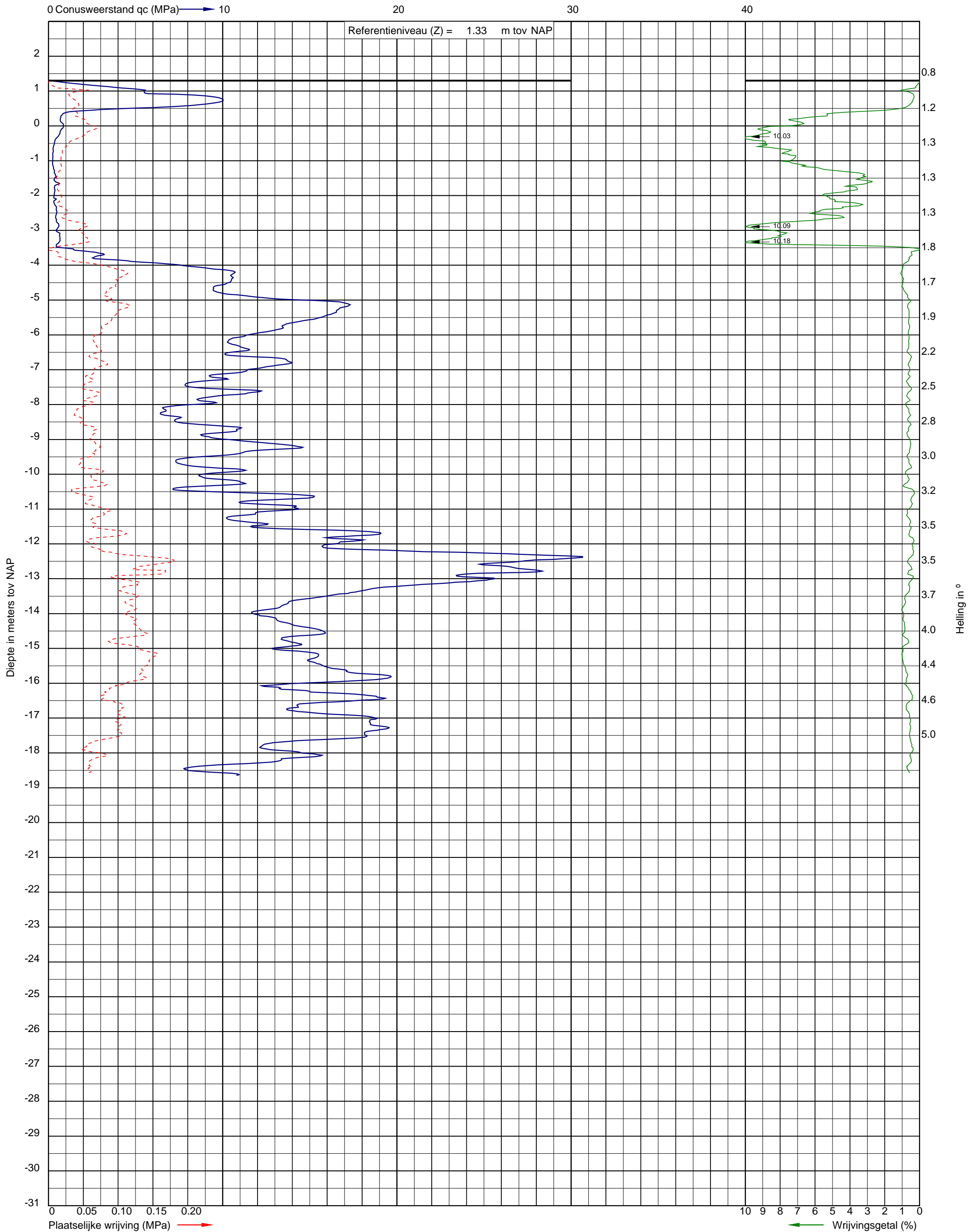


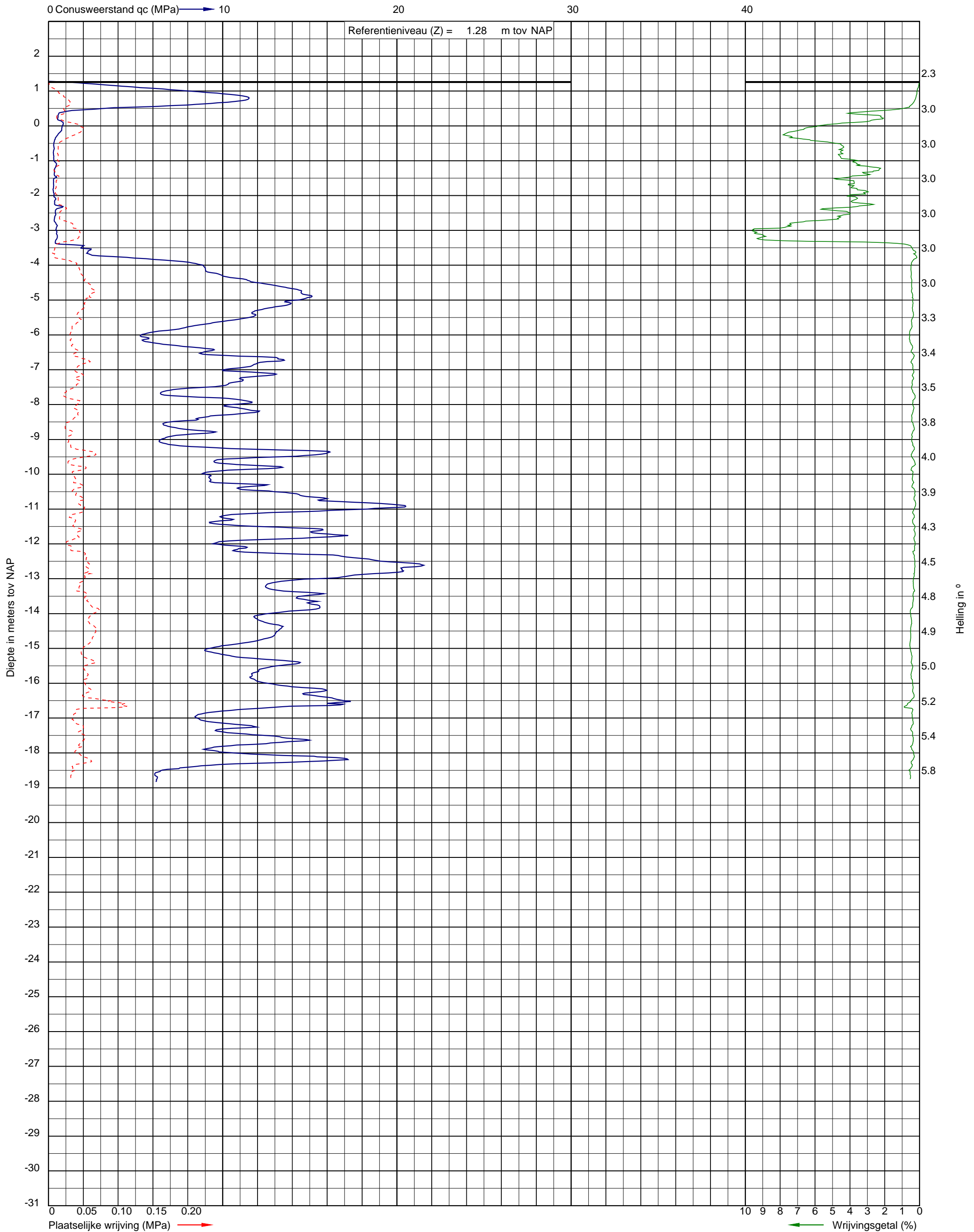


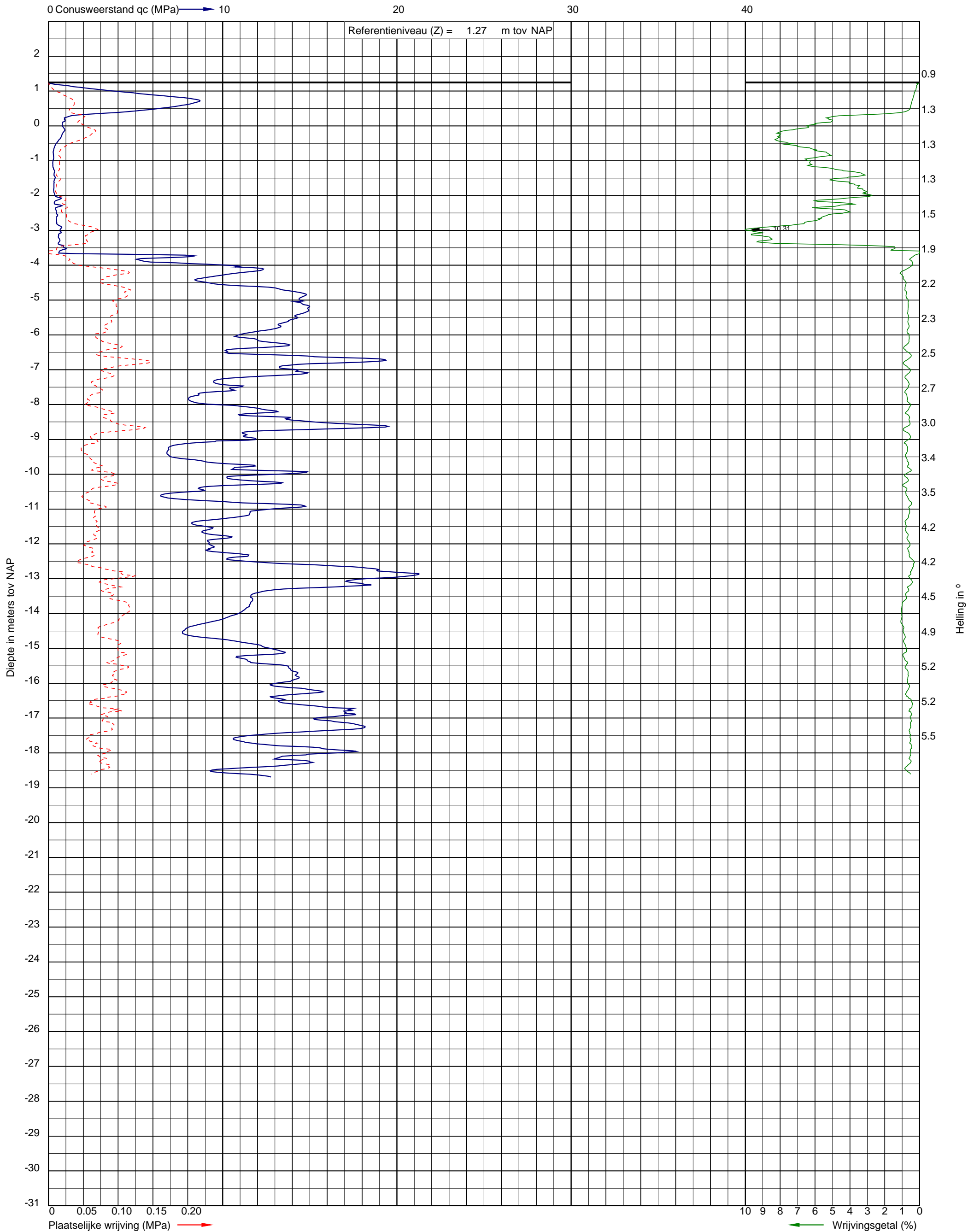


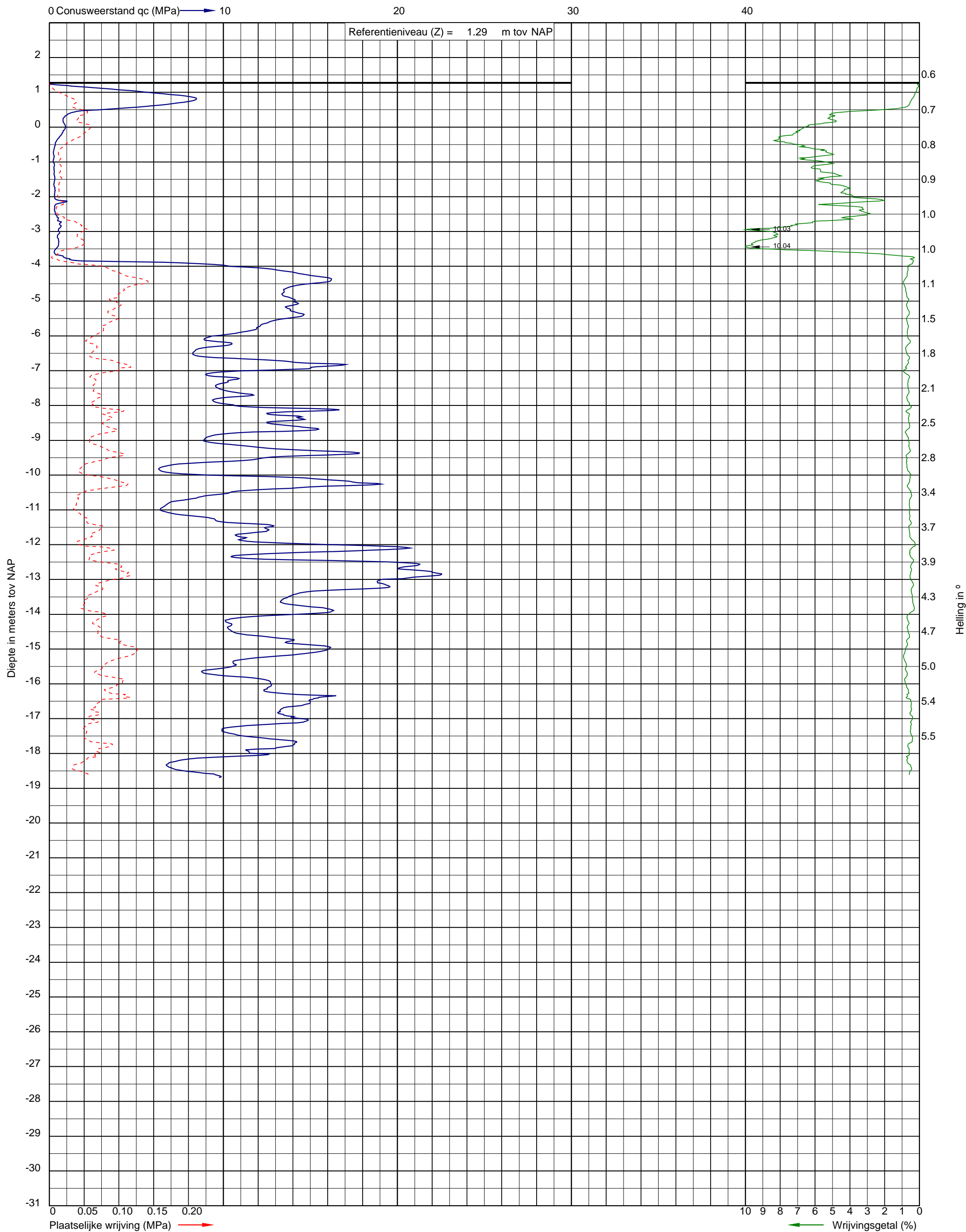


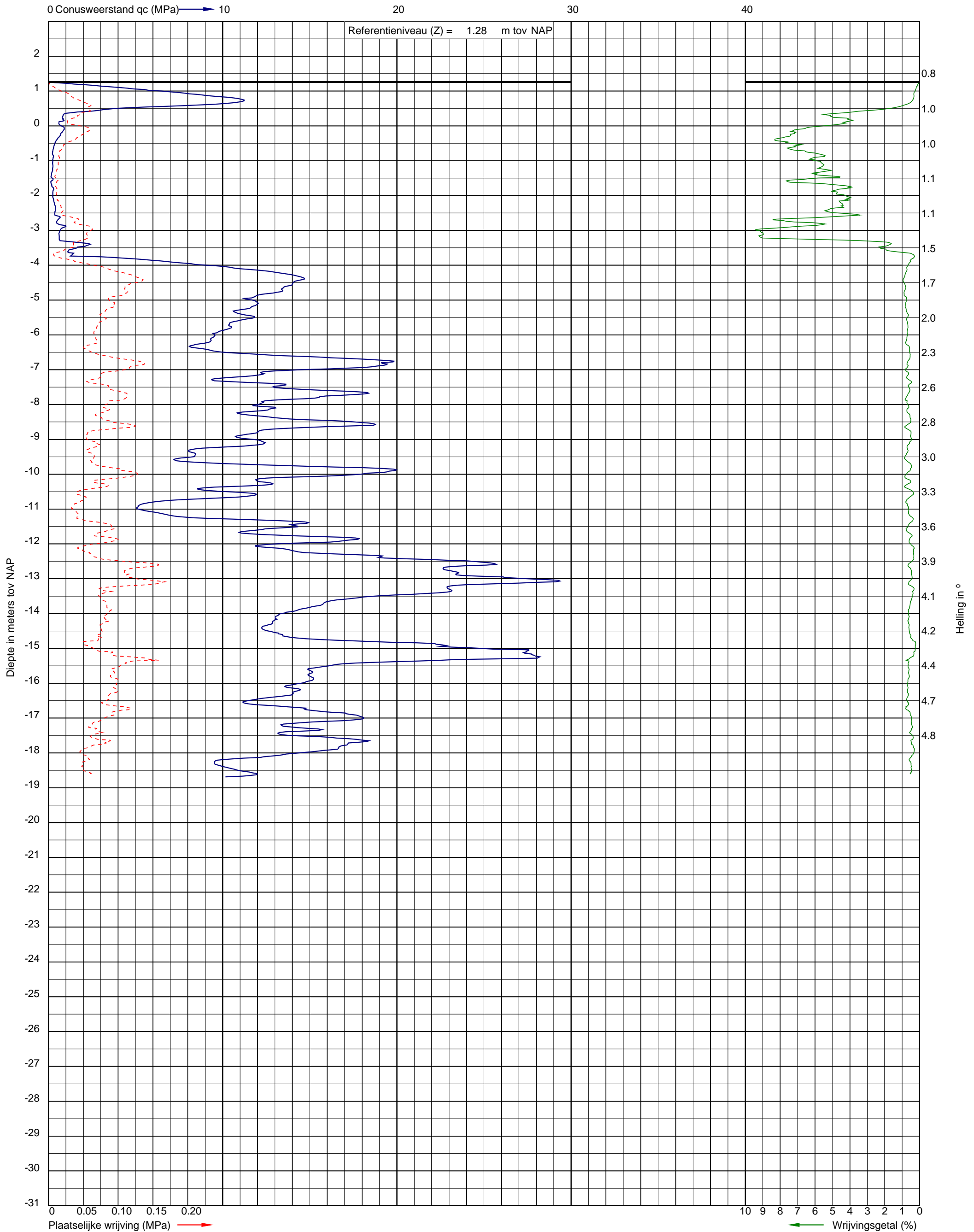


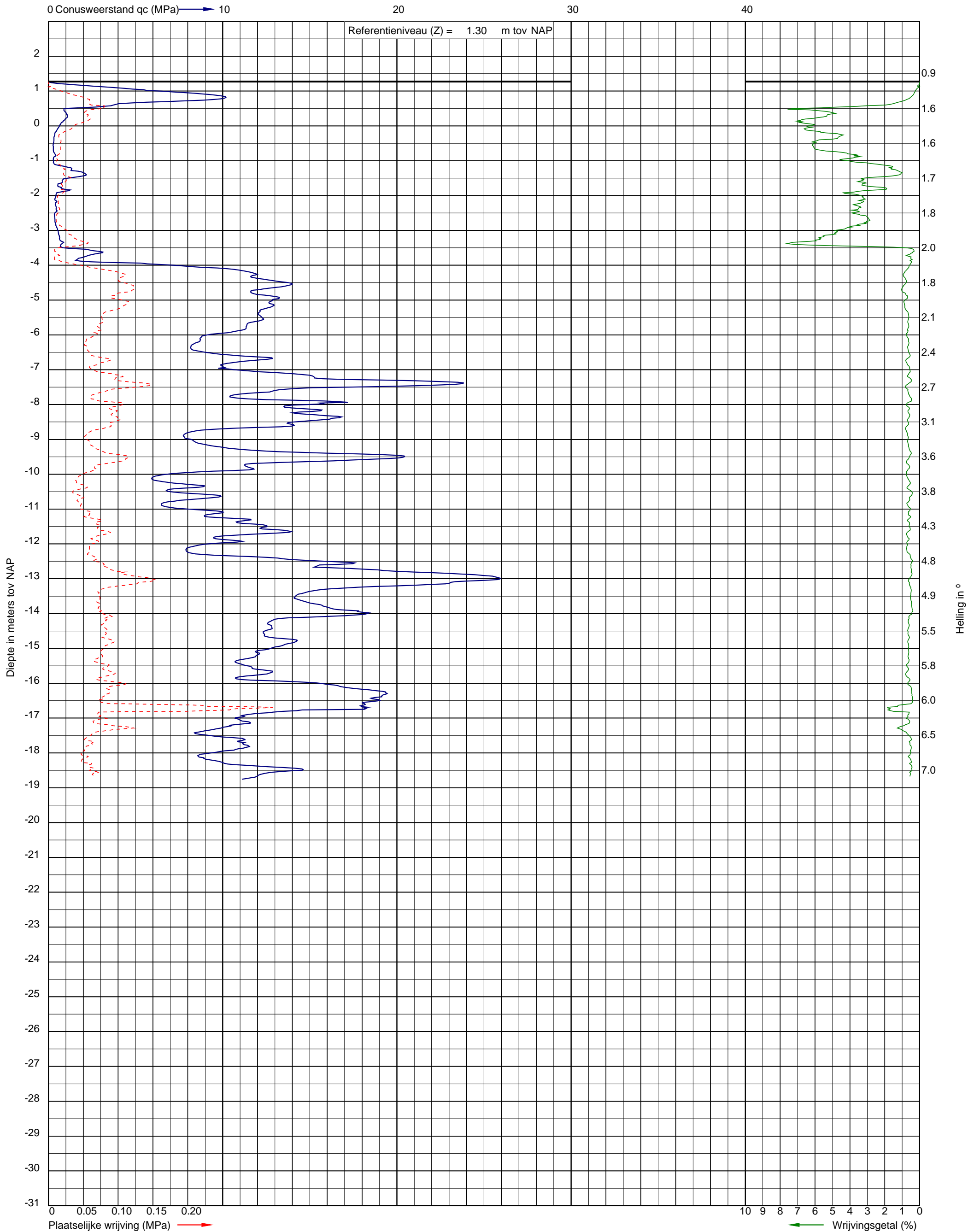


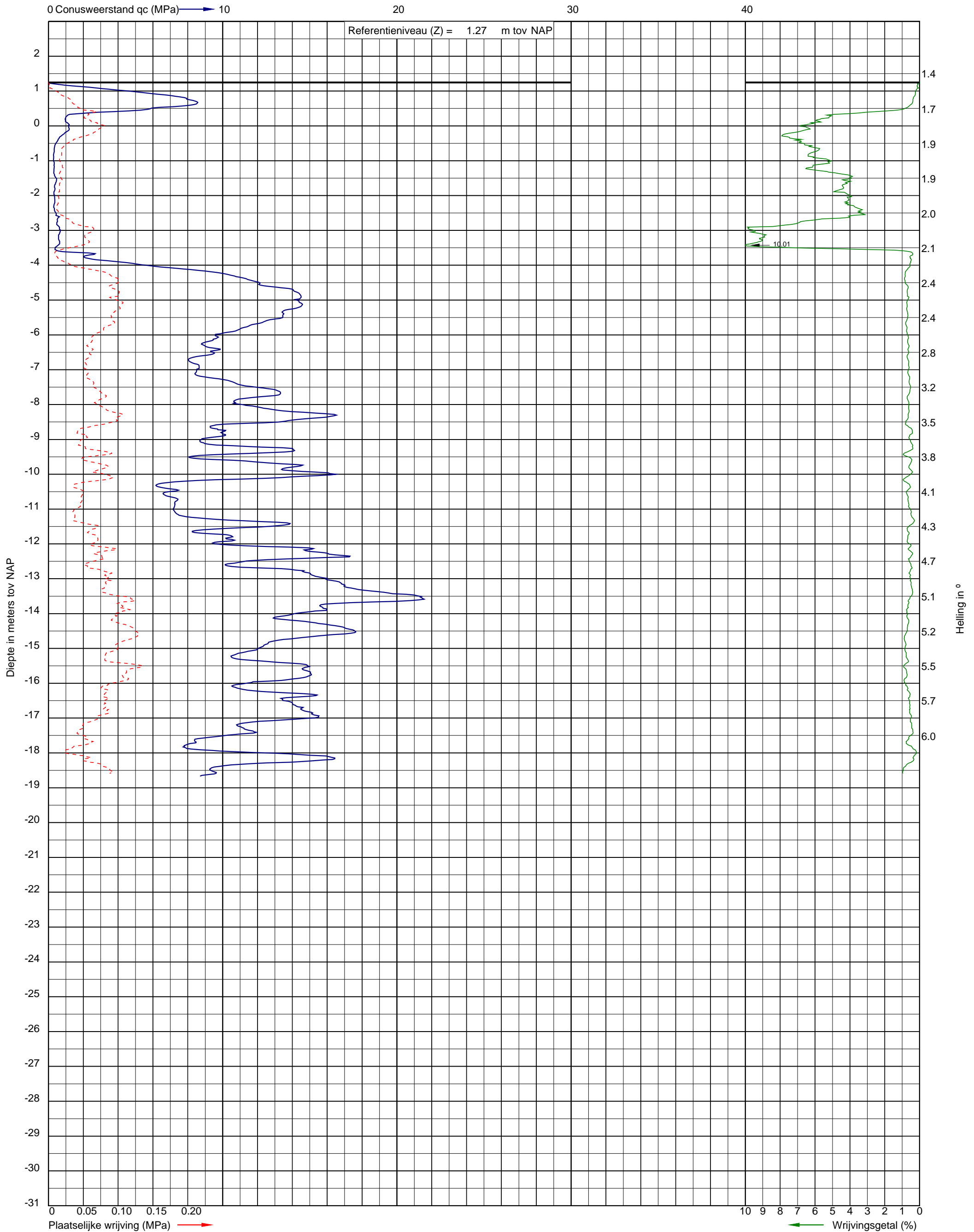


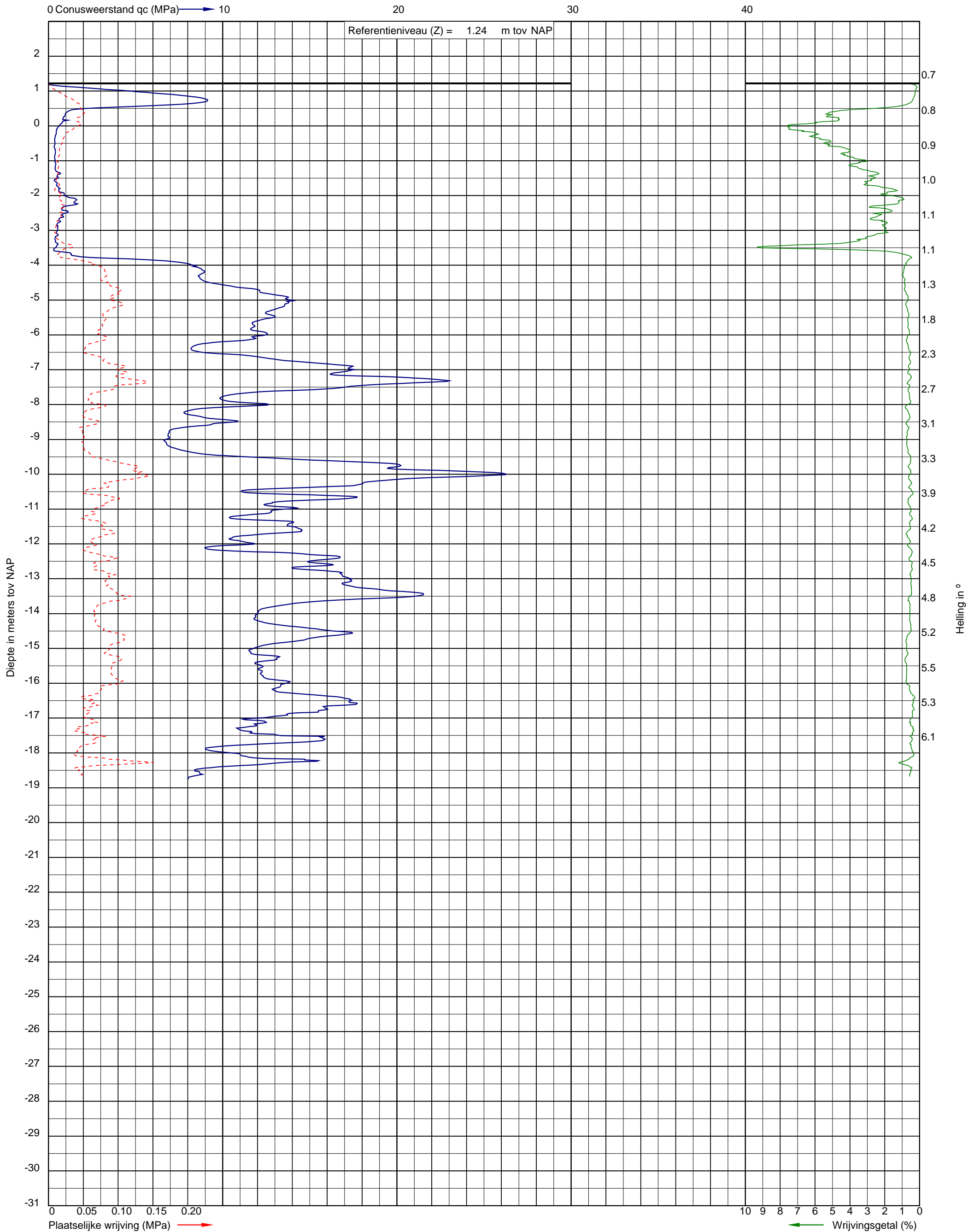


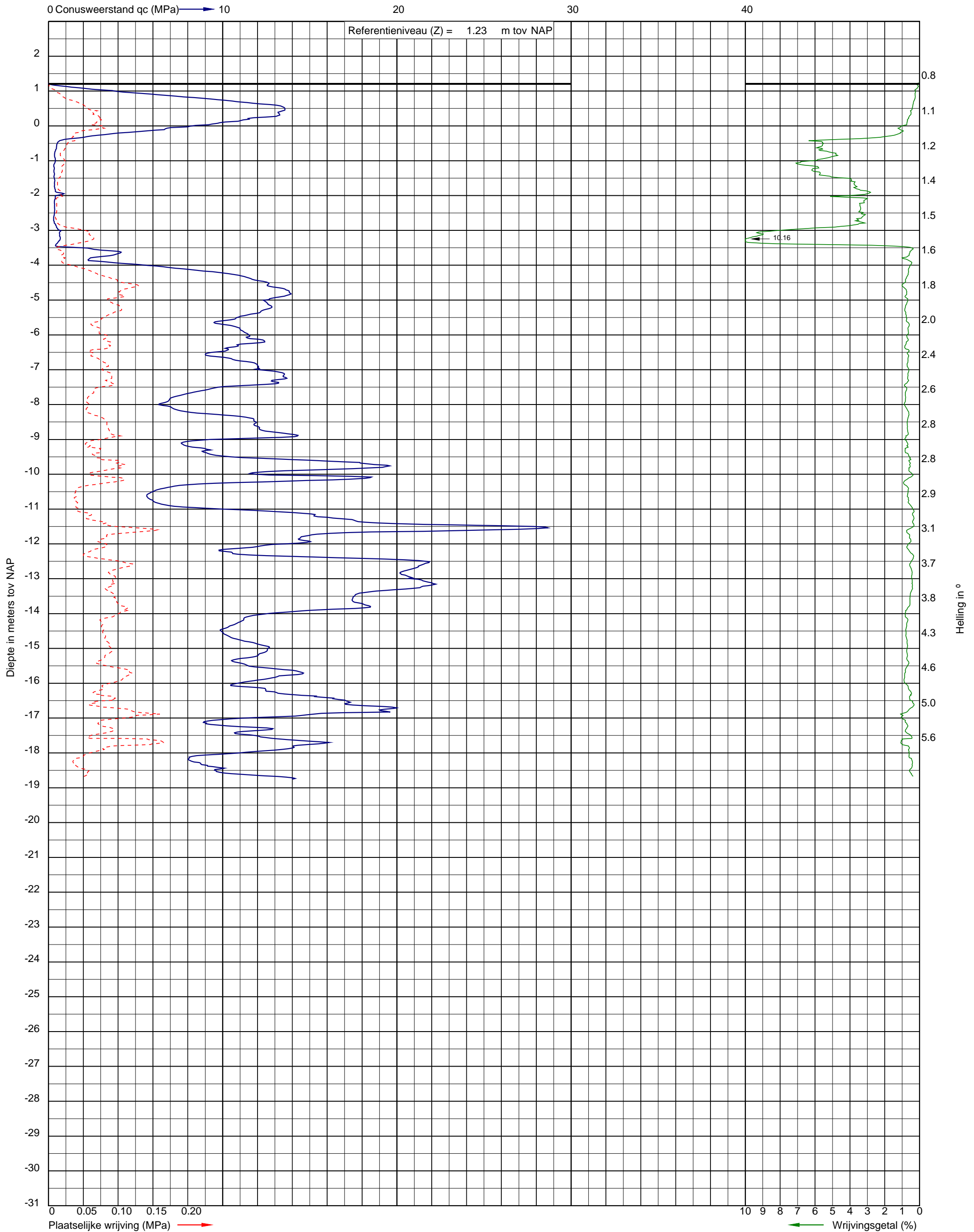


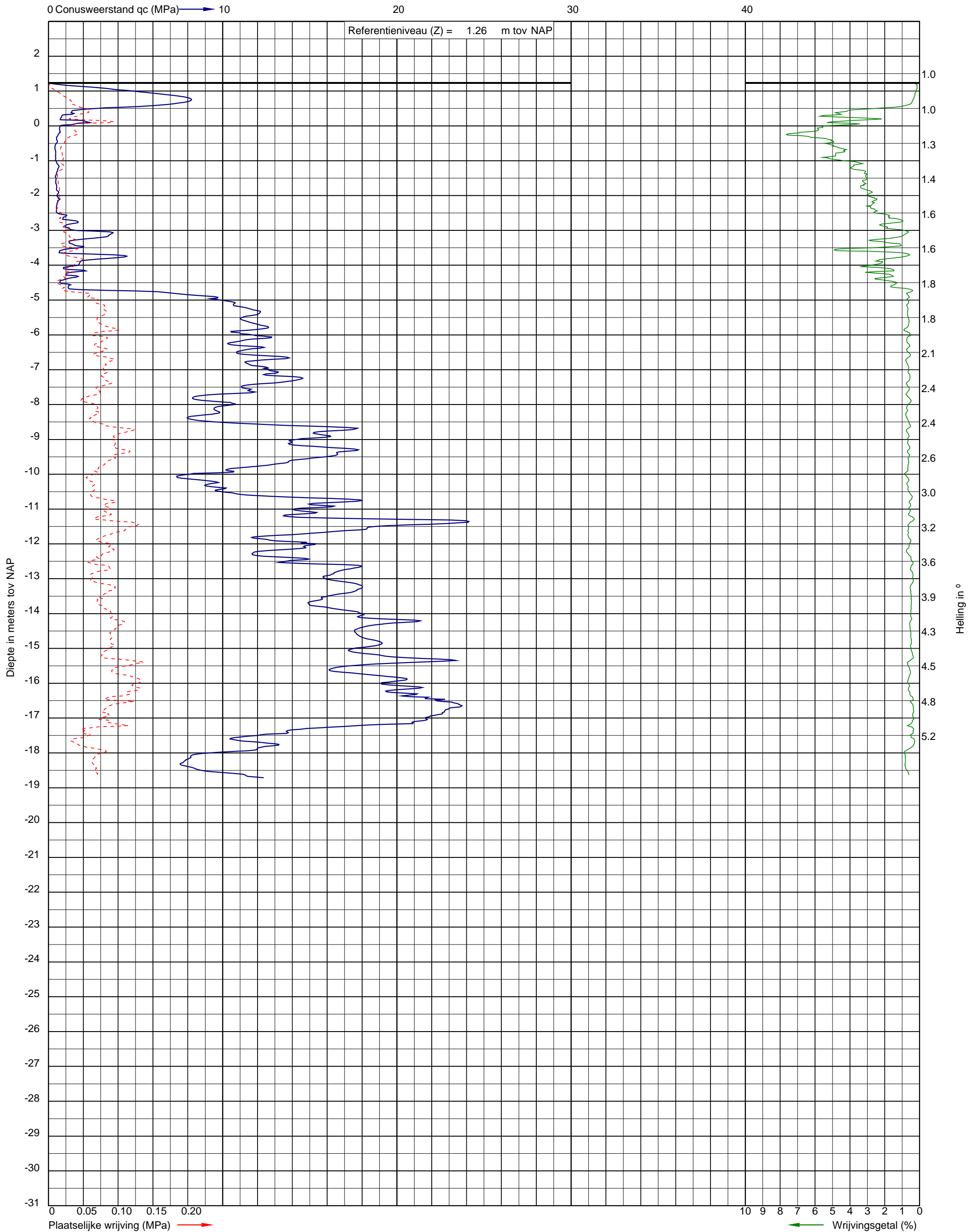


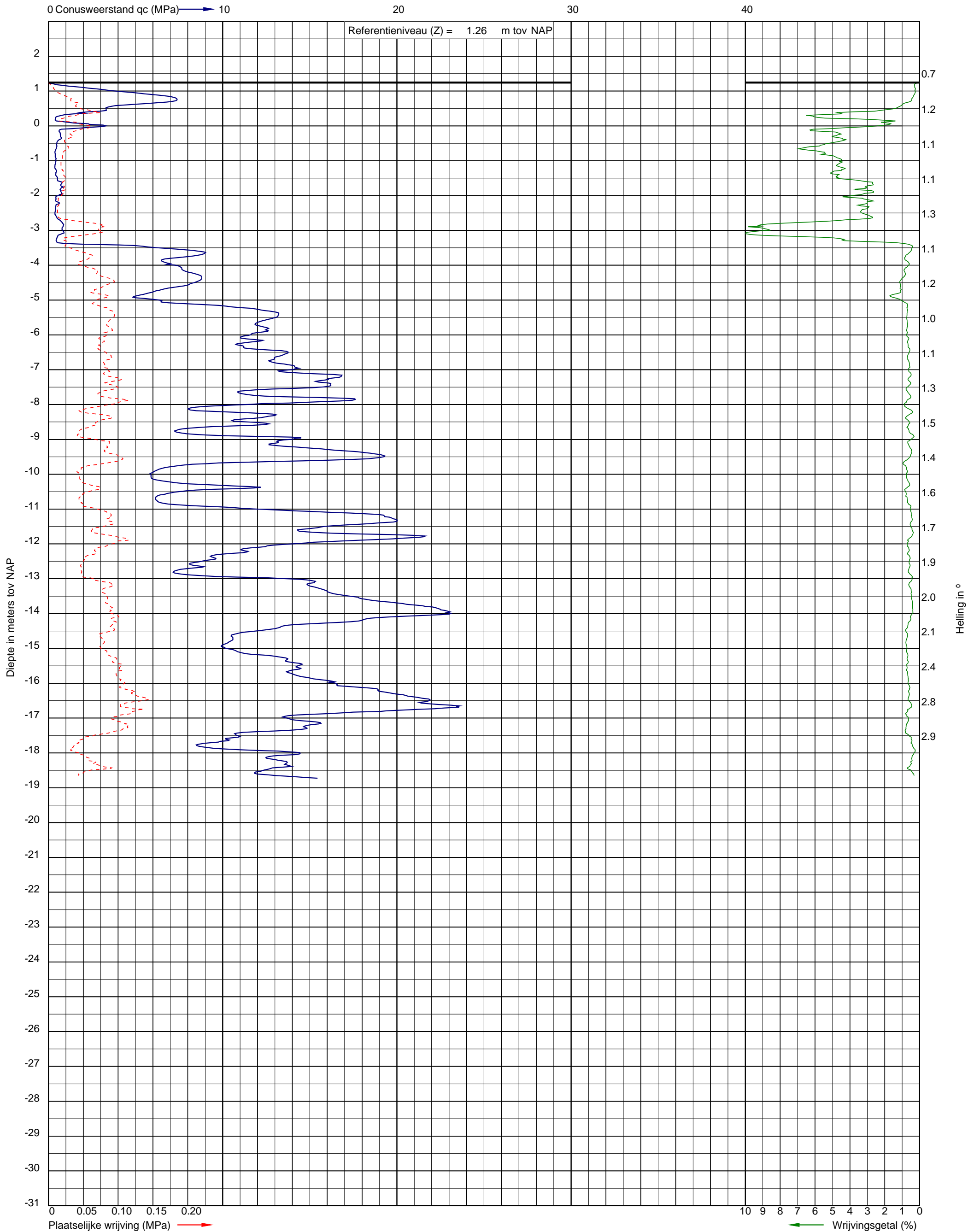


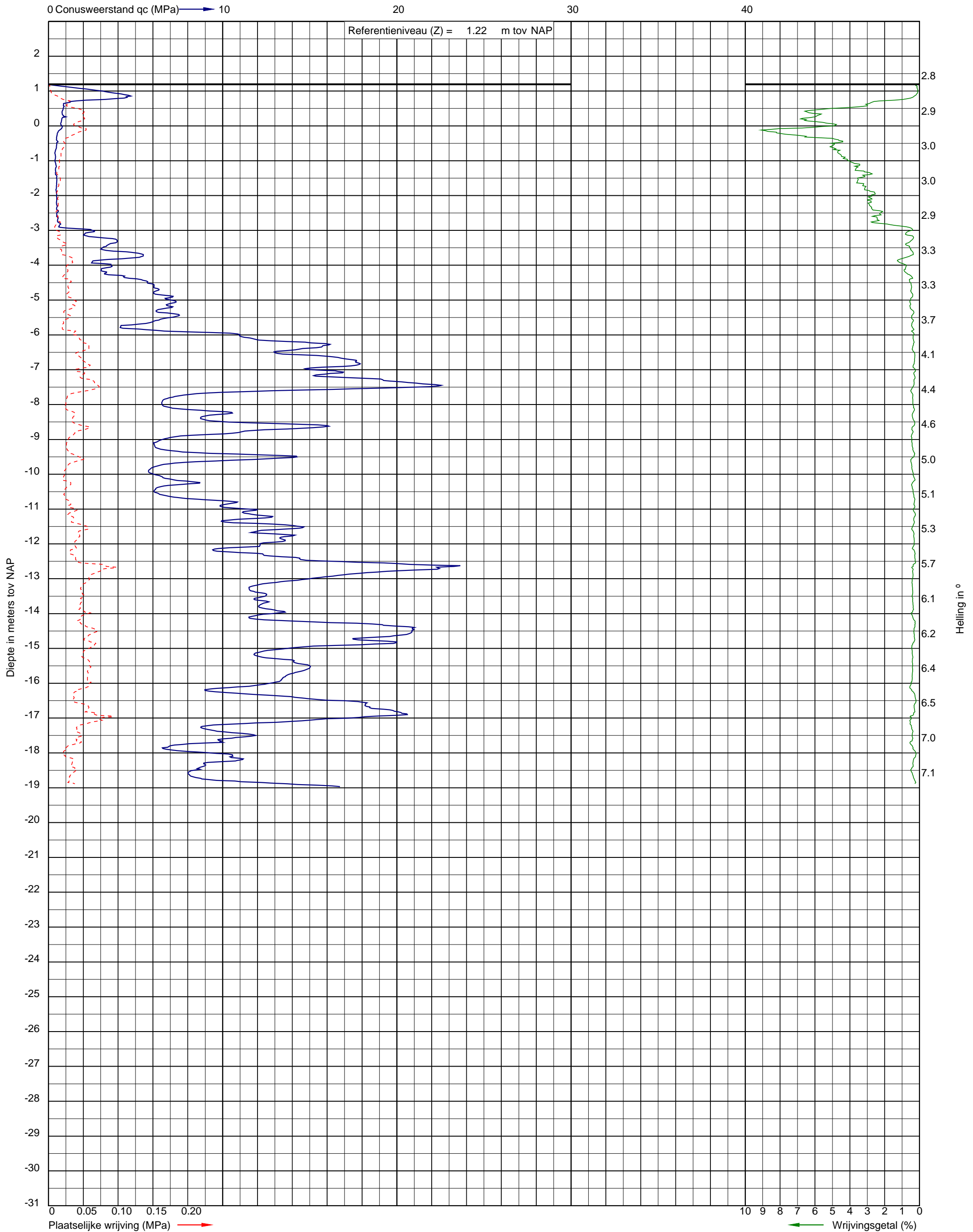


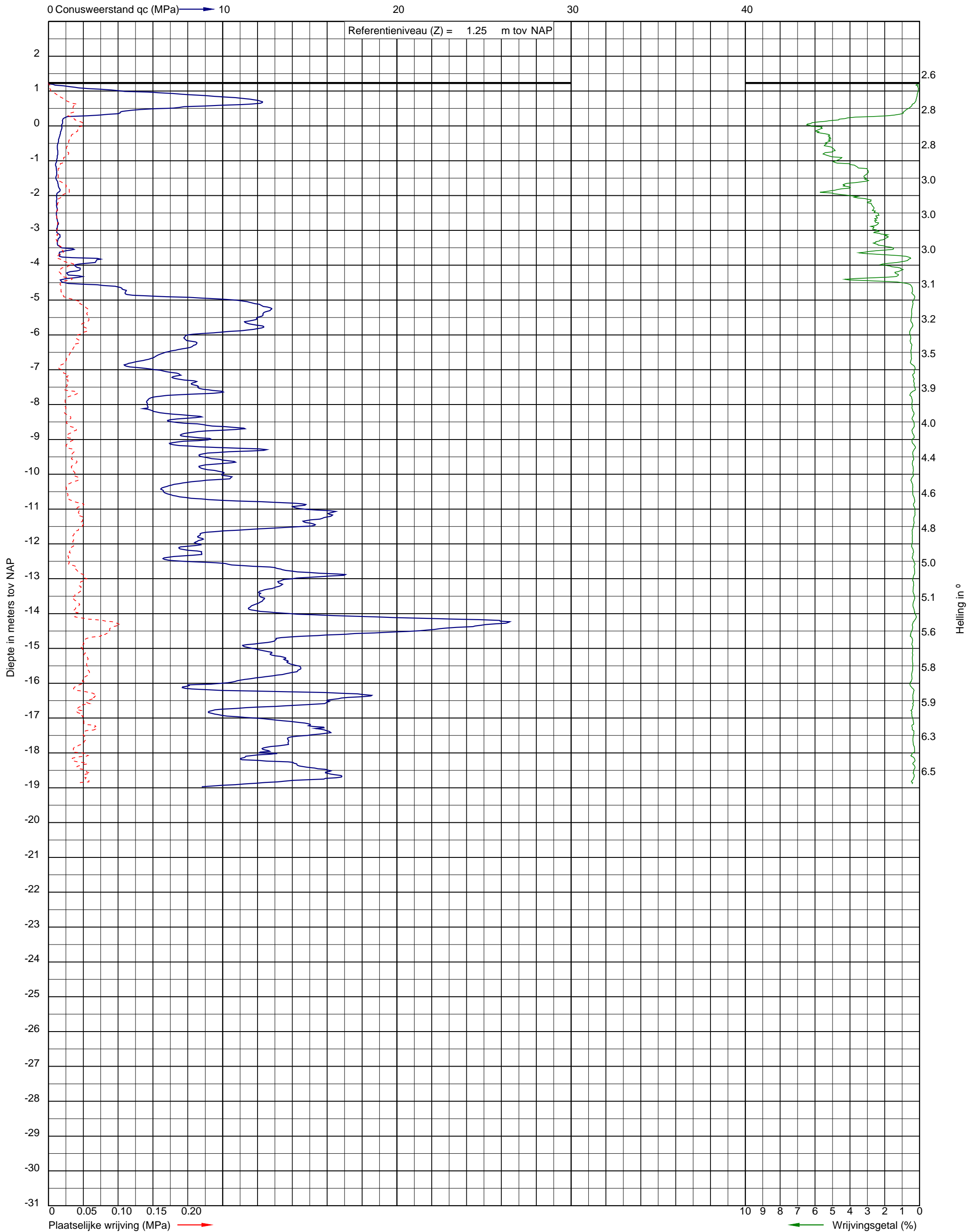


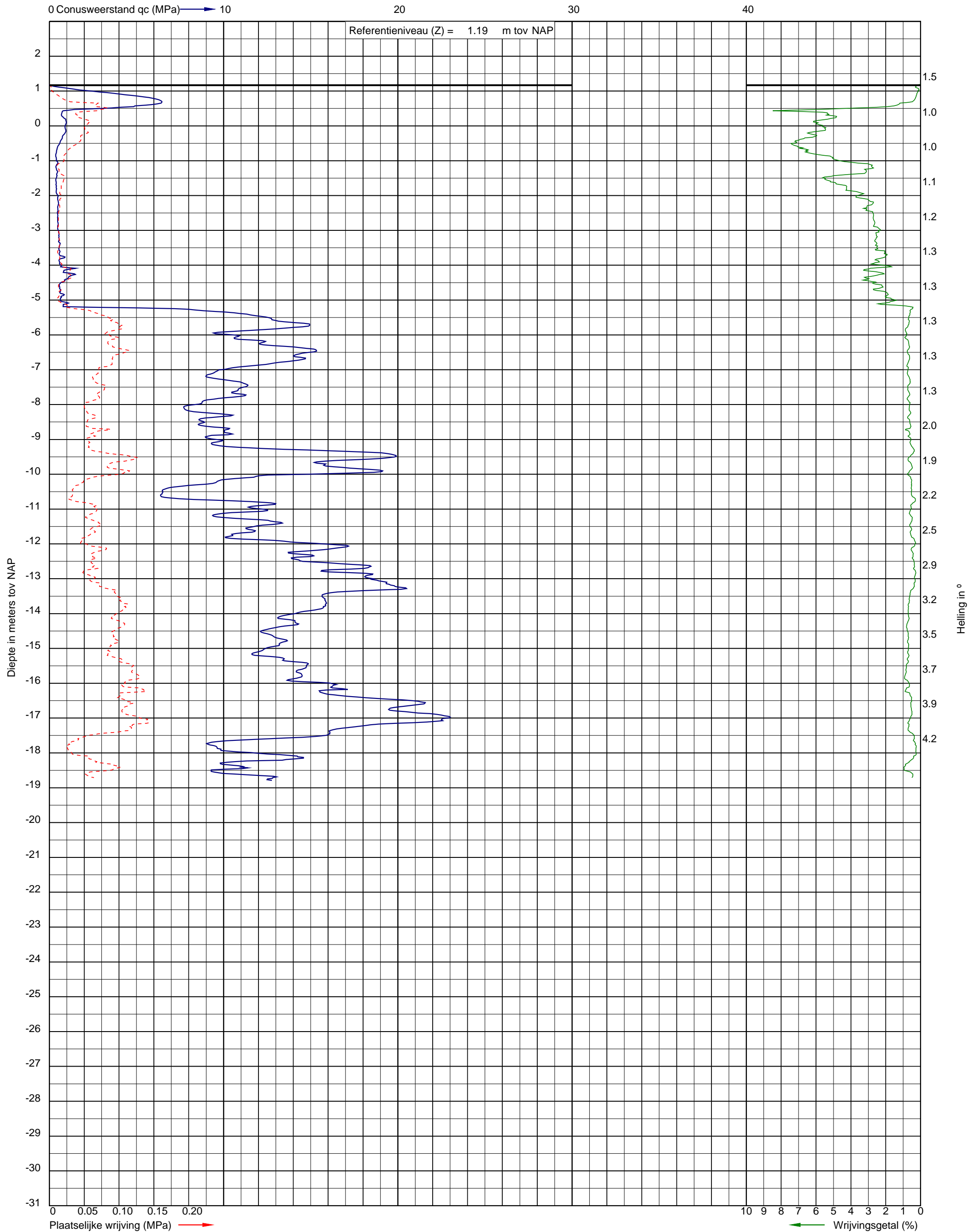


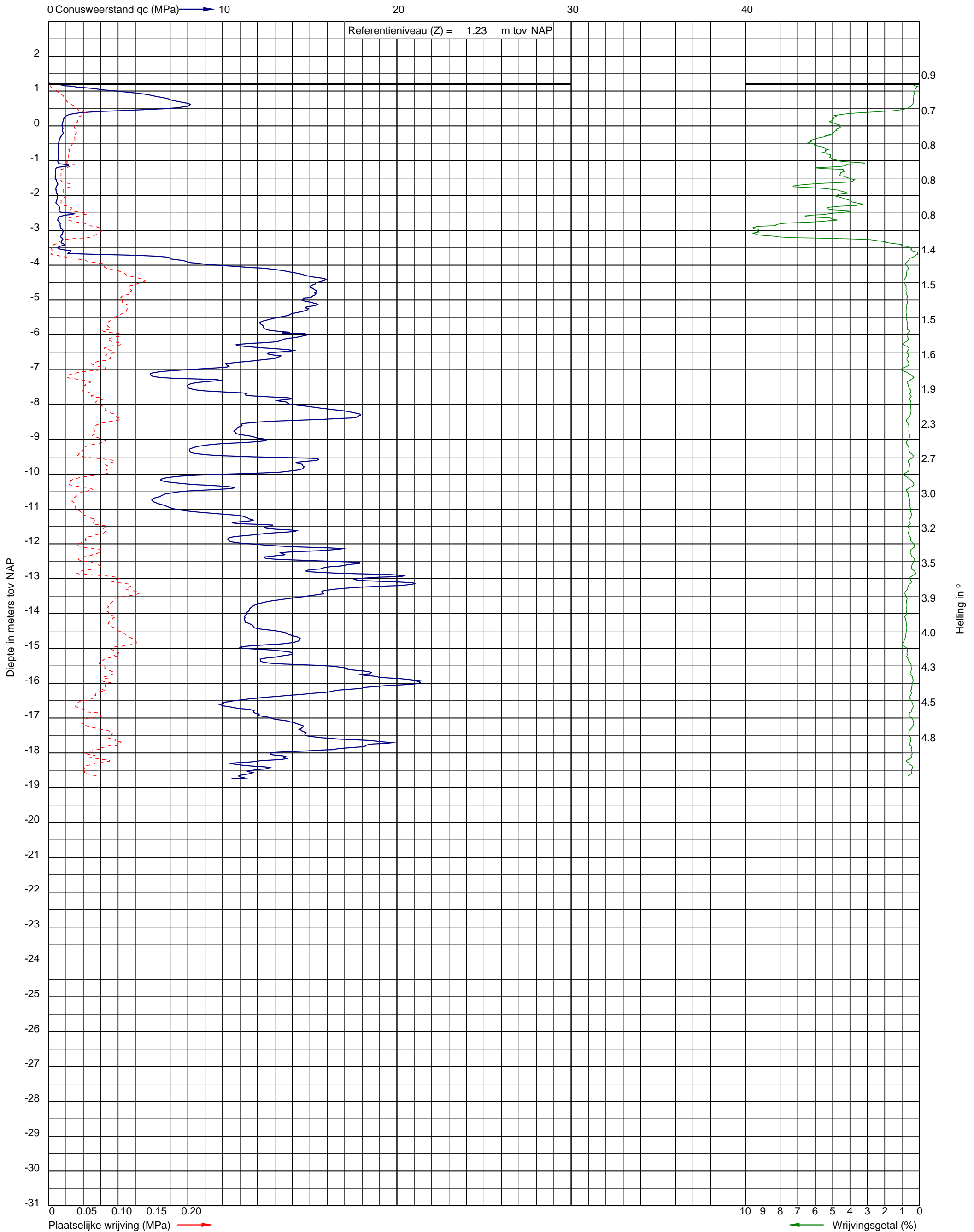


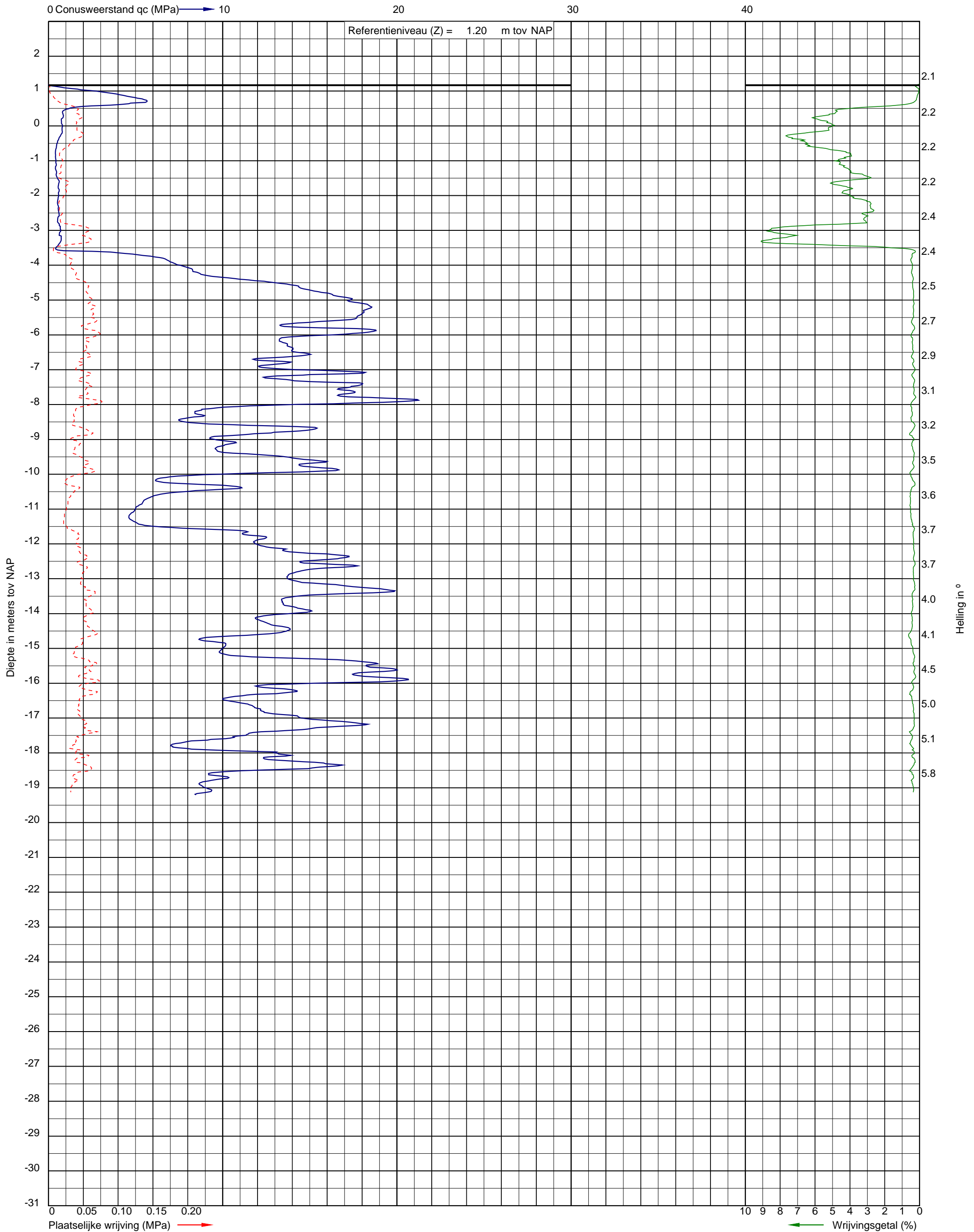


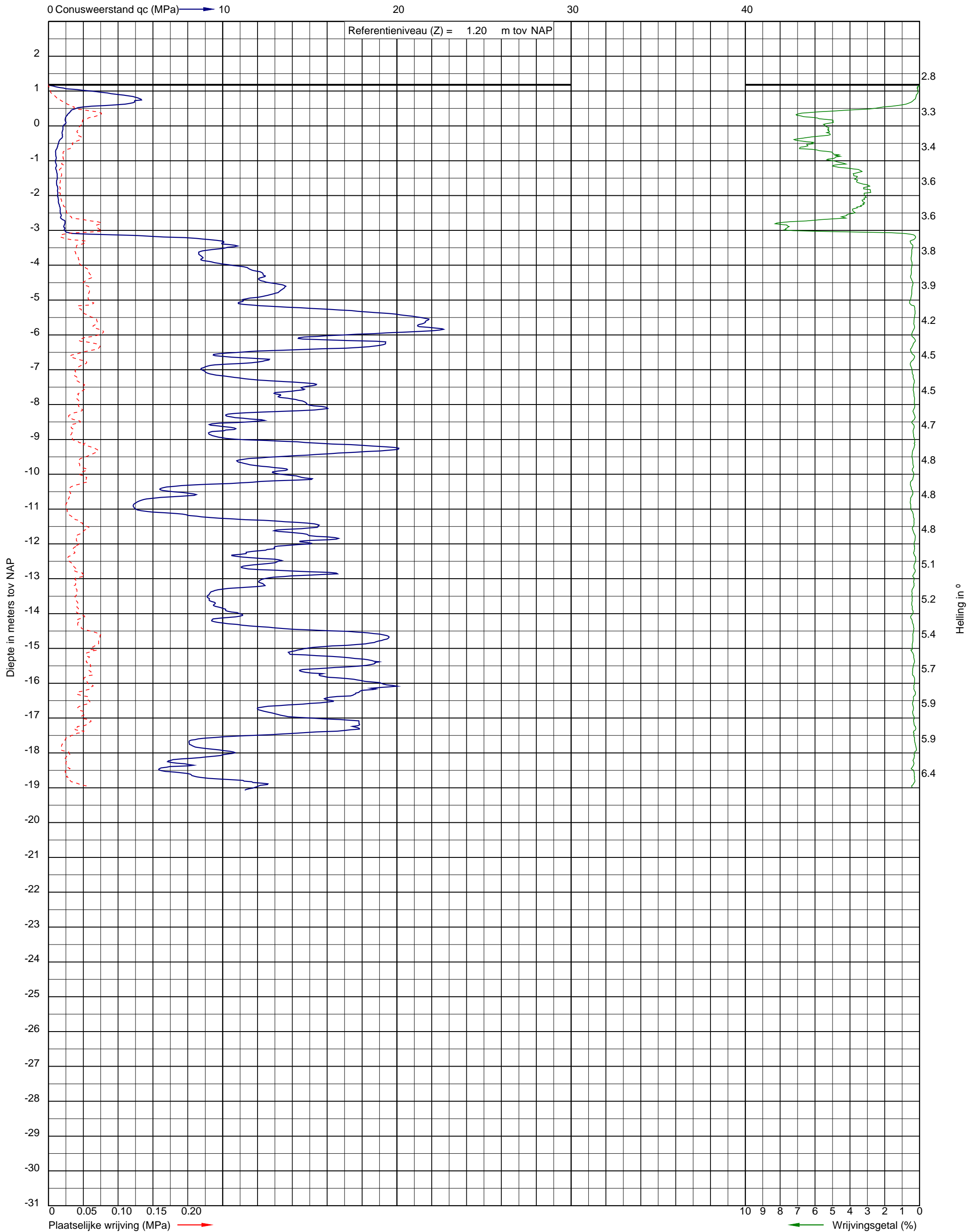


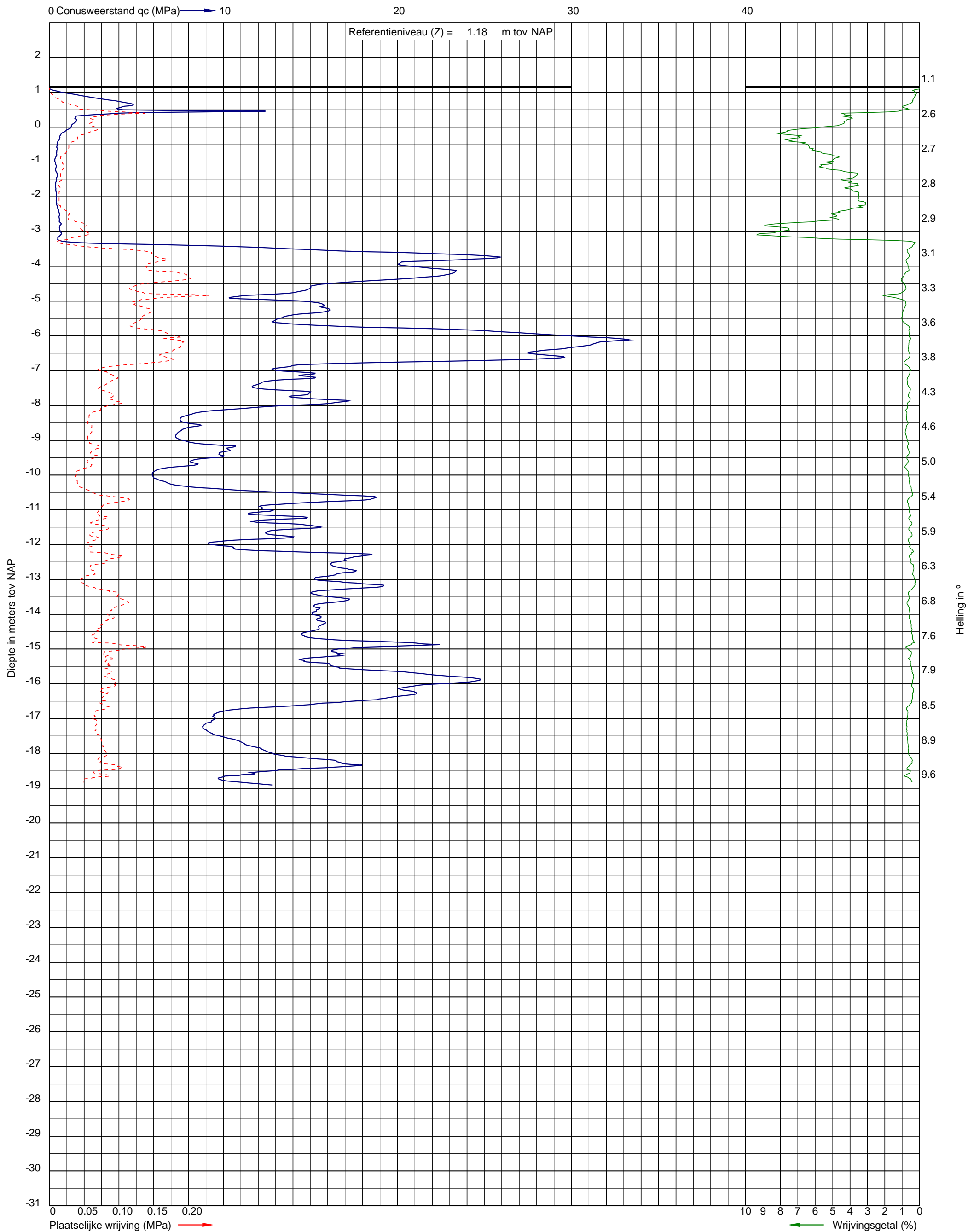


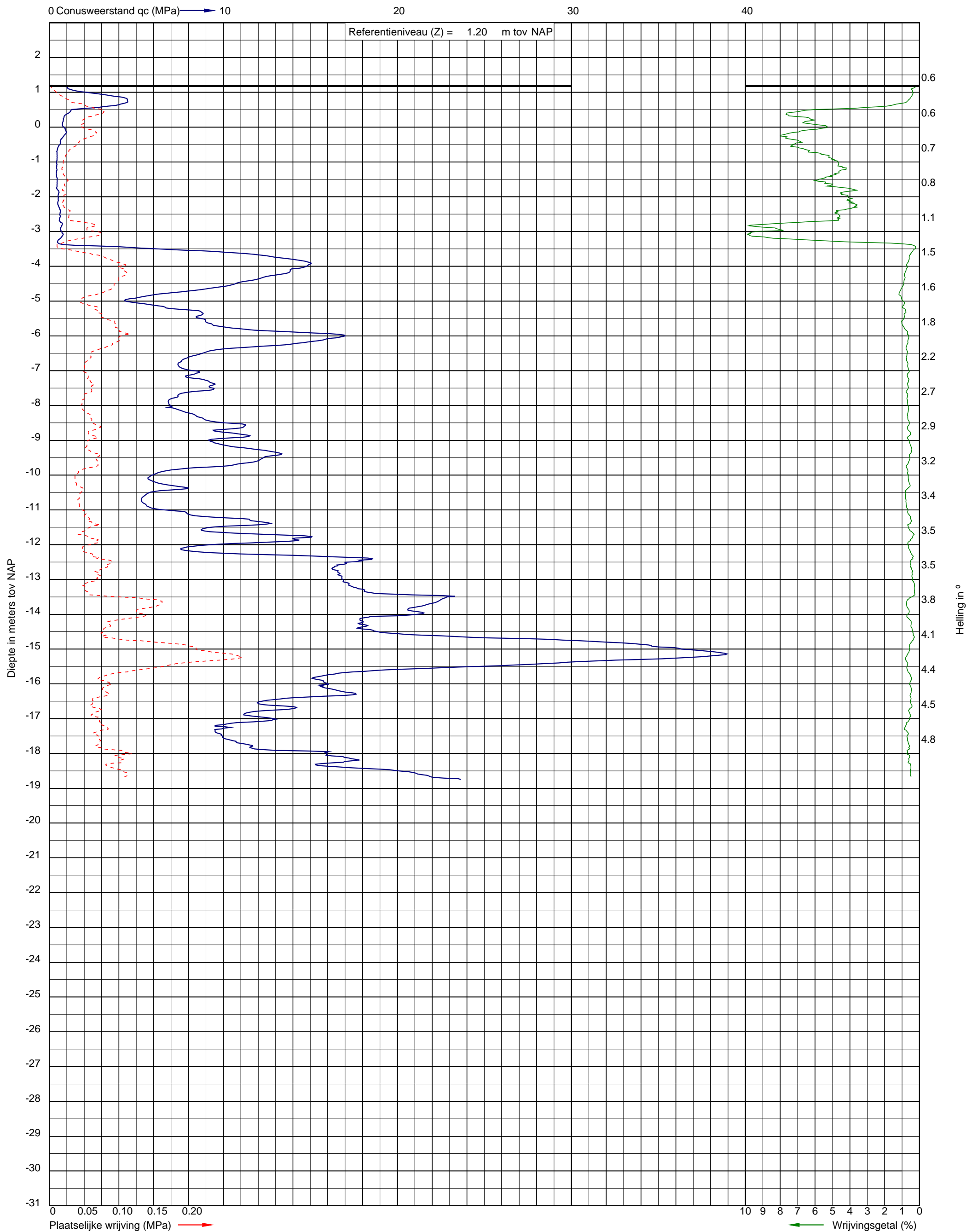


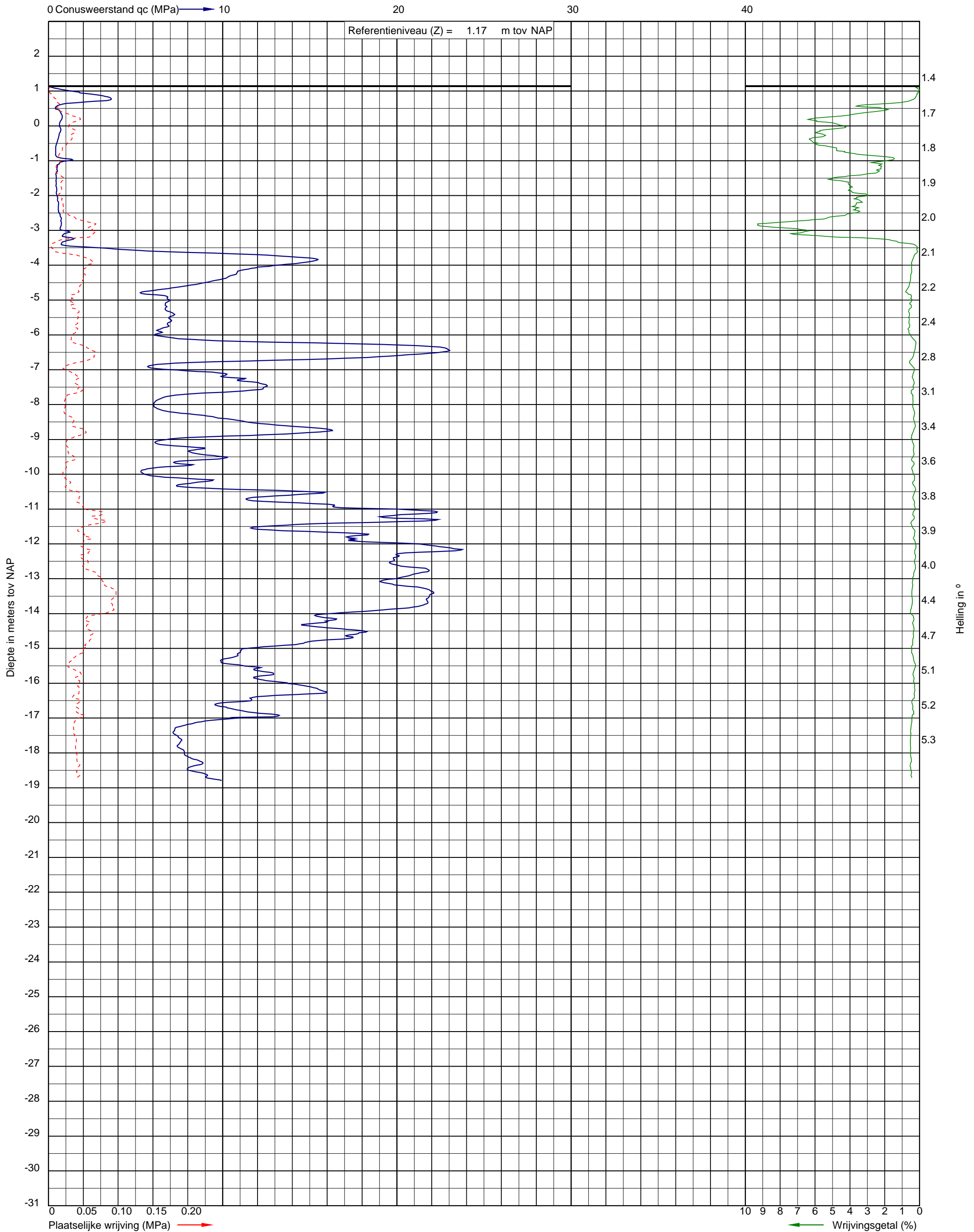


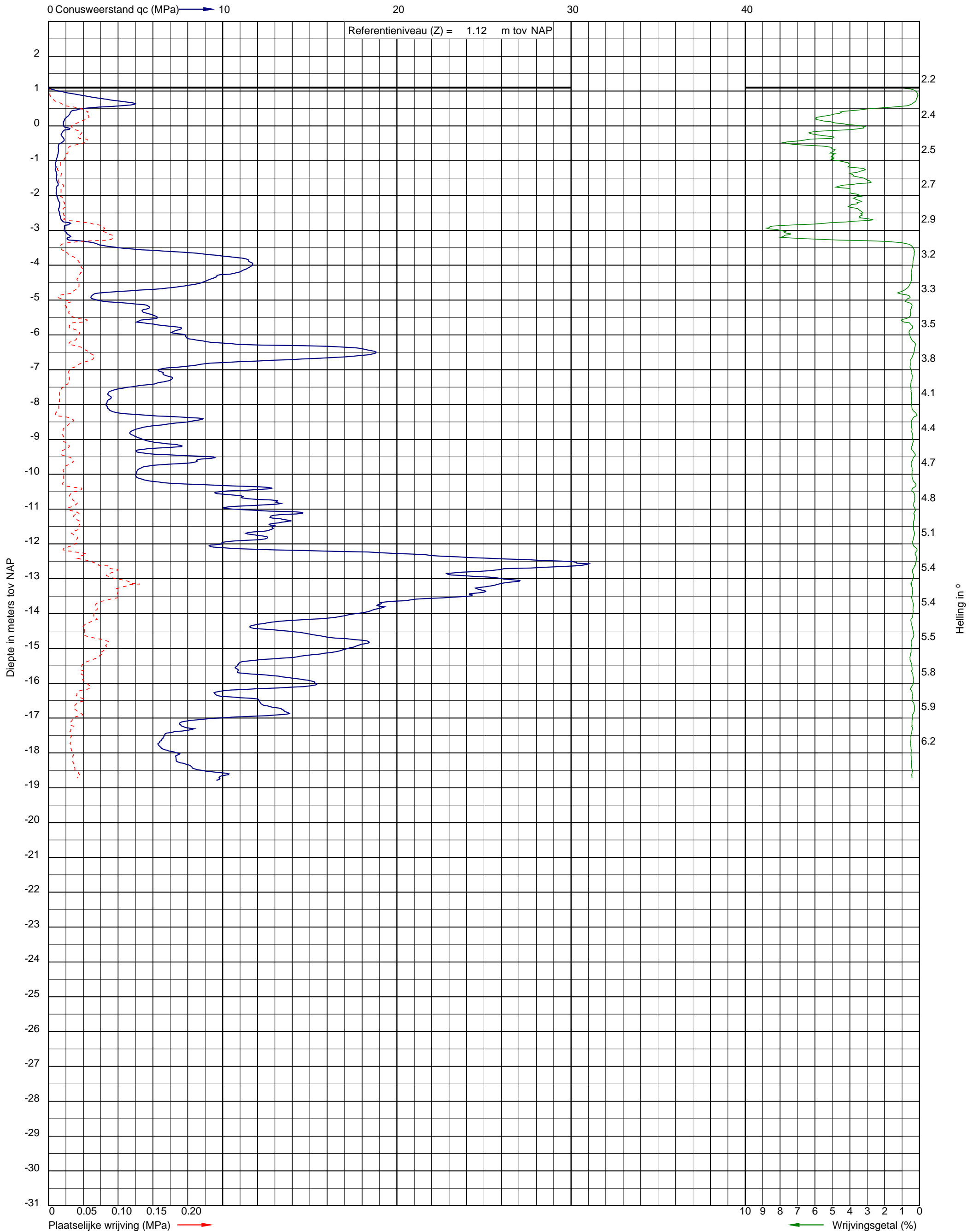


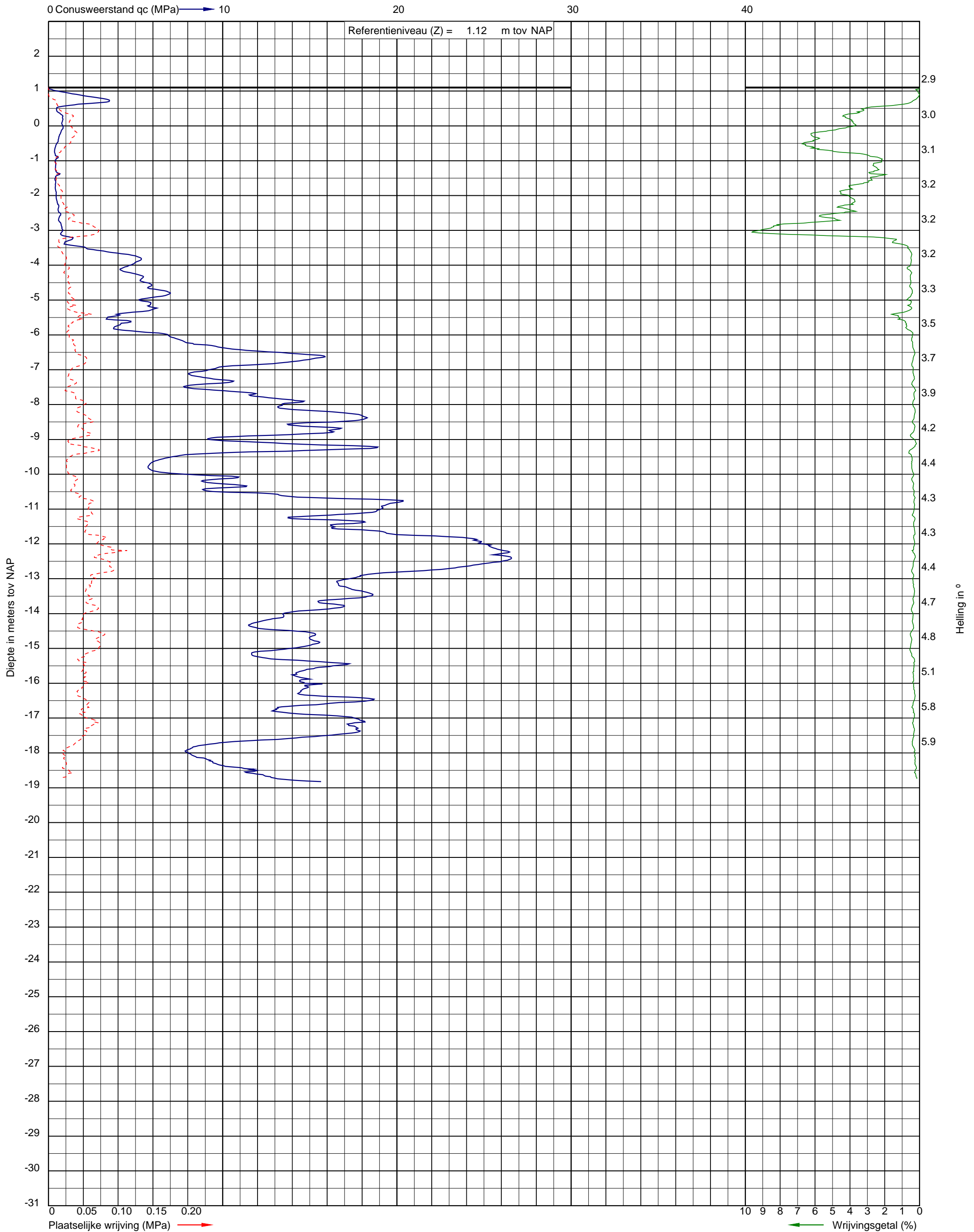


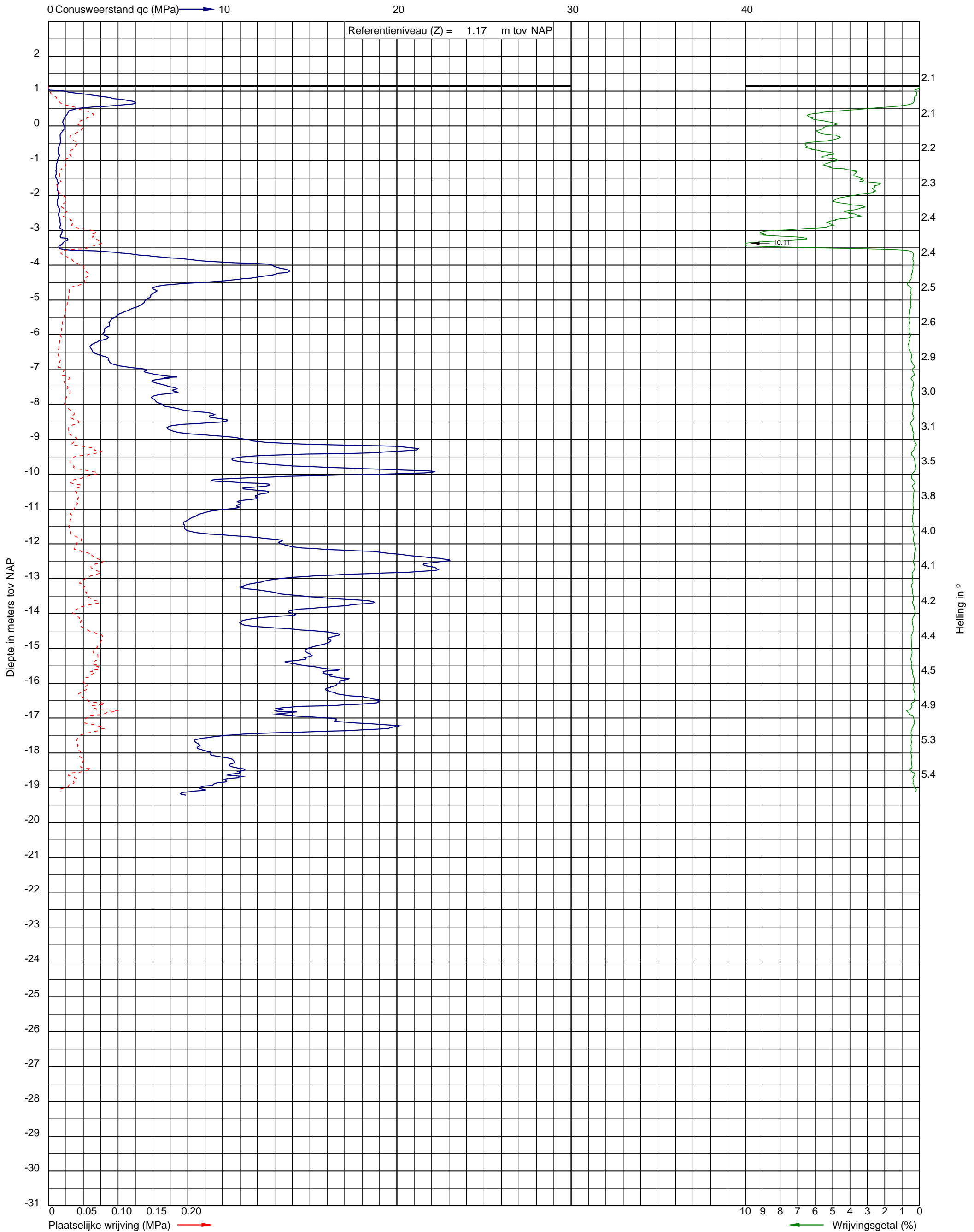


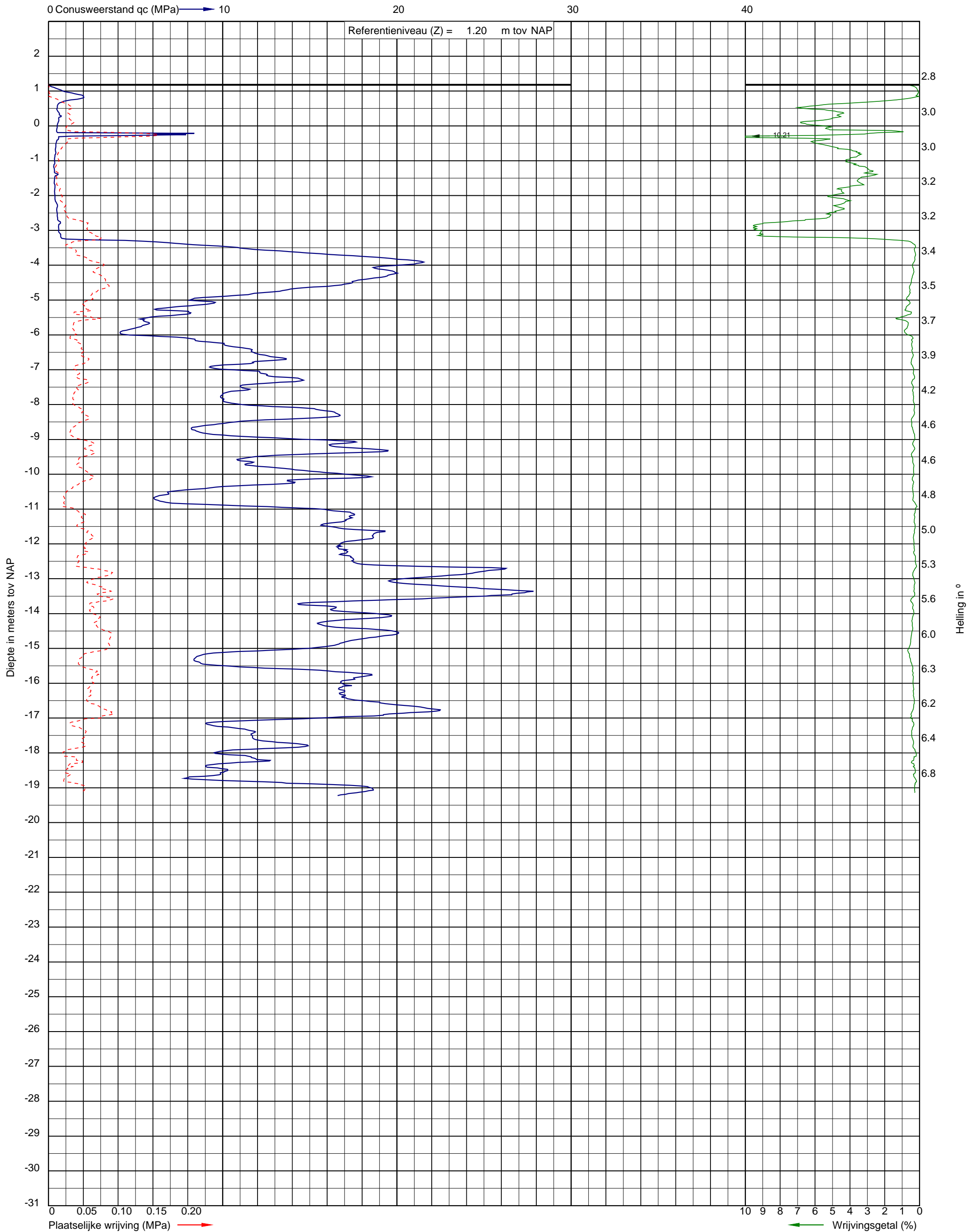


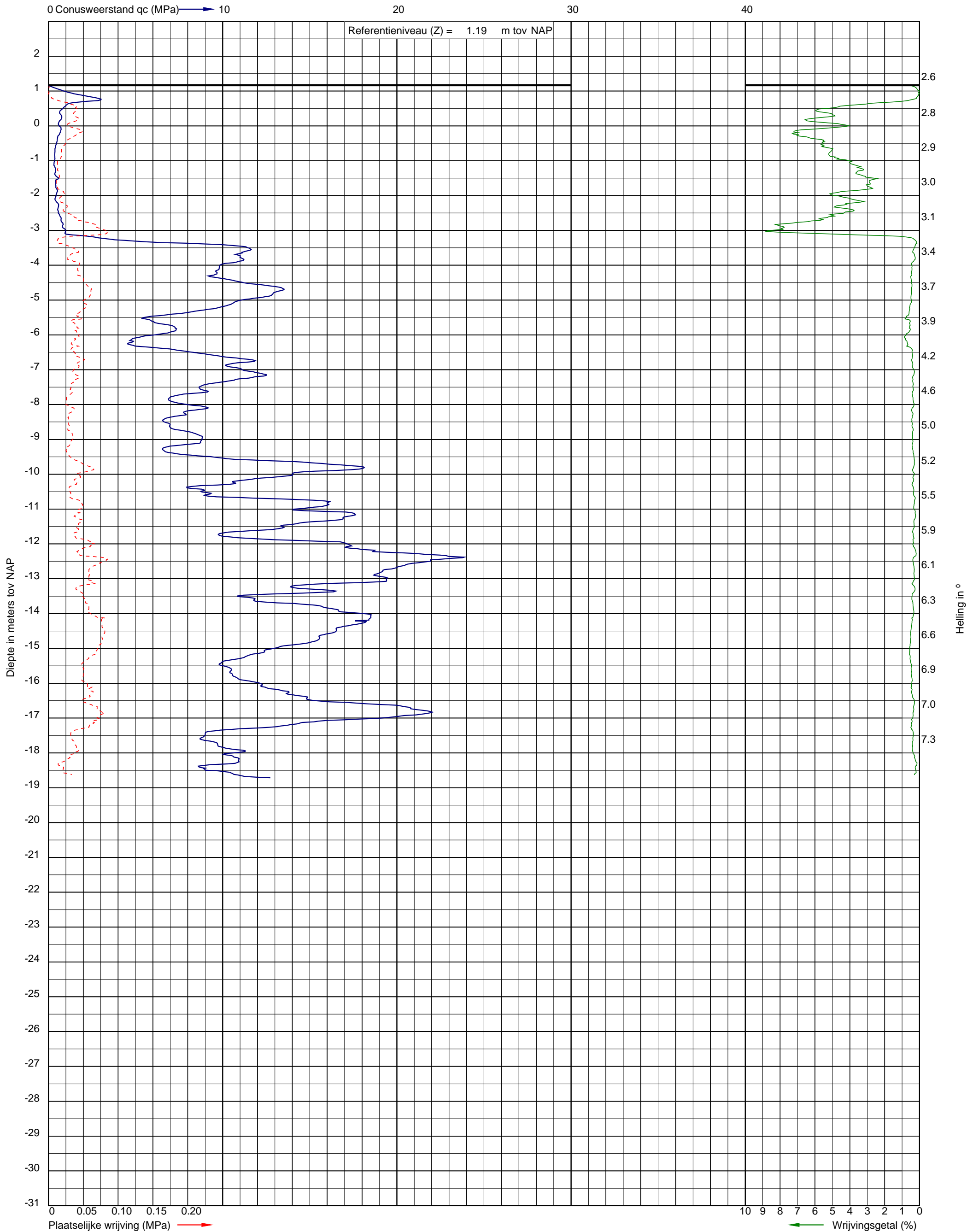












BIJLAGE D

Boorstaten



Project: Nieuwbouw woningen BEFU terrein aan de Prozeeweg te Utrecht
Opdracht: 23WP0306
Betreft: Boorprofiel

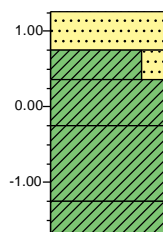
Boring: HB001
Uitvoering op: 20-6-2023
Uitvoering door: THN

Boornorm: NEN-EN-ISO 22475-1

Grondwaterstand[cm-mv]: 196

Identificatie conform NEN-EN-ISO 14688-1

x-coördinaat [m RD]: 136194,41
y-coördinaat [m RD]: 452629,17
Referentiehoogte [m]: 1.26 . N.A.P.
Reden boring gestopt: Einddoel



0.00	gras
	Zand middelgrof 200-630, licht bruin
0.50	
▲ 0.90	Klei, stijf, zwak zandig, zwak organisch, weinig puin, donker grijs
▲ 1.50	Klei, stijf, zwak organisch, weinig schelpen, weinig puin, donker grijs
	Klei, stevig, zwak organisch, standaard grijs
2.50	
	Klei, slap, zwak organisch, standaard grijs
3.00	

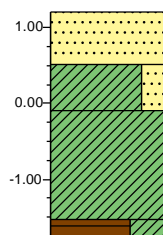
Boring: HB002
Uitvoering op: 20-6-2023
Uitvoering door: THN

Boornorm: NEN-EN-ISO 22475-1

Grondwaterstand[cm-mv]: 142

Identificatie conform NEN-EN-ISO 14688-1

x-coördinaat [m RD]: 136263,19
y-coördinaat [m RD]: 452667,95
Referentiehoogte [m]: 1.21 . N.A.P.
Reden boring gestopt: Einddoel



0.00	gras
	Zand middelgrof 200-630, licht bruin
0.70	
▲ 1.30	Klei, stijf, zwak zandig, sterk organisch, veel puin, weinig schelpen, donker grijs
	Klei, stevig, weinig schelpen, standaard grijs
2.75	
3.00	Veen, slap, kleiig, grof pseudo-vezelig, donker bruin

BIJLAGE E

Verklaring codering

LEGENDA TEKENINGEN EN VERKLARING AFKORTINGEN

SONDERING

▼	D	Sondering zonder kleefmeting
	DKM	Sondering met kleefmeting
	DKMP	Sondering met kleef- en waterspanningsmeting
	DM	Mechanische sondering
	DKMS	Seismische sondering met kleefmeting
	DKMPS	Seismische sondering met kleef- en waterspanningsmeting
	Dma	Magnetometer sondering
	Ma	Magnetometer (zonder conusweerstand)
	DB	Bolsondering
	DT	T-bar sondering
	FVT	Field vane test
	HPT	Hydraulic profiling tool
	DS	Slagsondering
	HM	Handsondering
	SPT	Standaard penetratie test
	DKM-EC	Geleidbaarheidssondering met kleefmeting
	DKMP-EC	Geleidbaarheidssondering met kleef- en waterspanningsmeting

▽ Niet uitgevoerd ▼ fase 2 ▼ fase 3 ▼ fase 4

BORING

●	HB	Handboring
	B	Mechanische boring

○ Niet uitgevoerd

PEILBUIS

●	Bpb	Mechanische boring met peilbuis
	HBpb	Handboring met peilbuis
	PB	Gedrukte peilbuis

MONITORING

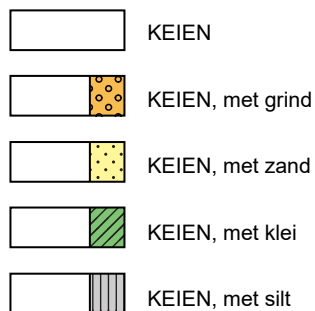
⊕	WSM	Waterspanningsmeter
▭	IMB	Inclinometerbuis
	IMS	Inclinometer SAAF
⊠	ZB	Zakbaak
⚙	DFB	Deformatiebout
⚙	SCM	Scheurmeter
⚙	EXM	Extensometer
⚙	TM	Tiltmeter
⚙	TRM	Trillingmeter
⊗	PDPs	Plaatdrukproef (statisch)
	PDPd	Plaatdrukproef (dynamisch)
⊗	PP	Pompput
⊗	PRP	Proefgat
⊗	PRS	Proefsleuf

ALGEMEEN

⚙	Meetpunt: brug, dorpel, kolk, meetbout, put, weg, water
→	Foto
▨	Bestaande bebouwing
↔	0-Punt lokaal assenstelsel

LEGENDA BOORPROFIELEN (conform NEN-EN-ISO 14688-1)

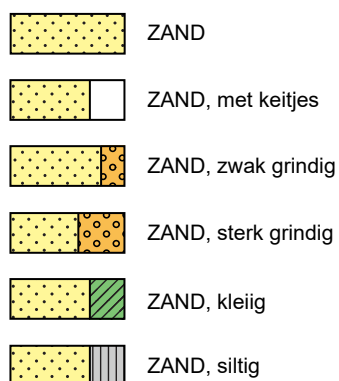
KEIEN / KEITJES



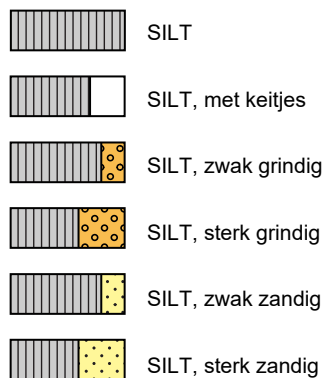
GRIND



ZAND



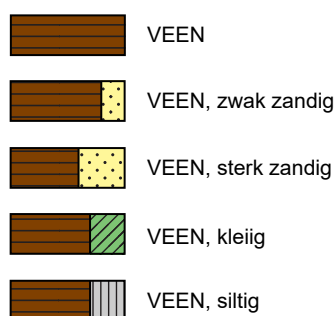
SILT



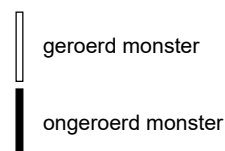
KLEI



VEEN / HUMUS / DETRITUS



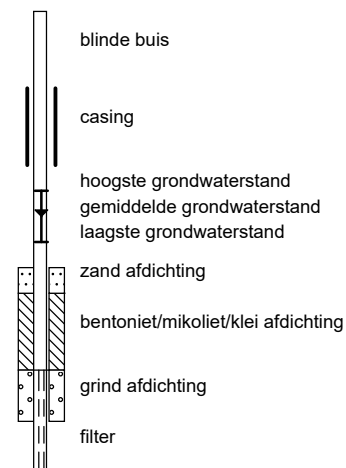
MONSTERS



KWALITEIT MONSTER

- QM1 = Ongeroid monster is geheel Intact Inclusief spanningstoestand
- QM2 = Ongeroid monster geheel Intact
- QM3 = Ongeroid monster intact maar monsterverstoring zichtbaar
- QM4 = Monster is ernstig verstoord
- QM5 = Monster is geroerd

PEILBUIS



OVERIG

- ▲ Bijzonder bestanddeel
- ◀ Gemiddeld hoogste grondwaterstand
- ≡ grondwaterstand
- ◆ Gemiddeld laagste grondwaterstand

BIJLAGE F

Berekening fundering

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]
DKM001	1,21	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM002	1,25	-7,0 tot -8,5 en -11,25 tot -12,5
DKM003	1,25	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM004	1,17	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM005	1,25	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM006	1,21	-7,25 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM007	1,21	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM008	1,21	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM009	1,22	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM010	1,19	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM011	1,19	-7,0 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM012	1,30	-7,0 tot -8,5 en -11,25 tot -12,5
DKM013	1,25	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM014	1,23	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM015	1,30	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM016	1,28	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM017	1,31	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM018	1,30	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM019	1,29	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM020	1,28	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM021	1,32	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM022	1,27	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM023	1,31	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM024	1,33	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM025	1,28	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM026	1,27	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM027	1,29	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM028	1,28	-6,5 tot -8,5 en -11,25 tot -12,5
DKM029	1,30	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM030	1,27	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM031	1,24	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM032	1,23	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM033	1,26	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM034	1,26	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM035	1,22	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM036	1,25	-7,25 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM037	1,19	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM038	1,24	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM039	1,20	-6,5 tot -8,5 en -11,5 tot -12,5
DKM040	1,20	-6,5 tot -8,5 en -11,25 tot -12,5
DKM041	1,18	-6,5 tot -8,5 en -11,0 tot -12,5
DKM042	1,20	-6,5 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5
DKM043	1,17	-6,5 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5
DKM044	1,12	-6,5 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5
DKM045	1,12	-6,5 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5
DKM046	1,17	-6,75 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5
DKM047	1,21	-6,5 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5
DKM048	1,19	-6,5 tot -9,0 en -11,0 tot -12,5

1) Niveau ten tijde van onderzoek

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,250 x 0,250 m									
	DKM001	DKM002	DKM003	DKM004	DKM005	DKM006	DKM007	DKM008	DKM009	DKM010	DKM011	DKM012	DKM013	DKM014	DKM015				
-6,50															358				
-6,75															377				
-7,00	339	328	295	278	405		302	307	310	328	353	390	407	354	358				
-7,25	351	341	301	290	401	205	316	329	310	339	387	408	422	353	370				
-7,50	369	393	313	303	406	224	350	318	311	347	406	406	456	352	364				
-7,75	391	412	322	323	406	257	394	322	316	361	421	412	463	371	384				
-8,00	411	427	335	342	401	276	432	317	332	375	460	414	459	378	391				
-8,25	414	430	348	345	397	289	451	325	344	388	505	425	451	386	400				
-8,50	420	426	384	346	408	298	457	334	350	398	540	437	449	417	445				
-8,75																			
-9,00																			
-9,25																			
-9,50																			
-9,75																			
-10,00																			
-10,25																			
-10,50																			
-10,75																			
-11,00	659		558	494	592	446	622	519	564	662	653		651	642	587				
-11,25	767	628	583	642	607	464	743	545	593	697	662	543	683	716	581				
-11,50	808	699	607	703	632	507	790	595	777	730	693	598	707	742	624				
-11,75	825	737	702	757	739	541	807	725	833	762	721	728	754	799	653				
-12,00	817	767	740	816	785	552	843	760	890	783	806	760	857	833	663				
-12,25	839	768	779	828	801	564	880	793	982	802	831	781	947	853	761				
-12,50	860	775	821	826	812	590	888	822	1004	827	881	806	947	847	822				

diepte tov NAP

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

	Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,250 x 0,250 m										
	DKM016	DKM017	DKM018	DKM019	DKM020	DKM021	DKM022	DKM023	DKM024	DKM025	DKM026	DKM027	DKM028	DKM029	DKM030						
-6,50	361	394	324	269	365	339	319	292	361	299	416	375	391	360	342						
-6,75	372	379	338	291	359	347	329	294	374	311	406	402	411	377	356						
-7,00	370	390	346	321	372	341	349	297	361	327	415	411	412	430	370						
-7,25	380	399	351	323	386	345	360	310	369	340	426	431	439	456	408						
-7,50	391	406	358	323	375	351	364	316	381	347	439	448	474	454	436						
-7,75	403	404	372	330	363	357	378	317	392	375	448	464	490	444	451						
-8,00	450	454	381	332	363	364	396	344	400	384	481	490	499	453	459						
-8,25	455	457	389	341	366	372	392	364	415	397	478	506	491	467	476						
-8,50	450	458	417	354	375	380	402	378	451	408	488	494	486	474	478						
-8,75																					
-9,00																					
-9,25																					
-9,50																					
-9,75																					
-10,00																					
-10,25																					
-10,50																					
-10,75																					
-11,00	729	642	595	574	525	587	576	585	648	634	640	599		594	574						
-11,25	778	654	615	593	541	596	595	622	673	644	652	654	654	612	616						
-11,50	829	668	631	611	558	728	615	635	753	686	673	687	678	630	629						
-11,75	869	694	647	627	587	742	635	719	794	700	695	710	728	644	657						
-12,00	898	744	661	704	607	761	637	789	836	712	711	756	747	656	702						
-12,25	925	795	716	787	718	787	670	821	931	783	747	758	849	707	725						
-12,50	952	825	790	801	779	803	743	844	917	807	811	845	911	798	735						

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306 Prefab betonpaal 0,250 x 0,250 m															
	DKM031	DKM032	DKM033	DKM034	DKM035	DKM036	DKM037	DKM038	DKM039	DKM040	DKM041	DKM042	DKM043	DKM044	DKM045
-6,50	373	344	284	406	324		233	345	487	449	554	326	313	229	247
-6,75	419	346	303	416	330		243	354	491	463	533	336	294	228	264
-7,00	422	346	327	410	340		258	356	483	477	519	350	321	232	281
-7,25	415	358	335	429	360	226	282	394	483	528	506	366	335	240	302
-7,50	417	367	347	440	366	238	306	423	478	536	518	378	346	244	340
-7,75	409	374	360	437	370	245	318	482	490	548	522	387	352	249	409
-8,00	414	390	374	448	393	256	326	494	490	562	528	401	363	255	412
-8,25	426	432	385	464	405	287	351	493	498	573	539	432	401	286	409
-8,50	437	450	469	475	418	309	370	504	540	588	550	463	418	296	404
-8,75												452	410	303	404
-9,00												449	415	323	414
-9,25															
-9,50															
-9,75															
-10,00															
-10,25															
-10,50															
-10,75															
-11,00	659	638	663	675	587	489	522	628			724	541	658	520	665
-11,25	679	661	684	677	611	493	551	675		728	746	577	673	543	706
-11,50	698	681	700	676	634	497	571	699	650	754	766	596	696	564	763
-11,75	709	686	720	679	656	507	601	715	705	777	783	617	779	584	852
-12,00	722	702	746	688	671	519	671	773	744	797	811	618	853	612	863
-12,25	806	763	774	702	730	530	696	796	798	810	906	731	892	800	887
-12,50	833	866	839	714	762	587	755	854	829	825	938	782	933	850	895

diepte tov NAP

Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering

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

Prefab betonpaal 0,250 x 0,250 m

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306

	DKM046	DKM047	DKM048
-6,50		373	329
-6,75	152	391	332
-7,00	189	425	348
-7,25	205	449	363
-7,50	222	468	372
-7,75	234	479	386
-8,00	265	503	401
-8,25	288	521	413
-8,50	303	525	428
-8,75	337	553	443
-9,00	414	598	454
-9,25			
-9,50			
-9,75			
-10,00			
-10,25			
-10,50			
-10,75			
-11,00	510	759	657
-11,25	521	794	673
-11,50	535	843	685
-11,75	604	880	727
-12,00	663	914	825
-12,25	679	958	836
-12,50	697	1019	826

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306												Prefab betonpaal 0,290 x 0,290 m											
	DKM001	DKM002	DKM003	DKM004	DKM005	DKM006	DKM007	DKM008	DKM009	DKM010	DKM011	DKM012	DKM013	DKM014	DKM015								
-6,50																							
-6,75																							
-7,00	422	414	366	350	491		378	387	376	403	442	490	519	430	446								
-7,25	434	430	374	362	498	257	393	394	377	417	485	489	537	430	456								
-7,50	459	491	387	376	507	278	435	383	377	428	508	491	557	427	452								
-7,75	484	515	398	409	486	324	495	383	395	445	524	506	571	436	453								
-8,00	502	512	413	413	476	348	534	392	414	460	575	506	555	449	465								
-8,25	497	515	431	412	488	354	544	401	429	477	635	520	537	476	494								
-8,50	499	509	469	420	501	369	568	413	435	493	676	534	546	512	550								
-8,75																							
-9,00																							
-9,25																							
-9,50																							
-9,75																							
-10,00																							
-10,25																							
-10,50																							
-10,75																							
-11,00	823		685	611	725	555	767	642	699	822	798		798	790	718								
-11,25	956	775	713	804	740	575	925	672	735	860	805	658	836	883	707								
-11,50	1000	865	744	878	774	631	964	740	975	900	846	727	864	914	760								
-11,75	986	904	865	942	915	671	993	895	1041	936	878	900	929	984	798								
-12,00	991	914	909	977	946	681	1037	941	1118	950	991	921	1055	1022	809								
-12,25	1026	932	957	1011	964	693	1060	978	1244	973	1023	952	1131	1020	936								
-12,50	1049	922	991	987	986	732	1053	1009	1244	1010	1080	986	1134	1032	1000								

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306												Prefab betonpaal 0,290 x 0,290 m											
	DKM016	DKM017	DKM018	DKM019	DKM020	DKM021	DKM022	DKM023	DKM024	DKM025	DKM026	DKM027	DKM028	DKM029	DKM030								
-6,50	434	475	407	338	444	418	404	350	440	375	502	479	502	460	433								
-6,75	450	472	431	373	455	417	413	356	451	394	512	510	525	482	453								
-7,00	466	492	435	391	471	417	440	371	447	412	524	522	524	550	470								
-7,25	476	501	436	404	480	425	451	386	461	426	535	544	559	578	521								
-7,50	488	507	451	406	450	434	454	390	476	432	550	564	600	547	547								
-7,75	502	502	467	415	436	438	469	389	488	460	561	583	617	552	557								
-8,00	553	564	477	415	438	445	473	422	496	476	578	614	598	568	576								
-8,25	542	550	484	425	448	455	482	449	515	491	588	603	597	584	585								
-8,50	555	563	522	441	459	465	495	465	558	504	605	588	603	591	597								
-8,75																							
-9,00																							
-9,25																							
-9,50																							
-9,75																							
-10,00																							
-10,25																							
-10,50																							
-10,75																							
-11,00	899	782	731	706	640	722	703	718	796	776	781	727		725	699								
-11,25	960	793	756	728	658	731	727	762	826	788	793	800	799	747	753								
-11,50	1021	809	773	749	678	883	751	777	931	840	818	840	828	768	767								
-11,75	1059	844	790	768	714	904	774	888	977	859	844	869	889	782	801								
-12,00	1101	907	808	875	741	936	774	976	1034	873	863	924	914	795	858								
-12,25	1133	975	878	952	886	966	813	1016	1113	966	908	925	1048	863	885								
-12,50	1139	1011	973	982	947	982	914	1018	1097	994	984	1029	1096	984	897								

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306												Prefab betonpaal 0,290 x 0,290 m											
	DKM031	DKM032	DKM033	DKM034	DKM035	DKM036	DKM037	DKM038	DKM039	DKM040	DKM041	DKM042	DKM043	DKM044	DKM045								
-6,50	479	415	347	501	394		287	434	594	565	681	405	391	278	317								
-6,75	524	420	377	503	406		297	442	591	582	638	417	370	276	336								
-7,00	512	436	398	511	427		321	442	582	598	619	435	403	284	354								
-7,25	524	449	423	536	450	288	350	491	580	656	624	453	420	293	379								
-7,50	499	458	443	528	453	302	378	529	598	666	632	470	433	299	432								
-7,75	501	466	458	547	455	309	404	603	610	682	641	482	437	305	490								
-8,00	514	487	474	558	481	322	414	593	606	699	649	499	448	313	494								
-8,25	528	539	487	578	500	361	448	609	614	710	661	540	500	353	492								
-8,50	540	561	572	589	519	388	471	622	669	727	661	552	502	364	488								
-8,75												541	499	371	499								
-9,00												550	510	396	513								
-9,25																							
-9,50																							
-9,75																							
-10,00																							
-10,25																							
-10,50																							
-10,75																							
-11,00	806	780	813	809	721	604	645	763			880	661	812	641	823								
-11,25	829	812	845	812	750	600	681	824		885	906	704	828	667	872								
-11,50	851	836	862	806	777	611	704	852	786	913	929	726	861	691	948								
-11,75	866	837	884	824	801	622	745	871	859	942	947	751	966	715	1029								
-12,00	887	854	913	833	817	635	829	943	908	960	987	751	1051	757	1056								
-12,25	993	939	948	848	895	648	858	971	973	968	1103	901	1096	1003	1087								
-12,50	1024	1042	1028	861	928	722	930	1021	1008	992	1141	961	1146	1030	1090								

diepte tov NAP

Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering

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

Prefab betonpaal 0,290 x 0,290 m

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306

	DKM046	DKM047	DKM048
-6,50		468	398
-6,75	190	487	415
-7,00	239	529	435
-7,25	260	557	444
-7,50	278	564	460
-7,75	293	590	476
-8,00	333	619	494
-8,25	358	639	507
-8,50	375	645	525
-8,75	425	686	545
-9,00	509	713	560
-9,25			
-9,50			
-9,75			
-10,00			
-10,25			
-10,50			
-10,75			
-11,00	628	935	808
-11,25	641	975	825
-11,50	658	1035	837
-11,75	748	1076	895
-12,00	810	1116	998
-12,25	840	1168	992
-12,50	861	1208	1010

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,320 x 0,320 m									
	DKM001	DKM002	DKM003	DKM004	DKM005	DKM006	DKM007	DKM008	DKM009	DKM010	DKM011	DKM012	DKM013	DKM014	DKM015				
-6,50																507			
-6,75																519			
-7,00	480	484	423	409	563		439	445	427	463	515	560	603	486	507				
-7,25	505	504	432	420	581	299	456	446	427	479	564	552	630	489	519				
-7,50	533	573	447	434	572	323	505	431	437	495	590	564	651	492	523				
-7,75	560	586	459	461	545	376	576	439	459	513	608	570	669	505	527				
-8,00	566	588	477	464	547	392	607	452	480	529	670	581	614	536	559				
-8,25	555	580	498	469	561	409	627	464	496	547	739	597	613	548	571				
-8,50	575	568	531	482	575	429	647	470	503	566	784	610	625	590	636				
-8,75																			
-9,00																			
-9,25																			
-9,50																			
-9,75																			
-10,00																			
-10,25																			
-10,50																			
-10,75																			
-11,00	953		786	706	831	643	885	742	808	949	915		918	912	823				
-11,25	1110	894	818	936	847	665	1070	775	850	992	921	746	959	1016	806				
-11,50	1121	993	858	1024	890	732	1105	856	1136	1037	969	831	989	1059	871				
-11,75	1106	1034	997	1091	1052	777	1144	1034	1211	1068	1006	1021	1069	1132	913				
-12,00	1134	1039	1046	1122	1079	786	1193	1088	1304	1076	1140	1054	1218	1159	927				
-12,25	1176	1064	1099	1135	1096	797	1190	1127	1434	1113	1176	1093	1264	1148	1079				
-12,50	1200	1033	1134	1109	1125	845	1190	1141	1401	1156	1242	1129	1292	1175	1146				

diepte tov NAP

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

	Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,320 x 0,320 m									
	DKM016	DKM017	DKM018	DKM019	DKM020	DKM021	DKM022	DKM023	DKM024	DKM025	DKM026	DKM027	DKM028	DKM029	DKM030					
-6,50	490	538	472	393	506	473	469	398	499	438	576	563	583	532	499					
-6,75	520	554	493	433	532	479	483	414	512	462	600	599	619	566	528					
-7,00	544	575	495	452	553	480	514	432	521	481	613	614	616	649	552					
-7,25	555	584	510	468	555	492	525	447	537	496	625	636	655	651	611					
-7,50	567	590	527	474	504	500	526	450	554	502	640	658	703	627	640					
-7,75	584	581	545	485	494	502	543	448	566	532	653	677	699	643	649					
-8,00	627	637	555	483	503	511	542	487	573	551	663	716	685	662	672					
-8,25	622	632	562	493	515	522	556	518	596	567	680	676	679	679	681					
-8,50	641	649	607	512	527	533	570	535	646	580	698	672	699	666	693					
-8,75																				
-9,00																				
-9,25																				
-9,50																				
-9,75																				
-10,00																				
-10,25																				
-10,50																				
-10,75																				
-11,00	1036	893	842	811	732	830	805	825	914	890	893	829		831	798					
-11,25	1109	904	869	835	752	843	833	873	948	908	906	917	915	855	862					
-11,50	1169	923	887	860	773	996	859	890	1073	962	936	962	949	877	877					
-11,75	1217	964	905	880	815	1042	884	1025	1125	983	963	996	1018	892	916					
-12,00	1263	1040	925	1010	847	1075	885	1128	1196	1003	987	1059	1047	905	983					
-12,25	1297	1115	1011	1091	1025	1110	927	1134	1249	1113	1037	1060	1209	988	1012					
-12,50	1278	1159	1118	1127	1072	1124	1050	1152	1230	1141	1118	1180	1234	1134	1028					

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,320 x 0,320 m									
	DKM031	DKM032	DKM033	DKM034	DKM035	DKM036	DKM037	DKM038	DKM039	DKM040	DKM041	DKM042	DKM043	DKM044	DKM045				
-6,50	567	470	402	569	448		328	503	670	661	770	465	452	317	375				
-6,75	595	488	437	566	470		343	514	664	678	721	484	432	317	395				
-7,00	599	510	456	596	495		374	514	660	696	705	504	470	327	414				
-7,25	597	524	488	611	524	334	405	570	677	756	719	524	489	336	442				
-7,50	576	533	516	610	524	354	436	615	696	771	724	542	502	342	506				
-7,75	580	540	539	635	524	361	463	674	708	791	739	556	506	349	571				
-8,00	595	563	557	648	554	379	490	683	701	810	747	579	519	360	556				
-8,25	610	626	569	670	576	422	528	703	709	821	755	631	577	407	556				
-8,50	623	650	647	671	585	453	554	716	763	839	737	623	565	418	558				
-8,75												617	575	428	578				
-9,00												633	586	455	593				
-9,25																			
-9,50																			
-9,75																			
-10,00																			
-10,25																			
-10,50																			
-10,75																			
-11,00	924	897	938	917	828	680	745	872			1005	756	937	737	950				
-11,25	950	934	975	921	861	691	786	944		1009	1034	806	953	767	1007				
-11,50	974	959	992	917	890	702	811	975	896	1042	1058	830	995	793	1097				
-11,75	989	958	1015	940	917	714	860	997	981	1074	1078	858	1117	819	1177				
-12,00	1013	976	1048	948	934	729	957	1078	1040	1075	1128	858	1211	873	1213				
-12,25	1143	1080	1087	964	1028	742	988	1114	1112	1097	1261	1041	1259	1141	1223				
-12,50	1168	1166	1180	977	1061	831	1070	1158	1150	1125	1301	1104	1286	1170	1222				

diepte tov NAP

Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering

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

Prefab betonpaal 0,320 x 0,320 m

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306

	DKM046	DKM047	DKM048
-6,50		546	461
-6,75	223	566	484
-7,00	281	614	496
-7,25	304	625	513
-7,50	325	650	532
-7,75	341	680	549
-8,00	389	712	568
-8,25	415	733	582
-8,50	434	738	605
-8,75	496	793	625
-9,00	590	800	642
-9,25			
-9,50			
-9,75			
-10,00			
-10,25			
-10,50			
-10,75			
-11,00	723	1076	928
-11,25	737	1120	946
-11,50	757	1189	958
-11,75	865	1234	1030
-12,00	935	1278	1128
-12,25	971	1336	1134
-12,50	994	1378	1159

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,350 x 0,350 m									
	DKM001	DKM002	DKM003	DKM004	DKM005	DKM006	DKM007	DKM008	DKM009	DKM010	DKM011	DKM012	DKM013	DKM014	DKM015				
-6,50																			
-6,75																			
-7,00	552	559	486	473	643		505	512	477	527	592	626	749	541	567				
-7,25	580	582	495	482	669	344	523	496	480	548	649	623	774	548	579				
-7,50	610	660	510	496	636	369	579	485	503	566	677	642	726	579	606				
-7,75	641	655	523	525	614	427	664	499	527	585	698	647	698	603	633				
-8,00	628	673	543	522	623	444	682	514	550	601	770	662	684	611	639				
-8,25	630	643	570	528	639	468	713	531	566	621	851	678	694	624	649				
-8,50	653	636	602	547	650	492	735	524	573	642	899	685	710	673	729				
-8,75																			
-9,00																			
-9,25																			
-9,50																			
-9,75																			
-10,00																			
-10,25																			
-10,50																			
-10,75																			
-11,00	1092		893	805	944	737	1010	847	924	1085	1037		1044	1039	934				
-11,25	1263	1017	928	1077	959	762	1213	884	973	1133	1042	839	1088	1156	913				
-11,50	1241	1131	978	1178	1012	839	1261	981	1309	1182	1099	940	1122	1208	987				
-11,75	1253	1146	1137	1227	1183	889	1306	1186	1392	1198	1141	1155	1218	1289	1035				
-12,00	1289	1174	1190	1279	1210	897	1351	1243	1505	1219	1298	1196	1390	1284	1048				
-12,25	1335	1184	1235	1261	1239	908	1318	1286	1594	1262	1339	1242	1424	1297	1229				
-12,50	1338	1141	1283	1226	1270	966	1335	1267	1552	1299	1412	1281	1459	1326	1302				

diepte tov NAP

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

diepte tov NAP	Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,350 x 0,350 m									
	DKM016	DKM017	DKM018	DKM019	DKM020	DKM021	DKM022	DKM023	DKM024	DKM025	DKM026	DKM027	DKM028	DKM029	DKM030					
-6,50	555	608	537	449	575	526	531	447	560	502	652	638	667	607	565					
-6,75	588	633	552	487	604	539	557	473	576	531	686	681	709	647	601					
-7,00	620	665	565	512	627	549	594	497	599	556	707	708	713	752	640					
-7,25	639	673	589	536	632	563	605	513	618	571	720	736	760	728	709					
-7,50	652	678	609	546	564	562	603	514	636	577	737	760	813	721	727					
-7,75	672	667	629	558	560	569	605	509	649	610	743	781	776	742	750					
-8,00	694	705	638	556	571	581	617	555	656	631	756	795	762	763	761					
-8,25	711	720	645	567	586	593	634	591	682	647	778	754	779	781	784					
-8,50	732	741	697	588	599	605	644	610	740	661	798	767	801	741	797					
-8,75																				
-9,00																				
-9,25																				
-9,50																				
-9,75																				
-10,00																				
-10,25																				
-10,50																				
-10,75																				
-11,00	1182	1010	959	923	828	945	914	938	1038	1011	1011	937		942	903					
-11,25	1266	1021	988	948	850	960	944	992	1077	1035	1025	1040	1038	968	978					
-11,50	1329	1041	1008	975	873	1136	973	1011	1224	1092	1060	1091	1079	993	994					
-11,75	1384	1090	1025	999	921	1186	1000	1172	1283	1114	1088	1131	1154	1008	1037					
-12,00	1432	1178	1050	1155	960	1222	1001	1280	1368	1138	1116	1200	1189	1021	1114					
-12,25	1439	1263	1151	1241	1171	1259	1048	1286	1405	1267	1174	1202	1365	1121	1147					
-12,50	1421	1306	1274	1281	1203	1274	1196	1280	1383	1281	1252	1309	1378	1290	1166					

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306													Prefab betonpaal 0,350 x 0,350 m												
	DKM031	DKM032	DKM033	DKM034	DKM035	DKM036	DKM037	DKM038	DKM039	DKM040	DKM041	DKM042	DKM043	DKM044	DKM045										
-6,50	647	527	463	634	512		367	569	743	762	856	531	513	358	436										
-6,75	665	557	496	653	540		396	587	740	781	799	555	501	361	459										
-7,00	683	586	521	686	569		429	587	757	800	806	577	543	372	479										
-7,25	664	604	555	677	601	381	464	654	780	866	812	599	562	382	510										
-7,50	652	612	586	698	600	404	497	707	801	886	826	618	576	387	586										
-7,75	665	619	617	725	597	417	527	758	812	908	843	633	579	395	654										
-8,00	682	645	645	741	632	439	557	783	802	928	850	666	594	410	621										
-8,25	698	720	658	758	652	487	607	804	810	938	837	709	644	464	623										
-8,50	712	746	721	753	663	522	643	810	843	958	832	690	642	476	635										
-8,75												702	655	487	658										
-9,00												711	667	517	678										
-9,25																									
-9,50																									
-9,75																									
-10,00																									
-10,25																									
-10,50																									
-10,75																									
-11,00	1048	1022	1072	1021	942	773	852	987			1137	856	1069	837	1086										
-11,25	1077	1063	1113	1022	978	788	898	1070		1140	1168	914	1085	871	1150										
-11,50	1102	1090	1130	1037	1011	799	924	1104	1010	1177	1194	940	1138	901	1259										
-11,75	1117	1085	1154	1061	1040	812	983	1130	1109	1194	1214	970	1280	929	1338										
-12,00	1149	1103	1190	1068	1059	827	1093	1222	1180	1205	1276	973	1379	997	1378										
-12,25	1298	1229	1234	1085	1164	844	1127	1265	1256	1232	1426	1185	1432	1298	1387										
-12,50	1321	1295	1342	1099	1200	946	1195	1303	1281	1263	1470	1255	1424	1294	1363										

diepte tov NAP

Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering

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

Prefab betonpaal 0,350 x 0,350 m

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306

	DKM046	DKM047	DKM048
-6,50		629	532
-6,75	257	653	556
-7,00	326	704	566
-7,25	352	712	587
-7,50	374	741	607
-7,75	393	775	626
-8,00	448	810	647
-8,25	477	833	662
-8,50	495	835	688
-8,75	572	907	710
-9,00	677	884	728
-9,25			
-9,50			
-9,75			
-10,00			
-10,25			
-10,50			
-10,75			
-11,00	822	1226	1056
-11,25	838	1275	1074
-11,50	863	1351	1086
-11,75	991	1401	1173
-12,00	1071	1448	1251
-12,25	1111	1506	1287
-12,50	1135	1560	1315

diepte tov NAP

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,380 x 0,380 m									
	DKM001	DKM002	DKM003	DKM004	DKM005	DKM006	DKM007	DKM008	DKM009	DKM010	DKM011	DKM012	DKM013	DKM014	DKM015				
-6,50																625			
-6,75																645			
-7,00	630	638	554	540	727		576	583	525	596	675	688	847	636	677				
-7,25	660	667	561	548	749	391	597	539	543	622	739	703	885	658	689				
-7,50	693	741	577	561	699	419	659	546	573	642	769	712	806	674	703				
-7,75	707	741	591	590	692	475	742	561	599	661	794	730	768	682	719				
-8,00	689	764	613	574	705	499	773	580	624	678	875	747	767	690	723				
-8,25	710	707	647	592	720	527	798	599	641	698	971	763	780	706	734				
-8,50	735	717	680	612	728	553	829	581	647	722	1021	760	800	761	826				
-8,75																			
-9,00																			
-9,25																			
-9,50																			
-9,75																			
-10,00																			
-10,25																			
-10,50																			
-10,75																			
-11,00	1241		1006	910	1062	837	1142	959	1047	1229	1166		1177	1175		1050			
-11,25	1390	1149	1045	1230	1077	866	1368	1002	1104	1282	1170	937	1224	1303	1022				
-11,50	1369	1265	1104	1341	1139	954	1427	1114	1494	1323	1234	1055	1261	1364	1109				
-11,75	1409	1281	1284	1385	1325	1008	1475	1346	1584	1335	1282	1298	1377	1452	1162				
-12,00	1453	1318	1342	1447	1354	1015	1484	1408	1722	1371	1464	1349	1549	1427	1176				
-12,25	1495	1303	1389	1378	1389	1024	1466	1453	1749	1417	1512	1399	1594	1449	1389				
-12,50	1489	1255	1441	1361	1422	1094	1495	1383	1704	1450	1592	1441	1623	1488	1468				

diepte tov NAP

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

diepte tov NAP	Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,380 x 0,380 m									
	DKM016	DKM017	DKM018	DKM019	DKM020	DKM021	DKM022	DKM023	DKM024	DKM025	DKM026	DKM027	DKM028	DKM029	DKM030					
-6,50	624	685	605	509	645	581	594	502	620	565	733	717	754	684	634					
-6,75	660	713	610	545	671	599	635	531	644	600	769	764	800	731	673					
-7,00	693	750	636	573	695	620	672	559	675	630	797	794	805	834	722					
-7,25	717	767	666	605	693	633	689	582	703	651	819	838	872	813	809					
-7,50	742	772	694	620	620	632	686	582	724	653	827	868	929	823	831					
-7,75	762	753	718	635	630	641	681	575	737	693	836	892	881	848	858					
-8,00	783	796	727	630	646	654	699	627	743	715	858	871	860	871	869					
-8,25	806	816	733	645	661	668	717	668	770	732	883	848	885	890	893					
-8,50	829	838	791	670	674	681	723	688	840	747	904	869	909	826	896					
-8,75																				
-9,00																				
-9,25																				
-9,50																				
-9,75																				
-10,00																				
-10,25																				
-10,50																				
-10,75																				
-11,00	1337	1132	1083	1040	929	1066	1029	1057	1168	1138	1135	1049		1058	1014					
-11,25	1431	1143	1115	1067	952	1084	1062	1112	1216	1165	1152	1169	1167	1087	1099					
-11,50	1499	1165	1134	1096	978	1285	1093	1140	1382	1228	1190	1226	1210	1114	1116					
-11,75	1560	1221	1152	1129	1032	1339	1121	1327	1448	1250	1219	1272	1297	1129	1168					
-12,00	1607	1324	1185	1309	1079	1377	1122	1403	1542	1284	1247	1349	1342	1144	1252					
-12,25	1576	1419	1300	1399	1312	1416	1179	1421	1538	1421	1323	1351	1508	1260	1288					
-12,50	1569	1461	1439	1447	1332	1430	1348	1435	1549	1437	1384	1434	1536	1422	1311					

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

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306										Prefab betonpaal 0,380 x 0,380 m									
	DKM031	DKM032	DKM033	DKM034	DKM035	DKM036	DKM037	DKM038	DKM039	DKM040	DKM041	DKM042	DKM043	DKM044	DKM045				
-6,50	711	590	527	697	580		418	638	819	865	938	595	574	400	497				
-6,75	745	627	549	742	613		452	655	817	891	895	627	572	408	523				
-7,00	749	661	589	764	647		487	666	859	912	912	655	620	419	548				
-7,25	751	684	626	769	674	430	526	744	890	983	913	678	641	429	582				
-7,50	740	696	658	792	667	455	562	804	912	1009	935	698	655	434	677				
-7,75	756	704	692	821	674	469	593	858	923	1032	953	714	656	442	718				
-8,00	774	733	730	836	714	498	630	888	908	1053	959	755	674	465	685				
-8,25	791	819	754	837	726	555	681	910	918	1063	917	777	709	523	698				
-8,50	806	847	821	846	746	596	729	890	925	1084	932	774	727	537	718				
-8,75												791	740	550	742				
-9,00												786	752	582	763				
-9,25																			
-9,50																			
-9,75																			
-10,00																			
-10,25																			
-10,50																			
-10,75																			
-11,00	1179	1154	1214	1141	1062	874	967	1107			1274	961	1209	942	1229				
-11,25	1210	1199	1259	1144	1101	889	1016	1202		1278	1308	1027	1223	979	1301				
-11,50	1237	1228	1275	1163	1137	901	1044	1239	1130	1318	1336	1055	1292	1012	1436				
-11,75	1252	1219	1300	1189	1168	914	1113	1270	1244	1321	1357	1089	1460	1043	1510				
-12,00	1292	1237	1339	1193	1196	931	1236	1372	1327	1342	1431	1089	1558	1127	1524				
-12,25	1446	1386	1390	1211	1308	947	1278	1421	1410	1373	1598	1339	1593	1454	1517				
-12,50	1478	1438	1511	1225	1342	1069	1339	1455	1422	1405	1646	1415	1596	1425	1490				

diepte tov NAP

Rekenwaarde maximum draagkracht in kN per sondering

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

Prefab betonpaal 0,380 x 0,380 m

Sonderingen voor opdracht: 23WP0306

	DKM046	DKM047	DKM048
-6,50		711	603
-6,75	295	741	622
-7,00	374	774	643
-7,25	403	806	666
-7,50	427	838	687
-7,75	449	875	707
-8,00	509	914	730
-8,25	541	937	746
-8,50	561	937	775
-8,75	653	1021	799
-9,00	769	973	818
-9,25			
-9,50			
-9,75			
-10,00			
-10,25			
-10,50			
-10,75			
-11,00	926	1385	1191
-11,25	944	1439	1209
-11,50	975	1522	1220
-11,75	1123	1576	1324
-12,00	1213	1627	1404
-12,25	1259	1689	1447
-12,50	1271	1747	1477

diepte tov NAP

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM001	1,21	-7,00	339	5,4	335	293	376	38
		-7,25	351	5,3	329	319	389	38
		-7,50	369	5,3	333	345	407	38
		-7,75	391	5,5	344	371	429	38
		-8,00	411	5,6	348	400	448	38
		-8,25	414	5,2	325	429	452	38
		-8,50	420	5,0	314	450	458	38
		-11,00	659	8,0	498	664	697	38
		-11,25	767	10,3	641	702	805	38
		-11,50	808	10,7	671	740	846	38
		-11,75	825	10,6	663	777	863	38
		-12,00	817	9,8	612	814	855	38
		-12,25	839	9,8	610	852	877	38
		-12,50	860	9,7	608	890	898	38
DKM002	1,25	-7,00	328	5,1	317	299	369	41
		-7,25	341	5,0	313	324	382	41
		-7,50	393	6,0	377	346	433	41
		-7,75	412	6,1	380	375	453	41
		-8,00	427	6,0	375	405	468	41
		-8,25	430	5,7	353	431	470	41
		-8,50	426	5,1	319	459	466	41
		-11,25	628	6,6	413	702	669	41
		-11,50	699	8,0	497	736	739	41
		-11,75	737	8,4	525	773	778	41
		-12,00	767	8,6	538	810	808	41
		-12,25	768	8,0	501	848	809	41
		-12,50	775	7,6	475	886	816	41

* Negatieve kleef bepaald voor alleenstaande paal, aan de rand van groep, in één rij en in groep met $D > \sqrt{(10 \times d \times h)}$

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM003	1,25	-7,00	295	4,2	264	287	331	36
		-7,25	301	3,9	244	318	337	36
		-7,50	313	3,8	240	342	349	36
		-7,75	322	3,8	238	360	358	36
		-8,00	335	3,9	244	375	371	36
		-8,25	348	4,0	252	390	384	36
		-8,50	384	4,7	294	406	419	36
		-11,00	558	5,8	361	630	594	36
		-11,25	583	6,0	376	656	619	36
		-11,50	607	6,2	389	682	642	36
		-11,75	702	8,4	522	709	738	36
		-12,00	740	8,8	548	745	776	36
		-12,25	779	9,2	576	784	815	36
		-12,50	821	9,7	608	822	857	36
DKM004	1,17	-7,00	278	4,9	304	223	316	38
		-7,25	290	4,7	293	254	328	38
		-7,50	303	4,6	285	283	341	38
		-7,75	323	4,8	299	304	362	38
		-8,00	342	5,0	310	325	381	38
		-8,25	345	4,6	288	351	383	38
		-8,50	346	4,2	261	380	384	38
		-11,00	494	5,3	328	559	532	38
		-11,25	642	8,8	550	585	681	38
		-11,50	703	9,8	613	623	741	38
		-11,75	757	10,7	667	660	795	38
		-12,00	816	11,6	728	697	854	38
		-12,25	828	11,4	710	735	866	38
		-12,50	826	10,7	669	773	865	38

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM005	1,25	-7,00	405	6,5	406	330	441	36
		-7,25	401	5,9	370	359	437	36
		-7,50	406	5,6	348	389	442	36
		-7,75	406	5,1	319	419	442	36
		-8,00	401	4,5	281	449	438	36
		-8,25	397	4,0	253	470	433	36
		-8,50	408	4,1	254	487	444	36
		-11,00	592	5,8	365	683	628	36
		-11,25	607	5,7	359	714	643	36
		-11,50	632	6,0	374	741	668	36
		-11,75	739	8,4	525	767	775	36
		-12,00	785	9,1	566	803	821	36
		-12,25	801	8,9	554	841	837	36
		-12,50	812	8,6	535	879	848	36
DKM006	1,21	-7,25	205	3,6	225	177	241	36
		-7,50	224	3,8	240	193	260	36
		-7,75	257	4,5	279	211	294	36
		-8,00	276	4,6	288	233	312	36
		-8,25	289	4,5	281	261	325	36
		-8,50	298	4,4	274	283	334	36
		-11,00	446	5,4	338	467	482	36
		-11,25	464	5,5	341	494	501	36
		-11,50	507	6,2	388	518	543	36
		-11,75	541	6,7	418	545	577	36
		-12,00	552	6,5	406	575	588	36
		-12,25	564	6,3	395	605	600	36
		-12,50	590	6,6	411	634	627	36

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM007	1,21	-7,00	302	4,5	283	282	338	37
		-7,25	316	4,5	282	306	353	37
		-7,50	350	5,1	318	326	386	37
		-7,75	394	5,9	369	350	431	37
		-8,00	432	6,5	404	377	468	37
		-8,25	451	6,5	406	406	487	37
		-8,50	457	6,2	387	436	494	37
		-11,00	622	6,7	420	678	658	37
		-11,25	743	9,4	590	710	779	37
		-11,50	790	10,1	630	748	826	37
		-11,75	807	9,9	622	785	843	37
		-12,00	843	10,3	645	822	879	37
		-12,25	880	10,7	670	860	917	37
		-12,50	888	10,3	644	898	924	37
DKM008	1,21	-7,00	307	5,5	343	231	344	37
		-7,25	329	5,6	352	259	366	37
		-7,50	318	4,9	306	287	356	37
		-7,75	322	4,5	284	315	359	37
		-8,00	317	4,0	251	340	354	37
		-8,25	325	3,8	239	365	362	37
		-8,50	334	3,7	232	387	371	37
		-11,00	519	6,0	377	551	556	37
		-11,25	545	6,3	392	580	582	37
		-11,50	595	7,1	445	610	632	37
		-11,75	725	10,0	627	644	762	37
		-12,00	760	10,4	648	681	797	37
		-12,25	793	10,7	666	719	831	37
		-12,50	822	10,8	675	757	859	37

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM009	1,22	-7,00	310	5,9	369	208	346	36
		-7,25	310	5,4	338	239	346	36
		-7,50	311	5,0	313	266	347	36
		-7,75	316	4,7	292	295	352	36
		-8,00	332	4,7	292	321	368	36
		-8,25	344	4,5	283	351	380	36
		-8,50	350	4,3	266	377	386	36
		-11,00	564	6,7	416	585	600	36
		-11,25	593	6,9	432	616	628	36
		-11,50	777	11,3	709	647	813	36
		-11,75	833	12,2	765	684	869	36
		-12,00	890	13,2	823	722	926	36
		-12,25	982	15,0	938	760	1018	36
		-12,50	1004	15,0	938	797	1040	36
DKM010	1,19	-7,00	328	5,2	324	286	366	37
		-7,25	339	5,0	314	313	376	37
		-7,50	347	4,8	298	343	384	37
		-7,75	361	4,7	292	373	398	37
		-8,00	375	4,6	288	399	412	37
		-8,25	388	4,7	292	417	425	37
		-8,50	398	4,7	292	435	435	37
		-11,00	662	7,9	497	669	699	37
		-11,25	697	8,4	522	703	734	37
		-11,50	730	8,7	543	738	768	37
		-11,75	762	8,9	559	774	799	37
		-12,00	783	8,9	559	810	821	37
		-12,25	802	8,9	555	845	839	37
		-12,50	827	9,0	562	880	864	37

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

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwmerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM011	1,19	-7,00	353	5,2	328	322	389	36
		-7,25	387	5,8	362	344	423	36
		-7,50	406	5,9	367	370	442	36
		-7,75	421	5,8	364	398	457	36
		-8,00	460	6,5	407	421	496	36
		-8,25	505	7,3	454	448	541	36
		-8,50	540	7,7	483	477	576	36
		-11,00	653	5,8	364	786	689	36
		-11,25	662	5,6	352	812	698	36
		-11,50	693	6,1	383	833	729	36
		-11,75	721	6,4	403	859	756	36
		-12,00	806	8,3	517	887	842	36
		-12,25	831	8,4	524	923	867	36
		-12,50	881	9,1	570	959	916	36
DKM012	1,30	-7,00	390	5,9	369	348	429	39
		-7,25	408	5,9	369	378	448	39
		-7,50	406	5,4	338	406	446	39
		-7,75	412	5,1	318	435	451	39
		-8,00	414	4,7	293	463	454	39
		-8,25	425	4,5	281	493	464	39
		-8,50	437	4,4	274	521	477	39
		-11,25	543	3,8	238	733	583	39
		-11,50	598	5,0	315	748	638	39
		-11,75	728	8,1	508	772	768	39
		-12,00	760	8,4	523	810	799	39
		-12,25	781	8,3	520	848	820	39
		-12,50	806	8,4	525	885	846	39

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM013	1,25	-6,50	407	6,8	427	313	443	36
		-6,75	422	6,8	426	338	458	36
		-7,00	438	6,8	427	364	474	36
		-7,25	456	6,9	431	389	492	36
		-7,50	468	6,8	423	418	504	36
		-7,75	463	6,2	388	445	499	36
		-8,00	459	5,6	350	475	495	36
		-8,25	451	4,9	309	503	487	36
		-8,50	449	4,5	283	526	485	36
		-11,00	651	6,5	406	740	687	36
		-11,25	683	6,9	429	770	719	36
		-11,50	707	7,0	440	800	743	36
		-11,75	754	7,8	487	830	790	36
		-12,00	857	10,0	624	865	893	36
		-12,25	947	11,8	738	903	983	36
		-12,50	947	11,2	699	941	983	36
DKM014	1,23	-6,50	354	5,6	349	303	391	37
		-6,75	358	5,3	331	328	395	37
		-7,00	353	4,7	295	356	390	37
		-7,25	352	4,3	268	381	389	37
		-7,50	362	4,2	262	404	399	37
		-7,75	371	4,0	250	431	408	37
		-8,00	378	3,9	244	449	415	37
		-8,25	386	3,9	242	464	424	37
		-8,50	417	4,4	278	479	454	37
		-11,00	642	6,7	418	716	679	37
		-11,25	716	8,2	512	744	753	37
		-11,50	742	8,3	521	778	779	37
		-11,75	799	9,3	581	814	836	37
		-12,00	833	9,6	598	852	870	37
		-12,25	853	9,5	596	889	890	37
		-12,50	847	8,8	549	926	884	37

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM015	1,30	-6,50	358	6,0	377	290	400	42
		-6,75	377	6,1	379	319	419	42
		-7,00	370	5,4	338	348	411	42
		-7,25	364	4,8	297	378	405	42
		-7,50	373	4,6	288	403	414	42
		-7,75	384	4,6	284	426	426	42
		-8,00	391	4,3	271	450	433	42
		-8,25	400	4,3	270	466	441	42
		-8,50	445	5,3	329	482	486	42
		-11,00	587	5,4	335	714	629	42
		-11,25	581	4,7	294	744	623	42
		-11,50	624	5,5	347	764	666	42
		-11,75	653	5,9	370	789	695	42
		-12,00	663	5,7	357	819	705	42
		-12,25	761	7,9	497	843	803	42
		-12,50	822	9,0	562	879	864	42
DKM016	1,28	-6,50	361	6,0	377	301	406	45
		-6,75	372	5,8	365	331	417	45
		-7,00	370	5,3	331	361	415	45
		-7,25	380	5,1	319	391	425	45
		-7,50	391	5,0	312	416	436	45
		-7,75	403	5,0	311	437	449	45
		-8,00	450	5,9	369	458	496	45
		-8,25	455	5,6	350	485	501	45
		-8,50	450	5,0	315	511	495	45
		-11,00	729	8,4	527	764	774	45
		-11,25	778	9,2	573	801	823	45
		-11,50	829	9,9	620	838	874	45
		-11,75	869	10,4	648	876	914	45
		-12,00	898	10,6	661	913	944	45
		-12,25	925	10,7	668	951	970	45
		-12,50	952	10,8	675	988	997	45

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM017	1,31	-6,50	394	6,8	425	306	438	44
		-6,75	379	5,9	369	336	423	44
		-7,00	390	5,7	357	366	434	44
		-7,25	399	5,5	342	396	443	44
		-7,50	406	5,2	326	425	450	44
		-7,75	404	4,7	294	454	448	44
		-8,00	454	5,8	360	471	498	44
		-8,25	457	5,4	338	498	501	44
		-8,50	458	5,0	311	526	502	44
		-11,00	642	5,7	355	790	686	44
		-11,25	654	5,5	345	819	698	44
		-11,50	668	5,5	345	842	712	44
		-11,75	694	5,9	368	862	738	44
		-12,00	744	6,9	429	885	788	44
		-12,25	795	7,8	486	914	839	44
		-12,50	825	8,1	504	947	869	44
DKM018	1,30	-6,50	324	5,8	362	250	367	43
		-6,75	338	5,8	362	273	381	43
		-7,00	346	5,5	345	304	389	43
		-7,25	351	5,2	326	330	393	43
		-7,50	358	5,1	319	350	401	43
		-7,75	372	5,2	322	370	415	43
		-8,00	381	5,0	310	397	424	43
		-8,25	389	4,8	299	421	431	43
		-8,50	417	5,3	328	438	460	43
		-11,00	595	6,3	396	668	638	43
		-11,25	615	6,4	399	699	658	43
		-11,50	631	6,3	396	728	674	43
		-11,75	647	6,3	392	758	690	43
		-12,00	661	6,2	387	788	704	43
		-12,25	716	7,3	453	813	759	43
		-12,50	790	8,7	545	844	833	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM019	1,29	-6,50	269	5,3	330	192	313	45
		-6,75	291	5,5	343	216	336	45
		-7,00	321	5,9	372	239	366	45
		-7,25	323	5,5	346	268	368	45
		-7,50	323	5,1	316	298	368	45
		-7,75	330	4,7	296	328	374	45
		-8,00	332	4,3	272	357	377	45
		-8,25	341	4,3	270	374	386	45
		-8,50	354	4,4	276	390	399	45
		-11,00	574	6,2	389	644	619	45
		-11,25	593	6,2	390	674	637	45
		-11,50	611	6,3	393	700	656	45
		-11,75	627	6,3	395	726	672	45
		-12,00	704	8,0	499	751	749	45
		-12,25	787	9,7	604	784	832	45
		-12,50	801	9,4	589	821	845	45
DKM020	1,28	-6,50	365	6,4	400	283	409	44
		-6,75	359	5,8	360	311	403	44
		-7,00	372	5,7	357	337	416	44
		-7,25	386	5,7	354	362	429	44
		-7,50	375	5,0	313	386	419	44
		-7,75	363	4,3	269	410	407	44
		-8,00	363	4,0	248	430	407	44
		-8,25	366	3,7	230	454	410	44
		-8,50	375	3,5	221	477	419	44
		-11,00	525	4,6	290	659	569	44
		-11,25	541	4,7	295	682	585	44
		-11,50	558	4,8	302	701	602	44
		-11,75	587	5,3	331	721	631	44
		-12,00	607	5,4	340	745	650	44
		-12,25	718	8,0	502	768	762	44
		-12,50	779	9,1	567	806	823	44

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM021	1,32	-6,50	339	5,2	327	308	381	42
		-6,75	347	5,1	319	329	388	42
		-7,00	341	4,5	280	358	382	42
		-7,25	345	4,1	257	387	386	42
		-7,50	351	3,8	239	417	393	42
		-7,75	357	3,6	222	444	399	42
		-8,00	364	3,5	217	459	405	42
		-8,25	372	3,5	217	472	413	42
		-8,50	380	3,5	218	484	421	42
		-11,00	587	6,4	398	650	628	42
		-11,25	596	6,1	384	680	638	42
		-11,50	728	9,2	576	708	770	42
		-11,75	742	9,0	561	746	784	42
		-12,00	761	8,9	555	783	802	42
		-12,25	787	9,0	563	820	829	42
		-12,50	803	8,8	552	858	845	42
DKM022	1,27	-6,50	319	4,8	299	299	359	39
		-6,75	329	4,7	297	319	369	39
		-7,00	349	5,0	311	337	389	39
		-7,25	360	4,8	300	367	399	39
		-7,50	364	4,5	279	395	404	39
		-7,75	378	4,5	282	414	417	39
		-8,00	396	4,7	294	433	436	39
		-8,25	392	4,2	260	460	432	39
		-8,50	402	4,1	257	479	442	39
		-11,00	576	5,7	354	673	616	39
		-11,25	595	5,7	357	701	635	39
		-11,50	615	5,8	361	731	655	39
		-11,75	635	5,9	366	759	675	39
		-12,00	637	5,4	340	788	677	39
		-12,25	670	6,0	373	810	709	39
		-12,50	743	7,5	472	834	783	39

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

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwmerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM023	1,31	-6,50	292	4,5	281	279	336	44
		-6,75	294	4,2	261	302	338	44
		-7,00	297	3,8	240	329	341	44
		-7,25	310	3,8	235	355	354	44
		-7,50	316	3,4	215	385	360	44
		-7,75	317	3,1	194	408	361	44
		-8,00	344	3,6	227	419	387	44
		-8,25	364	3,9	244	436	408	44
		-8,50	378	4,0	248	455	422	44
		-11,00	585	5,7	357	692	629	44
		-11,25	622	6,3	396	715	666	44
		-11,50	635	6,2	387	745	679	44
		-11,75	719	8,0	503	770	763	44
		-12,00	789	9,3	584	806	833	44
		-12,25	821	9,6	599	843	865	44
		-12,50	844	9,6	602	880	888	44
DKM024	1,33	-6,50	361	6,0	376	296	403	42
		-6,75	374	5,9	369	324	415	42
		-7,00	361	5,1	318	354	403	42
		-7,25	369	4,9	305	380	411	42
		-7,50	381	4,9	305	401	423	42
		-7,75	392	4,7	296	428	434	42
		-8,00	400	4,6	286	451	442	42
		-8,25	415	4,7	294	468	457	42
		-8,50	451	5,4	336	486	493	42
		-11,00	648	6,6	412	739	690	42
		-11,25	673	6,8	424	768	714	42
		-11,50	753	8,5	529	796	795	42
		-11,75	794	9,0	562	831	836	42
		-12,00	836	9,5	595	868	877	42
		-12,25	931	11,5	717	906	973	42
		-12,50	917	10,5	654	944	958	42

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM025	1,28	-6,50	299	5,0	311	260	342	43
		-6,75	311	4,9	304	287	354	43
		-7,00	327	4,8	302	316	370	43
		-7,25	340	4,7	295	344	383	43
		-7,50	347	4,5	281	371	391	43
		-7,75	375	4,9	309	389	418	43
		-8,00	384	4,8	298	414	427	43
		-8,25	397	4,7	293	442	440	43
		-8,50	408	4,6	289	465	452	43
		-11,00	634	6,6	415	714	677	43
		-11,25	644	6,5	404	743	688	43
		-11,50	686	7,2	448	768	729	43
		-11,75	700	7,1	442	798	743	43
		-12,00	712	6,9	433	826	755	43
		-12,25	783	8,4	527	852	827	43
		-12,50	807	8,6	535	882	850	43
DKM026	1,27	-6,50	416	7,0	438	327	458	42
		-6,75	406	6,3	391	356	448	42
		-7,00	415	6,0	378	386	458	42
		-7,25	426	5,9	366	416	469	42
		-7,50	439	5,8	363	441	482	42
		-7,75	448	5,7	354	465	491	42
		-8,00	481	6,2	388	486	524	42
		-8,25	478	5,6	353	514	520	42
		-8,50	488	5,5	341	544	531	42
		-11,00	640	5,6	348	791	682	42
		-11,25	652	5,4	339	819	694	42
		-11,50	673	5,6	351	842	715	42
		-11,75	695	5,8	365	864	737	42
		-12,00	711	5,9	369	889	754	42
		-12,25	747	6,5	404	912	789	42
		-12,50	811	7,8	485	939	854	42

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM027	1,29	-6,50	375	6,2	385	313	419	44
		-6,75	402	6,5	406	338	446	44
		-7,00	411	6,3	392	368	455	44
		-7,25	431	6,4	400	393	475	44
		-7,50	448	6,4	403	418	492	44
		-7,75	464	6,4	403	444	508	44
		-8,00	490	6,7	422	469	534	44
		-8,25	506	6,7	420	498	550	44
		-8,50	494	5,9	369	528	538	44
		-11,00	599	4,7	295	778	643	44
		-11,25	654	5,9	368	796	698	44
		-11,50	687	6,4	397	823	731	44
		-11,75	710	6,5	406	852	754	44
		-12,00	756	7,3	455	880	800	44
		-12,25	758	6,8	427	910	802	44
		-12,50	845	8,7	543	940	889	44
DKM028	1,28	-6,50	391	7,0	439	285	434	43
		-6,75	411	7,1	443	314	454	43
		-7,00	412	6,7	416	344	456	43
		-7,25	439	6,9	431	374	483	43
		-7,50	474	7,4	462	401	518	43
		-7,75	490	7,4	459	431	534	43
		-8,00	499	7,1	444	461	542	43
		-8,25	491	6,4	401	491	535	43
		-8,50	486	5,8	362	520	529	43
		-11,25	654	5,9	370	792	697	43
		-11,50	678	6,1	384	821	722	43
		-11,75	728	7,0	436	850	771	43
		-12,00	747	7,0	438	880	790	43
		-12,25	849	9,2	577	912	893	43
		-12,50	911	10,3	642	950	954	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM029	1,30	-6,50	360	6,5	404	273	406	46
		-6,75	377	6,5	404	301	423	46
		-7,00	430	7,5	467	327	476	46
		-7,25	456	7,7	480	356	501	46
		-7,50	454	7,2	447	386	500	46
		-7,75	444	6,4	401	416	489	46
		-8,00	453	6,2	388	444	499	46
		-8,25	467	6,1	380	474	512	46
		-8,50	474	5,8	363	504	520	46
		-11,00	594	5,3	333	733	639	46
		-11,25	612	5,5	341	756	658	46
		-11,50	630	5,5	343	785	676	46
		-11,75	644	5,4	336	815	690	46
		-12,00	656	5,3	330	840	702	46
		-12,25	707	6,3	395	860	752	46
		-12,50	798	8,3	519	889	844	46
DKM030	1,27	-6,50	342	5,7	358	285	385	44
		-6,75	356	5,8	360	306	399	44
		-7,00	370	5,8	362	328	414	44
		-7,25	408	6,5	405	349	452	44
		-7,50	436	6,8	424	375	479	44
		-7,75	451	6,7	419	406	494	44
		-8,00	459	6,5	405	433	502	44
		-8,25	476	6,5	403	463	519	44
		-8,50	478	6,0	378	493	522	44
		-11,00	574	4,8	300	729	617	44
		-11,25	616	5,6	352	748	659	44
		-11,50	629	5,5	346	775	673	44
		-11,75	657	5,9	369	800	701	44
		-12,00	702	6,7	418	825	745	44
		-12,25	725	6,9	428	854	769	44
		-12,50	735	6,6	414	884	778	44

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM031	1,24	-6,50	373	6,7	419	277	417	44
		-6,75	419	7,5	467	305	463	44
		-7,00	422	7,0	440	337	466	44
		-7,25	415	6,4	398	368	459	44
		-7,50	417	5,9	369	400	461	44
		-7,75	409	5,2	326	430	453	44
		-8,00	414	4,9	309	456	459	44
		-8,25	426	4,9	304	480	470	44
		-8,50	437	4,8	300	502	481	44
		-11,00	659	6,6	415	758	704	44
		-11,25	679	6,7	419	788	723	44
		-11,50	698	6,7	421	817	742	44
		-11,75	709	6,6	410	847	754	44
		-12,00	722	6,5	404	874	766	44
		-12,25	806	8,3	520	899	851	44
		-12,50	833	8,5	530	934	878	44
DKM032	1,23	-6,50	344	5,9	369	282	390	46
		-6,75	346	5,6	348	306	392	46
		-7,00	346	5,1	318	336	392	46
		-7,25	358	4,9	307	366	404	46
		-7,50	367	4,7	293	396	413	46
		-7,75	374	4,5	283	418	421	46
		-8,00	390	4,7	293	435	436	46
		-8,25	432	5,5	345	453	478	46
		-8,50	450	5,6	348	480	497	46
		-11,00	638	6,7	418	723	684	46
		-11,25	661	6,8	426	753	707	46
		-11,50	681	6,9	429	785	728	46
		-11,75	686	6,5	405	817	732	46
		-12,00	702	6,4	400	849	749	46
		-12,25	763	7,6	473	876	809	46
		-12,50	866	9,8	613	909	912	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM033	1,26	-6,50	284	6,1	381	188	341	57
		-6,75	303	6,1	383	217	360	57
		-7,00	327	6,3	394	246	384	57
		-7,25	335	6,0	378	276	392	57
		-7,50	347	5,9	367	306	404	57
		-7,75	360	5,8	362	334	417	57
		-8,00	374	5,8	363	356	431	57
		-8,25	385	5,7	356	381	442	57
		-8,50	469	7,6	475	402	526	57
		-11,00	663	8,0	498	703	720	57
		-11,25	684	8,0	499	737	741	57
		-11,50	700	7,9	493	770	757	57
		-11,75	720	7,9	492	804	777	57
		-12,00	746	8,1	504	835	803	57
		-12,25	774	8,3	522	865	831	57
		-12,50	839	9,6	599	896	896	57
DKM034	1,26	-6,50	406	7,4	465	279	446	40
		-6,75	416	7,2	450	311	456	40
		-7,00	410	6,5	408	343	450	40
		-7,25	429	6,5	407	375	469	40
		-7,50	440	6,3	394	406	479	40
		-7,75	437	5,8	360	435	477	40
		-8,00	448	5,6	348	465	488	40
		-8,25	464	5,6	352	489	504	40
		-8,50	475	5,5	341	517	515	40
		-11,00	675	7,2	447	745	715	40
		-11,25	677	6,7	416	780	717	40
		-11,50	676	6,1	379	815	716	40
		-11,75	679	5,6	349	850	719	40
		-12,00	688	5,3	329	886	728	40
		-12,25	702	5,2	322	916	742	40
		-12,50	714	5,1	317	940	754	40

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM035	1,22	-6,50	324	6,1	381	215	357	33
		-6,75	330	5,7	355	250	363	33
		-7,00	340	5,3	334	288	373	33
		-7,25	360	5,3	329	326	393	33
		-7,50	366	4,8	302	363	398	33
		-7,75	370	4,5	280	392	403	33
		-8,00	393	4,8	301	409	426	33
		-8,25	405	4,8	300	429	437	33
		-8,50	418	4,8	301	452	451	33
		-11,00	587	6,0	375	658	620	33
		-11,25	611	6,2	387	688	644	33
		-11,50	634	6,4	398	715	667	33
		-11,75	656	6,5	403	745	688	33
		-12,00	671	6,4	398	775	703	33
		-12,25	730	7,5	470	802	763	33
		-12,50	762	7,9	494	832	795	33
DKM036	1,25	-7,25	226	3,8	239	225	278	52
		-7,50	238	3,8	239	245	290	52
		-7,75	245	3,7	228	268	297	52
		-8,00	256	3,7	232	283	309	52
		-8,25	287	4,3	269	297	339	52
		-8,50	309	4,6	287	316	361	52
		-11,00	489	5,8	361	542	541	52
		-11,25	493	5,4	337	573	545	52
		-11,50	497	5,0	312	603	549	52
		-11,75	507	4,9	304	629	560	52
		-12,00	519	4,8	302	651	571	52
		-12,25	530	4,8	300	671	582	52
		-12,50	587	6,0	377	690	640	52

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM037	1,19	-6,50	233	5,5	345	143	293	60
		-6,75	243	5,3	331	174	303	60
		-7,00	258	5,3	328	202	318	60
		-7,25	282	5,5	345	226	342	60
		-7,50	306	5,7	357	253	366	60
		-7,75	318	5,6	351	280	378	60
		-8,00	326	5,4	340	304	386	60
		-8,25	351	5,8	363	323	411	60
		-8,50	370	5,9	369	347	430	60
		-11,00	522	5,9	369	601	582	60
		-11,25	551	6,3	392	627	611	60
		-11,50	571	6,3	396	656	631	60
		-11,75	601	6,7	417	685	661	60
		-12,00	671	8,1	505	715	731	60
		-12,25	696	8,2	513	749	756	60
		-12,50	755	9,2	576	783	815	60
DKM038	1,24	-6,50	345	4,8	299	349	389	43
		-6,75	354	4,5	284	379	397	43
		-7,00	356	4,2	261	405	399	43
		-7,25	394	4,9	308	421	437	43
		-7,50	423	5,4	335	442	466	43
		-7,75	482	6,6	411	466	526	43
		-8,00	494	6,4	400	496	537	43
		-8,25	493	5,9	368	526	536	43
		-8,50	504	5,7	358	556	548	43
		-11,00	628	5,2	327	793	671	43
		-11,25	675	6,1	382	816	718	43
		-11,50	699	6,3	393	845	742	43
		-11,75	715	6,3	391	875	759	43
		-12,00	773	7,3	459	902	816	43
		-12,25	796	7,5	468	932	840	43
		-12,50	854	8,5	531	965	897	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM039	1,20	-6,50	487	8,5	531	350	528	41
		-6,75	491	8,1	506	382	533	41
		-7,00	483	7,4	463	412	525	41
		-7,25	483	6,9	431	443	524	41
		-7,50	478	6,3	391	475	519	41
		-7,75	490	6,1	378	507	531	41
		-8,00	490	5,5	347	538	531	41
		-8,25	498	5,4	335	563	539	41
		-8,50	540	6,2	386	583	581	41
		-11,50	650	4,9	309	844	691	41
		-11,75	705	6,0	377	868	747	41
		-12,00	744	6,6	412	898	785	41
		-12,25	798	7,5	471	930	840	41
		-12,50	829	7,8	488	963	870	41
DKM040	1,20	-6,50	449	6,4	399	407	483	34
		-6,75	463	6,3	396	433	497	34
		-7,00	477	6,3	392	459	510	34
		-7,25	528	7,3	455	483	562	34
		-7,50	536	7,0	438	512	570	34
		-7,75	548	6,9	428	542	582	34
		-8,00	562	6,8	422	572	596	34
		-8,25	573	6,6	410	602	607	34
		-8,50	588	6,5	408	630	622	34
		-11,25	728	6,0	376	894	761	34
		-11,50	754	6,3	391	923	787	34
		-11,75	777	6,4	400	953	811	34
		-12,00	797	6,4	403	983	831	34
		-12,25	810	6,3	394	1013	843	34
		-12,50	825	6,3	391	1041	859	34

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM041	1,18	-6,50	554	9,0	561	424	591	36
		-6,75	533	7,9	494	456	570	36
		-7,00	519	7,0	438	488	555	36
		-7,25	506	6,1	384	521	542	36
		-7,50	518	6,0	373	551	554	36
		-7,75	522	5,6	350	581	558	36
		-8,00	528	5,3	330	611	564	36
		-8,25	539	5,2	323	636	575	36
		-8,50	550	5,2	323	656	587	36
		-11,00	724	6,2	390	878	760	36
		-11,25	746	6,4	397	908	783	36
		-11,50	766	6,4	401	938	802	36
		-11,75	783	6,4	399	968	819	36
		-12,00	811	6,7	418	995	847	36
		-12,25	906	8,8	549	1023	942	36
		-12,50	938	9,0	566	1059	974	36
DKM042	1,20	-6,50	326	4,8	303	301	362	36
		-6,75	336	4,8	300	321	372	36
		-7,00	350	4,9	304	340	386	36
		-7,25	366	5,0	310	360	402	36
		-7,50	378	4,9	308	383	414	36
		-7,75	387	4,8	301	404	423	36
		-8,00	401	4,9	307	422	437	36
		-8,25	432	5,5	341	440	468	36
		-8,50	463	5,9	370	462	499	36
		-8,75	452	5,2	325	489	488	36
		-9,00	449	4,7	294	515	485	36
		-11,00	541	4,6	286	677	577	36
		-11,25	577	5,2	324	697	612	36
		-11,50	596	5,2	327	726	631	36
		-11,75	617	5,4	337	751	652	36
		-12,00	618	5,0	311	780	654	36
		-12,25	731	7,7	478	801	767	36
		-12,50	782	8,5	529	836	818	36

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM043	1,17	-6,50	313	5,2	324	258	349	36
		-6,75	294	4,2	263	288	330	36
		-7,00	321	4,6	290	306	357	36
		-7,25	335	4,6	289	329	370	36
		-7,50	346	4,5	279	359	382	36
		-7,75	352	4,2	262	384	387	36
		-8,00	363	4,2	266	400	399	36
		-8,25	401	5,0	313	416	437	36
		-8,50	418	5,1	317	440	454	36
		-8,75	410	4,4	274	470	446	36
		-9,00	415	4,1	255	497	451	36
		-11,00	658	7,8	485	672	694	36
		-11,25	673	7,7	481	703	709	36
		-11,50	696	7,8	488	733	732	36
		-11,75	779	9,5	594	766	815	36
		-12,00	853	10,9	679	803	889	36
		-12,25	892	11,3	706	841	928	36
		-12,50	933	11,8	737	879	969	36
DKM044	1,12	-6,50	229	3,3	205	238	266	37
		-6,75	228	2,8	173	269	265	37
		-7,00	232	2,5	159	290	269	37
		-7,25	240	2,5	155	307	277	37
		-7,50	244	2,4	147	322	282	37
		-7,75	249	2,3	146	331	286	37
		-8,00	255	2,4	147	340	292	37
		-8,25	286	3,0	190	349	323	37
		-8,50	296	3,0	189	367	333	37
		-8,75	303	3,0	185	382	340	37
		-9,00	323	3,3	206	394	360	37
		-11,00	520	6,0	375	555	557	37
		-11,25	543	6,1	384	584	580	37
		-11,50	564	6,2	388	614	601	37
		-11,75	584	6,3	393	644	622	37
		-12,00	612	6,6	410	672	649	37
		-12,25	800	11,1	697	700	837	37
		-12,50	850	11,9	742	738	887	37

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM045	1,12	-6,50	247	4,9	303	170	284	37
		-6,75	264	4,8	302	201	301	37
		-7,00	281	4,8	303	228	318	37
		-7,25	302	5,1	316	249	339	37
		-7,50	340	5,7	356	273	377	37
		-7,75	409	7,1	446	298	446	37
		-8,00	412	6,7	419	330	449	37
		-8,25	409	6,1	381	364	447	37
		-8,50	404	5,4	340	396	441	37
		-8,75	404	4,9	305	430	441	37
		-9,00	414	4,7	293	459	451	37
		-11,00	665	8,2	513	658	703	37
		-11,25	706	8,8	548	692	743	37
		-11,50	763	9,7	609	726	800	37
		-11,75	852	11,6	723	760	889	37
		-12,00	863	11,3	708	793	900	37
		-12,25	887	11,4	715	826	924	37
		-12,50	895	11,1	695	860	933	37
DKM046	1,17	-6,75	152	2,2	139	181	192	40
		-7,00	189	3,0	190	191	229	40
		-7,25	205	3,2	202	207	245	40
		-7,50	222	3,4	214	223	262	40
		-7,75	234	3,5	217	240	274	40
		-8,00	265	4,0	253	256	305	40
		-8,25	288	4,4	272	274	328	40
		-8,50	303	4,4	273	299	343	40
		-8,75	337	5,0	312	318	377	40
		-9,00	414	6,7	419	340	455	40
		-11,00	510	5,5	346	571	550	40
		-11,25	521	5,5	341	594	561	40
		-11,50	535	5,5	346	614	575	40
		-11,75	604	7,0	439	634	644	40
		-12,00	663	8,1	507	665	703	40
		-12,25	679	8,0	500	699	719	40
		-12,50	697	7,9	496	734	737	40

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM047	1,21	-6,50	373	5,5	342	337	407	34
		-6,75	391	5,5	342	367	425	34
		-7,00	425	6,0	373	393	459	34
		-7,25	449	6,1	384	423	484	34
		-7,50	468	6,2	386	452	502	34
		-7,75	479	6,0	378	479	514	34
		-8,00	503	6,3	392	504	538	34
		-8,25	521	6,3	393	534	556	34
		-8,50	525	5,9	369	564	559	34
		-8,75	553	6,3	393	586	587	34
		-9,00	598	7,1	444	612	633	34
		-11,00	759	8,0	499	825	794	34
		-11,25	794	8,3	519	863	828	34
		-11,50	843	9,0	564	901	878	34
		-11,75	880	9,4	587	938	914	34
		-12,00	914	9,7	607	975	949	34
		-12,25	958	10,3	642	1013	992	34
		-12,50	1019	11,3	706	1051	1053	34
DKM048	1,19	-6,50	329	5,0	313	292	363	33
		-6,75	332	4,7	293	317	365	33
		-7,00	348	4,7	293	344	382	33
		-7,25	363	4,6	288	373	396	33
		-7,50	372	4,5	279	398	406	33
		-7,75	386	4,5	281	419	420	33
		-8,00	401	4,6	288	437	434	33
		-8,25	413	4,6	287	458	447	33
		-8,50	428	4,7	294	476	461	33
		-8,75	443	4,8	302	493	477	33
		-9,00	454	4,8	298	515	487	33
		-11,00	657	7,0	434	718	691	33
		-11,25	673	6,9	431	748	707	33
		-11,50	685	6,7	421	777	719	33
		-11,75	727	7,4	463	806	761	33
		-12,00	825	9,5	594	838	859	33
		-12,25	836	9,2	575	875	869	33
		-12,50	826	8,4	523	912	860	33

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM001	1,21	-7,00	422	5,2	437	340	466	44
		-7,25	434	5,1	427	370	478	44
		-7,50	459	5,2	438	401	503	44
		-7,75	484	5,4	450	430	528	44
		-8,00	502	5,3	446	464	545	44
		-8,25	497	4,8	404	498	540	44
		-8,50	499	4,6	384	521	543	44
		-11,00	823	8,0	675	771	867	44
		-11,25	956	10,2	854	814	1000	44
		-11,50	1000	10,5	883	858	1044	44
		-11,75	986	9,7	816	901	1029	44
		-12,00	991	9,3	782	944	1035	44
		-12,25	1026	9,5	796	988	1069	44
		-12,50	1049	9,4	790	1032	1092	44
DKM002	1,25	-7,00	414	5,0	422	347	461	47
		-7,25	430	5,0	421	376	478	47
		-7,50	491	5,9	496	401	538	47
		-7,75	515	6,0	503	435	562	47
		-8,00	512	5,5	464	470	560	47
		-8,25	515	5,2	437	500	562	47
		-8,50	509	4,7	395	532	556	47
		-11,25	775	6,6	557	814	822	47
		-11,50	865	7,9	668	854	912	47
		-11,75	904	8,2	690	897	952	47
		-12,00	914	7,9	663	940	961	47
		-12,25	932	7,7	649	984	979	47
		-12,50	922	7,0	589	1028	969	47

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM003	1,25	-7,00	366	4,1	347	333	408	42
		-7,25	374	3,9	324	368	415	42
		-7,50	387	3,8	319	397	429	42
		-7,75	398	3,8	316	417	440	42
		-8,00	413	3,9	324	435	455	42
		-8,25	431	4,0	336	452	473	42
		-8,50	469	4,5	382	471	511	42
		-11,00	685	5,7	480	731	726	42
		-11,25	713	5,9	498	761	755	42
		-11,50	744	6,2	519	792	786	42
		-11,75	865	8,2	691	822	907	42
		-12,00	909	8,6	721	865	951	42
		-12,25	957	9,0	757	909	999	42
		-12,50	991	9,1	769	953	1032	42
DKM004	1,17	-7,00	350	4,7	399	259	394	44
		-7,25	362	4,5	383	295	406	44
		-7,50	376	4,4	372	329	420	44
		-7,75	409	4,8	404	353	453	44
		-8,00	413	4,6	387	376	458	44
		-8,25	412	4,2	353	408	456	44
		-8,50	420	4,0	333	441	464	44
		-11,00	611	5,3	445	649	656	44
		-11,25	804	8,8	736	679	848	44
		-11,50	878	9,7	816	723	923	44
		-11,75	942	10,5	879	766	986	44
		-12,00	977	10,6	895	808	1021	44
		-12,25	1011	10,8	908	853	1056	44
		-12,50	987	9,8	824	897	1032	44

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM005	1,25	-7,00	491	6,0	507	382	533	42
		-7,25	498	5,8	484	417	540	42
		-7,50	507	5,5	465	452	550	42
		-7,75	486	4,7	395	486	528	42
		-8,00	476	4,1	344	520	518	42
		-8,25	488	4,0	339	545	530	42
		-8,50	501	4,1	342	565	543	42
		-11,00	725	5,8	487	793	767	42
		-11,25	740	5,7	477	828	782	42
		-11,50	774	6,0	502	859	816	42
		-11,75	915	8,4	706	890	957	42
		-12,00	946	8,5	716	932	988	42
		-12,25	964	8,3	702	976	1006	42
		-12,50	986	8,3	695	1020	1028	42
DKM006	1,21	-7,25	257	3,5	294	205	299	42
		-7,50	278	3,7	310	224	320	42
		-7,75	324	4,4	367	244	366	42
		-8,00	348	4,5	381	270	390	42
		-8,25	354	4,3	358	303	396	42
		-8,50	369	4,3	358	328	411	42
		-11,00	555	5,4	454	542	597	42
		-11,25	575	5,4	457	573	617	42
		-11,50	631	6,2	521	601	673	42
		-11,75	671	6,6	558	632	713	42
		-12,00	681	6,4	540	667	723	42
		-12,25	693	6,2	524	702	735	42
		-12,50	732	6,6	555	735	774	42

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM007	1,21	-7,00	378	4,4	374	327	420	42
		-7,25	393	4,4	372	355	436	42
		-7,50	435	5,0	418	379	478	42
		-7,75	495	5,8	491	406	537	42
		-8,00	534	6,2	525	437	577	42
		-8,25	544	6,0	506	472	586	42
		-8,50	568	6,1	512	506	610	42
		-11,00	767	6,7	563	786	809	42
		-11,25	925	9,4	791	823	968	42
		-11,50	964	9,6	811	867	1006	42
		-11,75	993	9,7	818	910	1036	42
		-12,00	1037	10,1	847	953	1079	42
		-12,25	1060	10,0	841	997	1102	42
		-12,50	1053	9,4	786	1041	1096	42
DKM008	1,21	-7,00	387	5,4	450	268	431	43
		-7,25	394	5,1	429	300	437	43
		-7,50	383	4,5	378	333	427	43
		-7,75	383	4,1	345	365	426	43
		-8,00	392	3,9	331	395	435	43
		-8,25	401	3,8	318	423	444	43
		-8,50	413	3,7	312	448	456	43
		-11,00	642	6,0	504	639	685	43
		-11,25	672	6,2	521	672	715	43
		-11,50	740	7,1	598	708	783	43
		-11,75	895	9,7	817	747	938	43
		-12,00	941	10,1	851	790	984	43
		-12,25	978	10,3	870	834	1022	43
		-12,50	1009	10,4	876	879	1052	43

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

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwmerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM009	1,22	-7,00	376	5,4	454	242	417	41
		-7,25	377	5,0	421	277	418	41
		-7,50	377	4,6	389	309	418	41
		-7,75	395	4,6	385	342	436	41
		-8,00	414	4,6	387	373	455	41
		-8,25	429	4,5	378	407	470	41
		-8,50	435	4,3	358	437	477	41
		-11,00	699	6,6	557	679	741	41
		-11,25	735	6,9	580	714	776	41
		-11,50	975	11,2	945	751	1016	41
		-11,75	1041	12,0	1012	793	1082	41
		-12,00	1118	13,0	1097	838	1160	41
		-12,25	1244	15,0	1261	882	1285	41
		-12,50	1244	14,5	1219	925	1285	41
DKM010	1,19	-7,00	403	4,9	412	332	446	43
		-7,25	417	4,8	404	364	460	43
		-7,50	428	4,6	388	397	471	43
		-7,75	445	4,5	382	433	489	43
		-8,00	460	4,5	377	463	504	43
		-8,25	477	4,6	383	484	520	43
		-8,50	493	4,6	390	504	536	43
		-11,00	822	7,9	666	776	865	43
		-11,25	860	8,2	691	815	903	43
		-11,50	900	8,5	718	856	943	43
		-11,75	936	8,7	735	898	979	43
		-12,00	950	8,5	717	939	993	43
		-12,25	973	8,5	715	980	1016	43
		-12,50	1010	8,8	737	1021	1054	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM011	1,19	-7,00	442	5,2	434	373	484	42
		-7,25	485	5,7	480	399	527	42
		-7,50	508	5,8	487	429	549	42
		-7,75	524	5,7	482	462	566	42
		-8,00	575	6,4	540	488	617	42
		-8,25	635	7,2	608	520	676	42
		-8,50	676	7,7	644	554	718	42
		-11,00	798	5,8	490	912	840	42
		-11,25	805	5,6	471	942	847	42
		-11,50	846	6,1	515	967	888	42
		-11,75	878	6,4	538	996	920	42
		-12,00	991	8,2	694	1029	1033	42
		-12,25	1023	8,4	705	1070	1064	42
DKM012	1,30	-12,50	1080	9,0	759	1113	1122	42
		-7,00	490	5,8	490	404	536	46
		-7,25	489	5,4	454	439	535	46
		-7,50	491	5,0	425	471	537	46
		-7,75	506	4,9	416	504	551	46
		-8,00	506	4,6	383	537	552	46
		-8,25	520	4,4	372	572	566	46
		-8,50	534	4,3	362	605	579	46
		-11,25	658	3,8	323	851	704	46
		-11,50	727	5,0	421	868	772	46
		-11,75	900	8,1	681	896	945	46
		-12,00	921	8,0	673	940	967	46
		-12,25	952	8,1	681	984	998	46
		-12,50	986	8,2	694	1027	1031	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM013	1,25	-6,50	519	6,8	572	363	561	42
		-6,75	537	6,8	573	393	579	42
		-7,00	557	6,8	576	422	598	42
		-7,25	571	6,8	571	451	613	42
		-7,50	582	6,6	555	485	623	42
		-7,75	555	5,7	479	516	597	42
		-8,00	546	5,1	429	551	587	42
		-8,25	537	4,5	382	583	579	42
		-8,50	546	4,4	371	610	588	42
		-11,00	798	6,5	543	858	840	42
		-11,25	836	6,8	571	893	878	42
		-11,50	864	6,9	582	928	906	42
		-11,75	929	7,8	656	963	970	42
		-12,00	1055	9,8	826	1003	1096	42
		-12,25	1131	10,8	908	1047	1172	42
		-12,50	1134	10,3	869	1091	1175	42
DKM014	1,23	-6,50	430	5,2	437	352	473	43
		-6,75	430	4,9	409	380	473	43
		-7,00	427	4,4	371	413	470	43
		-7,25	436	4,2	357	442	479	43
		-7,50	449	4,2	352	468	492	43
		-7,75	458	4,0	336	500	501	43
		-8,00	466	3,9	328	521	509	43
		-8,25	476	3,9	327	539	519	43
		-8,50	512	4,4	370	555	555	43
		-11,00	790	6,7	559	830	833	43
		-11,25	883	8,1	681	863	926	43
		-11,50	914	8,3	694	903	957	43
		-11,75	984	9,1	768	945	1027	43
		-12,00	1022	9,4	788	988	1065	43
		-12,25	1020	8,8	742	1031	1063	43
		-12,50	1032	8,5	719	1074	1075	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM015	1,30	-6,50	446	5,8	488	336	494	48
		-6,75	456	5,6	471	370	504	48
		-7,00	452	5,1	430	404	500	48
		-7,25	453	4,7	397	439	501	48
		-7,50	465	4,6	388	467	513	48
		-7,75	477	4,6	383	494	526	48
		-8,00	484	4,3	365	522	532	48
		-8,25	494	4,3	363	541	542	48
		-8,50	550	5,2	438	559	598	48
		-11,00	718	5,3	450	829	766	48
		-11,25	707	4,7	396	863	755	48
		-11,50	760	5,5	463	886	809	48
		-11,75	798	5,9	496	915	846	48
		-12,00	809	5,7	481	950	858	48
		-12,25	936	7,9	664	978	984	48
		-12,50	1000	8,7	728	1019	1048	48
DKM016	1,28	-6,50	434	5,5	463	349	487	53
		-6,75	450	5,4	454	384	502	53
		-7,00	466	5,3	446	419	518	53
		-7,25	476	5,1	429	454	529	53
		-7,50	488	5,0	420	482	541	53
		-7,75	502	5,0	419	507	555	53
		-8,00	553	5,7	479	531	606	53
		-8,25	542	5,1	430	562	595	53
		-8,50	555	5,0	420	593	607	53
		-11,00	899	8,3	701	886	952	53
		-11,25	960	9,0	761	929	1013	53
		-11,50	1021	9,7	819	973	1074	53
		-11,75	1059	10,0	838	1017	1112	53
		-12,00	1101	10,3	865	1060	1154	53
		-12,25	1133	10,4	875	1103	1186	53
		-12,50	1139	10,0	841	1147	1192	53

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM017	1,31	-6,50	475	6,2	521	355	526	51
		-6,75	472	5,7	483	390	523	51
		-7,00	492	5,7	481	425	543	51
		-7,25	501	5,5	460	460	552	51
		-7,50	507	5,2	438	493	559	51
		-7,75	502	4,7	396	526	553	51
		-8,00	564	5,7	479	546	615	51
		-8,25	550	5,0	425	578	601	51
		-8,50	563	4,9	413	610	614	51
		-11,00	782	5,6	473	916	833	51
		-11,25	793	5,4	458	950	845	51
		-11,50	809	5,5	458	977	860	51
		-11,75	844	5,9	493	1000	895	51
		-12,00	907	6,8	572	1027	958	51
		-12,25	975	7,7	651	1060	1026	51
		-12,50	1011	8,0	673	1098	1062	51
DKM018	1,30	-6,50	407	5,6	473	289	457	50
		-6,75	431	5,8	484	317	481	50
		-7,00	435	5,4	456	352	485	50
		-7,25	436	5,1	427	383	486	50
		-7,50	451	5,1	429	406	501	50
		-7,75	467	5,2	433	429	517	50
		-8,00	477	5,0	417	461	526	50
		-8,25	484	4,8	403	488	534	50
		-8,50	522	5,3	446	508	572	50
		-11,00	731	6,3	527	775	780	50
		-11,25	756	6,3	533	810	805	50
		-11,50	773	6,3	528	845	823	50
		-11,75	790	6,2	521	879	840	50
		-12,00	808	6,1	516	914	857	50
		-12,25	878	7,2	604	943	927	50
		-12,50	973	8,6	726	979	1022	50

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM019	1,29	-6,50	338	5,1	427	223	390	52
		-6,75	373	5,5	459	251	425	52
		-7,00	391	5,5	462	277	443	52
		-7,25	404	5,4	450	311	456	52
		-7,50	406	5,0	418	345	458	52
		-7,75	415	4,7	399	381	467	52
		-8,00	415	4,3	366	414	467	52
		-8,25	425	4,3	362	434	477	52
		-8,50	441	4,4	371	453	494	52
		-11,00	706	6,1	517	747	758	52
		-11,25	728	6,2	519	781	780	52
		-11,50	749	6,2	524	812	801	52
		-11,75	768	6,2	525	843	820	52
		-12,00	875	8,0	675	871	927	52
		-12,25	952	9,1	765	910	1004	52
		-12,50	982	9,2	772	953	1034	52
DKM020	1,28	-6,50	444	5,9	497	328	494	51
		-6,75	455	5,7	482	361	506	51
		-7,00	471	5,7	480	391	522	51
		-7,25	480	5,5	466	420	531	51
		-7,50	450	4,6	387	448	501	51
		-7,75	436	4,0	336	476	487	51
		-8,00	438	3,8	318	498	489	51
		-8,25	448	3,6	305	527	499	51
		-8,50	459	3,5	298	553	510	51
		-11,00	640	4,6	388	764	691	51
		-11,25	658	4,7	392	791	709	51
		-11,50	678	4,8	401	814	728	51
		-11,75	714	5,2	439	836	765	51
		-12,00	741	5,4	458	864	792	51
		-12,25	886	8,0	672	891	937	51
		-12,50	947	8,7	729	935	997	51

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM021	1,32	-6,50	418	5,0	421	358	466	48
		-6,75	417	4,7	395	381	466	48
		-7,00	417	4,3	361	415	465	48
		-7,25	425	4,0	341	449	473	48
		-7,50	434	3,8	321	484	482	48
		-7,75	438	3,5	297	514	487	48
		-8,00	445	3,5	291	532	494	48
		-8,25	455	3,5	292	548	503	48
		-8,50	465	3,5	294	562	513	48
		-11,00	722	6,3	530	754	770	48
		-11,25	731	6,1	511	789	779	48
		-11,50	883	8,7	732	821	931	48
		-11,75	904	8,6	724	865	953	48
		-12,00	936	8,7	734	908	984	48
		-12,25	966	8,8	742	951	1015	48
		-12,50	982	8,6	723	995	1030	48
DKM022	1,27	-6,50	404	4,8	402	347	449	46
		-6,75	413	4,7	395	370	459	46
		-7,00	440	5,0	419	391	486	46
		-7,25	451	4,8	403	425	497	46
		-7,50	454	4,5	375	458	499	46
		-7,75	469	4,5	378	480	514	46
		-8,00	473	4,3	363	502	519	46
		-8,25	482	4,1	347	533	528	46
		-8,50	495	4,1	346	556	541	46
		-11,00	703	5,6	469	780	749	46
		-11,25	727	5,6	475	813	772	46
		-11,50	751	5,7	481	848	796	46
		-11,75	774	5,8	486	880	819	46
		-12,00	774	5,4	452	914	819	46
		-12,25	813	5,9	493	939	859	46
		-12,50	914	7,5	633	967	959	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM023	1,31	-6,50	350	4,1	345	323	401	51
		-6,75	356	3,9	329	351	407	51
		-7,00	371	3,8	323	381	422	51
		-7,25	386	3,8	316	412	436	51
		-7,50	390	3,4	289	447	441	51
		-7,75	389	3,1	262	473	440	51
		-8,00	422	3,6	303	486	473	51
		-8,25	449	3,9	328	506	500	51
		-8,50	465	4,0	333	528	516	51
		-11,00	718	5,7	480	803	769	51
		-11,25	762	6,3	526	830	813	51
		-11,50	777	6,1	517	864	828	51
		-11,75	888	8,0	673	893	939	51
		-12,00	976	9,3	779	935	1027	51
		-12,25	1016	9,5	802	978	1067	51
		-12,50	1018	9,1	763	1021	1069	51
DKM024	1,33	-6,50	440	5,6	471	344	488	49
		-6,75	451	5,4	458	376	500	49
		-7,00	447	5,0	416	411	496	49
		-7,25	461	4,9	410	441	510	49
		-7,50	476	4,9	410	465	525	49
		-7,75	488	4,7	398	497	537	49
		-8,00	496	4,6	385	523	544	49
		-8,25	515	4,7	397	543	563	49
		-8,50	558	5,3	448	563	606	49
		-11,00	796	6,6	552	857	845	49
		-11,25	826	6,8	568	891	875	49
		-11,50	931	8,4	710	924	980	49
		-11,75	977	8,9	747	964	1026	49
		-12,00	1034	9,5	799	1007	1083	49
		-12,25	1113	10,5	886	1051	1161	49
		-12,50	1097	9,7	816	1095	1146	49

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM025	1,28	-6,50	375	4,8	407	302	425	50
		-6,75	394	4,9	408	332	444	50
		-7,00	412	4,8	404	366	462	50
		-7,25	426	4,7	395	399	476	50
		-7,50	432	4,5	375	430	483	50
		-7,75	460	4,8	400	451	510	50
		-8,00	476	4,7	397	481	526	50
		-8,25	491	4,6	390	513	541	50
		-8,50	504	4,6	385	539	554	50
		-11,00	776	6,5	550	829	827	50
		-11,25	788	6,4	536	861	838	50
		-11,50	840	7,1	594	890	890	50
		-11,75	859	7,0	591	925	909	50
		-12,00	873	6,9	583	958	924	50
		-12,25	966	8,4	706	989	1016	50
		-12,50	994	8,5	717	1024	1044	50
DKM026	1,27	-6,50	502	6,4	539	379	551	49
		-6,75	512	6,2	523	413	561	49
		-7,00	524	6,0	508	448	573	49
		-7,25	535	5,9	493	482	584	49
		-7,50	550	5,8	488	511	599	49
		-7,75	561	5,7	478	539	610	49
		-8,00	578	5,7	483	563	627	49
		-8,25	588	5,5	466	597	637	49
		-8,50	605	5,5	460	631	654	49
		-11,00	781	5,6	467	917	830	49
		-11,25	793	5,4	454	950	842	49
		-11,50	818	5,6	470	977	868	49
		-11,75	844	5,8	487	1003	893	49
		-12,00	863	5,8	491	1031	912	49
		-12,25	908	6,4	538	1058	957	49
		-12,50	984	7,5	635	1089	1033	49

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM027	1,29	-6,50	479	6,2	521	363	530	51
		-6,75	510	6,5	545	392	561	51
		-7,00	522	6,3	530	426	573	51
		-7,25	544	6,4	537	455	595	51
		-7,50	564	6,4	541	485	615	51
		-7,75	583	6,4	542	515	634	51
		-8,00	614	6,7	566	544	665	51
		-8,25	603	6,1	513	578	654	51
		-8,50	588	5,4	454	613	639	51
		-11,00	727	4,7	395	902	778	51
		-11,25	800	5,9	496	923	851	51
		-11,50	840	6,3	532	954	891	51
		-11,75	869	6,5	547	988	920	51
		-12,00	924	7,2	606	1021	975	51
		-12,25	925	6,8	572	1056	976	51
		-12,50	1029	8,5	712	1090	1080	51
DKM028	1,28	-6,50	502	7,0	590	331	552	50
		-6,75	525	7,1	595	365	575	50
		-7,00	524	6,6	558	400	574	50
		-7,25	559	6,9	583	434	609	50
		-7,50	600	7,4	619	465	650	50
		-7,75	617	7,3	614	500	668	50
		-8,00	598	6,5	546	535	648	50
		-8,25	597	6,1	511	569	647	50
		-8,50	603	5,8	487	603	653	50
		-11,25	799	5,9	498	919	849	50
		-11,50	828	6,1	513	952	878	50
		-11,75	889	6,9	581	986	939	50
		-12,00	914	7,0	588	1021	964	50
		-12,25	1048	9,2	774	1058	1098	50
		-12,50	1096	9,6	810	1102	1146	50

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM029	1,30	-6,50	460	6,4	539	317	513	53
		-6,75	482	6,5	543	349	535	53
		-7,00	550	7,5	627	379	603	53
		-7,25	578	7,6	639	413	631	53
		-7,50	547	6,6	553	448	600	53
		-7,75	552	6,3	528	482	605	53
		-8,00	568	6,2	520	515	621	53
		-8,25	584	6,1	512	550	637	53
		-8,50	591	5,8	489	585	644	53
		-11,00	725	5,3	447	851	778	53
		-11,25	747	5,4	457	877	800	53
		-11,50	768	5,5	459	910	821	53
		-11,75	782	5,3	448	945	835	53
		-12,00	795	5,2	440	974	848	53
		-12,25	863	6,3	530	998	916	53
		-12,50	984	8,3	700	1031	1038	53
DKM030	1,27	-6,50	433	5,7	476	330	483	51
		-6,75	453	5,8	484	355	503	51
		-7,00	470	5,8	489	380	521	51
		-7,25	521	6,5	549	405	572	51
		-7,50	547	6,7	562	435	598	51
		-7,75	557	6,5	542	470	607	51
		-8,00	576	6,5	542	503	627	51
		-8,25	585	6,2	523	537	635	51
		-8,50	597	6,0	508	572	648	51
		-11,00	699	4,8	404	846	750	51
		-11,25	753	5,6	472	868	803	51
		-11,50	767	5,5	465	899	818	51
		-11,75	801	5,9	493	928	852	51
		-12,00	858	6,6	558	957	908	51
		-12,25	885	6,8	570	991	936	51
		-12,50	897	6,6	556	1025	948	51

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM031	1,24	-6,50	479	6,7	563	321	530	51
		-6,75	524	7,2	606	354	575	51
		-7,00	512	6,5	550	390	564	51
		-7,25	524	6,3	533	427	576	51
		-7,50	499	5,4	454	464	550	51
		-7,75	501	5,0	423	498	553	51
		-8,00	514	4,9	414	529	565	51
		-8,25	528	4,9	409	557	579	51
		-8,50	540	4,8	403	583	591	51
		-11,00	806	6,5	550	880	857	51
		-11,25	829	6,6	556	914	881	51
		-11,50	851	6,6	558	947	903	51
		-11,75	866	6,5	548	982	917	51
		-12,00	887	6,5	551	1014	938	51
		-12,25	993	8,3	699	1043	1044	51
		-12,50	1024	8,4	710	1084	1075	51
DKM032	1,23	-6,50	415	5,4	454	327	468	54
		-6,75	420	5,2	434	355	473	54
		-7,00	436	5,1	426	390	489	54
		-7,25	449	4,9	413	425	503	54
		-7,50	458	4,7	394	460	512	54
		-7,75	466	4,5	381	485	519	54
		-8,00	487	4,7	397	504	540	54
		-8,25	539	5,5	463	526	593	54
		-8,50	561	5,6	467	557	614	54
		-11,00	780	6,6	552	839	833	54
		-11,25	812	6,8	570	874	866	54
		-11,50	836	6,8	573	910	889	54
		-11,75	837	6,4	539	947	891	54
		-12,00	854	6,3	531	984	908	54
		-12,25	939	7,6	639	1017	993	54
		-12,50	1042	9,2	774	1054	1096	54

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM033	1,26	-6,50	347	5,6	471	218	413	66
		-6,75	377	5,8	487	252	443	66
		-7,00	398	5,8	488	286	464	66
		-7,25	423	5,9	496	321	490	66
		-7,50	443	5,9	494	355	509	66
		-7,75	458	5,8	487	387	524	66
		-8,00	474	5,8	488	413	540	66
		-8,25	487	5,7	481	441	553	66
		-8,50	572	7,1	597	467	638	66
		-11,00	813	7,7	651	815	879	66
		-11,25	845	7,9	665	855	911	66
		-11,50	862	7,8	654	894	928	66
		-11,75	884	7,7	651	933	950	66
		-12,00	913	7,9	665	968	979	66
		-12,25	948	8,2	689	1003	1014	66
		-12,50	1028	9,3	784	1040	1094	66
DKM034	1,26	-6,50	501	7,0	589	324	547	46
		-6,75	503	6,6	555	360	549	46
		-7,00	511	6,3	532	398	557	46
		-7,25	536	6,4	536	435	582	46
		-7,50	528	5,8	486	471	574	46
		-7,75	547	5,8	485	505	593	46
		-8,00	558	5,6	468	540	604	46
		-8,25	578	5,6	474	567	624	46
		-8,50	589	5,5	459	600	635	46
		-11,00	809	6,7	562	865	856	46
		-11,25	812	6,3	527	905	858	46
		-11,50	806	5,7	476	945	852	46
		-11,75	824	5,5	465	986	870	46
		-12,00	833	5,2	439	1027	879	46
		-12,25	848	5,1	430	1063	895	46
		-12,50	861	5,0	423	1091	907	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM035	1,22	-6,50	394	5,6	471	249	432	38
		-6,75	406	5,4	452	290	444	38
		-7,00	427	5,3	442	334	465	38
		-7,25	450	5,2	436	378	488	38
		-7,50	453	4,7	399	421	491	38
		-7,75	455	4,4	368	455	494	38
		-8,00	481	4,6	391	475	519	38
		-8,25	500	4,8	400	498	538	38
		-8,50	519	4,8	404	525	557	38
		-11,00	721	6,0	502	764	759	38
		-11,25	750	6,1	516	798	788	38
		-11,50	777	6,3	529	830	815	38
		-11,75	801	6,4	535	864	839	38
		-12,00	817	6,3	526	899	855	38
		-12,25	895	7,4	626	931	934	38
		-12,50	928	7,7	647	965	966	38
DKM036	1,25	-7,25	288	3,8	321	261	349	61
		-7,50	302	3,8	320	285	362	61
		-7,75	309	3,6	306	311	369	61
		-8,00	322	3,7	311	328	383	61
		-8,25	361	4,3	359	344	422	61
		-8,50	388	4,5	382	366	449	61
		-11,00	604	5,7	479	629	664	61
		-11,25	600	5,2	437	665	660	61
		-11,50	611	5,0	420	700	671	61
		-11,75	622	4,9	409	730	683	61
		-12,00	635	4,8	406	755	696	61
		-12,25	648	4,8	403	778	708	61
		-12,50	722	6,0	505	800	782	61

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM037	1,19	-6,50	287	5,1	429	166	357	70
		-6,75	297	4,9	410	201	366	70
		-7,00	321	5,0	417	235	391	70
		-7,25	350	5,2	439	262	420	70
		-7,50	378	5,4	454	293	448	70
		-7,75	404	5,5	465	324	473	70
		-8,00	414	5,4	454	352	484	70
		-8,25	448	5,8	488	375	518	70
		-8,50	471	5,9	500	403	541	70
		-11,00	645	5,9	495	697	715	70
		-11,25	681	6,2	525	728	751	70
		-11,50	704	6,3	529	761	774	70
		-11,75	745	6,7	563	795	814	70
		-12,00	829	8,0	670	829	899	70
		-12,25	858	8,1	679	868	928	70
		-12,50	930	9,0	759	908	1000	70
DKM038	1,24	-6,50	434	4,8	402	405	484	50
		-6,75	442	4,5	382	440	493	50
		-7,00	442	4,2	352	469	493	50
		-7,25	491	4,9	414	489	541	50
		-7,50	529	5,4	454	513	580	50
		-7,75	603	6,5	548	541	653	50
		-8,00	593	5,9	498	575	644	50
		-8,25	609	5,8	489	610	659	50
		-8,50	622	5,7	476	645	672	50
		-11,00	763	5,2	437	920	814	50
		-11,25	824	6,1	512	947	875	50
		-11,50	852	6,2	525	980	903	50
		-11,75	871	6,2	521	1015	921	50
		-12,00	943	7,3	610	1046	993	50
		-12,25	971	7,4	623	1082	1022	50
		-12,50	1021	7,9	668	1119	1071	50

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM039	1,20	-6,50	594	7,9	664	406	642	48
		-6,75	591	7,4	622	443	639	48
		-7,00	582	6,8	572	478	630	48
		-7,25	580	6,3	533	514	628	48
		-7,50	598	6,3	526	551	646	48
		-7,75	610	6,1	509	588	658	48
		-8,00	606	5,5	466	625	654	48
		-8,25	614	5,4	451	653	662	48
		-8,50	669	6,2	520	677	717	48
		-11,50	786	4,9	412	979	834	48
		-11,75	859	6,0	505	1007	906	48
		-12,00	908	6,6	553	1042	956	48
		-12,25	973	7,4	623	1079	1020	48
		-12,50	1008	7,6	643	1118	1055	48
DKM040	1,20	-6,50	565	6,4	537	472	605	39
		-6,75	582	6,3	533	503	621	39
		-7,00	598	6,3	530	532	637	39
		-7,25	656	7,1	600	560	695	39
		-7,50	666	6,9	583	594	706	39
		-7,75	682	6,8	573	629	721	39
		-8,00	699	6,7	568	664	738	39
		-8,25	710	6,6	551	698	749	39
		-8,50	727	6,5	547	730	766	39
		-11,25	885	6,0	504	1037	924	39
		-11,50	913	6,2	519	1070	953	39
		-11,75	942	6,3	532	1105	982	39
		-12,00	960	6,3	526	1140	999	39
		-12,25	968	6,0	506	1175	1008	39
		-12,50	992	6,1	512	1208	1031	39

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM041	1,18	-6,50	681	8,5	715	492	724	42
		-6,75	638	7,2	606	529	680	42
		-7,00	619	6,4	537	567	662	42
		-7,25	624	6,0	507	604	666	42
		-7,50	632	5,8	486	639	675	42
		-7,75	641	5,5	465	674	683	42
		-8,00	649	5,3	444	709	691	42
		-8,25	661	5,2	434	738	703	42
		-8,50	661	4,9	412	761	703	42
		-11,00	880	6,2	521	1018	923	42
		-11,25	906	6,3	529	1053	949	42
		-11,50	929	6,3	532	1088	971	42
		-11,75	947	6,3	528	1123	990	42
		-12,00	987	6,7	563	1154	1030	42
		-12,25	1103	8,6	723	1187	1145	42
		-12,50	1141	8,8	744	1229	1183	42
DKM042	1,20	-6,50	405	4,7	395	349	446	42
		-6,75	417	4,7	393	372	459	42
		-7,00	435	4,8	401	394	477	42
		-7,25	453	4,8	407	418	495	42
		-7,50	470	4,9	408	445	511	42
		-7,75	482	4,8	405	469	524	42
		-8,00	499	4,9	412	489	540	42
		-8,25	540	5,5	460	511	582	42
		-8,50	552	5,4	454	536	594	42
		-8,75	541	4,8	406	567	583	42
		-9,00	550	4,6	389	597	591	42
		-11,00	661	4,6	387	785	703	42
		-11,25	704	5,2	435	809	746	42
		-11,50	726	5,2	438	842	768	42
		-11,75	751	5,4	450	871	792	42
		-12,00	751	5,0	417	905	793	42
		-12,25	901	7,7	644	929	943	42
		-12,50	961	8,3	702	970	1002	42

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM043	1,17	-6,50	391	5,0	423	300	433	42
		-6,75	370	4,2	353	334	412	42
		-7,00	403	4,6	387	355	444	42
		-7,25	420	4,6	387	382	461	42
		-7,50	433	4,5	375	416	474	42
		-7,75	437	4,2	352	445	478	42
		-8,00	448	4,2	353	464	490	42
		-8,25	500	5,0	420	483	541	42
		-8,50	502	4,7	395	511	543	42
		-8,75	499	4,2	356	545	540	42
		-9,00	510	4,1	344	576	551	42
		-11,00	812	7,7	644	780	854	42
		-11,25	828	7,6	636	815	870	42
		-11,50	861	7,8	655	850	903	42
		-11,75	966	9,4	791	889	1007	42
		-12,00	1051	10,6	890	932	1092	42
		-12,25	1096	11,0	921	976	1137	42
DKM044	1,12	-12,50	1146	11,4	961	1020	1188	42
		-6,50	278	3,1	258	276	321	43
		-6,75	276	2,6	221	312	319	43
		-7,00	284	2,5	210	336	328	43
		-7,25	293	2,4	206	356	336	43
		-7,50	299	2,3	197	374	342	43
		-7,75	305	2,3	196	384	348	43
		-8,00	313	2,4	200	395	356	43
		-8,25	353	3,0	256	405	396	43
		-8,50	364	3,0	253	425	407	43
		-8,75	371	3,0	248	443	415	43
		-9,00	396	3,3	275	457	439	43
		-11,00	641	5,9	498	643	684	43
		-11,25	667	6,0	508	677	710	43
		-11,50	691	6,1	513	712	735	43
		-11,75	715	6,1	517	747	758	43
		-12,00	757	6,6	555	780	800	43
		-12,25	1003	11,1	934	812	1046	43
		-12,50	1030	11,1	933	856	1073	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM045	1,12	-6,50	317	4,8	403	197	360	43
		-6,75	336	4,7	399	233	379	43
		-7,00	354	4,7	399	264	398	43
		-7,25	379	4,9	415	289	422	43
		-7,50	432	5,7	476	316	475	43
		-7,75	490	6,5	543	346	533	43
		-8,00	494	6,1	513	383	537	43
		-8,25	492	5,6	471	422	535	43
		-8,50	488	5,1	426	460	531	43
		-8,75	499	4,8	406	499	542	43
		-9,00	513	4,7	395	533	556	43
		-11,00	823	8,1	681	764	866	43
		-11,25	872	8,6	724	802	915	43
		-11,50	948	9,6	811	842	991	43
		-11,75	1029	10,8	907	881	1072	43
		-12,00	1056	10,9	913	920	1099	43
		-12,25	1087	11,0	927	959	1131	43
		-12,50	1090	10,6	891	998	1133	43
DKM046	1,17	-6,75	190	2,2	185	210	237	46
		-7,00	239	3,0	255	222	286	46
		-7,25	260	3,2	271	240	306	46
		-7,50	278	3,4	283	258	325	46
		-7,75	293	3,4	287	279	339	46
		-8,00	333	4,0	336	296	379	46
		-8,25	358	4,2	356	318	405	46
		-8,50	375	4,2	356	347	422	46
		-8,75	425	5,0	418	368	472	46
		-9,00	509	6,3	533	394	556	46
		-11,00	628	5,5	462	663	674	46
		-11,25	641	5,4	458	689	687	46
		-11,50	658	5,5	463	712	704	46
		-11,75	748	7,0	589	736	794	46
		-12,00	810	7,8	658	771	857	46
		-12,25	840	7,9	667	811	887	46
		-12,50	861	7,9	663	851	908	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM047	1,21	-6,50	468	5,4	455	391	508	40
		-6,75	487	5,4	453	426	527	40
		-7,00	529	5,9	493	456	569	40
		-7,25	557	6,0	505	491	597	40
		-7,50	564	5,7	482	525	604	40
		-7,75	590	5,9	496	556	630	40
		-8,00	619	6,1	514	585	659	40
		-8,25	639	6,1	513	620	679	40
		-8,50	645	5,8	489	654	685	40
		-8,75	686	6,3	530	680	726	40
		-9,00	713	6,5	547	710	753	40
		-11,00	935	8,0	669	957	975	40
		-11,25	975	8,2	692	1001	1015	40
		-11,50	1035	8,9	748	1045	1075	40
		-11,75	1076	9,2	774	1088	1116	40
		-12,00	1116	9,5	798	1131	1156	40
		-12,25	1168	10,0	841	1175	1208	40
		-12,50	1208	10,3	863	1219	1248	40
DKM048	1,19	-6,50	398	4,6	390	338	436	39
		-6,75	415	4,6	389	368	454	39
		-7,00	435	4,7	391	399	473	39
		-7,25	444	4,4	372	433	483	39
		-7,50	460	4,4	371	461	499	39
		-7,75	476	4,4	373	486	515	39
		-8,00	494	4,5	381	507	532	39
		-8,25	507	4,5	379	531	546	39
		-8,50	525	4,6	388	552	564	39
		-8,75	545	4,8	402	572	584	39
		-9,00	560	4,8	401	597	598	39
		-11,00	808	6,9	579	833	846	39
		-11,25	825	6,8	573	867	864	39
		-11,50	837	6,6	559	902	876	39
		-11,75	895	7,4	622	935	933	39
		-12,00	998	9,0	758	972	1037	39
		-12,25	992	8,4	704	1015	1031	39
		-12,50	1010	8,2	693	1058	1049	39

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM001	1,21	-7,00	480	4,9	506	375	528	48
		-7,25	505	5,0	513	409	553	48
		-7,50	533	5,1	527	442	581	48
		-7,75	560	5,3	540	475	608	48
		-8,00	566	5,0	512	512	614	48
		-8,25	555	4,5	457	549	603	48
		-8,50	575	4,5	463	575	623	48
		-11,00	953	8,0	819	850	1001	48
		-11,25	1110	10,1	1033	898	1158	48
		-11,50	1121	9,8	1004	947	1169	48
		-11,75	1106	9,1	931	994	1154	48
		-12,00	1134	9,1	931	1042	1182	48
		-12,25	1176	9,3	951	1090	1224	48
		-12,50	1200	9,2	943	1139	1248	48
DKM002	1,25	-7,00	484	5,0	511	382	536	52
		-7,25	504	5,0	512	415	556	52
		-7,50	573	5,8	599	443	625	52
		-7,75	586	5,7	584	480	638	52
		-8,00	588	5,4	550	518	640	52
		-8,25	580	4,9	502	552	632	52
		-8,50	568	4,4	447	587	620	52
		-11,25	894	6,6	680	899	946	52
		-11,50	993	7,8	802	942	1045	52
		-11,75	1034	8,0	822	989	1086	52
		-12,00	1039	7,6	783	1037	1091	52
		-12,25	1064	7,6	776	1085	1116	52
		-12,50	1033	6,6	676	1134	1085	52

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM003	1,25	-7,00	423	4,0	415	368	469	46
		-7,25	432	3,8	391	407	478	46
		-7,50	447	3,8	385	438	493	46
		-7,75	459	3,7	382	460	505	46
		-8,00	477	3,8	392	480	523	46
		-8,25	498	4,0	410	499	544	46
		-8,50	531	4,3	443	519	577	46
		-11,00	786	5,7	581	807	832	46
		-11,25	818	5,9	601	840	864	46
		-11,50	858	6,2	635	873	904	46
		-11,75	997	8,1	832	907	1043	46
		-12,00	1046	8,5	867	954	1092	46
		-12,25	1099	8,9	907	1003	1145	46
		-12,50	1134	8,9	916	1052	1180	46
DKM004	1,17	-7,00	409	4,7	478	286	458	49
		-7,25	420	4,5	457	325	469	49
		-7,50	434	4,3	443	363	483	49
		-7,75	461	4,5	462	389	510	49
		-8,00	464	4,3	440	415	513	49
		-8,25	469	4,0	413	450	517	49
		-8,50	482	3,9	398	487	531	49
		-11,00	706	5,3	543	716	755	49
		-11,25	936	8,7	894	749	985	49
		-11,50	1024	9,7	991	798	1073	49
		-11,75	1091	10,3	1056	845	1140	49
		-12,00	1122	10,4	1061	892	1171	49
		-12,25	1135	10,1	1034	941	1184	49
		-12,50	1109	9,2	942	990	1158	49

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM005	1,25	-7,00	563	5,8	595	422	610	47
		-7,25	581	5,7	587	460	627	47
		-7,50	572	5,2	532	498	618	47
		-7,75	545	4,4	450	536	591	47
		-8,00	547	4,1	415	574	593	47
		-8,25	561	4,0	413	601	608	47
		-8,50	575	4,0	413	623	621	47
		-11,00	831	5,8	590	874	878	47
		-11,25	847	5,6	577	913	893	47
		-11,50	890	6,0	614	948	937	47
		-11,75	1052	8,3	850	982	1098	47
		-12,00	1079	8,3	848	1028	1125	47
		-12,25	1096	8,1	828	1077	1142	47
		-12,50	1125	8,1	829	1126	1172	47
DKM006	1,21	-7,25	299	3,4	349	227	345	46
		-7,50	323	3,6	368	248	369	46
		-7,75	376	4,2	435	270	422	46
		-8,00	392	4,2	434	298	439	46
		-8,25	409	4,2	426	334	456	46
		-8,50	429	4,2	431	362	475	46
		-11,00	643	5,4	552	598	689	46
		-11,25	665	5,4	555	632	712	46
		-11,50	732	6,2	635	663	778	46
		-11,75	777	6,6	675	698	823	46
		-12,00	786	6,4	653	736	833	46
		-12,25	797	6,2	632	775	844	46
		-12,50	845	6,6	676	811	892	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM007	1,21	-7,00	439	4,4	451	360	486	47
		-7,25	456	4,4	447	392	503	47
		-7,50	505	4,9	502	418	552	47
		-7,75	576	5,8	592	448	623	47
		-8,00	607	5,9	607	482	653	47
		-8,25	627	5,9	604	520	674	47
		-8,50	647	5,9	599	559	694	47
		-11,00	885	6,7	686	867	931	47
		-11,25	1070	9,3	954	908	1117	47
		-11,50	1105	9,4	964	957	1152	47
		-11,75	1144	9,6	982	1004	1191	47
		-12,00	1193	9,9	1016	1052	1240	47
		-12,25	1190	9,4	963	1100	1237	47
		-12,50	1190	8,9	913	1149	1236	47
DKM008	1,21	-7,00	445	5,1	525	296	492	48
		-7,25	446	4,8	492	331	493	48
		-7,50	431	4,2	430	368	478	48
		-7,75	439	4,0	409	403	487	48
		-8,00	452	3,9	398	436	500	48
		-8,25	464	3,8	387	467	512	48
		-8,50	470	3,6	369	495	518	48
		-11,00	742	6,0	612	705	789	48
		-11,25	775	6,2	630	742	823	48
		-11,50	856	7,1	727	781	904	48
		-11,75	1034	9,6	980	825	1082	48
		-12,00	1088	10,0	1022	872	1135	48
		-12,25	1127	10,2	1040	921	1175	48
		-12,50	1141	9,9	1014	969	1189	48

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM009	1,22	-7,00	427	5,1	522	267	473	46
		-7,25	427	4,7	482	306	472	46
		-7,50	437	4,5	464	341	483	46
		-7,75	459	4,5	465	377	505	46
		-8,00	480	4,5	465	411	526	46
		-8,25	496	4,4	454	449	541	46
		-8,50	503	4,2	433	482	549	46
		-11,00	808	6,6	675	749	854	46
		-11,25	850	6,9	707	788	896	46
		-11,50	1136	11,2	1144	828	1182	46
		-11,75	1211	11,9	1220	875	1256	46
		-12,00	1304	13,0	1327	924	1350	46
		-12,25	1434	14,6	1495	973	1480	46
		-12,50	1401	13,6	1393	1020	1447	46
DKM010	1,19	-7,00	463	4,7	486	366	511	48
		-7,25	479	4,7	478	401	527	48
		-7,50	495	4,6	466	439	542	48
		-7,75	513	4,5	458	477	561	48
		-8,00	529	4,4	451	511	577	48
		-8,25	547	4,5	457	534	594	48
		-8,50	566	4,6	467	556	613	48
		-11,00	949	7,9	806	857	997	48
		-11,25	992	8,2	835	900	1040	48
		-11,50	1037	8,4	865	944	1085	48
		-11,75	1068	8,5	871	990	1116	48
		-12,00	1076	8,2	838	1036	1124	48
		-12,25	1113	8,4	855	1081	1161	48
		-12,50	1156	8,6	881	1126	1203	48

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM011	1,19	-7,00	515	5,1	524	412	561	46
		-7,25	564	5,6	578	440	610	46
		-7,50	590	5,7	587	474	636	46
		-7,75	608	5,7	582	510	654	46
		-8,00	670	6,4	655	539	716	46
		-8,25	739	7,2	735	574	785	46
		-8,50	784	7,6	774	611	830	46
		-11,00	915	5,8	596	1006	961	46
		-11,25	921	5,6	573	1039	967	46
		-11,50	969	6,1	627	1066	1015	46
		-11,75	1006	6,4	655	1099	1052	46
		-12,00	1140	8,2	843	1136	1186	46
		-12,25	1176	8,4	858	1181	1222	46
		-12,50	1242	9,0	921	1228	1288	46
DKM012	1,30	-7,00	560	5,6	573	445	611	50
		-7,25	552	5,1	521	484	603	50
		-7,50	564	4,9	506	520	615	50
		-7,75	570	4,7	478	556	620	50
		-8,00	581	4,5	461	593	632	50
		-8,25	597	4,4	448	632	647	50
		-8,50	610	4,2	435	667	661	50
		-11,25	746	3,8	389	939	796	50
		-11,50	831	5,0	512	958	881	50
		-11,75	1021	7,8	799	988	1071	50
		-12,00	1054	7,9	805	1037	1104	50
		-12,25	1093	8,0	822	1086	1144	50
		-12,50	1129	8,2	835	1133	1180	50

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM013	1,25	-6,50	603	6,7	681	401	649	46
		-6,75	630	6,8	695	433	676	46
		-7,00	651	6,8	697	466	697	46
		-7,25	669	6,8	694	498	715	46
		-7,50	655	6,2	635	535	701	46
		-7,75	627	5,4	553	570	673	46
		-8,00	614	4,8	493	608	660	46
		-8,25	613	4,4	455	644	659	46
		-8,50	625	4,4	446	673	671	46
		-11,00	918	6,4	660	947	964	46
		-11,25	959	6,7	690	986	1005	46
		-11,50	989	6,9	702	1025	1035	46
		-11,75	1069	7,8	797	1063	1115	46
		-12,00	1218	9,8	1002	1107	1264	46
		-12,25	1264	10,1	1030	1155	1311	46
		-12,50	1292	10,0	1029	1204	1339	46
DKM014	1,23	-6,50	486	4,9	502	388	534	47
		-6,75	489	4,6	475	419	536	47
		-7,00	492	4,3	444	456	539	47
		-7,25	505	4,2	434	488	553	47
		-7,50	520	4,2	429	517	567	47
		-7,75	529	4,0	409	552	576	47
		-8,00	536	3,9	399	575	584	47
		-8,25	548	3,9	399	594	596	47
		-8,50	590	4,4	451	613	638	47
		-11,00	912	6,7	685	916	960	47
		-11,25	1016	8,0	821	952	1063	47
		-11,50	1059	8,3	850	996	1107	47
		-11,75	1132	9,0	925	1042	1179	47
		-12,00	1159	9,0	922	1091	1206	47
		-12,25	1148	8,4	856	1138	1195	47
		-12,50	1175	8,3	854	1185	1223	47

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM015	1,30	-6,50	507	5,5	563	371	560	53
		-6,75	519	5,3	547	408	572	53
		-7,00	523	5,0	516	446	577	53
		-7,25	527	4,7	483	484	580	53
		-7,50	539	4,6	472	516	592	53
		-7,75	553	4,6	466	545	606	53
		-8,00	559	4,3	445	576	612	53
		-8,25	571	4,3	445	597	624	53
		-8,50	636	5,2	533	617	689	53
		-11,00	823	5,3	547	914	876	53
		-11,25	806	4,7	481	953	860	53
		-11,50	871	5,5	563	978	924	53
		-11,75	913	5,9	602	1010	966	53
		-12,00	927	5,7	587	1048	980	53
		-12,25	1079	7,9	809	1079	1132	53
		-12,50	1146	8,6	876	1125	1199	53
DKM016	1,28	-6,50	490	5,2	529	385	548	58
		-6,75	520	5,3	541	424	578	58
		-7,00	544	5,3	543	462	602	58
		-7,25	555	5,1	522	500	613	58
		-7,50	567	5,0	511	532	625	58
		-7,75	584	5,0	511	560	642	58
		-8,00	627	5,4	558	586	686	58
		-8,25	622	5,0	514	621	680	58
		-8,50	641	5,0	511	655	699	58
		-11,00	1036	8,3	848	978	1094	58
		-11,25	1109	9,0	923	1025	1168	58
		-11,50	1169	9,5	973	1073	1227	58
		-11,75	1217	9,8	1005	1122	1275	58
		-12,00	1263	10,1	1035	1169	1322	58
		-12,25	1297	10,2	1043	1217	1355	58
		-12,50	1278	9,4	964	1265	1336	58

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

Paaltype : **Prefab betonpaal**

Paalklassefactor punt	: $\alpha_p = 0,7$	Bouwmerk	: niet stijf
Paalvoetvormfactor	: $\beta = 1,0$	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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM017	1,31	-6,50	538	5,8	599	392	594	56
		-6,75	554	5,7	588	431	610	56
		-7,00	575	5,7	585	469	632	56
		-7,25	584	5,5	561	507	640	56
		-7,50	590	5,2	534	544	646	56
		-7,75	581	4,7	483	581	638	56
		-8,00	637	5,4	554	603	693	56
		-8,25	632	5,0	510	637	688	56
		-8,50	649	4,9	503	674	705	56
		-11,00	893	5,6	573	1011	949	56
		-11,25	904	5,4	554	1049	961	56
		-11,50	923	5,4	555	1078	979	56
		-11,75	964	5,8	598	1104	1020	56
		-12,00	1040	6,8	696	1133	1096	56
		-12,25	1115	7,7	784	1170	1172	56
		-12,50	1159	8,0	815	1212	1215	56
DKM018	1,30	-6,50	472	5,5	559	319	527	55
		-6,75	493	5,5	563	350	548	55
		-7,00	495	5,1	527	389	549	55
		-7,25	510	5,1	520	423	565	55
		-7,50	527	5,1	522	448	582	55
		-7,75	545	5,2	527	473	600	55
		-8,00	555	5,0	508	508	609	55
		-8,25	562	4,8	490	538	617	55
		-8,50	607	5,3	543	561	662	55
		-11,00	842	6,2	640	855	896	55
		-11,25	869	6,3	646	894	924	55
		-11,50	887	6,2	639	932	942	55
		-11,75	905	6,2	630	970	959	55
		-12,00	925	6,1	626	1008	980	55
		-12,25	1011	7,2	737	1041	1066	55
		-12,50	1118	8,6	876	1081	1173	55

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM019	1,29	-6,50	393	4,9	504	246	450	57
		-6,75	433	5,3	542	277	491	57
		-7,00	452	5,3	544	306	510	57
		-7,25	468	5,2	534	343	526	57
		-7,50	474	4,9	505	381	531	57
		-7,75	485	4,7	486	420	543	57
		-8,00	483	4,3	445	457	541	57
		-8,25	493	4,3	440	478	551	57
		-8,50	512	4,4	451	499	570	57
		-11,00	811	6,1	625	825	869	57
		-11,25	835	6,1	627	862	893	57
		-11,50	860	6,2	633	896	917	57
		-11,75	880	6,2	634	930	938	57
		-12,00	1010	8,0	819	961	1067	57
		-12,25	1091	8,9	912	1004	1149	57
		-12,50	1127	9,0	924	1051	1184	57
DKM020	1,28	-6,50	506	5,6	576	362	562	56
		-6,75	532	5,7	582	399	588	56
		-7,00	553	5,7	584	431	609	56
		-7,25	555	5,4	556	463	611	56
		-7,50	504	4,3	440	495	561	56
		-7,75	494	3,8	393	525	550	56
		-8,00	503	3,7	382	550	559	56
		-8,25	515	3,6	372	581	571	56
		-8,50	527	3,5	362	610	583	56
		-11,00	732	4,6	471	843	788	56
		-11,25	752	4,6	475	872	808	56
		-11,50	773	4,7	485	898	829	56
		-11,75	815	5,2	530	923	871	56
		-12,00	847	5,4	553	953	903	56
		-12,25	1025	8,0	820	984	1081	56
		-12,50	1072	8,3	851	1031	1128	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM021	1,32	-6,50	473	4,7	484	395	527	53
		-6,75	479	4,6	467	421	532	53
		-7,00	480	4,2	432	458	534	53
		-7,25	492	4,0	414	495	545	53
		-7,50	500	3,8	390	534	554	53
		-7,75	502	3,5	359	568	555	53
		-8,00	511	3,5	354	587	564	53
		-8,25	522	3,5	356	604	576	53
		-8,50	533	3,5	358	620	586	53
		-11,00	830	6,3	641	832	883	53
		-11,25	843	6,1	625	870	896	53
		-11,50	996	8,2	845	906	1050	53
		-11,75	1042	8,5	872	955	1095	53
		-12,00	1075	8,6	880	1002	1128	53
		-12,25	1110	8,7	891	1049	1163	53
		-12,50	1124	8,5	867	1098	1178	53
DKM022	1,27	-6,50	469	4,7	483	383	519	50
		-6,75	483	4,7	481	408	533	50
		-7,00	514	5,0	510	431	564	50
		-7,25	525	4,8	491	469	576	50
		-7,50	526	4,5	456	505	576	50
		-7,75	543	4,5	461	529	594	50
		-8,00	542	4,2	433	554	592	50
		-8,25	556	4,1	423	588	606	50
		-8,50	570	4,1	422	614	621	50
		-11,00	805	5,5	566	861	855	50
		-11,25	833	5,6	575	897	883	50
		-11,50	859	5,7	582	935	910	50
		-11,75	884	5,7	587	971	934	50
		-12,00	885	5,4	551	1009	935	50
		-12,25	927	5,8	594	1036	978	50
		-12,50	1050	7,5	768	1067	1100	50

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM023	1,31	-6,50	398	3,9	401	357	454	56
		-6,75	414	3,9	398	387	471	56
		-7,00	432	3,8	394	421	488	56
		-7,25	447	3,8	385	455	503	56
		-7,50	450	3,4	352	493	507	56
		-7,75	448	3,1	319	522	504	56
		-8,00	487	3,6	369	537	543	56
		-8,25	518	3,9	399	558	574	56
		-8,50	535	3,9	404	582	592	56
		-11,00	825	5,7	584	886	881	56
		-11,25	873	6,2	635	915	930	56
		-11,50	890	6,1	625	953	946	56
		-11,75	1025	8,0	819	985	1082	56
		-12,00	1128	9,2	943	1032	1184	56
		-12,25	1134	8,9	906	1079	1190	56
		-12,50	1152	8,7	890	1126	1209	56
DKM024	1,33	-6,50	499	5,3	543	379	553	54
		-6,75	512	5,2	528	415	566	54
		-7,00	521	4,9	505	453	575	54
		-7,25	537	4,9	499	486	591	54
		-7,50	554	4,9	499	514	607	54
		-7,75	566	4,7	485	548	619	54
		-8,00	573	4,6	468	578	627	54
		-8,25	596	4,7	484	599	649	54
		-8,50	646	5,3	545	622	700	54
		-11,00	914	6,5	668	946	968	54
		-11,25	948	6,7	688	983	1002	54
		-11,50	1073	8,4	861	1019	1127	54
		-11,75	1125	8,8	903	1064	1179	54
		-12,00	1196	9,5	973	1112	1250	54
		-12,25	1249	9,9	1013	1160	1303	54
		-12,50	1230	9,1	932	1209	1283	54

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM025	1,28	-6,50	438	4,8	490	333	494	55
		-6,75	462	4,8	497	367	518	55
		-7,00	481	4,8	491	404	537	55
		-7,25	496	4,7	479	440	551	55
		-7,50	502	4,4	455	475	557	55
		-7,75	532	4,7	482	498	588	55
		-8,00	551	4,7	481	530	606	55
		-8,25	567	4,6	472	566	622	55
		-8,50	580	4,5	465	595	636	55
		-11,00	890	6,5	663	914	946	55
		-11,25	908	6,4	656	950	963	55
		-11,50	962	7,0	715	983	1018	55
		-11,75	983	6,9	712	1021	1039	55
		-12,00	1003	6,9	709	1057	1058	55
		-12,25	1113	8,4	858	1091	1168	55
		-12,50	1141	8,5	866	1130	1197	55
DKM026	1,27	-6,50	576	6,2	633	419	630	54
		-6,75	600	6,2	635	456	654	54
		-7,00	613	6,0	619	494	667	54
		-7,25	625	5,9	600	532	679	54
		-7,50	640	5,8	595	564	695	54
		-7,75	653	5,7	585	595	708	54
		-8,00	663	5,6	574	622	717	54
		-8,25	680	5,5	566	658	734	54
		-8,50	698	5,5	559	696	753	54
		-11,00	893	5,5	568	1012	947	54
		-11,25	906	5,4	553	1049	960	54
		-11,50	936	5,6	575	1078	990	54
		-11,75	963	5,8	590	1106	1017	54
		-12,00	987	5,8	599	1137	1041	54
		-12,25	1037	6,4	653	1167	1091	54
		-12,50	1118	7,4	753	1202	1172	54

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM027	1,29	-6,50	563	6,2	632	400	619	56
		-6,75	599	6,5	662	432	656	56
		-7,00	614	6,3	647	470	670	56
		-7,25	636	6,4	653	502	693	56
		-7,50	658	6,4	658	535	715	56
		-7,75	677	6,4	655	568	734	56
		-8,00	716	6,7	688	600	772	56
		-8,25	676	5,7	584	638	732	56
		-8,50	672	5,3	539	676	728	56
		-11,00	829	4,7	481	996	886	56
		-11,25	917	5,9	604	1019	973	56
		-11,50	962	6,3	645	1053	1018	56
		-11,75	996	6,5	666	1090	1053	56
		-12,00	1059	7,2	733	1127	1115	56
		-12,25	1060	6,8	696	1165	1116	56
		-12,50	1180	8,4	860	1203	1236	56
DKM028	1,28	-6,50	583	6,8	701	365	639	56
		-6,75	619	7,1	723	402	675	56
		-7,00	616	6,6	679	441	671	56
		-7,25	655	6,9	707	479	710	56
		-7,50	703	7,3	752	513	759	56
		-7,75	699	6,9	707	552	754	56
		-8,00	685	6,3	645	590	741	56
		-8,25	679	5,8	596	628	734	56
		-8,50	699	5,8	593	666	754	56
		-11,25	915	5,9	605	1014	971	56
		-11,50	949	6,1	625	1050	1005	56
		-11,75	1018	6,9	703	1088	1074	56
		-12,00	1047	7,0	713	1126	1103	56
		-12,25	1209	9,2	942	1167	1265	56
		-12,50	1234	9,1	935	1216	1289	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM029	1,30	-6,50	532	6,2	634	350	590	59
		-6,75	566	6,4	657	385	625	59
		-7,00	649	7,4	763	418	708	59
		-7,25	651	7,1	727	456	709	59
		-7,50	627	6,3	649	494	685	59
		-7,75	643	6,2	638	532	701	59
		-8,00	662	6,2	634	569	721	59
		-8,25	679	6,1	623	607	738	59
		-8,50	666	5,5	563	645	725	59
		-11,00	831	5,3	545	939	889	59
		-11,25	855	5,4	555	968	913	59
		-11,50	877	5,4	557	1004	936	59
		-11,75	892	5,3	543	1043	951	59
		-12,00	905	5,2	532	1075	964	59
		-12,25	988	6,3	645	1101	1047	59
DKM030	1,27	-12,50	1134	8,3	852	1138	1193	59
		-6,50	499	5,5	561	364	555	56
		-6,75	528	5,7	581	392	583	56
		-7,00	552	5,8	594	419	608	56
		-7,25	611	6,5	666	447	667	56
		-7,50	640	6,6	679	481	695	56
		-7,75	649	6,4	657	519	705	56
		-8,00	672	6,4	660	555	728	56
		-8,25	681	6,2	636	593	737	56
		-8,50	693	6,0	619	631	749	56
		-11,00	798	4,8	492	933	854	56
		-11,25	862	5,6	574	957	918	56
		-11,50	877	5,5	563	992	933	56
		-11,75	916	5,8	598	1024	972	56
		-12,00	983	6,6	676	1056	1038	56
		-12,25	1012	6,7	689	1093	1068	56
		-12,50	1028	6,6	676	1131	1083	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM031	1,24	-6,50	567	6,7	687	354	624	57
		-6,75	595	6,8	696	390	652	57
		-7,00	599	6,5	664	431	656	57
		-7,25	597	6,0	619	471	653	57
		-7,50	576	5,3	544	512	633	57
		-7,75	580	5,0	512	550	637	57
		-8,00	595	4,9	504	584	652	57
		-8,25	610	4,9	498	614	667	57
		-8,50	623	4,8	491	643	680	57
		-11,00	924	6,5	664	971	980	57
		-11,25	950	6,6	671	1008	1007	57
		-11,50	974	6,6	673	1045	1030	57
		-11,75	989	6,4	660	1084	1045	57
		-12,00	1013	6,5	666	1119	1070	57
		-12,25	1143	8,3	850	1151	1200	57
		-12,50	1168	8,3	847	1196	1224	57
DKM032	1,23	-6,50	470	5,1	522	361	530	59
		-6,75	488	5,1	520	392	547	59
		-7,00	510	5,1	519	430	569	59
		-7,25	524	4,9	503	469	583	59
		-7,50	533	4,7	480	507	592	59
		-7,75	540	4,5	464	535	599	59
		-8,00	563	4,7	481	557	622	59
		-8,25	626	5,5	563	580	686	59
		-8,50	650	5,6	568	615	709	59
		-11,00	897	6,5	670	925	956	59
		-11,25	934	6,8	693	964	993	59
		-11,50	959	6,8	695	1005	1019	59
		-11,75	958	6,4	651	1045	1017	59
		-12,00	976	6,3	640	1086	1035	59
		-12,25	1080	7,6	778	1122	1139	59
		-12,50	1166	8,6	881	1164	1226	59

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM033	1,26	-6,50	402	5,4	551	241	475	73
		-6,75	437	5,6	572	278	510	73
		-7,00	456	5,5	566	315	529	73
		-7,25	488	5,7	582	354	561	73
		-7,50	516	5,8	590	392	589	73
		-7,75	539	5,8	593	427	612	73
		-8,00	557	5,8	594	456	630	73
		-8,25	569	5,7	584	487	642	73
		-8,50	647	6,7	686	515	720	73
		-11,00	938	7,7	787	899	1011	73
		-11,25	975	7,9	805	943	1048	73
		-11,50	992	7,7	790	986	1065	73
		-11,75	1015	7,7	785	1029	1088	73
		-12,00	1048	7,8	801	1068	1121	73
		-12,25	1087	8,1	829	1107	1160	73
DKM034	1,26	-12,50	1180	9,2	943	1147	1253	73
		-6,50	569	6,6	676	358	620	51
		-6,75	566	6,2	631	398	617	51
		-7,00	596	6,2	640	439	646	51
		-7,25	611	6,1	625	480	662	51
		-7,50	610	5,7	582	520	661	51
		-7,75	635	5,7	586	557	686	51
		-8,00	648	5,6	570	596	699	51
		-8,25	670	5,6	577	625	721	51
		-8,50	671	5,3	541	662	722	51
		-11,00	917	6,5	661	954	968	51
		-11,25	921	6,1	623	999	972	51
		-11,50	917	5,6	571	1043	968	51
		-11,75	940	5,5	564	1088	990	51
		-12,00	948	5,2	532	1134	999	51
		-12,25	964	5,1	520	1172	1015	51
		-12,50	977	5,0	512	1204	1028	51

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM035	1,22	-6,50	448	5,3	543	275	490	42
		-6,75	470	5,2	534	320	512	42
		-7,00	495	5,2	528	368	537	42
		-7,25	524	5,1	527	417	566	42
		-7,50	524	4,7	481	464	567	42
		-7,75	524	4,3	443	502	566	42
		-8,00	554	4,6	470	524	596	42
		-8,25	576	4,7	481	549	618	42
		-8,50	585	4,6	467	579	627	42
		-11,00	828	5,9	609	843	870	42
		-11,25	861	6,1	625	880	903	42
		-11,50	890	6,2	640	916	933	42
		-11,75	917	6,3	646	954	959	42
		-12,00	934	6,2	635	992	976	42
		-12,25	1028	7,4	758	1027	1070	42
		-12,50	1061	7,6	776	1065	1103	42
DKM036	1,25	-7,25	334	3,7	381	288	401	67
		-7,50	354	3,8	388	314	421	67
		-7,75	361	3,6	371	343	428	67
		-8,00	379	3,7	382	362	446	67
		-8,25	422	4,2	435	380	488	67
		-8,50	453	4,5	463	404	520	67
		-11,00	680	5,4	551	694	747	67
		-11,25	691	5,2	532	733	758	67
		-11,50	702	5,0	511	772	769	67
		-11,75	714	4,9	498	805	781	67
		-12,00	729	4,8	494	833	796	67
		-12,25	742	4,8	491	859	809	67
		-12,50	831	6,0	614	883	898	67

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM037	1,19	-6,50	328	4,8	492	184	405	77
		-6,75	343	4,7	477	222	419	77
		-7,00	374	4,8	492	259	450	77
		-7,25	405	5,0	515	289	482	77
		-7,50	436	5,2	533	323	513	77
		-7,75	463	5,3	543	358	540	77
		-8,00	490	5,4	556	389	566	77
		-8,25	528	5,8	594	414	605	77
		-8,50	554	5,9	608	444	631	77
		-11,00	745	5,9	602	769	822	77
		-11,25	786	6,2	637	803	863	77
		-11,50	811	6,3	641	840	888	77
		-11,75	860	6,7	686	877	937	77
		-12,00	957	7,9	810	915	1034	77
		-12,25	988	8,0	819	958	1065	77
		-12,50	1070	8,9	911	1002	1147	77
DKM038	1,24	-6,50	503	4,7	485	447	559	56
		-6,75	514	4,5	465	485	570	56
		-7,00	514	4,2	432	518	569	56
		-7,25	570	4,9	504	539	626	56
		-7,50	615	5,4	553	566	671	56
		-7,75	674	6,1	620	597	729	56
		-8,00	683	5,8	597	635	739	56
		-8,25	703	5,8	592	673	759	56
		-8,50	716	5,6	576	712	772	56
		-11,00	872	5,2	532	1015	928	56
		-11,25	944	6,1	622	1045	999	56
		-11,50	975	6,2	637	1082	1030	56
		-11,75	997	6,2	636	1120	1053	56
		-12,00	1078	7,2	737	1154	1134	56
		-12,25	1114	7,4	758	1194	1170	56
		-12,50	1158	7,7	790	1235	1214	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM039	1,20	-6,50	670	7,4	758	448	723	53
		-6,75	664	6,9	707	489	717	53
		-7,00	660	6,4	660	528	712	53
		-7,25	677	6,3	649	568	729	53
		-7,50	696	6,3	641	608	749	53
		-7,75	708	6,1	620	649	761	53
		-8,00	701	5,5	568	689	754	53
		-8,25	709	5,4	549	721	762	53
		-8,50	763	6,0	614	747	816	53
		-11,50	896	4,9	502	1080	948	53
		-11,75	981	6,0	612	1111	1033	53
		-12,00	1040	6,6	673	1149	1092	53
		-12,25	1112	7,3	752	1190	1165	53
		-12,50	1150	7,5	773	1233	1202	53
DKM040	1,20	-6,50	661	6,4	654	521	704	43
		-6,75	678	6,3	648	555	721	43
		-7,00	696	6,3	645	587	739	43
		-7,25	756	7,0	715	618	799	43
		-7,50	771	6,9	703	656	814	43
		-7,75	791	6,8	698	694	834	43
		-8,00	810	6,7	691	732	853	43
		-8,25	821	6,5	670	771	864	43
		-8,50	839	6,5	666	806	882	43
		-11,25	1009	6,0	611	1145	1052	43
		-11,50	1042	6,1	629	1181	1085	43
		-11,75	1074	6,3	644	1220	1117	43
		-12,00	1075	5,9	607	1258	1118	43
		-12,25	1097	5,9	606	1296	1141	43
		-12,50	1125	6,0	615	1333	1168	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM041	1,18	-6,50	770	8,0	819	543	817	47
		-6,75	721	6,8	696	584	768	47
		-7,00	705	6,1	629	625	752	47
		-7,25	719	6,0	610	667	766	47
		-7,50	724	5,7	581	706	771	47
		-7,75	739	5,5	566	744	785	47
		-8,00	747	5,3	541	782	793	47
		-8,25	755	5,1	522	815	801	47
		-8,50	737	4,6	467	840	783	47
		-11,00	1005	6,2	631	1124	1052	47
		-11,25	1034	6,3	640	1162	1081	47
		-11,50	1058	6,3	643	1200	1105	47
		-11,75	1078	6,2	637	1239	1125	47
		-12,00	1128	6,7	686	1273	1175	47
		-12,25	1261	8,5	871	1310	1308	47
		-12,50	1301	8,7	892	1356	1347	47
DKM042	1,20	-6,50	465	4,6	467	385	511	46
		-6,75	484	4,6	473	410	530	46
		-7,00	504	4,7	482	435	550	46
		-7,25	524	4,8	489	461	570	46
		-7,50	542	4,8	489	491	587	46
		-7,75	556	4,7	486	517	602	46
		-8,00	579	4,9	502	540	624	46
		-8,25	631	5,5	566	563	677	46
		-8,50	623	5,1	524	591	669	46
		-8,75	617	4,7	480	625	663	46
		-9,00	633	4,6	472	659	678	46
		-11,00	756	4,6	471	866	802	46
		-11,25	806	5,2	529	892	852	46
		-11,50	830	5,2	532	929	876	46
		-11,75	858	5,3	546	961	904	46
		-12,00	858	5,0	510	999	904	46
		-12,25	1041	7,7	787	1025	1086	46
		-12,50	1104	8,3	847	1070	1149	46

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM043	1,17	-6,50	452	4,9	499	331	498	46
		-6,75	432	4,2	429	368	478	46
		-7,00	470	4,6	470	391	516	46
		-7,25	489	4,6	470	421	534	46
		-7,50	502	4,4	455	459	548	46
		-7,75	506	4,2	429	492	552	46
		-8,00	519	4,2	430	512	565	46
		-8,25	577	4,9	506	532	623	46
		-8,50	565	4,4	455	564	611	46
		-8,75	575	4,2	434	601	620	46
		-9,00	586	4,1	418	636	632	46
		-11,00	937	7,6	779	860	983	46
		-11,25	953	7,5	766	899	998	46
		-11,50	995	7,8	799	938	1041	46
		-11,75	1117	9,4	959	981	1163	46
		-12,00	1211	10,4	1068	1028	1256	46
		-12,25	1259	10,7	1100	1077	1305	46
DKM044	1,12	-12,50	1286	10,7	1096	1125	1332	46
		-6,50	317	3,0	303	305	364	48
		-6,75	317	2,6	264	344	364	48
		-7,00	327	2,5	253	371	374	48
		-7,25	336	2,4	248	392	384	48
		-7,50	342	2,3	237	412	390	48
		-7,75	349	2,3	238	424	397	48
		-8,00	360	2,4	245	436	408	48
		-8,25	407	3,0	312	446	455	48
		-8,50	418	3,0	308	469	466	48
		-8,75	428	3,0	304	489	476	48
		-9,00	455	3,3	333	505	502	48
		-11,00	737	5,8	599	710	785	48
		-11,25	767	6,0	612	747	815	48
		-11,50	793	6,0	616	786	841	48
		-11,75	819	6,1	622	825	867	48
		-12,00	873	6,6	676	860	921	48
		-12,25	1141	10,6	1087	896	1189	48
		-12,50	1170	10,6	1085	945	1217	48

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM045	1,12	-6,50	375	4,8	488	218	423	48
		-6,75	395	4,7	482	257	443	48
		-7,00	414	4,7	479	291	462	48
		-7,25	442	4,9	498	319	490	48
		-7,50	506	5,6	574	349	553	48
		-7,75	571	6,3	650	382	619	48
		-8,00	556	5,7	584	422	603	48
		-8,25	556	5,3	542	465	604	48
		-8,50	558	4,9	503	507	606	48
		-8,75	578	4,8	493	550	626	48
		-9,00	593	4,7	481	588	641	48
		-11,00	950	8,0	822	843	998	48
		-11,25	1007	8,5	874	885	1055	48
		-11,50	1097	9,6	980	929	1145	48
		-11,75	1177	10,5	1071	973	1225	48
		-12,00	1213	10,6	1087	1015	1260	48
		-12,25	1223	10,4	1062	1058	1271	48
		-12,50	1222	9,9	1016	1101	1269	48
DKM046	1,17	-6,75	223	2,2	225	232	274	51
		-7,00	281	3,0	309	245	332	51
		-7,25	304	3,2	328	265	356	51
		-7,50	325	3,3	342	285	376	51
		-7,75	341	3,4	347	308	392	51
		-8,00	389	4,0	408	327	441	51
		-8,25	415	4,2	427	351	467	51
		-8,50	434	4,2	426	383	485	51
		-8,75	496	4,9	505	407	547	51
		-9,00	590	6,2	635	435	641	51
		-11,00	723	5,5	560	731	774	51
		-11,25	737	5,4	554	760	788	51
		-11,50	757	5,5	563	786	809	51
		-11,75	865	7,0	717	812	917	51
		-12,00	935	7,8	794	851	986	51
		-12,25	971	7,9	810	895	1022	51
		-12,50	994	7,9	804	939	1045	51

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM047	1,21	-6,50	546	5,4	552	432	590	44
		-6,75	566	5,4	548	470	611	44
		-7,00	614	5,8	594	504	658	44
		-7,25	625	5,6	574	541	669	44
		-7,50	650	5,6	578	579	694	44
		-7,75	680	5,8	594	613	724	44
		-8,00	712	6,0	616	646	756	44
		-8,25	733	6,0	613	684	777	44
		-8,50	738	5,7	583	722	782	44
		-8,75	793	6,3	645	751	837	44
		-9,00	800	6,1	625	783	844	44
		-11,00	1076	7,9	813	1056	1120	44
		-11,25	1120	8,2	838	1104	1165	44
		-11,50	1189	8,8	903	1153	1233	44
		-11,75	1234	9,1	932	1200	1278	44
		-12,00	1278	9,4	958	1248	1322	44
		-12,25	1336	9,8	1006	1296	1380	44
		-12,50	1378	10,0	1028	1345	1422	44
DKM048	1,19	-6,50	461	4,6	467	373	504	43
		-6,75	484	4,6	472	406	526	43
		-7,00	496	4,5	458	440	538	43
		-7,25	513	4,4	449	478	556	43
		-7,50	532	4,4	449	509	574	43
		-7,75	549	4,4	451	536	592	43
		-8,00	568	4,5	460	559	611	43
		-8,25	582	4,5	456	586	625	43
		-8,50	605	4,6	471	609	648	43
		-8,75	625	4,7	483	632	668	43
		-9,00	642	4,7	483	659	685	43
		-11,00	928	6,8	701	919	971	43
		-11,25	946	6,8	692	957	989	43
		-11,50	958	6,6	674	995	1001	43
		-11,75	1030	7,4	758	1031	1073	43
		-12,00	1128	8,6	881	1072	1171	43
		-12,25	1134	8,2	844	1120	1177	43
		-12,50	1159	8,2	838	1167	1202	43

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM001	1,21	-7,00	552	4,9	598	410	604	53
		-7,25	580	5,0	609	447	633	53
		-7,50	610	5,1	622	484	663	53
		-7,75	641	5,2	638	519	694	53
		-8,00	628	4,7	576	560	681	53
		-8,25	630	4,4	537	601	682	53
		-8,50	653	4,5	547	629	705	53
		-11,00	1092	8,0	980	930	1145	53
		-11,25	1263	9,9	1213	983	1316	53
		-11,50	1241	9,2	1122	1036	1294	53
		-11,75	1253	8,9	1090	1088	1305	53
		-12,00	1289	9,0	1099	1139	1342	53
		-12,25	1335	9,2	1122	1193	1388	53
		-12,50	1338	8,8	1074	1246	1391	53
DKM002	1,25	-7,00	559	5,0	609	418	616	57
		-7,25	582	5,0	612	454	639	57
		-7,50	660	5,8	711	485	717	57
		-7,75	655	5,4	662	525	712	57
		-8,00	673	5,3	651	567	730	57
		-8,25	643	4,6	563	604	700	57
		-8,50	636	4,2	514	642	693	57
		-11,25	1017	6,6	808	983	1074	57
		-11,50	1131	7,8	952	1030	1188	57
		-11,75	1146	7,5	924	1082	1203	57
		-12,00	1174	7,5	919	1134	1231	57
		-12,25	1184	7,2	882	1187	1241	57
		-12,50	1141	6,2	758	1240	1198	57

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM003	1,25	-7,00	486	4,0	493	402	537	50
		-7,25	495	3,8	465	445	545	50
		-7,50	510	3,7	456	479	560	50
		-7,75	523	3,7	453	503	573	50
		-8,00	543	3,8	466	525	594	50
		-8,25	570	4,0	490	545	621	50
		-8,50	602	4,2	520	568	652	50
		-11,00	893	5,6	691	883	943	50
		-11,25	928	5,8	714	919	979	50
		-11,50	978	6,2	760	955	1028	50
		-11,75	1137	8,1	988	992	1187	50
		-12,00	1190	8,4	1025	1044	1240	50
		-12,25	1235	8,5	1047	1097	1286	50
		-12,50	1283	8,8	1075	1150	1334	50
DKM004	1,17	-7,00	473	4,6	565	313	526	54
		-7,25	482	4,4	538	356	536	54
		-7,50	496	4,2	520	397	549	54
		-7,75	525	4,4	539	426	579	54
		-8,00	522	4,1	507	454	576	54
		-8,25	528	3,9	478	492	582	54
		-8,50	547	3,8	469	532	600	54
		-11,00	805	5,3	649	783	859	54
		-11,25	1077	8,7	1067	819	1131	54
		-11,50	1178	9,6	1181	873	1231	54
		-11,75	1227	9,9	1212	924	1281	54
		-12,00	1279	10,2	1247	976	1332	54
		-12,25	1261	9,5	1164	1029	1315	54
		-12,50	1226	8,6	1052	1083	1279	54

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM005	1,25	-7,00	643	5,7	696	462	694	51
		-7,25	669	5,7	698	503	720	51
		-7,50	636	4,9	600	545	687	51
		-7,75	614	4,3	522	587	665	51
		-8,00	623	4,1	497	628	674	51
		-8,25	639	4,0	494	657	690	51
		-8,50	650	4,0	488	681	701	51
		-11,00	944	5,7	702	956	994	51
		-11,25	959	5,6	686	999	1010	51
		-11,50	1012	6,0	735	1037	1062	51
		-11,75	1183	8,0	984	1074	1234	51
		-12,00	1210	8,0	978	1125	1261	51
		-12,25	1239	7,9	974	1178	1290	51
		-12,50	1270	7,9	972	1231	1321	51
DKM006	1,21	-7,25	344	3,3	410	248	394	51
		-7,50	369	3,5	430	271	420	51
		-7,75	427	4,1	502	295	478	51
		-8,00	444	4,1	499	326	495	51
		-8,25	468	4,1	500	365	519	51
		-8,50	492	4,2	510	396	543	51
		-11,00	737	5,4	660	654	788	51
		-11,25	762	5,4	664	691	812	51
		-11,50	839	6,2	760	725	890	51
		-11,75	889	6,6	804	763	940	51
		-12,00	897	6,3	777	805	948	51
		-12,25	908	6,1	751	847	958	51
		-12,50	966	6,6	808	888	1017	51

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM007	1,21	-7,00	505	4,4	534	394	557	51
		-7,25	523	4,3	529	428	574	51
		-7,50	579	4,8	594	457	630	51
		-7,75	664	5,7	704	490	715	51
		-8,00	682	5,7	695	528	733	51
		-8,25	713	5,8	706	569	764	51
		-8,50	735	5,7	701	611	786	51
		-11,00	1010	6,7	821	949	1061	51
		-11,25	1213	9,1	1115	994	1264	51
		-11,50	1261	9,3	1141	1047	1312	51
		-11,75	1306	9,5	1164	1099	1357	51
		-12,00	1351	9,7	1188	1150	1402	51
		-12,25	1318	8,8	1080	1204	1369	51
		-12,50	1335	8,6	1056	1257	1386	51
DKM008	1,21	-7,00	512	5,0	617	324	564	52
		-7,25	496	4,5	551	362	548	52
		-7,50	485	4,0	494	402	537	52
		-7,75	499	3,9	479	441	551	52
		-8,00	514	3,8	468	477	566	52
		-8,25	531	3,8	463	511	584	52
		-8,50	524	3,4	420	541	576	52
		-11,00	847	6,0	729	771	900	52
		-11,25	884	6,1	751	811	936	52
		-11,50	981	7,1	870	854	1033	52
		-11,75	1186	9,5	1163	902	1238	52
		-12,00	1243	9,9	1207	953	1295	52
		-12,25	1286	10,0	1226	1007	1338	52
		-12,50	1267	9,3	1139	1060	1319	52

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM009	1,22	-7,00	477	4,8	588	292	527	50
		-7,25	480	4,5	550	334	530	50
		-7,50	503	4,5	549	373	553	50
		-7,75	527	4,5	550	412	577	50
		-8,00	550	4,5	552	450	600	50
		-8,25	566	4,4	537	491	616	50
		-8,50	573	4,2	512	528	623	50
		-11,00	924	6,6	806	819	974	50
		-11,25	973	6,9	845	862	1023	50
		-11,50	1309	11,1	1362	906	1359	50
		-11,75	1392	11,8	1447	957	1442	50
		-12,00	1505	12,9	1583	1011	1555	50
		-12,25	1594	13,7	1678	1064	1644	50
		-12,50	1552	12,7	1556	1116	1602	50
DKM010	1,19	-7,00	527	4,6	566	401	579	52
		-7,25	548	4,6	562	439	600	52
		-7,50	566	4,5	552	480	618	52
		-7,75	585	4,4	541	522	638	52
		-8,00	601	4,3	531	559	654	52
		-8,25	621	4,4	538	584	673	52
		-8,50	642	4,5	549	608	694	52
		-11,00	1085	7,8	959	937	1137	52
		-11,25	1133	8,1	993	984	1185	52
		-11,50	1182	8,4	1025	1033	1234	52
		-11,75	1198	8,2	1002	1083	1250	52
		-12,00	1219	8,1	987	1134	1271	52
		-12,25	1262	8,2	1009	1183	1314	52
		-12,50	1299	8,3	1022	1232	1351	52

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM011	1,19	-7,00	592	5,1	621	450	642	50
		-7,25	649	5,6	686	481	699	50
		-7,50	677	5,7	694	518	727	50
		-7,75	698	5,6	691	557	749	50
		-8,00	770	6,4	778	590	820	50
		-8,25	851	7,1	876	627	901	50
		-8,50	899	7,5	915	668	949	50
		-11,00	1037	5,8	713	1100	1087	50
		-11,25	1042	5,6	686	1137	1093	50
		-11,50	1099	6,1	750	1166	1149	50
		-11,75	1141	6,4	784	1202	1191	50
		-12,00	1298	8,2	1007	1242	1348	50
		-12,25	1339	8,4	1026	1292	1390	50
		-12,50	1412	9,0	1097	1343	1463	50
DKM012	1,30	-7,00	626	5,3	649	487	681	55
		-7,25	623	4,9	602	529	678	55
		-7,50	642	4,9	595	568	697	55
		-7,75	647	4,6	562	608	702	55
		-8,00	662	4,5	548	649	717	55
		-8,25	678	4,3	532	691	733	55
		-8,50	685	4,1	506	730	741	55
		-11,25	839	3,8	465	1027	895	55
		-11,50	940	5,0	612	1048	995	55
		-11,75	1155	7,7	937	1081	1210	55
		-12,00	1196	7,8	953	1134	1251	55
		-12,25	1242	8,0	977	1187	1297	55
		-12,50	1281	8,1	990	1239	1337	55

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM013	1,25	-6,50	687	6,5	792	438	738	50
		-6,75	721	6,6	813	474	772	50
		-7,00	749	6,7	824	509	800	50
		-7,25	774	6,8	831	544	824	50
		-7,50	726	5,8	710	585	777	50
		-7,75	698	5,1	625	623	748	50
		-8,00	684	4,6	561	665	735	50
		-8,25	694	4,4	538	704	745	50
		-8,50	710	4,3	531	737	760	50
		-11,00	1044	6,4	789	1036	1094	50
		-11,25	1088	6,7	821	1078	1139	50
		-11,50	1122	6,8	834	1121	1172	50
		-11,75	1218	7,8	954	1162	1269	50
		-12,00	1390	9,7	1193	1211	1441	50
		-12,25	1424	9,8	1195	1264	1474	50
		-12,50	1459	9,8	1200	1317	1509	50
DKM014	1,23	-6,50	541	4,6	563	425	592	52
		-6,75	548	4,4	541	459	599	52
		-7,00	563	4,3	528	498	615	52
		-7,25	579	4,2	519	533	631	52
		-7,50	595	4,2	513	565	647	52
		-7,75	603	4,0	490	603	655	52
		-8,00	611	3,9	477	629	663	52
		-8,25	624	3,9	478	650	676	52
		-8,50	673	4,4	539	670	725	52
		-11,00	1039	6,7	818	1002	1091	52
		-11,25	1156	7,9	973	1041	1208	52
		-11,50	1208	8,3	1011	1089	1259	52
		-11,75	1289	9,0	1097	1140	1341	52
		-12,00	1284	8,4	1035	1193	1336	52
		-12,25	1297	8,2	1005	1245	1349	52
		-12,50	1326	8,2	1003	1296	1378	52

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM015	1,30	-6,50	567	5,2	637	406	625	58
		-6,75	579	5,0	617	446	637	58
		-7,00	602	5,0	613	488	660	58
		-7,25	606	4,7	578	530	664	58
		-7,50	619	4,6	565	564	677	58
		-7,75	633	4,6	557	596	692	58
		-8,00	639	4,3	532	630	697	58
		-8,25	649	4,3	527	653	707	58
		-8,50	729	5,2	637	675	787	58
		-11,00	934	5,3	655	1000	992	58
		-11,25	913	4,7	578	1042	971	58
		-11,50	987	5,5	674	1069	1045	58
		-11,75	1035	5,9	718	1104	1093	58
		-12,00	1048	5,7	698	1146	1106	58
		-12,25	1229	7,9	968	1180	1288	58
		-12,50	1302	8,5	1039	1230	1361	58
DKM016	1,28	-6,50	555	5,0	610	421	619	64
		-6,75	588	5,1	624	463	652	64
		-7,00	620	5,2	635	505	684	64
		-7,25	639	5,1	625	547	703	64
		-7,50	652	5,0	611	582	715	64
		-7,75	672	5,0	615	612	736	64
		-8,00	694	5,1	623	641	758	64
		-8,25	711	5,0	614	679	775	64
		-8,50	732	5,0	612	716	796	64
		-11,00	1182	8,2	1008	1070	1246	64
		-11,25	1266	9,0	1096	1121	1329	64
		-11,50	1329	9,4	1149	1174	1392	64
		-11,75	1384	9,7	1188	1227	1447	64
		-12,00	1432	9,9	1215	1279	1495	64
		-12,25	1439	9,6	1176	1331	1503	64
		-12,50	1421	8,9	1093	1384	1485	64

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM017	1,31	-6,50	608	5,6	688	429	670	62
		-6,75	633	5,6	688	471	695	62
		-7,00	665	5,7	699	513	727	62
		-7,25	673	5,5	671	555	735	62
		-7,50	678	5,2	639	595	740	62
		-7,75	667	4,7	580	635	728	62
		-8,00	705	5,1	620	659	767	62
		-8,25	720	5,0	607	697	782	62
		-8,50	741	4,9	602	737	803	62
		-11,00	1010	5,6	682	1105	1071	62
		-11,25	1021	5,4	659	1147	1083	62
		-11,50	1041	5,4	661	1179	1103	62
		-11,75	1090	5,8	714	1207	1152	62
		-12,00	1178	6,8	829	1239	1240	62
		-12,25	1263	7,6	931	1280	1325	62
		-12,50	1306	7,8	957	1325	1368	62
DKM018	1,30	-6,50	537	5,3	646	349	597	60
		-6,75	552	5,2	637	383	611	60
		-7,00	565	5,0	617	425	625	60
		-7,25	589	5,1	620	462	649	60
		-7,50	609	5,1	625	490	668	60
		-7,75	629	5,2	631	518	689	60
		-8,00	638	5,0	608	556	698	60
		-8,25	645	4,8	586	589	705	60
		-8,50	697	5,3	649	614	757	60
		-11,00	959	6,2	764	936	1019	60
		-11,25	988	6,3	770	978	1048	60
		-11,50	1008	6,2	761	1020	1068	60
		-11,75	1025	6,1	749	1061	1085	60
		-12,00	1050	6,1	748	1103	1110	60
		-12,25	1151	7,2	881	1138	1211	60
		-12,50	1274	8,5	1042	1182	1333	60

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM019	1,29	-6,50	449	4,8	585	269	512	63
		-6,75	487	5,0	614	303	550	63
		-7,00	512	5,1	624	335	575	63
		-7,25	536	5,1	624	375	599	63
		-7,50	546	4,9	599	417	609	63
		-7,75	558	4,7	577	459	621	63
		-8,00	556	4,3	533	500	619	63
		-8,25	567	4,3	527	523	630	63
		-8,50	588	4,4	540	546	651	63
		-11,00	923	6,1	742	902	985	63
		-11,25	948	6,1	744	943	1011	63
		-11,50	975	6,1	751	980	1038	63
		-11,75	999	6,2	755	1017	1062	63
		-12,00	1155	8,0	980	1051	1218	63
		-12,25	1241	8,8	1077	1098	1304	63
		-12,50	1281	8,9	1093	1150	1344	63
DKM020	1,28	-6,50	575	5,4	665	396	636	61
		-6,75	604	5,5	674	436	666	61
		-7,00	627	5,5	676	472	688	61
		-7,25	632	5,3	649	507	693	61
		-7,50	564	4,1	502	541	626	61
		-7,75	560	3,8	462	574	621	61
		-8,00	571	3,7	454	602	633	61
		-8,25	586	3,6	445	636	648	61
		-8,50	599	3,5	434	668	660	61
		-11,00	828	4,6	562	922	890	61
		-11,25	850	4,6	566	954	911	61
		-11,50	873	4,7	576	982	934	61
		-11,75	921	5,1	629	1010	982	61
		-12,00	960	5,4	662	1042	1022	61
		-12,25	1171	8,0	979	1076	1232	61
		-12,50	1203	8,0	981	1128	1264	61

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM021	1,32	-6,50	526	4,4	543	432	584	58
		-6,75	539	4,4	536	460	597	58
		-7,00	549	4,2	512	501	607	58
		-7,25	563	4,0	495	542	621	58
		-7,50	562	3,7	452	584	621	58
		-7,75	569	3,5	426	621	628	58
		-8,00	581	3,5	424	642	639	58
		-8,25	593	3,5	426	661	651	58
		-8,50	605	3,5	428	678	663	58
		-11,00	945	6,2	763	910	1003	58
		-11,25	960	6,1	747	952	1019	58
		-11,50	1136	8,2	1002	991	1195	58
		-11,75	1186	8,4	1032	1044	1245	58
		-12,00	1222	8,5	1040	1096	1281	58
		-12,25	1259	8,6	1050	1148	1318	58
		-12,50	1274	8,3	1022	1201	1333	58
DKM022	1,27	-6,50	531	4,6	558	419	586	55
		-6,75	557	4,7	576	446	613	55
		-7,00	594	5,0	610	472	649	55
		-7,25	605	4,8	587	513	660	55
		-7,50	603	4,5	546	553	659	55
		-7,75	605	4,3	522	579	660	55
		-8,00	617	4,2	516	606	673	55
		-8,25	634	4,1	506	643	689	55
		-8,50	644	4,0	494	671	699	55
		-11,00	914	5,5	674	942	969	55
		-11,25	944	5,6	685	982	999	55
		-11,50	973	5,6	692	1023	1028	55
		-11,75	1000	5,7	697	1062	1055	55
		-12,00	1001	5,4	657	1104	1056	55
		-12,25	1048	5,8	707	1134	1104	55
		-12,50	1196	7,5	919	1167	1251	55

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM023	1,31	-6,50	447	3,7	458	390	509	62
		-6,75	473	3,8	468	423	534	62
		-7,00	497	3,8	471	460	558	62
		-7,25	513	3,8	460	497	574	62
		-7,50	514	3,4	421	539	576	62
		-7,75	509	3,1	381	571	571	62
		-8,00	555	3,6	441	587	616	62
		-8,25	591	3,9	477	611	652	62
		-8,50	610	3,9	483	637	671	62
		-11,00	938	5,7	698	969	999	62
		-11,25	992	6,2	755	1001	1053	62
		-11,50	1011	6,1	747	1043	1073	62
		-11,75	1172	8,0	980	1077	1233	62
		-12,00	1280	9,1	1109	1128	1341	62
		-12,25	1286	8,7	1068	1180	1348	62
		-12,50	1280	8,2	1006	1232	1342	62
DKM024	1,33	-6,50	560	5,0	617	415	618	59
		-6,75	576	4,9	605	454	635	59
		-7,00	599	4,9	602	496	658	59
		-7,25	618	4,9	597	532	677	59
		-7,50	636	4,9	597	562	695	59
		-7,75	649	4,7	580	600	707	59
		-8,00	656	4,6	560	632	715	59
		-8,25	682	4,7	580	655	741	59
		-8,50	740	5,3	652	680	799	59
		-11,00	1038	6,5	794	1035	1096	59
		-11,25	1077	6,7	820	1075	1136	59
		-11,50	1224	8,4	1025	1115	1283	59
		-11,75	1283	8,8	1073	1164	1341	59
		-12,00	1368	9,5	1164	1216	1427	59
		-12,25	1405	9,6	1172	1269	1463	59
		-12,50	1383	8,8	1082	1322	1441	59

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM025	1,28	-6,50	502	4,7	574	364	562	61
		-6,75	531	4,8	586	401	592	61
		-7,00	556	4,8	586	442	617	61
		-7,25	571	4,7	571	482	631	61
		-7,50	577	4,4	544	519	637	61
		-7,75	610	4,7	575	544	671	61
		-8,00	631	4,7	573	580	691	61
		-8,25	647	4,6	562	619	708	61
		-8,50	661	4,5	553	651	722	61
		-11,00	1011	6,4	787	1000	1072	61
		-11,25	1035	6,4	787	1040	1095	61
		-11,50	1092	6,9	848	1075	1153	61
		-11,75	1114	6,9	842	1117	1174	61
		-12,00	1138	6,9	844	1156	1199	61
		-12,25	1267	8,3	1022	1193	1328	61
		-12,50	1281	8,2	1003	1235	1342	61
DKM026	1,27	-6,50	652	5,9	729	458	711	59
		-6,75	686	6,1	745	498	745	59
		-7,00	707	6,0	737	540	766	59
		-7,25	720	5,9	718	582	779	59
		-7,50	737	5,8	711	617	796	59
		-7,75	743	5,6	687	651	802	59
		-8,00	756	5,5	679	680	815	59
		-8,25	778	5,5	677	720	838	59
		-8,50	798	5,5	669	761	858	59
		-11,00	1011	5,5	679	1107	1070	59
		-11,25	1025	5,4	662	1147	1084	59
		-11,50	1060	5,6	689	1179	1119	59
		-11,75	1088	5,7	703	1210	1147	59
		-12,00	1116	5,8	717	1244	1175	59
		-12,25	1174	6,4	780	1277	1233	59
		-12,50	1252	7,1	872	1315	1311	59

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM027	1,29	-6,50	638	5,9	729	438	699	62
		-6,75	681	6,2	766	473	742	62
		-7,00	708	6,3	770	515	770	62
		-7,25	736	6,4	780	550	797	62
		-7,50	760	6,4	785	585	822	62
		-7,75	781	6,4	784	622	843	62
		-8,00	795	6,3	772	656	856	62
		-8,25	754	5,4	662	697	815	62
		-8,50	767	5,3	643	739	829	62
		-11,00	937	4,7	576	1089	998	62
		-11,25	1040	5,9	723	1115	1102	62
		-11,50	1091	6,3	770	1152	1152	62
		-11,75	1131	6,5	796	1193	1192	62
		-12,00	1200	7,1	873	1232	1262	62
		-12,25	1202	6,8	833	1274	1263	62
DKM028	1,28	-12,50	1309	7,9	971	1315	1371	62
		-6,50	667	6,7	815	399	728	61
		-6,75	709	6,9	844	440	770	61
		-7,00	713	6,6	809	482	774	61
		-7,25	760	6,9	845	523	821	61
		-7,50	813	7,3	896	561	874	61
		-7,75	776	6,5	792	603	836	61
		-8,00	762	5,9	727	645	823	61
		-8,25	779	5,8	714	687	840	61
		-8,50	801	5,8	709	728	861	61
		-11,25	1038	5,9	724	1109	1099	61
		-11,50	1079	6,1	752	1149	1139	61
		-11,75	1154	6,8	837	1190	1215	61
		-12,00	1189	7,0	853	1232	1250	61
		-12,25	1365	9,0	1101	1277	1425	61
		-12,50	1378	8,7	1071	1330	1439	61

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM029	1,30	-6,50	607	6,0	736	383	671	64
		-6,75	647	6,2	764	421	711	64
		-7,00	752	7,4	903	457	816	64
		-7,25	728	6,7	822	499	792	64
		-7,50	721	6,3	769	541	785	64
		-7,75	742	6,2	763	582	806	64
		-8,00	763	6,2	758	622	827	64
		-8,25	781	6,1	746	664	845	64
		-8,50	741	5,2	638	706	805	64
		-11,00	942	5,3	651	1027	1006	64
		-11,25	968	5,4	663	1059	1032	64
		-11,50	993	5,4	664	1099	1057	64
		-11,75	1008	5,3	647	1140	1072	64
		-12,00	1021	5,2	634	1176	1085	64
		-12,25	1121	6,3	772	1204	1185	64
		-12,50	1290	8,3	1014	1244	1354	64
DKM030	1,27	-6,50	565	5,3	645	399	626	61
		-6,75	601	5,5	675	429	662	61
		-7,00	640	5,8	711	459	701	61
		-7,25	709	6,5	796	489	770	61
		-7,50	727	6,4	790	526	788	61
		-7,75	750	6,4	785	568	811	61
		-8,00	761	6,2	764	607	822	61
		-8,25	784	6,2	761	648	845	61
		-8,50	797	6,0	740	690	858	61
		-11,00	903	4,8	588	1021	965	61
		-11,25	978	5,6	685	1047	1039	61
		-11,50	994	5,5	674	1086	1055	61
		-11,75	1037	5,8	713	1120	1098	61
		-12,00	1114	6,6	805	1155	1175	61
		-12,25	1147	6,7	819	1196	1208	61
		-12,50	1166	6,6	808	1237	1227	61

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM031	1,24	-6,50	647	6,5	796	387	709	62
		-6,75	665	6,4	786	427	727	62
		-7,00	683	6,3	772	471	745	62
		-7,25	664	5,7	696	515	726	62
		-7,50	652	5,2	631	560	714	62
		-7,75	665	5,0	611	602	727	62
		-8,00	682	4,9	603	638	744	62
		-8,25	698	4,9	596	672	760	62
		-8,50	712	4,8	588	703	774	62
		-11,00	1048	6,4	790	1062	1110	62
		-11,25	1077	6,5	797	1103	1139	62
		-11,50	1102	6,5	799	1143	1164	62
		-11,75	1117	6,4	782	1185	1179	62
		-12,00	1149	6,5	796	1224	1211	62
		-12,25	1298	8,2	1010	1259	1360	62
		-12,50	1321	8,2	999	1308	1383	62
DKM032	1,23	-6,50	527	4,8	592	395	591	65
		-6,75	557	5,0	608	429	622	65
		-7,00	586	5,0	615	470	651	65
		-7,25	604	4,9	602	513	669	65
		-7,50	612	4,7	574	555	677	65
		-7,75	619	4,5	556	585	684	65
		-8,00	645	4,7	576	609	710	65
		-8,25	720	5,5	674	635	784	65
		-8,50	746	5,5	679	672	810	65
		-11,00	1022	6,5	800	1012	1087	65
		-11,25	1063	6,7	827	1055	1128	65
		-11,50	1090	6,8	828	1099	1155	65
		-11,75	1085	6,3	775	1143	1150	65
		-12,00	1103	6,2	760	1188	1168	65
		-12,25	1229	7,6	931	1227	1294	65
		-12,50	1295	8,1	995	1273	1360	65

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM033	1,26	-6,50	463	5,2	643	263	543	80
		-6,75	496	5,4	656	304	575	80
		-7,00	521	5,4	657	345	601	80
		-7,25	555	5,5	672	387	635	80
		-7,50	586	5,6	682	428	666	80
		-7,75	617	5,7	696	467	697	80
		-8,00	645	5,8	711	499	725	80
		-8,25	658	5,7	698	533	738	80
		-8,50	721	6,3	773	563	801	80
		-11,00	1072	7,7	938	984	1152	80
		-11,25	1113	7,8	958	1031	1193	80
		-11,50	1130	7,7	939	1079	1210	80
		-11,75	1154	7,6	932	1126	1234	80
		-12,00	1190	7,7	949	1169	1270	80
		-12,25	1234	8,0	981	1211	1314	80
		-12,50	1342	9,1	1116	1255	1421	80
DKM034	1,26	-6,50	634	6,2	760	391	690	56
		-6,75	653	6,1	747	435	708	56
		-7,00	686	6,2	758	480	742	56
		-7,25	677	5,7	698	524	733	56
		-7,50	698	5,6	689	568	754	56
		-7,75	725	5,7	693	609	781	56
		-8,00	741	5,5	677	651	796	56
		-8,25	758	5,5	674	684	814	56
		-8,50	753	5,1	625	724	809	56
		-11,00	1021	6,1	752	1044	1077	56
		-11,25	1022	5,8	706	1092	1078	56
		-11,50	1037	5,6	682	1141	1093	56
		-11,75	1061	5,5	673	1190	1117	56
		-12,00	1068	5,2	634	1240	1124	56
		-12,25	1085	5,1	620	1282	1140	56
		-12,50	1099	5,0	609	1316	1154	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM035	1,22	-6,50	512	5,1	629	301	558	46
		-6,75	540	5,1	628	350	586	46
		-7,00	569	5,1	624	403	615	46
		-7,25	601	5,1	623	456	647	46
		-7,50	600	4,7	570	508	646	46
		-7,75	597	4,3	524	549	643	46
		-8,00	632	4,6	558	573	678	46
		-8,25	652	4,6	563	601	698	46
		-8,50	663	4,5	550	633	709	46
		-11,00	942	5,9	727	922	988	46
		-11,25	978	6,1	745	963	1024	46
		-11,50	1011	6,2	761	1002	1057	46
		-11,75	1040	6,3	768	1043	1086	46
		-12,00	1059	6,2	758	1086	1105	46
		-12,25	1164	7,3	894	1123	1210	46
		-12,50	1200	7,5	913	1165	1246	46
DKM036	1,25	-7,25	381	3,6	443	315	454	73
		-7,50	404	3,7	453	344	477	73
		-7,75	417	3,6	442	375	490	73
		-8,00	439	3,7	458	396	512	73
		-8,25	487	4,2	518	416	560	73
		-8,50	522	4,5	550	442	595	73
		-11,00	773	5,3	652	759	846	73
		-11,25	788	5,2	635	802	862	73
		-11,50	799	5,0	611	844	873	73
		-11,75	812	4,9	596	881	885	73
		-12,00	827	4,8	591	911	900	73
		-12,25	844	4,8	590	939	917	73
		-12,50	946	6,0	735	966	1020	73

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM037	1,19	-6,50	367	4,5	551	201	451	84
		-6,75	396	4,5	557	243	480	84
		-7,00	429	4,7	572	283	513	84
		-7,25	464	4,9	598	316	548	84
		-7,50	497	5,0	616	354	581	84
		-7,75	527	5,1	627	392	611	84
		-8,00	557	5,3	645	425	641	84
		-8,25	607	5,7	699	453	691	84
		-8,50	643	5,9	728	486	728	84
		-11,00	852	5,9	720	841	936	84
		-11,25	898	6,2	759	878	982	84
		-11,50	924	6,2	763	919	1008	84
		-11,75	983	6,7	821	959	1067	84
		-12,00	1093	7,9	962	1000	1177	84
		-12,25	1127	7,9	972	1048	1211	84
		-12,50	1195	8,5	1037	1096	1279	84
DKM038	1,24	-6,50	569	4,6	563	489	630	61
		-6,75	587	4,5	550	531	648	61
		-7,00	587	4,2	515	567	648	61
		-7,25	654	4,9	603	590	715	61
		-7,50	707	5,4	662	619	768	61
		-7,75	758	5,8	714	653	819	61
		-8,00	783	5,8	712	695	844	61
		-8,25	804	5,8	706	737	865	61
		-8,50	810	5,5	674	779	871	61
		-11,00	987	5,2	637	1110	1047	61
		-11,25	1070	6,1	743	1143	1131	61
		-11,50	1104	6,2	759	1183	1164	61
		-11,75	1130	6,2	761	1225	1191	61
		-12,00	1222	7,2	877	1262	1282	61
		-12,25	1265	7,4	907	1305	1326	61
		-12,50	1303	7,5	924	1351	1364	61

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM039	1,20	-6,50	743	6,9	845	490	801	58
		-6,75	740	6,5	796	535	798	58
		-7,00	757	6,4	781	577	814	58
		-7,25	780	6,3	776	621	838	58
		-7,50	801	6,3	767	665	858	58
		-7,75	812	6,1	742	709	870	58
		-8,00	802	5,5	679	754	859	58
		-8,25	810	5,4	659	789	868	58
		-8,50	843	5,6	686	817	901	58
		-11,50	1010	4,9	600	1181	1068	58
		-11,75	1109	6,0	731	1215	1167	58
		-12,00	1180	6,6	807	1257	1237	58
		-12,25	1256	7,3	890	1302	1314	58
		-12,50	1281	7,2	884	1349	1339	58
DKM040	1,20	-6,50	762	6,4	781	569	810	47
		-6,75	781	6,3	776	607	829	47
		-7,00	800	6,3	772	642	848	47
		-7,25	866	6,9	847	676	913	47
		-7,50	886	6,9	840	717	933	47
		-7,75	908	6,8	834	759	955	47
		-8,00	928	6,7	826	801	975	47
		-8,25	938	6,5	801	843	986	47
		-8,50	958	6,5	795	882	1005	47
		-11,25	1140	6,0	729	1252	1188	47
		-11,50	1177	6,1	750	1292	1224	47
		-11,75	1194	6,0	737	1334	1242	47
		-12,00	1205	5,8	713	1376	1252	47
		-12,25	1232	5,8	716	1418	1279	47
		-12,50	1263	6,0	729	1457	1311	47

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM041	1,18	-6,50	856	7,5	919	594	907	51
		-6,75	799	6,4	779	639	850	51
		-7,00	806	6,1	746	684	857	51
		-7,25	812	5,8	710	729	863	51
		-7,50	826	5,6	691	772	877	51
		-7,75	843	5,5	677	814	894	51
		-8,00	850	5,3	647	856	901	51
		-8,25	837	4,8	590	891	888	51
		-8,50	832	4,5	554	919	883	51
		-11,00	1137	6,1	752	1229	1187	51
		-11,25	1168	6,2	762	1271	1219	51
		-11,50	1194	6,2	764	1313	1245	51
		-11,75	1214	6,2	756	1355	1265	51
		-12,00	1276	6,7	821	1392	1327	51
		-12,25	1426	8,4	1030	1433	1477	51
		-12,50	1470	8,6	1053	1483	1521	51
DKM042	1,20	-6,50	531	4,5	549	421	581	50
		-6,75	555	4,6	560	449	605	50
		-7,00	577	4,7	571	476	627	50
		-7,25	599	4,7	578	504	649	50
		-7,50	618	4,7	578	537	668	50
		-7,75	633	4,7	573	566	683	50
		-8,00	666	4,9	605	590	716	50
		-8,25	709	5,3	649	616	759	50
		-8,50	690	4,8	588	647	740	50
		-8,75	702	4,7	570	684	752	50
		-9,00	711	4,5	549	721	761	50
		-11,00	856	4,6	563	948	906	50
		-11,25	914	5,2	632	976	964	50
		-11,50	940	5,2	635	1016	990	50
		-11,75	970	5,3	651	1051	1021	50
		-12,00	973	5,0	614	1092	1023	50
		-12,25	1185	7,7	939	1121	1235	50
		-12,50	1255	8,2	1007	1170	1306	50

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM043	1,17	-6,50	513	4,7	577	362	563	50
		-6,75	501	4,2	516	403	551	50
		-7,00	543	4,6	561	428	593	50
		-7,25	562	4,6	561	461	613	50
		-7,50	576	4,4	543	502	626	50
		-7,75	579	4,2	511	538	629	50
		-8,00	594	4,2	515	560	644	50
		-8,25	644	4,7	576	582	694	50
		-8,50	642	4,4	538	616	692	50
		-8,75	655	4,2	519	658	705	50
		-9,00	667	4,1	500	695	717	50
		-11,00	1069	7,6	926	941	1119	50
		-11,25	1085	7,4	909	984	1135	50
		-11,50	1138	7,8	955	1026	1188	50
		-11,75	1280	9,4	1146	1073	1330	50
		-12,00	1379	10,3	1260	1124	1429	50
		-12,25	1432	10,6	1295	1178	1483	50
DKM044	1,12	-12,50	1424	10,0	1227	1231	1474	50
		-6,50	358	2,9	351	334	410	52
		-6,75	361	2,6	313	376	413	52
		-7,00	372	2,5	301	406	424	52
		-7,25	382	2,4	294	429	434	52
		-7,50	387	2,3	281	451	439	52
		-7,75	395	2,3	281	464	447	52
		-8,00	410	2,4	294	476	462	52
		-8,25	464	3,0	373	488	516	52
		-8,50	476	3,0	367	513	528	52
		-8,75	487	3,0	365	535	539	52
		-9,00	517	3,2	397	552	569	52
		-11,00	837	5,8	707	776	889	52
		-11,25	871	5,9	723	817	923	52
		-11,50	901	6,0	730	860	953	52
		-11,75	929	6,0	734	902	981	52
		-12,00	997	6,6	808	941	1049	52
		-12,25	1298	10,4	1272	980	1350	52
		-12,50	1294	9,9	1213	1033	1347	52

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM045	1,12	-6,50	436	4,7	575	238	488	52
		-6,75	459	4,7	571	281	511	52
		-7,00	479	4,6	567	319	531	52
		-7,25	510	4,8	588	349	562	52
		-7,50	586	5,6	683	382	638	52
		-7,75	654	6,2	760	418	706	52
		-8,00	621	5,4	662	462	674	52
		-8,25	623	5,0	617	509	675	52
		-8,50	635	4,8	592	555	687	52
		-8,75	658	4,8	583	602	710	52
		-9,00	678	4,7	574	643	730	52
		-11,00	1086	8,0	976	922	1138	52
		-11,25	1150	8,5	1037	968	1202	52
		-11,50	1259	9,6	1170	1016	1311	52
		-11,75	1338	10,2	1254	1064	1390	52
		-12,00	1378	10,4	1276	1110	1431	52
		-12,25	1387	10,1	1243	1157	1439	52
		-12,50	1363	9,4	1155	1205	1415	52
DKM046	1,17	-6,75	257	2,2	269	253	313	56
		-7,00	326	3,0	369	268	382	56
		-7,25	352	3,2	391	290	408	56
		-7,50	374	3,3	406	312	430	56
		-7,75	393	3,4	412	336	449	56
		-8,00	448	3,9	482	358	504	56
		-8,25	477	4,1	504	384	533	56
		-8,50	495	4,1	501	419	551	56
		-8,75	572	4,9	603	445	628	56
		-9,00	677	6,1	747	476	733	56
		-11,00	822	5,4	666	800	878	56
		-11,25	838	5,4	660	832	894	56
		-11,50	863	5,5	674	859	919	56
		-11,75	991	7,0	857	888	1047	56
		-12,00	1071	7,7	949	931	1127	56
		-12,25	1111	7,9	967	979	1167	56
		-12,50	1135	7,8	959	1027	1191	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

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

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM047	1,21	-6,50	629	5,4	657	472	677	48
		-6,75	653	5,3	655	514	701	48
		-7,00	704	5,7	704	551	752	48
		-7,25	712	5,5	675	592	760	48
		-7,50	741	5,6	684	633	790	48
		-7,75	775	5,7	703	671	823	48
		-8,00	810	5,9	726	706	858	48
		-8,25	833	5,9	722	748	881	48
		-8,50	835	5,6	684	789	884	48
		-8,75	907	6,3	772	821	955	48
		-9,00	884	5,7	698	857	932	48
		-11,00	1226	7,9	971	1155	1275	48
		-11,25	1275	8,2	999	1208	1323	48
		-11,50	1351	8,8	1073	1261	1399	48
		-11,75	1401	9,0	1104	1313	1449	48
		-12,00	1448	9,2	1131	1365	1496	48
		-12,25	1506	9,6	1175	1418	1554	48
		-12,50	1560	9,9	1211	1471	1608	48
DKM048	1,19	-6,50	532	4,5	557	408	579	47
		-6,75	556	4,6	561	444	603	47
		-7,00	566	4,4	542	481	613	47
		-7,25	587	4,4	535	523	634	47
		-7,50	607	4,4	534	557	654	47
		-7,75	626	4,4	536	587	673	47
		-8,00	647	4,5	546	612	694	47
		-8,25	662	4,4	541	641	709	47
		-8,50	688	4,6	559	666	735	47
		-8,75	710	4,7	571	691	757	47
		-9,00	728	4,7	571	721	774	47
		-11,00	1056	6,8	834	1005	1103	47
		-11,25	1074	6,7	824	1047	1121	47
		-11,50	1086	6,5	801	1088	1133	47
		-11,75	1173	7,4	907	1128	1220	47
		-12,00	1251	8,1	992	1173	1298	47
		-12,25	1287	8,2	1000	1225	1334	47
		-12,50	1315	8,1	995	1276	1362	47

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM001	1,21	-7,00	630	4,8	700	445	687	57
		-7,25	660	4,9	712	485	718	57
		-7,50	693	5,0	726	525	750	57
		-7,75	707	4,9	711	563	764	57
		-8,00	689	4,4	637	608	746	57
		-8,25	710	4,3	627	652	767	57
		-8,50	735	4,4	638	683	792	57
		-11,00	1241	8,0	1155	1010	1298	57
		-11,25	1390	9,3	1346	1067	1447	57
		-11,50	1369	8,7	1255	1125	1426	57
		-11,75	1409	8,8	1264	1181	1466	57
		-12,00	1453	8,9	1282	1237	1510	57
		-12,25	1495	9,0	1295	1295	1553	57
		-12,50	1489	8,5	1227	1353	1546	57
DKM002	1,25	-7,00	638	4,9	712	454	699	62
		-7,25	667	5,0	722	493	728	62
		-7,50	741	5,6	814	526	803	62
		-7,75	741	5,3	769	570	803	62
		-8,00	764	5,3	761	616	826	62
		-8,25	707	4,3	626	656	769	62
		-8,50	717	4,2	601	698	778	62
		-11,25	1149	6,6	953	1067	1211	62
		-11,50	1265	7,6	1094	1119	1327	62
		-11,75	1281	7,4	1066	1175	1343	62
		-12,00	1318	7,4	1070	1231	1379	62
		-12,25	1303	6,8	987	1289	1365	62
		-12,50	1255	5,9	850	1347	1317	62

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM003	1,25	-7,00	554	4,0	579	437	609	55
		-7,25	561	3,8	544	483	616	55
		-7,50	577	3,7	534	520	631	55
		-7,75	591	3,7	530	547	646	55
		-8,00	613	3,8	543	570	667	55
		-8,25	647	4,0	578	592	701	55
		-8,50	680	4,2	608	617	734	55
		-11,00	1006	5,6	811	958	1060	55
		-11,25	1045	5,8	836	998	1099	55
		-11,50	1104	6,2	895	1037	1159	55
		-11,75	1284	8,0	1155	1077	1338	55
		-12,00	1342	8,3	1197	1133	1397	55
		-12,25	1389	8,4	1216	1191	1443	55
		-12,50	1441	8,6	1246	1249	1496	55
DKM004	1,17	-7,00	540	4,6	658	340	598	58
		-7,25	548	4,3	625	386	606	58
		-7,50	561	4,2	602	431	619	58
		-7,75	590	4,3	619	462	648	58
		-8,00	574	3,9	561	493	632	58
		-8,25	592	3,8	550	534	650	58
		-8,50	612	3,7	541	578	671	58
		-11,00	910	5,3	765	850	968	58
		-11,25	1230	8,7	1259	889	1288	58
		-11,50	1341	9,6	1386	947	1399	58
		-11,75	1385	9,7	1404	1003	1443	58
		-12,00	1447	10,0	1451	1059	1505	58
		-12,25	1378	8,9	1278	1117	1436	58
		-12,50	1361	8,3	1192	1175	1419	58

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM005	1,25	-7,00	727	5,6	803	501	782	55
		-7,25	749	5,5	796	546	804	55
		-7,50	699	4,6	665	592	754	55
		-7,75	692	4,2	610	637	748	55
		-8,00	705	4,1	586	682	760	55
		-8,25	720	4,0	579	714	775	55
		-8,50	728	3,9	567	740	783	55
		-11,00	1062	5,7	825	1038	1117	55
		-11,25	1077	5,6	804	1085	1132	55
		-11,50	1139	6,0	866	1126	1194	55
		-11,75	1325	7,9	1136	1166	1380	55
		-12,00	1354	7,8	1129	1221	1409	55
		-12,25	1389	7,8	1130	1279	1444	55
		-12,50	1422	7,8	1128	1337	1477	55
DKM006	1,21	-7,25	391	3,3	475	269	446	55
		-7,50	419	3,4	497	294	474	55
		-7,75	475	3,9	563	320	530	55
		-8,00	499	3,9	570	354	554	55
		-8,25	527	4,0	575	396	582	55
		-8,50	553	4,1	585	430	608	55
		-11,00	837	5,4	778	710	892	55
		-11,25	866	5,4	785	751	921	55
		-11,50	954	6,2	895	787	1009	55
		-11,75	1008	6,5	945	829	1063	55
		-12,00	1015	6,3	911	874	1070	55
		-12,25	1024	6,1	880	920	1079	55
		-12,50	1094	6,6	953	964	1149	55

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM007	1,21	-7,00	576	4,3	625	428	631	56
		-7,25	597	4,3	624	465	653	56
		-7,50	659	4,8	696	496	715	56
		-7,75	742	5,5	799	532	798	56
		-8,00	773	5,6	809	573	829	56
		-8,25	798	5,6	805	618	853	56
		-8,50	829	5,6	813	663	885	56
		-11,00	1142	6,7	967	1030	1197	56
		-11,25	1368	9,0	1296	1079	1424	56
		-11,50	1427	9,3	1336	1137	1482	56
		-11,75	1475	9,4	1361	1193	1531	56
		-12,00	1484	9,1	1319	1249	1540	56
		-12,25	1466	8,5	1231	1307	1522	56
		-12,50	1495	8,5	1222	1365	1550	56
DKM008	1,21	-7,00	583	5,0	715	351	639	57
		-7,25	539	4,2	599	393	595	57
		-7,50	546	3,9	569	436	603	57
		-7,75	561	3,8	552	479	618	57
		-8,00	580	3,8	545	517	637	57
		-8,25	599	3,7	540	554	656	57
		-8,50	581	3,3	476	588	637	57
		-11,00	959	5,9	857	837	1016	57
		-11,25	1002	6,1	885	881	1058	57
		-11,50	1114	7,1	1025	927	1171	57
		-11,75	1346	9,4	1360	979	1402	57
		-12,00	1408	9,8	1408	1035	1465	57
		-12,25	1453	9,9	1425	1093	1510	57
		-12,50	1383	8,7	1250	1151	1440	57

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM009	1,22	-7,00	525	4,5	650	317	580	54
		-7,25	543	4,4	633	363	597	54
		-7,50	573	4,4	641	405	627	54
		-7,75	599	4,4	642	448	653	54
		-8,00	624	4,5	644	488	679	54
		-8,25	641	4,3	627	533	696	54
		-8,50	647	4,1	596	573	701	54
		-11,00	1047	6,6	947	889	1101	54
		-11,25	1104	6,9	996	936	1158	54
		-11,50	1494	11,1	1599	984	1548	54
		-11,75	1584	11,7	1693	1039	1638	54
		-12,00	1722	12,9	1865	1098	1776	54
		-12,25	1749	12,8	1853	1156	1804	54
		-12,50	1704	11,9	1721	1212	1758	54
DKM010	1,19	-7,00	596	4,5	654	435	653	57
		-7,25	622	4,5	656	476	679	57
		-7,50	642	4,5	644	521	698	57
		-7,75	661	4,4	631	567	718	57
		-8,00	678	4,3	617	607	734	57
		-8,25	698	4,3	625	635	755	57
		-8,50	722	4,4	638	661	778	57
		-11,00	1229	7,8	1127	1017	1285	57
		-11,25	1282	8,1	1164	1068	1338	57
		-11,50	1323	8,2	1179	1121	1379	57
		-11,75	1335	7,9	1145	1176	1392	57
		-12,00	1371	8,0	1151	1231	1428	57
		-12,25	1417	8,1	1175	1284	1474	57
		-12,50	1450	8,1	1175	1337	1506	57

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM011	1,19	-7,00	675	5,0	729	489	730	55
		-7,25	739	5,6	802	522	794	55
		-7,50	769	5,6	811	563	824	55
		-7,75	794	5,6	811	605	849	55
		-8,00	875	6,3	911	640	930	55
		-8,25	971	7,1	1029	681	1025	55
		-8,50	1021	7,4	1068	726	1075	55
		-11,00	1166	5,8	841	1195	1220	55
		-11,25	1170	5,6	809	1234	1225	55
		-11,50	1234	6,1	884	1266	1289	55
		-11,75	1282	6,4	924	1305	1337	55
		-12,00	1464	8,2	1185	1348	1519	55
		-12,25	1512	8,4	1210	1403	1566	55
		-12,50	1592	8,9	1288	1458	1646	55
		-7,00	688	5,0	719	529	748	60
DKM012	1,30	-7,25	703	4,8	698	575	763	60
		-7,50	712	4,6	670	617	772	60
		-7,75	730	4,6	657	661	790	60
		-8,00	747	4,4	641	704	807	60
		-8,25	763	4,3	622	750	823	60
		-8,50	760	4,0	576	792	820	60
		-11,25	937	3,8	549	1115	997	60
		-11,50	1055	5,0	722	1137	1115	60
		-11,75	1298	7,6	1092	1174	1358	60
		-12,00	1349	7,7	1119	1231	1409	60
		-12,25	1399	7,9	1144	1289	1459	60
		-12,50	1441	8,0	1158	1345	1501	60

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM013	1,25	-6,50	771	6,2	902	476	826	55
		-6,75	811	6,4	930	515	866	55
		-7,00	847	6,6	951	553	902	55
		-7,25	885	6,8	976	591	939	55
		-7,50	806	5,5	800	635	860	55
		-7,75	768	4,8	696	677	823	55
		-8,00	767	4,5	649	722	822	55
		-8,25	780	4,4	628	764	835	55
		-8,50	800	4,3	626	800	855	55
		-11,00	1177	6,4	930	1125	1232	55
		-11,25	1224	6,7	963	1171	1279	55
		-11,50	1261	6,8	978	1217	1316	55
		-11,75	1377	7,8	1126	1262	1432	55
		-12,00	1549	9,4	1361	1314	1604	55
		-12,25	1594	9,5	1378	1372	1649	55
		-12,50	1623	9,5	1369	1430	1678	55
DKM014	1,23	-6,50	596	4,3	626	461	652	56
		-6,75	612	4,3	617	498	668	56
		-7,00	636	4,2	614	541	692	56
		-7,25	658	4,2	612	579	714	56
		-7,50	674	4,2	605	613	731	56
		-7,75	682	4,0	577	655	739	56
		-8,00	690	3,9	563	683	747	56
		-8,25	706	3,9	566	706	762	56
		-8,50	761	4,4	635	728	817	56
		-11,00	1175	6,7	966	1088	1231	56
		-11,25	1303	7,9	1137	1131	1359	56
		-11,50	1364	8,2	1186	1183	1420	56
		-11,75	1452	8,9	1278	1238	1508	56
		-12,00	1427	8,2	1179	1295	1483	56
		-12,25	1449	8,0	1160	1351	1506	56
		-12,50	1488	8,1	1169	1407	1545	56

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM015	1,30	-6,50	625	4,9	708	440	688	63
		-6,75	645	4,8	696	484	708	63
		-7,00	677	4,9	705	529	740	63
		-7,25	689	4,7	679	575	752	63
		-7,50	703	4,6	666	612	766	63
		-7,75	719	4,6	657	647	782	63
		-8,00	723	4,3	627	684	786	63
		-8,25	734	4,3	621	709	797	63
		-8,50	826	5,2	751	733	890	63
		-11,00	1050	5,3	771	1086	1113	63
		-11,25	1022	4,7	679	1131	1085	63
		-11,50	1109	5,5	794	1161	1172	63
		-11,75	1162	5,9	845	1199	1226	63
		-12,00	1176	5,7	823	1244	1240	63
		-12,25	1389	7,9	1141	1281	1452	63
		-12,50	1468	8,4	1218	1336	1531	63
DKM016	1,28	-6,50	624	4,8	699	458	693	69
		-6,75	660	4,9	713	503	729	69
		-7,00	693	5,0	723	549	763	69
		-7,25	717	5,0	717	594	786	69
		-7,50	742	5,0	720	632	811	69
		-7,75	762	5,0	722	665	831	69
		-8,00	783	5,0	726	695	852	69
		-8,25	806	5,0	723	737	876	69
		-8,50	829	5,0	721	777	898	69
		-11,00	1337	8,2	1183	1161	1406	69
		-11,25	1431	8,9	1285	1217	1500	69
		-11,50	1499	9,3	1342	1274	1568	69
		-11,75	1560	9,6	1385	1332	1629	69
		-12,00	1607	9,7	1407	1388	1676	69
		-12,25	1576	9,0	1299	1445	1645	69
		-12,50	1569	8,5	1230	1502	1638	69

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM017	1,31	-6,50	685	5,5	789	466	752	67
		-6,75	713	5,5	790	511	780	67
		-7,00	750	5,6	806	557	817	67
		-7,25	767	5,5	789	602	834	67
		-7,50	772	5,2	753	646	839	67
		-7,75	753	4,7	679	689	820	67
		-8,00	796	5,0	723	716	863	67
		-8,25	816	5,0	716	757	883	67
		-8,50	838	4,9	709	800	905	67
		-11,00	1132	5,5	800	1200	1199	67
		-11,25	1143	5,4	773	1245	1210	67
		-11,50	1165	5,4	775	1280	1232	67
		-11,75	1221	5,8	838	1311	1288	67
		-12,00	1324	6,7	974	1346	1391	67
		-12,25	1419	7,5	1089	1390	1486	67
		-12,50	1461	7,7	1110	1439	1528	67
DKM018	1,30	-6,50	605	5,1	738	379	670	65
		-6,75	610	4,9	711	416	675	65
		-7,00	636	4,9	708	462	701	65
		-7,25	666	5,0	718	502	731	65
		-7,50	694	5,1	733	532	759	65
		-7,75	718	5,2	744	562	783	65
		-8,00	727	5,0	716	604	792	65
		-8,25	733	4,8	691	639	798	65
		-8,50	791	5,3	762	666	856	65
		-11,00	1083	6,2	899	1016	1148	65
		-11,25	1115	6,3	906	1062	1179	65
		-11,50	1134	6,2	893	1107	1199	65
		-11,75	1152	6,1	877	1152	1217	65
		-12,00	1185	6,1	887	1197	1250	65
		-12,25	1300	7,2	1041	1236	1365	65
		-12,50	1439	8,5	1226	1283	1504	65

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM019	1,29	-6,50	509	4,6	670	292	577	68
		-6,75	545	4,8	694	329	613	68
		-7,00	573	4,9	706	363	641	68
		-7,25	605	5,0	715	407	673	68
		-7,50	620	4,8	696	453	689	68
		-7,75	635	4,7	674	499	703	68
		-8,00	630	4,3	623	542	698	68
		-8,25	645	4,3	621	568	713	68
		-8,50	670	4,4	638	593	738	68
		-11,00	1040	6,0	869	979	1108	68
		-11,25	1067	6,0	870	1024	1135	68
		-11,50	1096	6,1	878	1064	1165	68
		-11,75	1129	6,2	893	1104	1197	68
		-12,00	1309	8,0	1155	1141	1377	68
		-12,25	1399	8,7	1254	1192	1467	68
		-12,50	1447	8,9	1278	1248	1515	68
DKM020	1,28	-6,50	645	5,2	757	430	712	67
		-6,75	671	5,2	757	473	738	67
		-7,00	695	5,3	759	512	762	67
		-7,25	693	5,0	717	550	760	67
		-7,50	620	3,9	558	587	687	67
		-7,75	630	3,7	539	623	697	67
		-8,00	646	3,7	535	653	712	67
		-8,25	661	3,6	524	690	728	67
		-8,50	674	3,5	511	725	741	67
		-11,00	929	4,6	660	1001	996	67
		-11,25	952	4,6	664	1036	1019	67
		-11,50	978	4,7	676	1066	1045	67
		-11,75	1032	5,1	736	1096	1099	67
		-12,00	1079	5,4	780	1132	1146	67
		-12,25	1312	7,8	1132	1168	1379	67
		-12,50	1332	7,7	1109	1225	1399	67

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM021	1,32	-6,50	581	4,2	607	469	645	63
		-6,75	599	4,2	606	500	663	63
		-7,00	620	4,1	595	544	683	63
		-7,25	633	4,0	574	588	697	63
		-7,50	632	3,6	527	634	696	63
		-7,75	641	3,5	502	674	705	63
		-8,00	654	3,5	499	697	718	63
		-8,25	668	3,5	502	718	731	63
		-8,50	681	3,5	505	736	744	63
		-11,00	1066	6,2	896	988	1130	63
		-11,25	1084	6,1	881	1033	1148	63
		-11,50	1285	8,1	1173	1076	1348	63
		-11,75	1339	8,4	1206	1134	1403	63
		-12,00	1377	8,4	1213	1190	1441	63
		-12,25	1416	8,5	1222	1246	1480	63
		-12,50	1430	8,2	1186	1304	1493	63
DKM022	1,27	-6,50	594	4,4	636	455	654	60
		-6,75	635	4,7	675	484	695	60
		-7,00	672	4,9	709	512	732	60
		-7,25	689	4,8	692	557	749	60
		-7,50	686	4,5	644	600	745	60
		-7,75	681	4,2	607	629	741	60
		-8,00	699	4,2	608	658	759	60
		-8,25	717	4,1	596	699	776	60
		-8,50	723	4,0	578	729	783	60
		-11,00	1029	5,5	793	1022	1088	60
		-11,25	1062	5,6	805	1066	1121	60
		-11,50	1093	5,6	811	1111	1152	60
		-11,75	1121	5,7	817	1153	1181	60
		-12,00	1122	5,3	772	1198	1181	60
		-12,25	1179	5,8	836	1231	1239	60
		-12,50	1348	7,5	1080	1267	1407	60

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM023	1,31	-6,50	502	3,6	525	424	569	67
		-6,75	531	3,7	538	460	598	67
		-7,00	559	3,8	544	500	626	67
		-7,25	582	3,8	542	540	649	67
		-7,50	582	3,4	497	585	649	67
		-7,75	575	3,1	450	620	641	67
		-8,00	627	3,6	520	637	694	67
		-8,25	668	3,9	562	663	734	67
		-8,50	688	3,9	568	692	755	67
		-11,00	1057	5,7	823	1052	1124	67
		-11,25	1112	6,1	879	1087	1179	67
		-11,50	1140	6,1	881	1132	1207	67
		-11,75	1327	8,0	1155	1170	1394	67
		-12,00	1403	8,5	1227	1225	1470	67
		-12,25	1421	8,3	1201	1281	1488	67
		-12,50	1435	8,1	1168	1338	1502	67
DKM024	1,33	-6,50	620	4,8	690	450	684	64
		-6,75	644	4,8	688	493	708	64
		-7,00	675	4,8	693	538	738	64
		-7,25	703	4,9	701	577	767	64
		-7,50	724	4,9	704	610	788	64
		-7,75	737	4,7	684	651	800	64
		-8,00	743	4,6	660	686	807	64
		-8,25	770	4,7	679	712	834	64
		-8,50	840	5,3	769	738	903	64
		-11,00	1168	6,5	932	1123	1232	64
		-11,25	1216	6,7	967	1167	1280	64
		-11,50	1382	8,3	1201	1210	1446	64
		-11,75	1448	8,7	1258	1264	1512	64
		-12,00	1542	9,4	1358	1320	1606	64
		-12,25	1538	9,0	1294	1378	1602	64
		-12,50	1549	8,7	1255	1435	1613	64

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM025	1,28	-6,50	565	4,6	658	395	631	66
		-6,75	600	4,7	675	436	666	66
		-7,00	630	4,7	681	480	696	66
		-7,25	651	4,7	672	523	716	66
		-7,50	653	4,4	635	563	719	66
		-7,75	693	4,7	675	591	759	66
		-8,00	715	4,7	673	630	781	66
		-8,25	732	4,6	659	672	798	66
		-8,50	747	4,5	649	707	813	66
		-11,00	1138	6,4	922	1086	1203	66
		-11,25	1165	6,4	924	1129	1231	66
		-11,50	1228	6,9	991	1167	1294	66
		-11,75	1250	6,8	983	1213	1316	66
		-12,00	1284	6,9	996	1255	1350	66
		-12,25	1421	8,2	1185	1296	1487	66
		-12,50	1437	8,1	1165	1341	1503	66
DKM026	1,27	-6,50	733	5,8	833	497	797	64
		-6,75	769	5,9	849	541	833	64
		-7,00	797	5,9	850	586	861	64
		-7,25	819	5,8	842	632	884	64
		-7,50	827	5,7	818	670	892	64
		-7,75	836	5,5	795	707	900	64
		-8,00	858	5,5	800	738	922	64
		-8,25	883	5,5	798	782	947	64
		-8,50	904	5,5	789	826	968	64
		-11,00	1135	5,5	799	1202	1200	64
		-11,25	1152	5,4	783	1245	1216	64
		-11,50	1190	5,6	812	1280	1254	64
		-11,75	1219	5,7	826	1314	1283	64
		-12,00	1247	5,8	838	1351	1312	64
		-12,25	1323	6,4	928	1386	1387	64
		-12,50	1384	6,8	988	1427	1448	64

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM027	1,29	-6,50	717	5,8	832	475	784	67
		-6,75	764	6,0	872	513	830	67
		-7,00	794	6,1	877	559	860	67
		-7,25	838	6,3	913	597	905	67
		-7,50	868	6,4	925	635	935	67
		-7,75	892	6,4	924	675	959	67
		-8,00	871	5,9	852	713	938	67
		-8,25	848	5,3	769	757	915	67
		-8,50	869	5,3	759	803	936	67
		-11,00	1049	4,7	679	1183	1116	67
		-11,25	1169	5,9	852	1210	1236	67
		-11,50	1226	6,3	906	1251	1293	67
		-11,75	1272	6,5	939	1295	1339	67
		-12,00	1349	7,1	1024	1338	1416	67
		-12,25	1351	6,8	982	1384	1418	67
		-12,50	1434	7,5	1076	1428	1501	67
DKM028	1,28	-6,50	754	6,5	934	434	820	66
		-6,75	800	6,7	967	478	866	66
		-7,00	805	6,4	929	524	871	66
		-7,25	872	6,9	996	568	938	66
		-7,50	929	7,3	1049	610	995	66
		-7,75	881	6,4	925	655	947	66
		-8,00	860	5,8	843	701	926	66
		-8,25	885	5,8	841	746	951	66
		-8,50	909	5,8	836	790	975	66
		-11,25	1167	5,9	852	1205	1233	66
		-11,50	1210	6,1	881	1247	1276	66
		-11,75	1297	6,8	982	1292	1363	66
		-12,00	1342	7,0	1011	1337	1408	66
		-12,25	1508	8,6	1240	1386	1574	66
		-12,50	1536	8,5	1228	1444	1602	66

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM029	1,30	-6,50	684	5,8	842	416	754	69
		-6,75	731	6,1	878	457	801	69
		-7,00	834	7,0	1010	497	903	69
		-7,25	813	6,4	931	542	883	69
		-7,50	823	6,2	901	587	892	69
		-7,75	848	6,2	899	632	918	69
		-8,00	871	6,2	894	675	940	69
		-8,25	890	6,1	879	721	959	69
		-8,50	826	5,0	728	766	896	69
		-11,00	1058	5,3	767	1115	1128	69
		-11,25	1087	5,4	780	1150	1157	69
		-11,50	1114	5,4	781	1193	1183	69
		-11,75	1129	5,3	760	1238	1198	69
		-12,00	1144	5,2	747	1277	1214	69
		-12,25	1260	6,3	910	1308	1329	69
		-12,50	1422	7,9	1137	1351	1492	69
DKM030	1,27	-6,50	634	5,1	735	433	700	66
		-6,75	673	5,3	767	466	739	66
		-7,00	722	5,7	817	498	789	66
		-7,25	809	6,4	929	531	875	66
		-7,50	831	6,4	927	571	898	66
		-7,75	858	6,4	925	616	924	66
		-8,00	869	6,2	901	659	935	66
		-8,25	893	6,2	897	704	959	66
		-8,50	896	5,9	857	749	963	66
		-11,00	1014	4,8	693	1108	1080	66
		-11,25	1099	5,6	807	1137	1165	66
		-11,50	1116	5,5	794	1179	1183	66
		-11,75	1168	5,8	843	1216	1234	66
		-12,00	1252	6,5	945	1254	1319	66
		-12,25	1288	6,7	961	1298	1354	66
		-12,50	1311	6,6	953	1344	1377	66

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM031	1,24	-6,50	711	6,1	878	420	778	67
		-6,75	745	6,2	892	464	813	67
		-7,00	749	5,9	849	512	816	67
		-7,25	751	5,6	806	559	819	67
		-7,50	740	5,1	739	608	807	67
		-7,75	756	5,0	720	653	824	67
		-8,00	774	4,9	711	693	842	67
		-8,25	791	4,9	703	730	859	67
		-8,50	806	4,8	693	764	873	67
		-11,00	1179	6,4	926	1153	1246	67
		-11,25	1210	6,5	933	1197	1277	67
		-11,50	1237	6,5	935	1241	1305	67
		-11,75	1252	6,3	914	1287	1320	67
		-12,00	1292	6,5	939	1329	1359	67
		-12,25	1446	8,0	1158	1367	1513	67
		-12,50	1478	8,0	1158	1420	1546	67
DKM032	1,23	-6,50	590	4,7	673	429	661	70
		-6,75	627	4,8	697	466	697	70
		-7,00	661	4,9	709	511	731	70
		-7,25	684	4,9	702	557	755	70
		-7,50	696	4,7	677	602	767	70
		-7,75	704	4,5	656	635	774	70
		-8,00	733	4,7	679	661	803	70
		-8,25	819	5,5	794	689	889	70
		-8,50	847	5,5	800	730	917	70
		-11,00	1154	6,5	943	1099	1224	70
		-11,25	1199	6,7	973	1145	1270	70
		-11,50	1228	6,7	972	1193	1298	70
		-11,75	1219	6,3	909	1241	1289	70
		-12,00	1237	6,2	890	1290	1307	70
		-12,25	1386	7,6	1097	1332	1457	70
		-12,50	1438	7,9	1134	1382	1508	70

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM033	1,26	-6,50	527	5,1	737	286	613	87
		-6,75	549	5,1	729	330	635	87
		-7,00	589	5,2	753	375	676	87
		-7,25	626	5,3	768	420	712	87
		-7,50	658	5,4	778	465	745	87
		-7,75	692	5,5	792	507	779	87
		-8,00	730	5,7	821	541	817	87
		-8,25	754	5,7	823	578	840	87
		-8,50	821	6,2	902	611	907	87
		-11,00	1214	7,6	1102	1068	1301	87
		-11,25	1259	7,8	1124	1120	1345	87
		-11,50	1275	7,6	1100	1171	1362	87
		-11,75	1300	7,6	1090	1222	1387	87
		-12,00	1339	7,7	1110	1269	1426	87
		-12,25	1390	7,9	1148	1314	1476	87
		-12,50	1511	9,0	1303	1362	1598	87
DKM034	1,26	-6,50	697	5,8	839	425	757	60
		-6,75	742	6,0	867	472	803	60
		-7,00	764	5,9	854	521	824	60
		-7,25	769	5,6	814	569	829	60
		-7,50	792	5,6	804	617	852	60
		-7,75	821	5,6	808	661	881	60
		-8,00	836	5,5	789	707	897	60
		-8,25	837	5,2	755	743	898	60
		-8,50	846	5,0	726	786	907	60
		-11,00	1141	6,0	872	1133	1202	60
		-11,25	1144	5,7	823	1186	1204	60
		-11,50	1163	5,6	802	1239	1224	60
		-11,75	1189	5,5	791	1292	1249	60
		-12,00	1193	5,2	745	1346	1254	60
		-12,25	1211	5,0	728	1392	1271	60
		-12,50	1225	4,9	715	1429	1285	60

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM035	1,22	-6,50	580	5,0	725	326	630	50
		-6,75	613	5,0	726	380	663	50
		-7,00	647	5,0	725	437	697	50
		-7,25	674	4,9	712	495	724	50
		-7,50	667	4,5	645	551	717	50
		-7,75	674	4,2	611	596	724	50
		-8,00	714	4,5	652	622	764	50
		-8,25	726	4,4	641	653	776	50
		-8,50	746	4,4	641	687	796	50
		-11,00	1062	5,9	855	1000	1112	50
		-11,25	1101	6,1	875	1045	1151	50
		-11,50	1137	6,2	893	1087	1187	50
		-11,75	1168	6,2	899	1132	1218	50
		-12,00	1196	6,2	899	1179	1246	50
		-12,25	1308	7,2	1045	1220	1358	50
		-12,50	1342	7,3	1058	1265	1392	50
DKM036	1,25	-7,25	430	3,5	509	342	510	79
		-7,50	455	3,6	519	373	535	79
		-7,75	469	3,5	507	407	548	79
		-8,00	498	3,7	534	429	578	79
		-8,25	555	4,2	606	451	634	79
		-8,50	596	4,5	646	480	675	79
		-11,00	874	5,3	766	825	953	79
		-11,25	889	5,2	745	871	968	79
		-11,50	901	5,0	719	917	980	79
		-11,75	914	4,9	702	956	994	79
		-12,00	931	4,8	696	989	1010	79
		-12,25	947	4,8	693	1020	1027	79
		-12,50	1069	6,0	866	1049	1148	79

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM037	1,19	-6,50	418	4,4	631	218	509	91
		-6,75	452	4,4	642	264	543	91
		-7,00	487	4,6	658	308	579	91
		-7,25	526	4,8	686	343	617	91
		-7,50	562	4,9	705	384	653	91
		-7,75	593	5,0	716	425	684	91
		-8,00	630	5,1	741	462	721	91
		-8,25	681	5,5	796	492	772	91
		-8,50	729	5,8	841	528	820	91
		-11,00	967	5,9	852	913	1058	91
		-11,25	1016	6,2	893	954	1107	91
		-11,50	1044	6,2	896	998	1135	91
		-11,75	1113	6,7	967	1041	1204	91
		-12,00	1236	7,8	1128	1086	1328	91
		-12,25	1278	7,9	1147	1138	1370	91
DKM038	1,24	-12,50	1339	8,3	1195	1190	1430	91
		-6,50	638	4,5	644	531	704	66
		-6,75	655	4,3	627	576	721	66
		-7,00	666	4,2	606	615	732	66
		-7,25	744	4,9	711	640	810	66
		-7,50	804	5,4	780	672	870	66
		-7,75	858	5,8	833	709	924	66
		-8,00	888	5,8	838	754	954	66
		-8,25	910	5,7	829	800	976	66
		-8,50	890	5,2	749	845	956	66
		-11,00	1107	5,2	751	1205	1173	66
		-11,25	1202	6,1	874	1241	1268	66
		-11,50	1239	6,2	892	1285	1305	66
		-11,75	1270	6,2	899	1330	1336	66
		-12,00	1372	7,1	1028	1371	1438	66
		-12,25	1421	7,4	1063	1417	1487	66
		-12,50	1455	7,4	1070	1466	1521	66

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM039	1,20	-6,50	819	6,5	938	532	882	63
		-6,75	817	6,1	886	581	879	63
		-7,00	859	6,3	910	627	922	63
		-7,25	890	6,3	914	674	952	63
		-7,50	912	6,3	904	722	975	63
		-7,75	923	6,1	874	770	986	63
		-8,00	908	5,5	801	818	971	63
		-8,25	918	5,4	780	856	981	63
		-8,50	925	5,3	761	887	988	63
		-11,50	1130	4,9	708	1282	1193	63
		-11,75	1244	6,0	860	1320	1307	63
		-12,00	1327	6,6	953	1365	1390	63
		-12,25	1410	7,2	1042	1413	1472	63
		-12,50	1422	7,0	1011	1464	1484	63
DKM040	1,20	-6,50	865	6,3	911	618	917	51
		-6,75	891	6,3	914	659	943	51
		-7,00	912	6,3	910	697	963	51
		-7,25	983	6,9	993	733	1035	51
		-7,50	1009	6,9	990	778	1060	51
		-7,75	1032	6,8	983	824	1083	51
		-8,00	1053	6,7	973	870	1105	51
		-8,25	1063	6,5	944	915	1114	51
		-8,50	1084	6,5	937	957	1135	51
		-11,25	1278	5,9	859	1359	1330	51
		-11,50	1318	6,1	881	1402	1369	51
		-11,75	1321	5,8	841	1448	1372	51
		-12,00	1342	5,7	830	1494	1393	51
		-12,25	1373	5,8	837	1539	1425	51
		-12,50	1405	5,9	847	1582	1456	51

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM041	1,18	-6,50	938	7,0	1011	645	993	55
		-6,75	895	6,2	891	694	950	55
		-7,00	912	6,0	870	742	967	55
		-7,25	913	5,7	824	792	969	55
		-7,50	935	5,6	814	838	990	55
		-7,75	953	5,5	798	884	1008	55
		-8,00	959	5,3	762	929	1014	55
		-8,25	917	4,5	655	967	972	55
		-8,50	932	4,5	650	997	988	55
		-11,00	1274	6,1	883	1335	1329	55
		-11,25	1308	6,2	894	1380	1363	55
		-11,50	1336	6,2	895	1425	1391	55
		-11,75	1357	6,1	885	1471	1412	55
		-12,00	1431	6,7	967	1512	1486	55
		-12,25	1598	8,3	1202	1556	1653	55
		-12,50	1646	8,5	1228	1610	1702	55
DKM042	1,20	-6,50	595	4,3	627	457	650	54
		-6,75	627	4,5	649	487	681	54
		-7,00	655	4,6	666	516	709	54
		-7,25	678	4,7	675	548	733	54
		-7,50	698	4,7	673	583	753	54
		-7,75	714	4,6	667	615	768	54
		-8,00	755	4,9	709	641	809	54
		-8,25	777	5,0	718	669	832	54
		-8,50	774	4,7	680	702	828	54
		-8,75	791	4,6	668	743	846	54
		-9,00	786	4,3	619	783	840	54
		-11,00	961	4,6	664	1029	1015	54
		-11,25	1027	5,2	745	1059	1081	54
		-11,50	1055	5,2	747	1103	1109	54
		-11,75	1089	5,3	765	1141	1143	54
		-12,00	1089	5,0	722	1186	1144	54
		-12,25	1339	7,7	1107	1217	1393	54
		-12,50	1415	8,2	1181	1271	1470	54

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk;d}^*$ [kN]
DKM043	1,17	-6,50	574	4,5	655	393	628	54
		-6,75	572	4,2	607	438	626	54
		-7,00	620	4,6	660	465	674	54
		-7,25	641	4,6	660	500	695	54
		-7,50	655	4,4	638	545	709	54
		-7,75	656	4,2	601	584	710	54
		-8,00	674	4,2	606	608	728	54
		-8,25	709	4,4	641	632	763	54
		-8,50	727	4,4	634	669	781	54
		-8,75	740	4,2	611	714	795	54
		-9,00	752	4,1	590	755	806	54
		-11,00	1209	7,5	1086	1022	1263	54
		-11,25	1223	7,4	1064	1068	1278	54
		-11,50	1292	7,8	1132	1114	1347	54
		-11,75	1460	9,4	1361	1165	1514	54
		-12,00	1558	10,2	1468	1221	1612	54
		-12,25	1593	10,2	1469	1279	1647	54
DKM044	1,12	-12,50	1596	9,8	1417	1336	1651	54
		-6,50	400	2,8	400	362	457	57
		-6,75	408	2,5	367	408	465	57
		-7,00	419	2,4	352	441	476	57
		-7,25	429	2,4	344	466	486	57
		-7,50	434	2,3	329	490	491	57
		-7,75	442	2,3	328	503	499	57
		-8,00	465	2,4	353	517	522	57
		-8,25	523	3,0	437	530	580	57
		-8,50	537	3,0	433	558	594	57
		-8,75	550	3,0	431	580	607	57
		-9,00	582	3,2	466	599	639	57
		-11,00	942	5,7	823	843	999	57
		-11,25	979	5,8	840	887	1035	57
		-11,50	1012	5,9	849	933	1069	57
		-11,75	1043	5,9	855	979	1100	57
		-12,00	1127	6,6	953	1022	1184	57
		-12,25	1454	10,1	1456	1064	1511	57
		-12,50	1425	9,3	1349	1122	1481	57

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,d,netto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b,cal}$ [kN]	$R_{s,cal}$ [kN]	$R_{c,d}$ [kN]	$F_{nk,d}^*$ [kN]
DKM045	1,12	-6,50	497	4,6	665	259	554	57
		-6,75	523	4,6	662	305	580	57
		-7,00	548	4,6	662	346	605	57
		-7,25	582	4,7	685	379	638	57
		-7,50	677	5,6	809	414	734	57
		-7,75	718	5,8	839	453	775	57
		-8,00	685	5,1	735	502	741	57
		-8,25	698	4,9	707	553	755	57
		-8,50	718	4,8	690	602	774	57
		-8,75	742	4,7	679	653	799	57
		-9,00	763	4,6	669	698	819	57
		-11,00	1229	7,9	1143	1001	1285	57
		-11,25	1301	8,4	1213	1051	1357	57
		-11,50	1436	9,6	1386	1103	1492	57
		-11,75	1510	10,1	1457	1155	1566	57
		-12,00	1524	9,9	1430	1205	1580	57
		-12,25	1517	9,5	1368	1256	1573	57
DKM046	1,17	-12,50	1490	8,8	1271	1308	1546	57
		-6,75	295	2,2	318	275	355	61
		-7,00	374	3,0	434	291	435	61
		-7,25	403	3,2	459	314	463	61
		-7,50	427	3,3	475	339	488	61
		-7,75	449	3,4	485	365	510	61
		-8,00	509	3,9	563	388	570	61
		-8,25	541	4,1	587	417	602	61
		-8,50	561	4,0	583	455	622	61
		-8,75	653	4,9	708	483	714	61
		-9,00	769	6,0	868	516	830	61
		-11,00	926	5,4	778	868	987	61
		-11,25	944	5,4	773	903	1005	61
		-11,50	975	5,5	794	933	1035	61
		-11,75	1123	7,0	1011	964	1184	61
		-12,00	1213	7,7	1114	1011	1274	61
		-12,25	1259	7,9	1138	1063	1319	61
		-12,50	1271	7,7	1106	1115	1332	61

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	: $\gamma_b = \gamma_s = 1,20$
		Belastingsfactor neg.kleef	: $\gamma_{f,nk} = 1,0$

Paalafmeting : **0,380 x 0,380 m**

Sonderingen	Hoogte m.v. [m tov NAP]	Paalpunt [m tov NAP]	$R_{c,dnetto}$ [kN]	$q_{b,max}$ [MPa]	$R_{b:cal}$ [kN]	$R_{s:cal}$ [kN]	$R_{c:d}$ [kN]	$F_{nk:d}^*$ [kN]
DKM047	1,21	-6,50	711	5,3	761	513	764	52
		-6,75	741	5,3	765	558	793	52
		-7,00	774	5,4	780	598	826	52
		-7,25	806	5,5	789	643	858	52
		-7,50	838	5,5	798	688	891	52
		-7,75	875	5,7	819	728	928	52
		-8,00	914	5,9	845	767	966	52
		-8,25	937	5,8	839	812	990	52
		-8,50	937	5,5	794	857	990	52
		-8,75	1021	6,2	899	891	1073	52
		-9,00	973	5,4	779	930	1025	52
		-11,00	1385	7,9	1143	1254	1437	52
		-11,25	1439	8,2	1177	1311	1492	52
		-11,50	1522	8,7	1257	1369	1574	52
		-11,75	1576	8,9	1290	1425	1628	52
		-12,00	1627	9,1	1319	1482	1679	52
		-12,25	1689	9,5	1365	1539	1741	52
		-12,50	1747	9,7	1405	1597	1799	52
DKM048	1,19	-6,50	603	4,5	648	444	654	51
		-6,75	622	4,4	640	482	673	51
		-7,00	643	4,4	635	522	694	51
		-7,25	666	4,4	629	567	717	51
		-7,50	687	4,3	626	605	738	51
		-7,75	707	4,3	628	637	758	51
		-8,00	730	4,4	639	664	781	51
		-8,25	746	4,4	634	696	797	51
		-8,50	775	4,5	653	724	826	51
		-8,75	799	4,6	667	750	850	51
		-9,00	818	4,6	666	782	869	51
		-11,00	1191	6,8	980	1091	1242	51
		-11,25	1209	6,7	966	1137	1260	51
		-11,50	1220	6,5	938	1182	1271	51
		-11,75	1324	7,4	1069	1225	1375	51
		-12,00	1404	8,0	1153	1274	1455	51
		-12,25	1447	8,1	1169	1330	1498	51
		-12,50	1477	8,0	1162	1386	1528	51

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

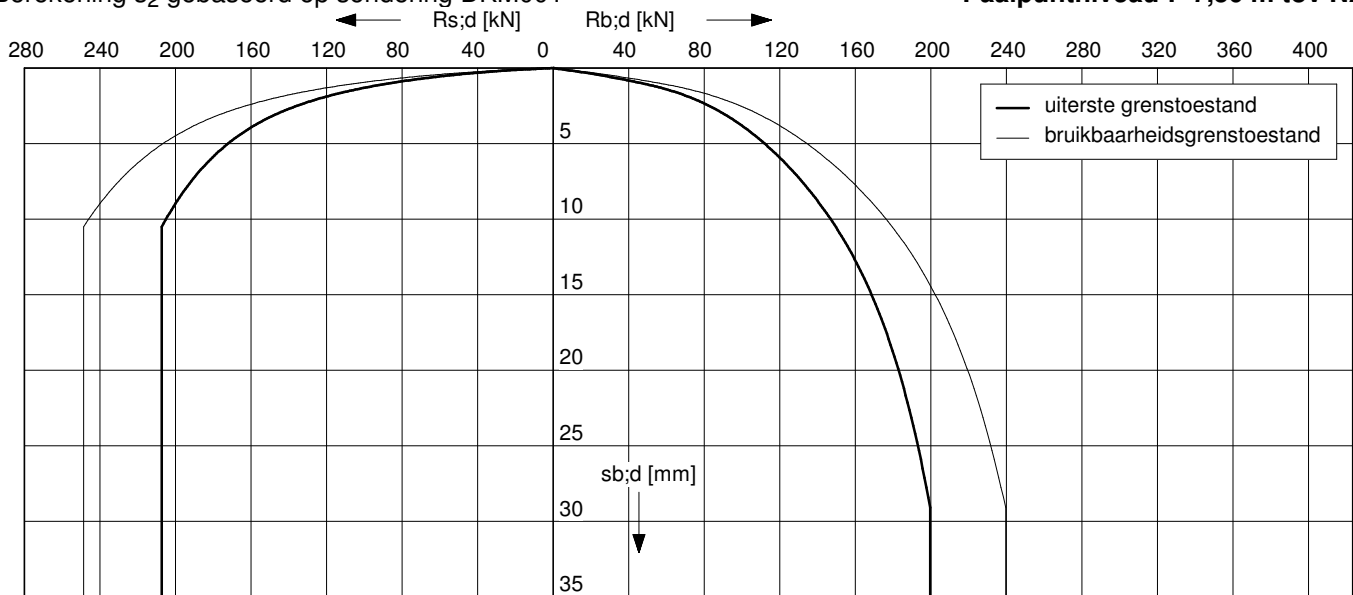
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



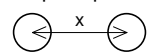
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
369	38	407	28,4	2,3	30,7	4,2	34,9	44	28
332	38	370	13,2	2,0	15,2	3,8	19,0	49	29
295	38	333	8,1	1,8	9,9	3,4	13,4	54	31
258	38	296	5,5	1,6	7,2	3,1	10,2	60	33
221	38	259	3,8	1,4	5,2	2,7	7,9	64	35
185	38	222	2,6	1,2	3,8	2,3	6,1	68	36
148	38	185	1,8	1,0	2,8	1,9	4,7	72	37
111	38	149	1,2	0,8	2,0	1,5	3,5	76	38
74	38	112	0,8	0,6	1,4	1,2	2,5	81	39
37	38	75	0,4	0,4	0,8	0,8	1,6	85	40

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
284	38	321	4,2	1,5	5,7	3,3	9,0	57	36
255	38	293	3,3	1,3	4,6	3,0	7,7	63	38
227	38	265	2,5	1,2	3,7	2,7	6,5	71	41
199	38	236	2,0	1,1	3,1	2,4	5,5	77	43
170	38	208	1,5	1,0	2,5	2,1	4,6	84	45
142	38	180	1,2	0,8	2,0	1,9	3,9	88	46
114	38	151	0,9	0,7	1,6	1,6	3,2	93	48
85	38	123	0,7	0,6	1,2	1,3	2,5	99	49
57	38	94	0,5	0,4	0,9	1,0	1,9	105	50
28	38	66	0,3	0,3	0,6	0,7	1,3	111	52

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

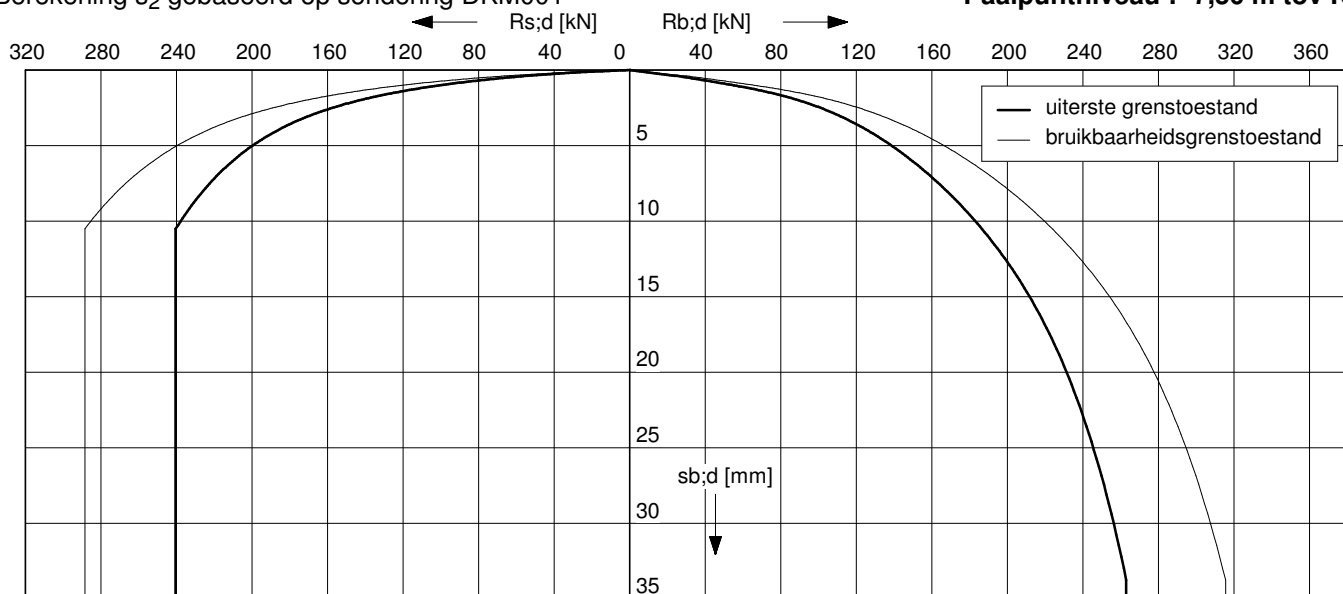
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



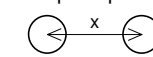
Uiterste grenstoestand

$F_{c;dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
459	44	503	33,0	2,1	35,1	3,6	38,7	51	34
413	44	457	16,1	1,9	18,0	3,3	21,3	58	37
367	44	411	9,2	1,7	10,9	3,0	13,8	64	40
322	44	365	6,3	1,5	7,8	2,6	10,4	71	42
276	44	319	4,2	1,3	5,5	2,3	7,8	77	45
230	44	273	2,8	1,1	3,9	2,0	5,9	82	46
184	44	228	1,9	0,9	2,8	1,6	4,5	88	48
138	44	182	1,3	0,7	2,0	1,3	3,3	93	50
92	44	136	0,8	0,5	1,4	1,0	2,4	99	51
46	44	90	0,5	0,4	0,8	0,6	1,5	108	54

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
353	44	397	4,6	1,4	6,0	2,9	8,9	66	45
318	44	362	3,6	1,2	4,8	2,6	7,4	75	49
283	44	326	2,8	1,1	3,9	2,4	6,3	83	52
247	44	291	2,2	1,0	3,2	2,1	5,3	92	55
212	44	256	1,7	0,9	2,6	1,8	4,4	100	58
177	44	220	1,3	0,8	2,1	1,6	3,7	107	60
141	44	185	1,0	0,6	1,6	1,3	3,0	114	63
106	44	150	0,7	0,5	1,2	1,1	2,3	121	65
71	44	114	0,5	0,4	0,9	0,8	1,7	129	67
35	44	79	0,3	0,3	0,6	0,6	1,1	140	70

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

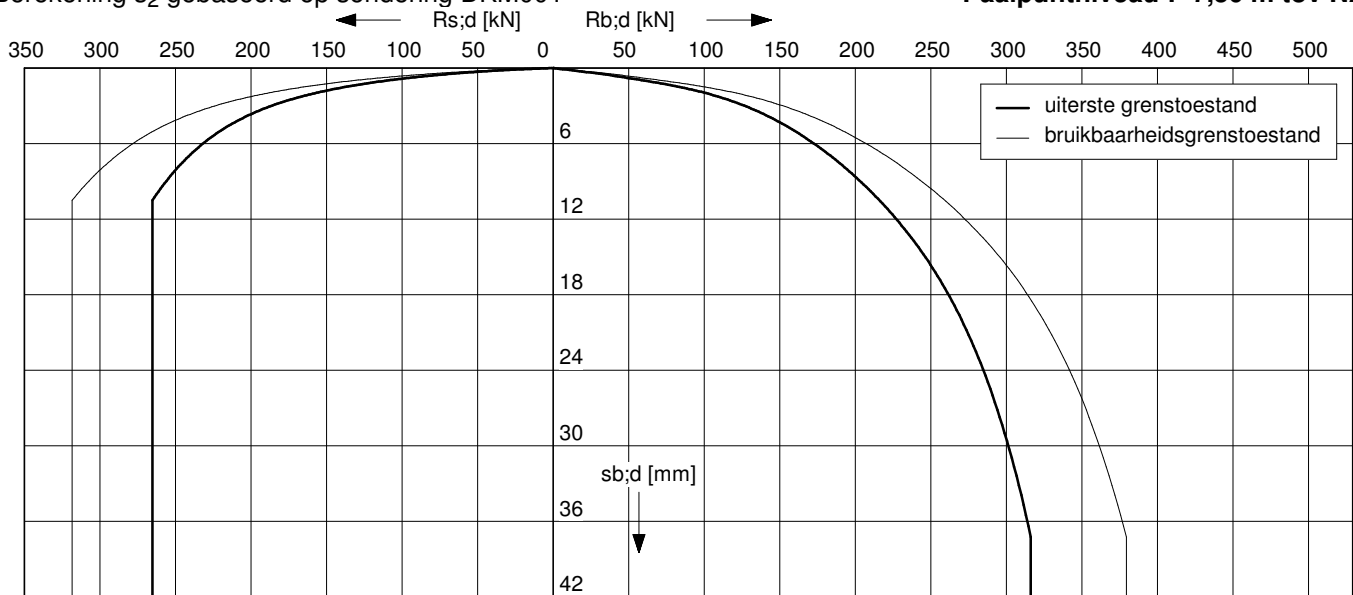
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



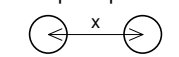
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
533	48	581	36,4	2,0	38,4	3,4	41,7	56	39
479	48	528	17,8	1,8	19,6	3,0	22,7	64	43
426	48	474	9,8	1,6	11,4	2,7	14,2	71	46
373	48	421	6,7	1,4	8,1	2,4	10,6	79	49
320	48	368	4,5	1,2	5,7	2,1	7,9	86	52
266	48	314	3,0	1,1	4,1	1,8	5,9	93	55
213	48	261	2,0	0,9	2,9	1,5	4,4	99	57
160	48	208	1,3	0,7	2,0	1,2	3,2	107	59
106	48	155	0,9	0,5	1,4	0,9	2,3	112	61
53	48	101	0,5	0,3	0,8	0,6	1,4	122	64

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
410	48	458	5,0	1,3	6,3	2,6	8,9	73	51
369	48	417	3,8	1,2	5,0	2,4	7,4	83	56
328	48	376	3,0	1,1	4,1	2,2	6,2	93	60
287	48	335	2,3	0,9	3,3	1,9	5,2	102	64
246	48	294	1,8	0,8	2,6	1,7	4,3	112	68
205	48	253	1,4	0,7	2,1	1,5	3,6	121	71
164	48	212	1,1	0,6	1,6	1,2	2,9	129	74
123	48	171	0,8	0,5	1,2	1,0	2,2	139	77
82	48	130	0,5	0,4	0,9	0,8	1,6	146	79
41	48	89	0,3	0,2	0,6	0,5	1,1	158	83

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

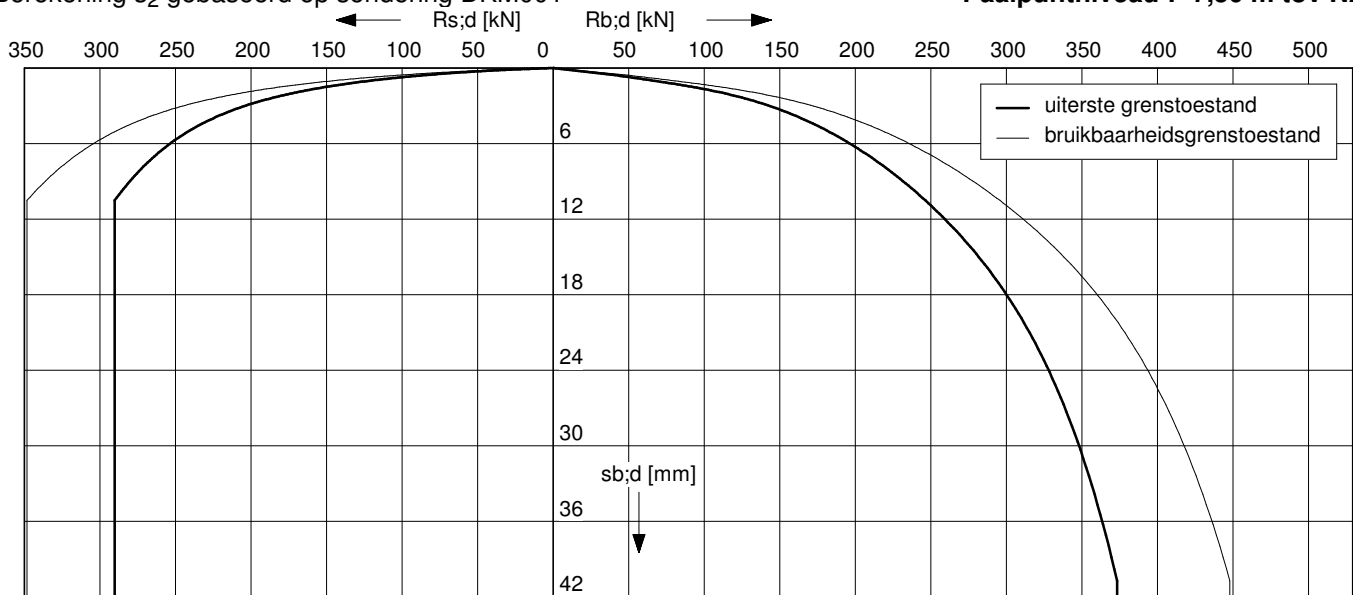
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



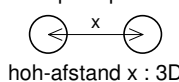
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
610	53	663	39,8	1,9	41,7	3,4	45,1	60	43
549	53	602	19,9	1,7	21,6	3,1	24,7	69	47
488	53	541	10,9	1,5	12,5	2,8	15,2	78	51
427	53	480	7,2	1,4	8,5	2,5	11,0	87	55
366	53	419	4,8	1,2	6,0	2,1	8,1	96	58
305	53	358	3,2	1,0	4,2	1,8	6,0	104	61
244	53	297	2,1	0,8	3,0	1,5	4,5	112	64
183	53	236	1,4	0,7	2,1	1,2	3,3	119	66
122	53	175	0,9	0,5	1,4	0,9	2,3	128	69
61	53	114	0,5	0,3	0,8	0,6	1,4	137	72

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
469	53	522	5,4	1,2	6,7	2,7	9,3	78	56
422	53	475	4,1	1,1	5,3	2,4	7,7	90	62
376	53	428	3,2	1,0	4,2	2,2	6,4	102	67
329	53	381	2,5	0,9	3,4	2,0	5,3	113	72
282	53	334	1,9	0,8	2,7	1,7	4,4	124	76
235	53	287	1,5	0,7	2,1	1,5	3,6	135	80
188	53	240	1,1	0,6	1,7	1,2	2,9	146	83
141	53	193	0,8	0,4	1,2	1,0	2,2	155	86
94	53	147	0,5	0,3	0,9	0,8	1,6	167	90
47	53	100	0,3	0,2	0,6	0,5	1,1	179	93

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

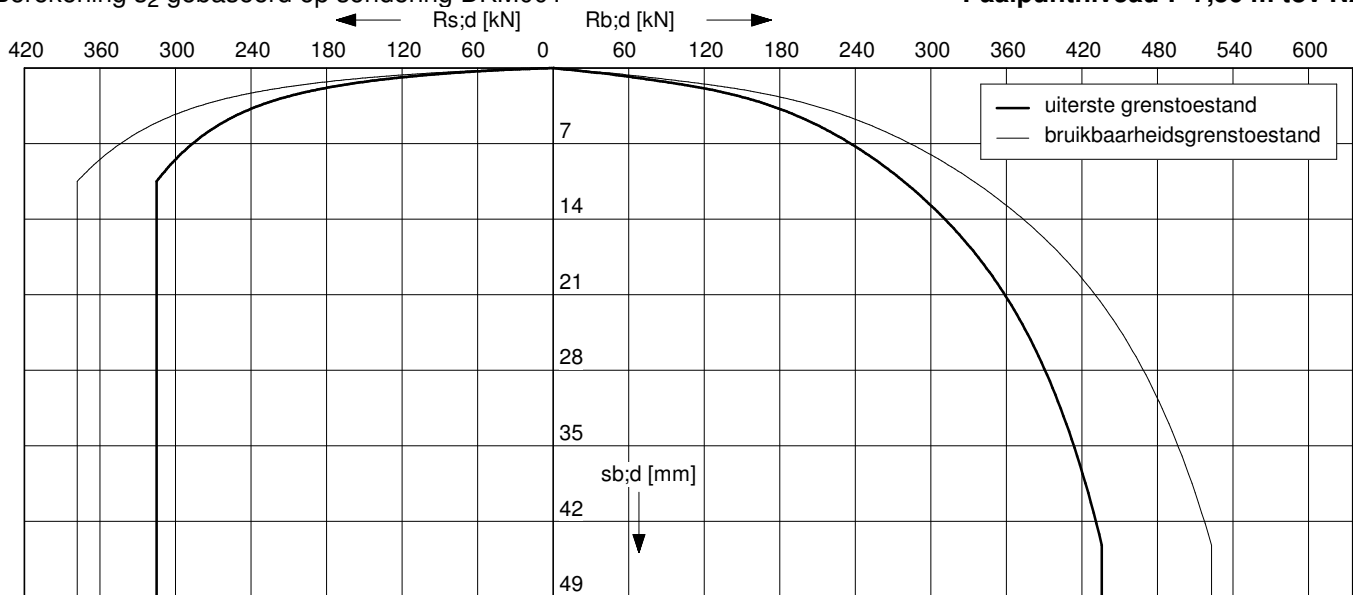
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



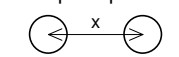
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
693	57	750	43,2	1,9	45,0	3,5	48,5	65	47
624	57	681	22,0	1,7	23,6	3,2	26,8	75	52
554	57	612	12,3	1,5	13,8	2,9	16,7	85	56
485	57	542	7,7	1,3	9,1	2,5	11,6	95	60
416	57	473	5,1	1,1	6,3	2,2	8,5	105	64
346	57	404	3,4	1,0	4,3	1,9	6,2	114	67
277	57	334	2,3	0,8	3,1	1,6	4,6	123	70
208	57	265	1,5	0,6	2,1	1,2	3,4	133	74
138	57	196	0,9	0,5	1,4	0,9	2,3	143	77
69	57	126	0,5	0,3	0,8	0,6	1,4	153	79

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
533	57	590	5,8	1,2	7,0	2,8	9,7	85	61
480	57	537	4,4	1,1	5,5	2,5	8,0	98	67
426	57	484	3,4	1,0	4,4	2,3	6,6	111	73
373	57	430	2,6	0,9	3,5	2,0	5,5	124	78
320	57	377	2,0	0,8	2,8	1,8	4,5	136	83
267	57	324	1,5	0,6	2,2	1,5	3,7	148	88
213	57	270	1,2	0,5	1,7	1,3	3,0	159	91
160	57	217	0,8	0,4	1,3	1,0	2,3	173	96
107	57	164	0,6	0,3	0,9	0,8	1,6	186	100
53	57	111	0,3	0,2	0,6	0,5	1,1	199	103

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

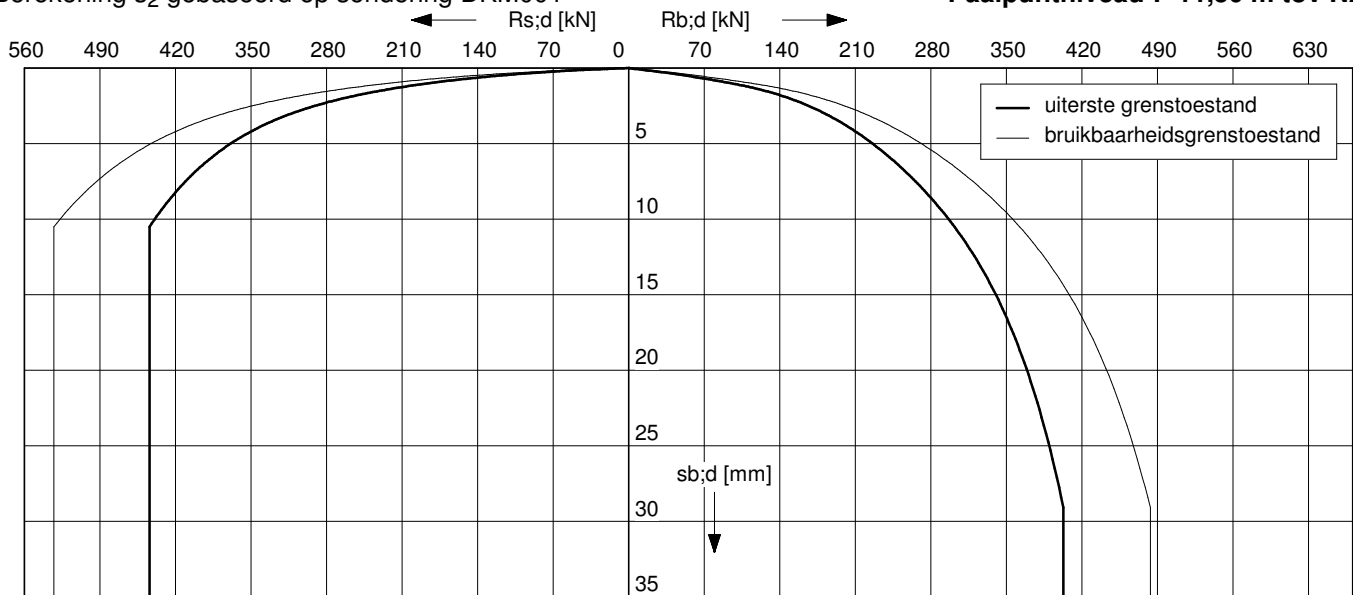
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



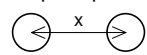
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
808	38	846	28,4	6,5	34,9	6,0	40,9	62	40
728	38	765	12,4	5,8	18,2	5,4	23,6	68	42
647	38	684	7,7	5,1	12,8	4,8	17,6	72	43
566	38	604	5,2	4,5	9,7	4,3	14,0	77	45
485	38	523	3,5	3,9	7,3	3,7	11,1	80	46
404	38	442	2,3	3,3	5,6	3,1	8,7	83	47
324	38	361	1,5	2,7	4,2	2,6	6,8	86	48
243	38	280	1,0	2,0	3,1	2,0	5,0	90	49
162	38	200	0,6	1,4	2,1	1,4	3,5	93	50
81	38	119	0,3	0,9	1,2	0,8	2,0	96	51

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
622	38	660	4,0	4,1	8,1	4,7	12,8	81	51
560	38	597	3,0	3,7	6,8	4,2	11,0	88	54
498	38	535	2,3	3,3	5,7	3,8	9,5	94	56
435	38	473	1,8	2,9	4,7	3,4	8,1	100	58
373	38	411	1,4	2,6	3,9	2,9	6,8	104	60
311	38	349	1,1	2,2	3,2	2,5	5,7	108	61
249	38	286	0,8	1,8	2,6	2,0	4,6	112	62
187	38	224	0,6	1,4	1,9	1,6	3,5	117	64
124	38	162	0,4	1,0	1,3	1,1	2,5	120	65
62	38	100	0,2	0,6	0,8	0,7	1,5	125	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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

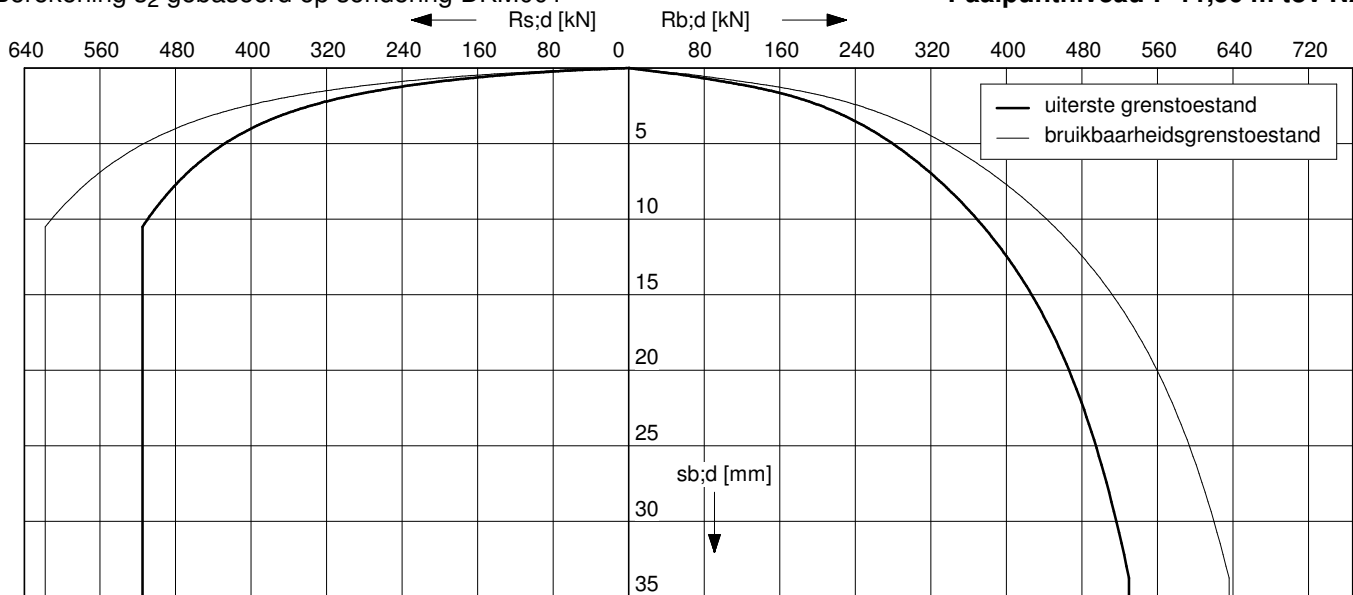
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



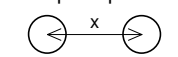
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1000	44	1044	33,0	6,1	39,0	6,5	45,5	76	47
900	44	944	15,3	5,4	20,6	5,8	26,5	83	50
800	44	844	8,7	4,7	13,5	5,2	18,7	89	52
700	44	744	5,8	4,1	9,9	4,6	14,5	96	54
600	44	644	3,8	3,6	7,4	4,0	11,4	100	56
500	44	544	2,5	3,0	5,5	3,4	8,9	105	57
400	44	444	1,7	2,4	4,1	2,7	6,9	110	58
300	44	344	1,1	1,9	3,0	2,1	5,1	114	60
200	44	244	0,7	1,3	2,0	1,5	3,5	118	61
100	44	144	0,3	0,8	1,1	0,9	2,0	124	62

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
770	44	813	4,4	3,8	8,2	5,0	13,3	99	61
693	44	736	3,3	3,4	6,8	4,5	11,3	108	65
616	44	659	2,6	3,1	5,7	4,1	9,7	116	68
539	44	582	2,0	2,7	4,7	3,6	8,3	124	70
462	44	505	1,5	2,3	3,9	3,1	7,0	131	72
385	44	428	1,2	2,0	3,1	2,6	5,8	137	74
308	44	351	0,9	1,6	2,5	2,2	4,6	143	76
231	44	275	0,6	1,2	1,8	1,7	3,5	148	77
154	44	198	0,4	0,9	1,3	1,2	2,5	154	79
77	44	121	0,2	0,5	0,7	0,7	1,5	161	81

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

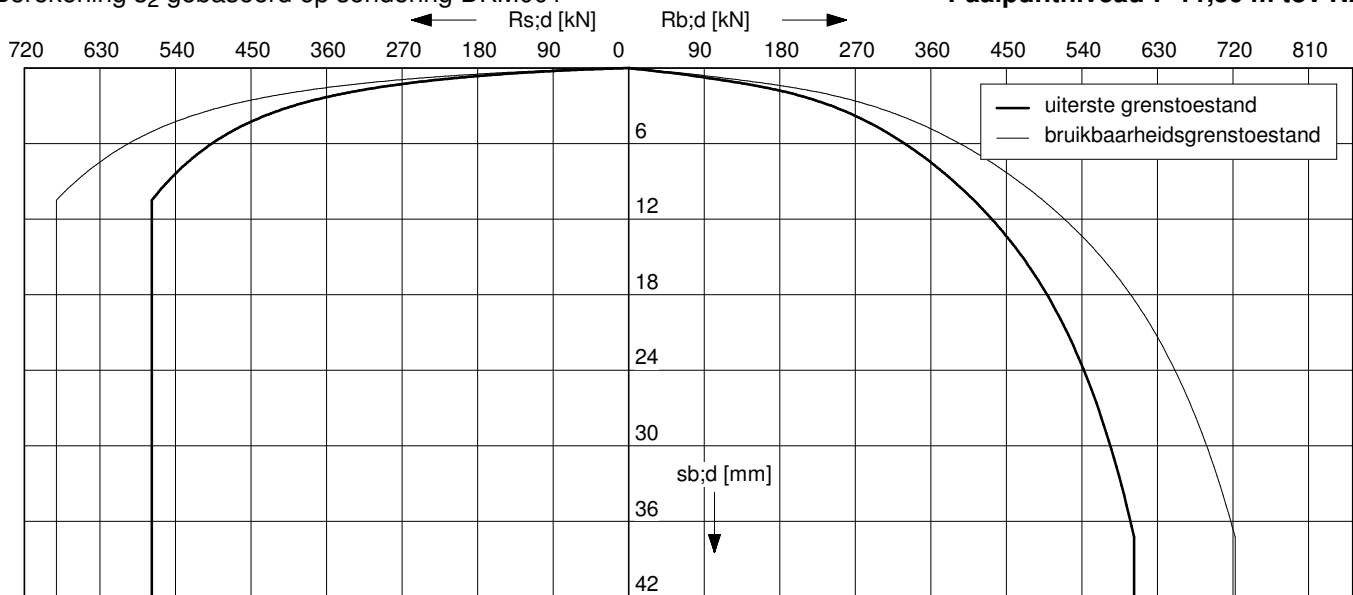
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



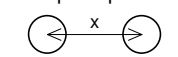
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	$s_{d;d}$ [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1121	48	1169	36,4	5,6	41,9	6,9	48,8	86	52
1009	48	1057	16,8	5,0	21,8	6,2	28,0	95	55
897	48	945	9,2	4,4	13,6	5,6	19,2	102	57
785	48	833	6,1	3,8	9,9	4,9	14,8	110	60
673	48	721	4,0	3,3	7,3	4,3	11,6	116	61
561	48	609	2,6	2,8	5,4	3,6	9,0	122	63
448	48	497	1,8	2,2	4,0	2,9	6,9	127	64
336	48	384	1,1	1,7	2,9	2,3	5,1	133	66
224	48	272	0,7	1,2	1,9	1,6	3,5	139	67
112	48	160	0,3	0,7	1,0	0,9	2,0	145	69

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
863	48	911	4,6	3,5	8,2	5,4	13,5	112	67
776	48	824	3,5	3,2	6,7	4,9	11,6	123	71
690	48	738	2,7	2,8	5,5	4,4	9,9	133	75
604	48	652	2,1	2,5	4,6	3,8	8,4	142	77
518	48	566	1,6	2,2	3,8	3,3	7,1	151	80
431	48	479	1,2	1,8	3,0	2,8	5,8	159	82
345	48	393	0,9	1,5	2,4	2,3	4,7	165	84
259	48	307	0,6	1,1	1,8	1,8	3,6	173	86
173	48	221	0,4	0,8	1,2	1,3	2,5	181	88
86	48	134	0,2	0,5	0,7	0,8	1,5	189	89

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

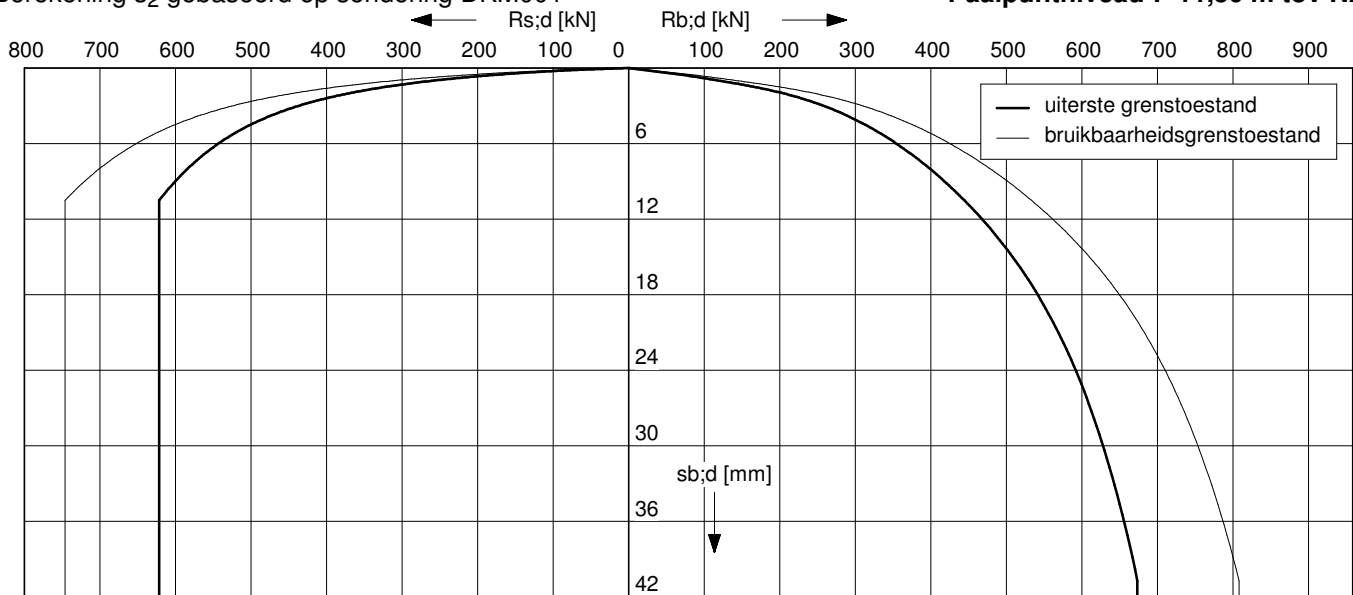
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



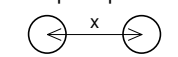
Uiterste grenstoestand

$F_{c,dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1241	53	1294	39,8	5,2	44,9	7,2	52,1	95	56
1117	53	1170	18,4	4,6	23,0	6,5	29,5	106	60
993	53	1046	9,7	4,0	13,8	5,8	19,6	116	63
869	53	922	6,4	3,5	10,0	5,1	15,1	124	65
745	53	798	4,2	3,0	7,3	4,4	11,7	132	68
621	53	673	2,8	2,5	5,3	3,7	9,0	139	69
497	53	549	1,8	2,1	3,9	3,1	7,0	146	71
373	53	425	1,2	1,6	2,8	2,4	5,1	154	73
249	53	301	0,7	1,1	1,8	1,7	3,5	161	75
124	53	177	0,4	0,6	1,0	1,0	2,0	170	76

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
955	53	1008	4,9	3,2	8,1	5,6	13,7	124	73
859	53	912	3,7	2,9	6,6	5,1	11,7	137	78
764	53	817	2,8	2,6	5,4	4,5	10,0	150	82
668	53	721	2,2	2,3	4,5	4,0	8,5	161	85
573	53	626	1,7	2,0	3,7	3,5	7,1	171	88
477	53	530	1,3	1,7	2,9	2,9	5,9	180	90
382	53	435	0,9	1,4	2,3	2,4	4,7	190	92
286	53	339	0,6	1,1	1,7	1,9	3,6	200	95
191	53	244	0,4	0,8	1,2	1,4	2,5	210	97
95	53	148	0,2	0,4	0,7	0,8	1,5	221	99

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

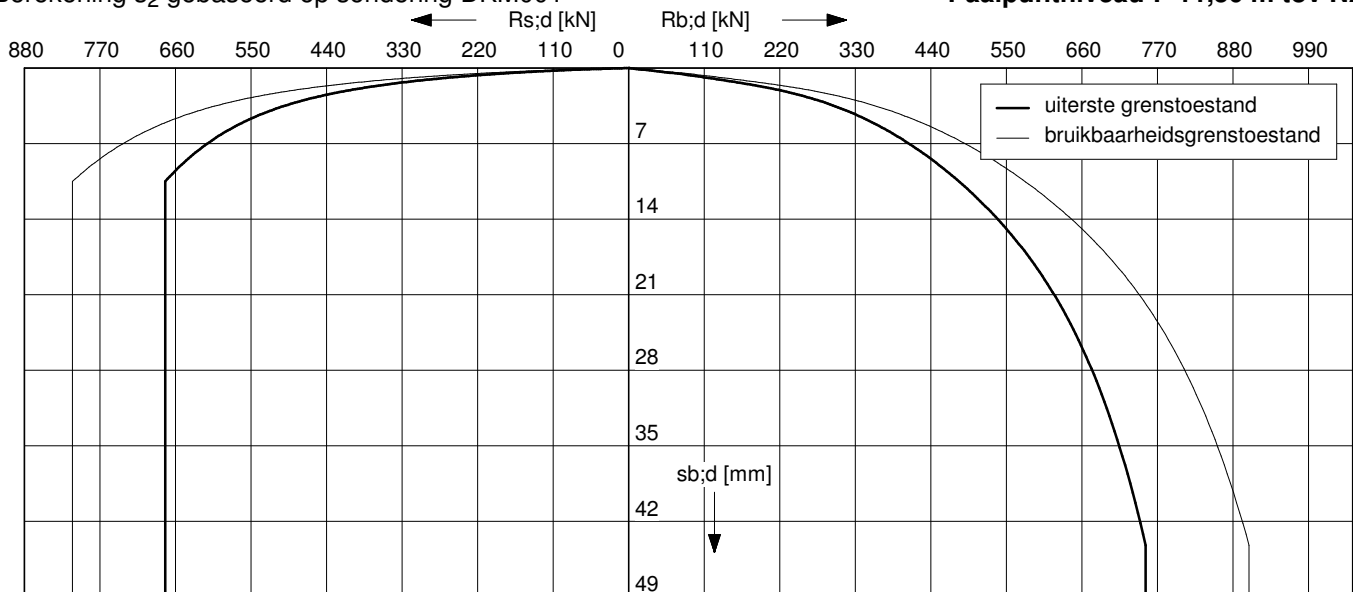
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM001

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM001

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



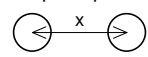
Uiterste grenstoestand

$F_{c,dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1369	57	1426	43,2	4,9	48,0	7,3	55,4	104	61
1232	57	1289	20,4	4,3	24,7	6,6	31,3	116	65
1095	57	1153	10,3	3,8	14,1	5,9	20,0	128	69
958	57	1016	6,8	3,3	10,1	5,2	15,3	139	72
821	57	879	4,4	2,8	7,3	4,5	11,8	147	74
685	57	742	2,9	2,4	5,3	3,8	9,1	156	76
548	57	605	1,9	1,9	3,8	3,1	6,9	165	78
411	57	468	1,2	1,5	2,7	2,4	5,1	173	80
274	57	331	0,7	1,0	1,8	1,7	3,5	183	82
137	57	194	0,4	0,6	1,0	1,0	1,9	193	84

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
1053	57	1110	5,1	3,0	8,2	5,7	13,9	136	80
948	57	1005	3,9	2,7	6,6	5,2	11,8	151	85
843	57	900	3,0	2,4	5,4	4,6	10,1	166	90
737	57	794	2,3	2,1	4,4	4,1	8,5	180	94
632	57	689	1,8	1,9	3,6	3,5	7,1	191	96
527	57	584	1,3	1,6	2,9	3,0	5,9	202	99
421	57	478	1,0	1,3	2,2	2,5	4,7	214	102
316	57	373	0,7	1,0	1,7	1,9	3,6	225	104
211	57	268	0,4	0,7	1,1	1,4	2,5	238	107
105	57	163	0,2	0,4	0,6	0,8	1,5	250	109

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

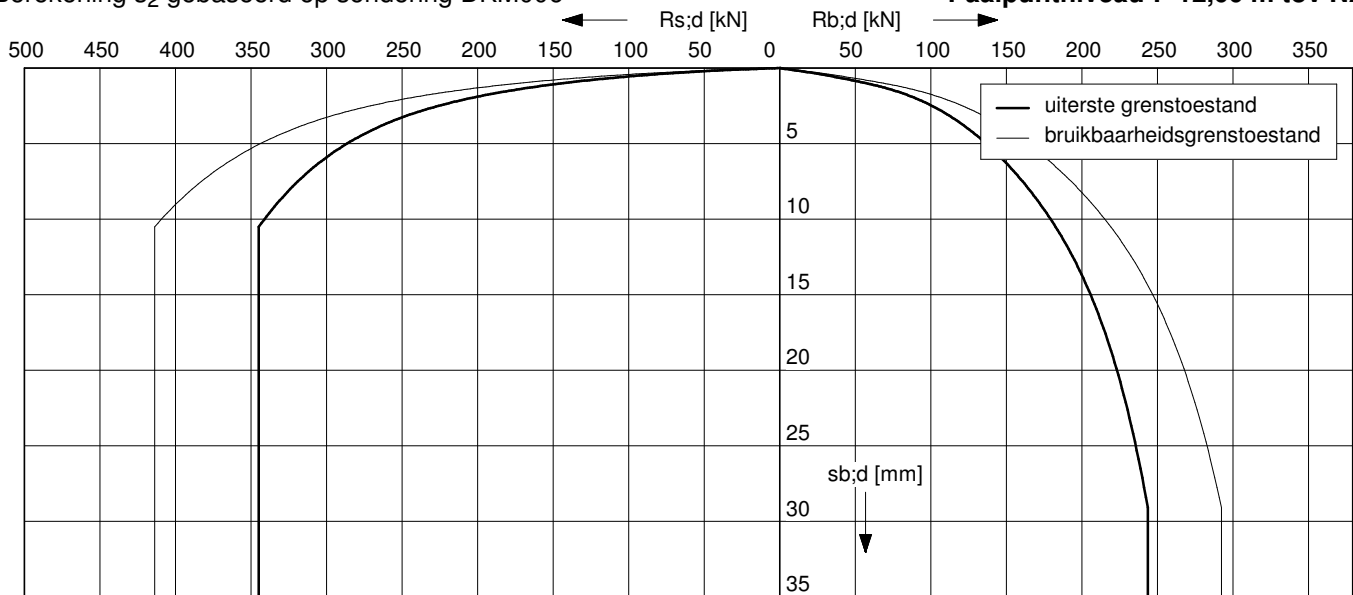
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m
Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



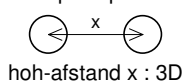
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
552	36	588	28,4	4,6	33,0	4,6	37,6	53	35
497	36	533	11,3	4,1	15,4	4,2	19,6	58	36
441	36	478	7,3	3,6	10,9	3,8	14,7	63	38
386	36	422	4,9	3,2	8,1	3,3	11,4	66	39
331	36	367	3,3	2,7	6,1	2,9	8,9	70	41
276	36	312	2,2	2,3	4,6	2,5	7,0	73	42
221	36	257	1,5	1,9	3,4	2,0	5,4	76	43
165	36	202	1,0	1,5	2,5	1,6	4,1	79	44
110	36	146	0,6	1,1	1,7	1,2	2,9	83	45
55	36	91	0,3	0,7	1,0	0,7	1,7	87	46

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
424	36	461	3,7	2,9	6,6	3,6	10,3	69	45
382	36	418	2,9	2,6	5,6	3,3	8,9	75	47
340	36	376	2,2	2,4	4,6	3,0	7,6	81	50
297	36	333	1,8	2,1	3,9	2,6	6,5	86	51
255	36	291	1,4	1,8	3,2	2,3	5,5	91	53
212	36	248	1,1	1,6	2,6	2,0	4,6	95	54
170	36	206	0,8	1,3	2,1	1,6	3,7	99	56
127	36	164	0,6	1,0	1,6	1,3	2,9	103	57
85	36	121	0,4	0,7	1,1	1,0	2,1	108	59
42	36	79	0,2	0,5	0,7	0,6	1,3	113	60

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

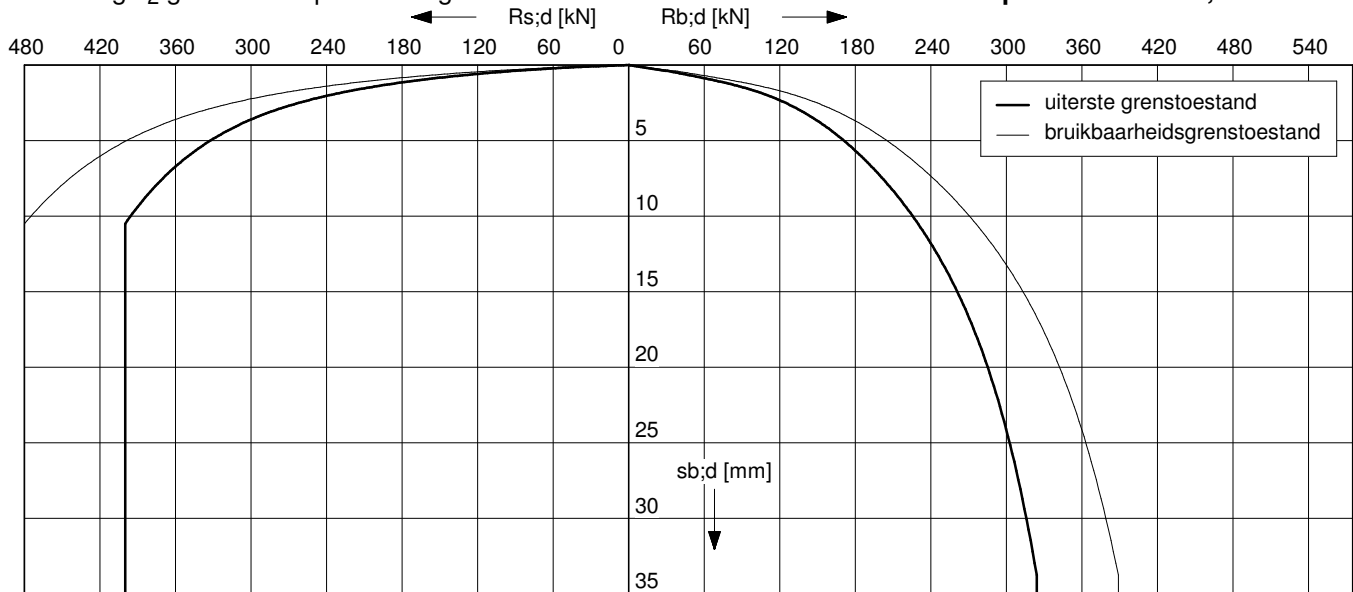
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



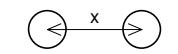
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
681	42	723	33,0	4,2	37,2	5,1	42,3	64	40
613	42	655	13,9	3,8	17,7	4,6	22,2	71	43
545	42	587	8,2	3,3	11,5	4,1	15,6	77	45
477	42	519	5,4	2,9	8,3	3,6	12,0	82	47
409	42	451	3,6	2,5	6,1	3,2	9,3	87	48
341	42	383	2,4	2,1	4,6	2,7	7,2	91	50
273	42	315	1,6	1,7	3,4	2,2	5,6	96	51
204	42	246	1,1	1,4	2,4	1,7	4,2	100	52
136	42	178	0,7	1,0	1,6	1,2	2,9	106	54
68	42	110	0,4	0,6	0,9	0,8	1,7	111	55

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
524	42	566	4,1	2,7	6,8	4,0	10,8	83	53
472	42	514	3,2	2,4	5,6	3,6	9,2	92	56
419	42	461	2,5	2,2	4,6	3,2	7,9	99	59
367	42	409	1,9	1,9	3,8	2,9	6,7	107	61
314	42	357	1,5	1,7	3,2	2,5	5,7	113	63
262	42	304	1,1	1,4	2,6	2,1	4,7	119	65
210	42	252	0,9	1,2	2,0	1,8	3,8	125	67
157	42	199	0,6	0,9	1,5	1,4	2,9	130	68
105	42	147	0,4	0,7	1,1	1,0	2,1	138	70
52	42	94	0,2	0,4	0,7	0,7	1,3	144	72

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

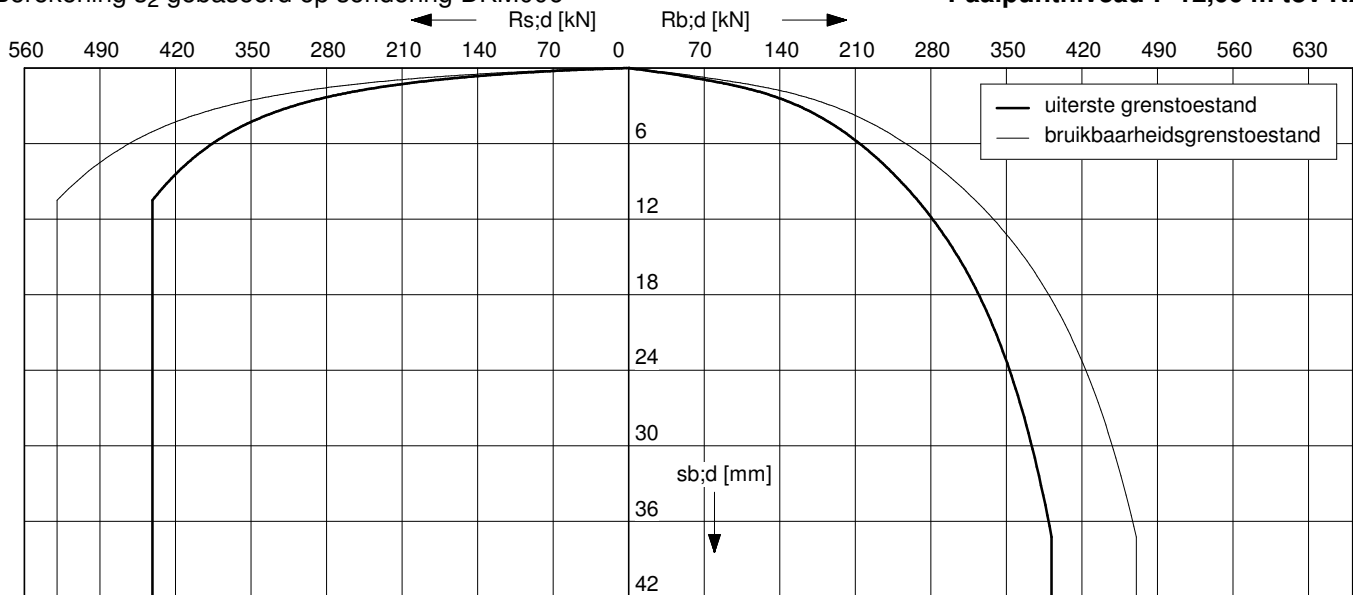
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



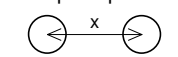
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
786	46	833	36,4	4,1	40,4	5,2	45,6	72	45
708	46	754	15,9	3,6	19,5	4,7	24,3	80	48
629	46	675	8,8	3,2	11,9	4,2	16,2	87	51
550	46	597	5,8	2,8	8,6	3,8	12,4	94	53
472	46	518	3,8	2,4	6,2	3,3	9,5	100	55
393	46	439	2,6	2,0	4,6	2,8	7,4	106	57
314	46	361	1,7	1,7	3,4	2,3	5,6	111	58
236	46	282	1,1	1,3	2,4	1,8	4,2	117	60
157	46	203	0,7	0,9	1,6	1,3	2,9	122	61
78	46	125	0,4	0,6	0,9	0,8	1,7	128	63

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
605	46	651	4,4	2,5	7,0	4,1	11,1	94	59
544	46	591	3,4	2,3	5,7	3,7	9,4	103	63
484	46	530	2,6	2,1	4,7	3,3	8,0	113	66
423	46	470	2,0	1,8	3,8	3,0	6,8	123	69
363	46	409	1,6	1,6	3,1	2,6	5,7	130	72
302	46	349	1,2	1,3	2,5	2,2	4,7	138	74
242	46	288	0,9	1,1	2,0	1,8	3,8	145	76
181	46	228	0,6	0,9	1,5	1,4	2,9	153	78
121	46	167	0,4	0,6	1,1	1,1	2,1	159	79
60	46	107	0,2	0,4	0,6	0,7	1,3	167	81

Toelichting

Paalbelasting	:	F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	:	$F_{nk;d}$	[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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

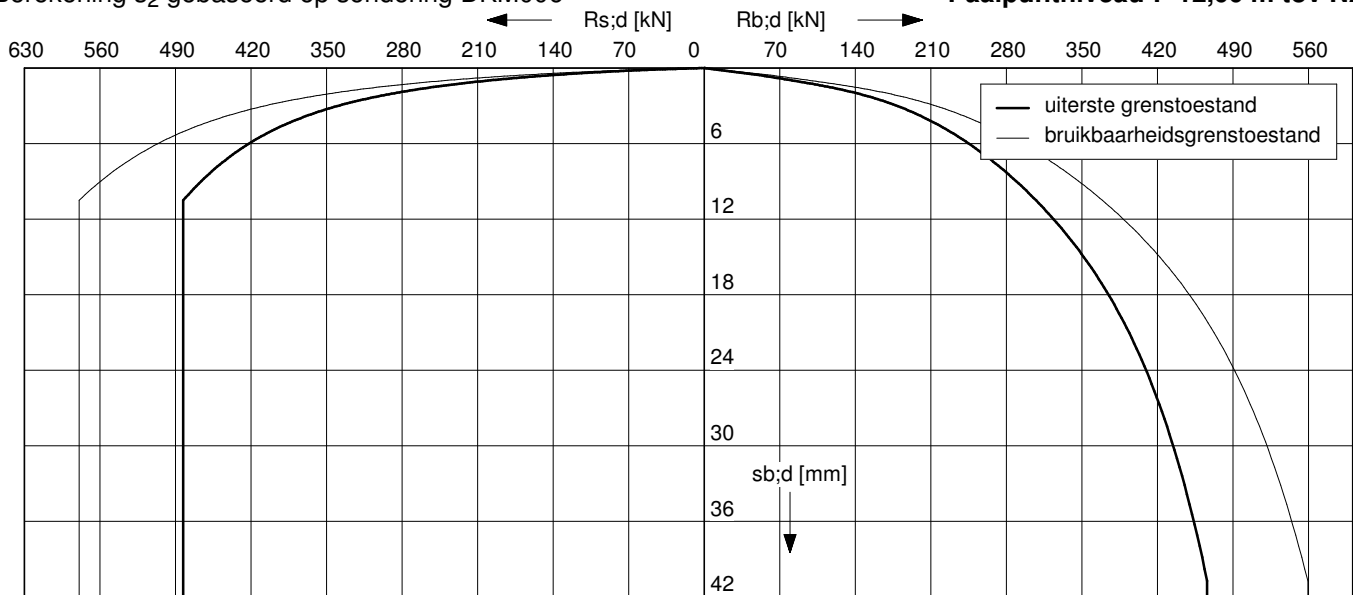
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



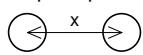
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
897	51	948	39,8	3,9	43,7	5,6	49,3	80	49
808	51	858	18,1	3,5	21,5	5,1	26,6	89	53
718	51	769	9,4	3,0	12,4	4,6	17,0	98	56
628	51	679	6,2	2,7	8,9	4,0	12,9	106	58
538	51	589	4,1	2,3	6,4	3,5	9,9	113	60
449	51	499	2,7	1,9	4,7	3,0	7,6	120	62
359	51	410	1,8	1,6	3,4	2,4	5,8	127	64
269	51	320	1,2	1,2	2,4	1,9	4,3	134	66
180	51	230	0,7	0,9	1,6	1,4	3,0	142	68
90	51	141	0,4	0,5	0,9	0,8	1,7	150	70

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
690	51	741	4,7	2,4	7,1	4,4	11,5	104	64
621	51	672	3,6	2,2	5,8	4,0	9,8	116	69
552	51	603	2,8	2,0	4,7	3,6	8,3	127	73
483	51	534	2,1	1,7	3,9	3,2	7,0	138	76
414	51	465	1,7	1,5	3,2	2,8	5,9	147	79
345	51	396	1,3	1,3	2,5	2,3	4,9	156	81
276	51	327	0,9	1,0	2,0	1,9	3,9	166	84
207	51	258	0,7	0,8	1,5	1,5	3,0	175	86
138	51	189	0,4	0,6	1,0	1,1	2,1	184	88
69	51	120	0,2	0,4	0,6	0,7	1,3	195	91

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

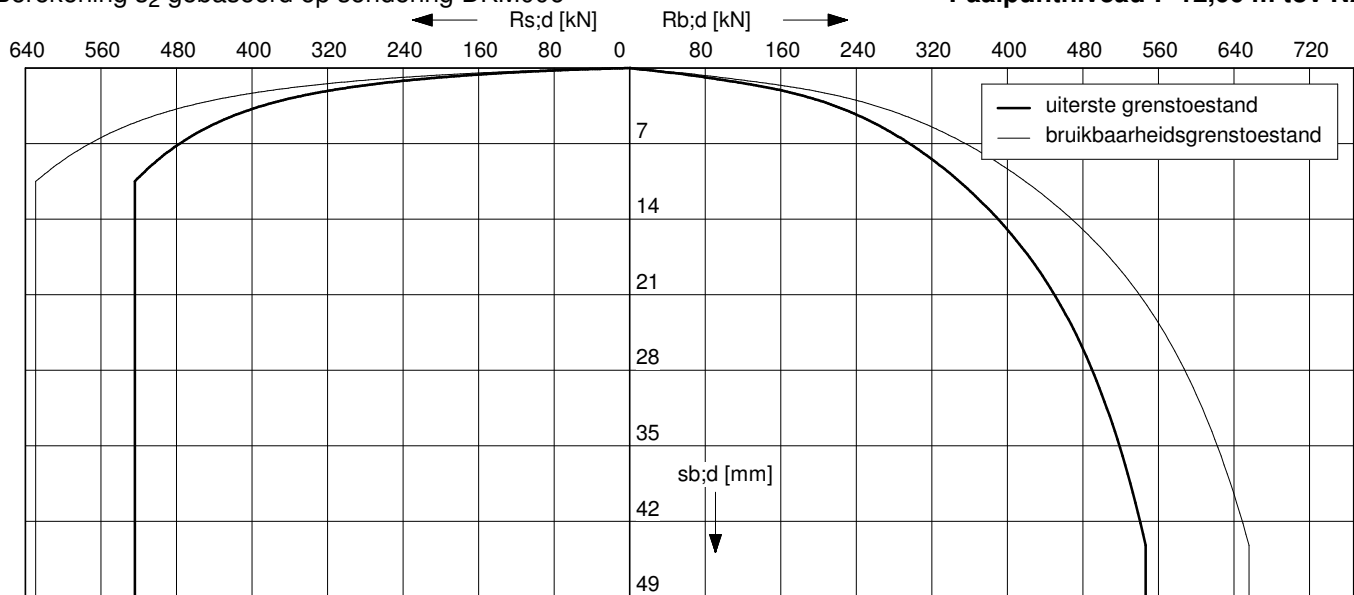
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



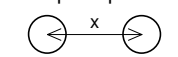
Uiterste grenstoestand

$F_{c;dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1015	55	1070	43,2	3,8	46,9	5,9	52,8	87	54
913	55	968	20,0	3,3	23,3	5,3	28,7	98	58
812	55	867	10,1	2,9	13,1	4,8	17,8	109	61
710	55	765	6,7	2,5	9,3	4,2	13,5	118	64
609	55	664	4,4	2,2	6,6	3,7	10,3	126	66
507	55	562	2,9	1,9	4,8	3,1	7,9	134	69
406	55	461	1,9	1,5	3,4	2,5	6,0	142	70
304	55	359	1,3	1,2	2,4	2,0	4,4	151	73
203	55	258	0,8	0,8	1,6	1,4	3,0	160	75
101	55	156	0,4	0,5	0,9	0,9	1,7	171	77

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
781	55	836	5,0	2,3	7,4	4,6	12,0	113	70
702	55	758	3,8	2,1	6,0	4,2	10,1	127	75
624	55	679	2,9	1,9	4,8	3,7	8,6	141	79
546	55	601	2,3	1,7	3,9	3,3	7,2	153	83
468	55	523	1,8	1,4	3,2	2,9	6,1	164	86
390	55	445	1,3	1,2	2,5	2,5	5,0	175	89
312	55	367	1,0	1,0	2,0	2,0	4,0	185	92
234	55	289	0,7	0,8	1,5	1,6	3,1	197	94
156	55	211	0,5	0,6	1,0	1,2	2,2	208	97
78	55	133	0,3	0,4	0,6	0,7	1,3	222	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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

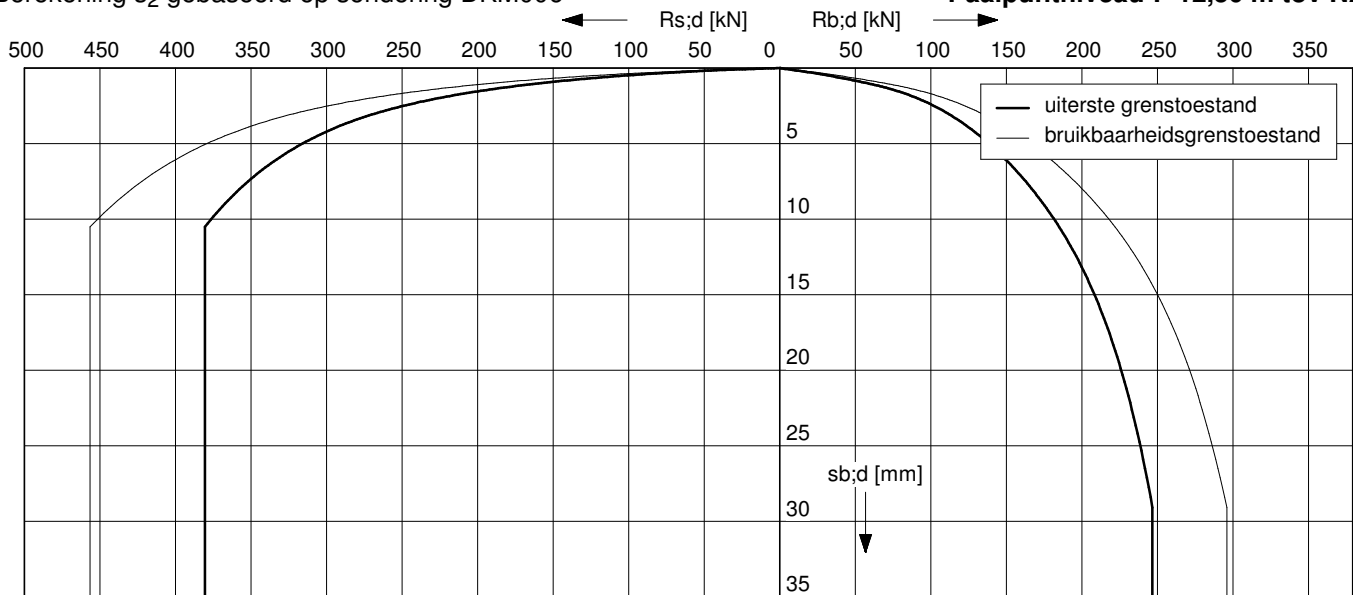
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m
Paalpuntniveau : -12,50 m tov NAP



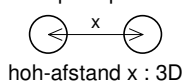
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
590	36	627	28,4	5,0	33,4	5,3	38,7	55	34
531	36	567	10,7	4,4	15,1	4,8	20,0	60	36
472	36	508	7,2	3,9	11,1	4,3	15,4	64	38
413	36	449	4,8	3,5	8,2	3,8	12,1	68	39
354	36	390	3,2	3,0	6,2	3,3	9,5	72	40
295	36	331	2,2	2,5	4,7	2,8	7,5	75	41
236	36	272	1,5	2,1	3,5	2,3	5,9	78	42
177	36	213	1,0	1,6	2,6	1,8	4,4	81	43
118	36	154	0,6	1,2	1,8	1,3	3,1	84	44
59	36	95	0,3	0,7	1,0	0,8	1,8	87	44

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
454	36	490	3,6	3,2	6,8	4,2	11,0	72	45
409	36	445	2,8	2,9	5,7	3,8	9,5	78	47
363	36	399	2,2	2,6	4,8	3,4	8,2	83	49
318	36	354	1,7	2,3	4,0	3,0	7,0	88	50
272	36	309	1,3	2,0	3,3	2,6	5,9	93	52
227	36	263	1,0	1,7	2,7	2,2	5,0	97	53
182	36	218	0,8	1,4	2,1	1,9	4,0	101	54
136	36	172	0,6	1,1	1,6	1,5	3,1	105	55
91	36	127	0,4	0,8	1,2	1,1	2,2	110	57
45	36	82	0,2	0,5	0,7	0,7	1,4	113	58

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

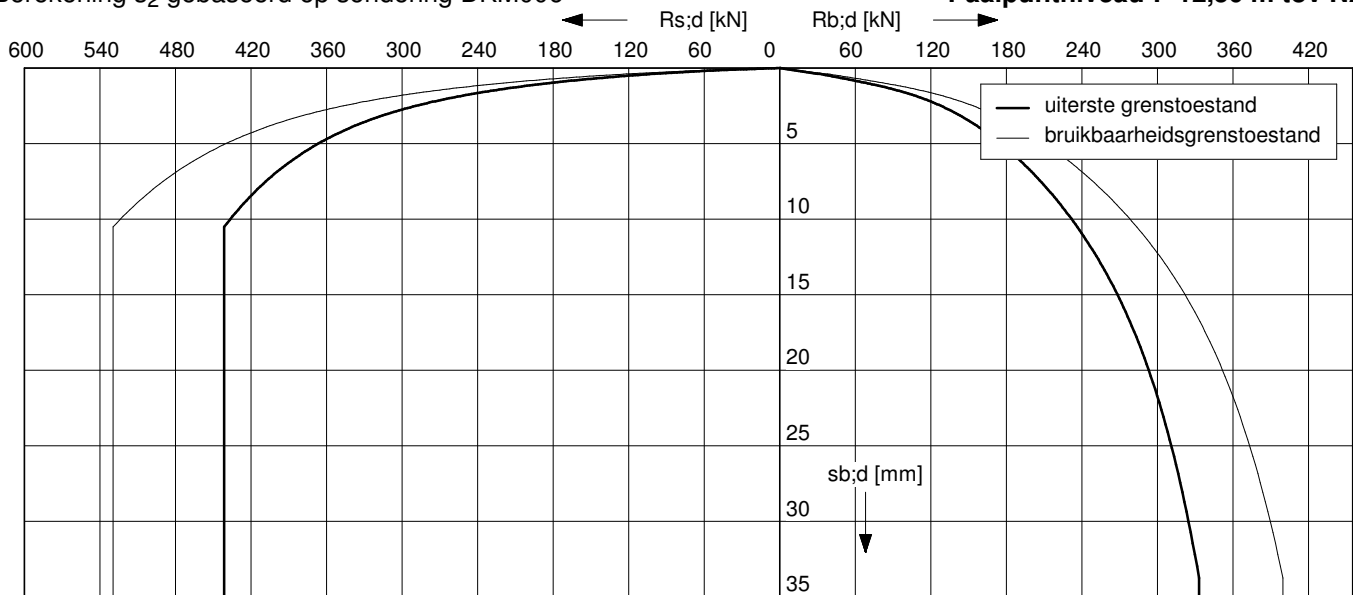
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -12,50 m tov NAP



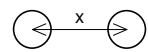
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
732	42	774	33,0	4,7	37,6	5,4	43,0	67	42
658	42	700	13,4	4,1	17,5	4,9	22,4	73	44
585	42	627	7,9	3,6	11,5	4,4	15,9	79	46
512	42	554	5,3	3,2	8,5	3,8	12,4	84	48
439	42	481	3,5	2,8	6,3	3,3	9,6	90	50
366	42	408	2,4	2,3	4,7	2,8	7,5	94	51
293	42	335	1,6	1,9	3,5	2,3	5,8	98	52
219	42	261	1,1	1,5	2,5	1,8	4,3	103	53
146	42	188	0,6	1,1	1,7	1,3	3,0	108	55
73	42	115	0,3	0,6	1,0	0,8	1,8	112	56

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
563	42	605	4,0	2,9	6,9	4,2	11,1	87	54
507	42	549	3,1	2,7	5,8	3,8	9,6	95	57
450	42	492	2,4	2,4	4,8	3,4	8,2	103	60
394	42	436	1,9	2,1	4,0	3,0	7,0	110	62
338	42	380	1,4	1,8	3,3	2,6	5,9	116	64
281	42	323	1,1	1,5	2,7	2,2	4,9	122	66
225	42	267	0,8	1,3	2,1	1,9	4,0	127	68
169	42	211	0,6	1,0	1,6	1,5	3,0	134	69
113	42	155	0,4	0,7	1,1	1,1	2,2	140	71
56	42	98	0,2	0,5	0,7	0,7	1,4	145	72

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

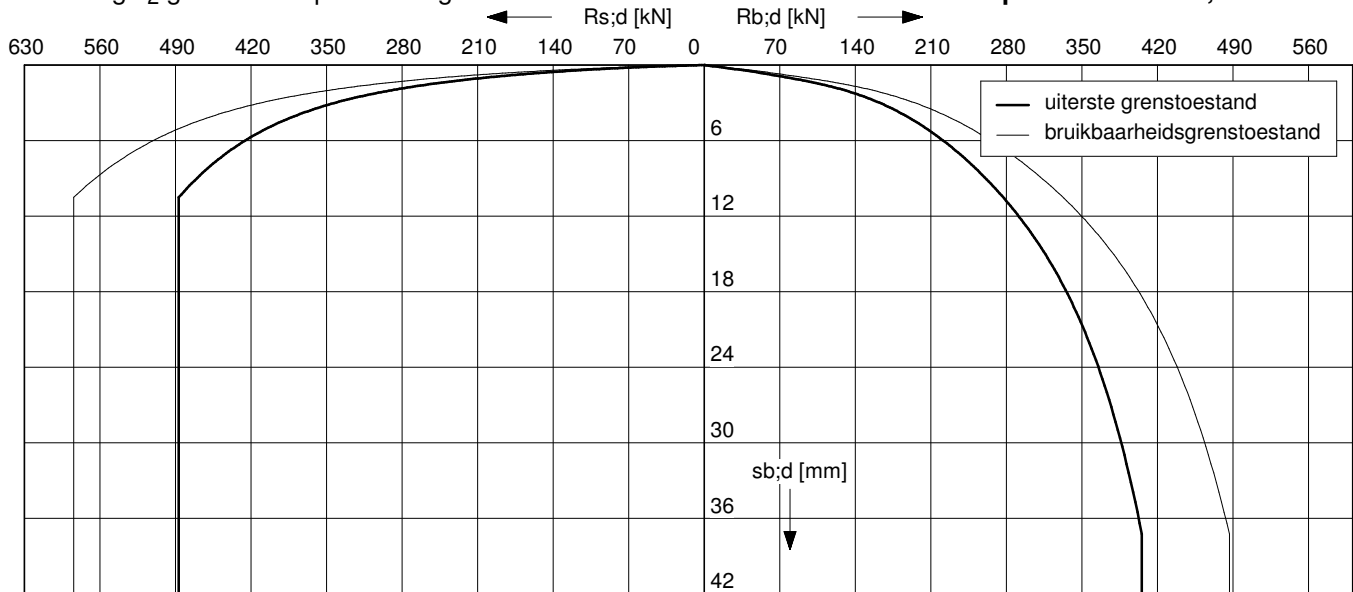
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m
Paalpuntniveau : -12,50 m tov NAP



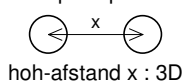
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
845	46	892	36,4	4,5	40,8	5,7	46,5	75	46
761	46	807	15,6	3,9	19,6	5,2	24,8	83	49
676	46	723	8,6	3,5	12,0	4,6	16,7	90	52
592	46	638	5,7	3,0	8,7	4,1	12,8	97	54
507	46	553	3,8	2,6	6,4	3,6	9,9	103	55
422	46	469	2,5	2,2	4,7	3,0	7,7	109	57
338	46	384	1,7	1,8	3,5	2,5	6,0	114	58
253	46	300	1,1	1,4	2,5	1,9	4,4	120	60
169	46	215	0,7	1,0	1,7	1,4	3,1	125	61
84	46	131	0,3	0,6	0,9	0,8	1,8	133	63

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
650	46	697	4,3	2,8	7,1	4,5	11,6	98	60
585	46	632	3,3	2,5	5,8	4,1	9,9	108	64
520	46	567	2,6	2,3	4,8	3,6	8,5	118	67
455	46	502	2,0	2,0	4,0	3,2	7,2	126	70
390	46	437	1,5	1,7	3,2	2,8	6,1	134	72
325	46	371	1,2	1,5	2,6	2,4	5,0	142	74
260	46	306	0,9	1,2	2,1	2,0	4,0	148	76
195	46	241	0,6	0,9	1,6	1,6	3,1	156	78
130	46	176	0,4	0,7	1,1	1,1	2,2	163	80
65	46	111	0,2	0,4	0,6	0,7	1,4	173	82

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

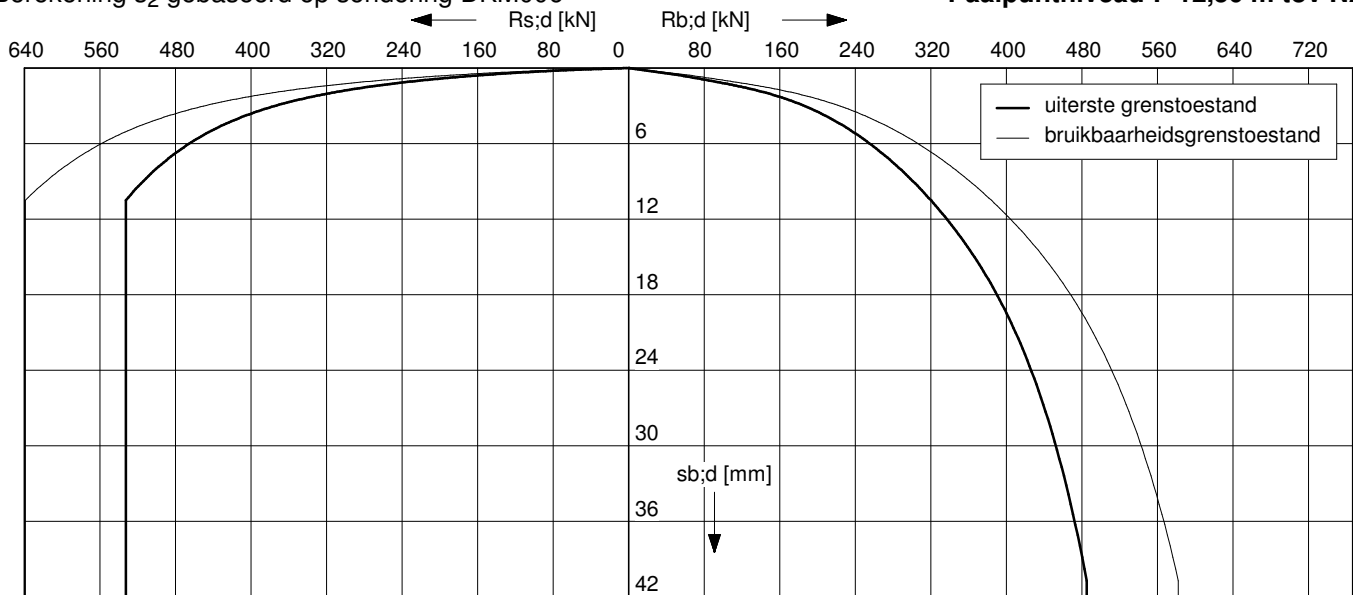
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -12,50 m tov NAP



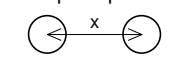
Uiterste grenstoestand

$F_{c;dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
966	51	1017	39,8	4,3	44,0	6,1	50,1	84	51
870	51	920	17,7	3,8	21,5	5,5	27,0	93	54
773	51	824	9,2	3,3	12,5	4,9	17,4	102	57
676	51	727	6,1	2,9	9,0	4,3	13,4	110	59
580	51	630	4,0	2,5	6,5	3,8	10,3	117	61
483	51	534	2,7	2,1	4,8	3,2	8,0	124	63
387	51	437	1,8	1,7	3,5	2,6	6,1	131	65
290	51	341	1,2	1,3	2,5	2,0	4,5	137	67
193	51	244	0,7	0,9	1,7	1,5	3,1	145	68
97	51	148	0,4	0,6	0,9	0,9	1,8	153	70

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
743	51	794	4,6	2,7	7,3	4,7	12,0	109	66
669	51	720	3,5	2,4	6,0	4,3	10,2	121	70
595	51	645	2,7	2,2	4,9	3,8	8,7	132	74
520	51	571	2,1	1,9	4,0	3,4	7,4	143	77
446	51	497	1,6	1,6	3,3	3,0	6,2	152	80
372	51	422	1,2	1,4	2,6	2,5	5,1	161	82
297	51	348	0,9	1,1	2,0	2,1	4,1	170	84
223	51	274	0,6	0,9	1,5	1,6	3,2	179	87
149	51	199	0,4	0,6	1,1	1,2	2,2	189	89
74	51	125	0,2	0,4	0,6	0,7	1,4	199	91

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

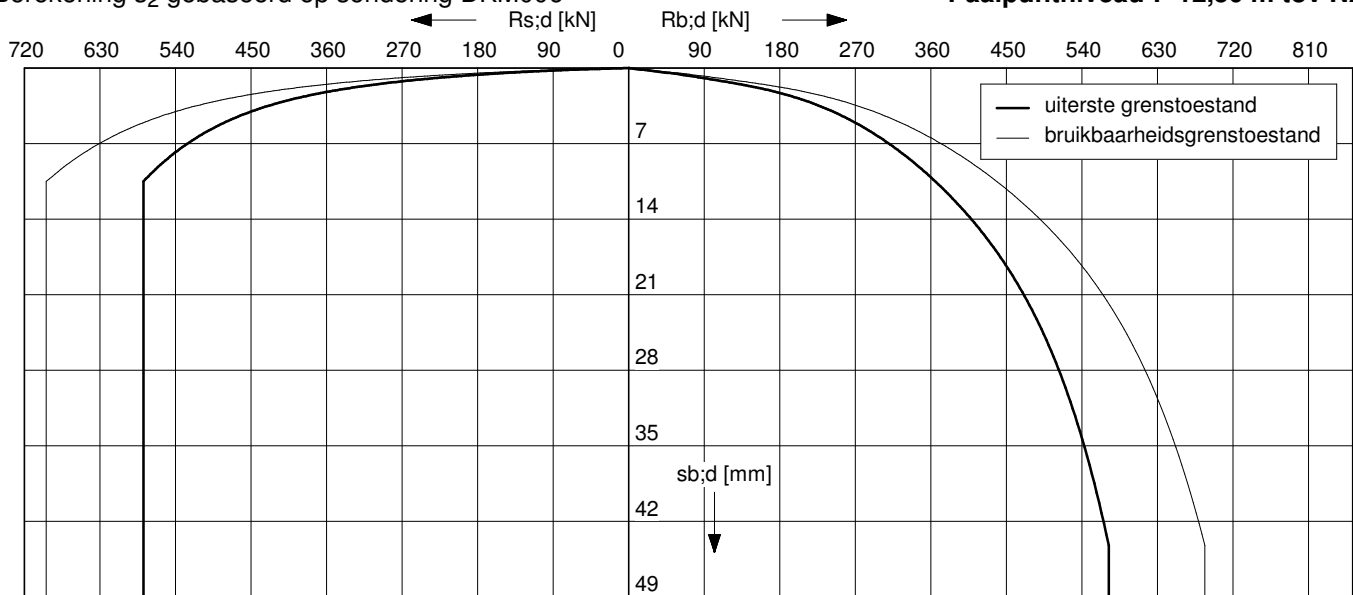
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM006

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM006

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -12,50 m tov NAP



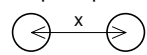
Uiterste grenstoestand

$F_{c;dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1094	55	1149	43,2	4,1	47,3	6,4	53,7	92	55
985	55	1040	19,6	3,7	23,3	5,8	29,1	103	59
875	55	930	9,9	3,2	13,2	5,2	18,3	113	62
766	55	821	6,6	2,8	9,4	4,6	14,0	123	65
656	55	711	4,3	2,4	6,7	4,0	10,7	131	67
547	55	602	2,8	2,0	4,9	3,4	8,2	139	69
438	55	493	1,9	1,6	3,5	2,7	6,3	146	71
328	55	383	1,2	1,3	2,5	2,1	4,6	157	73
219	55	274	0,7	0,9	1,6	1,5	3,2	165	75
109	55	164	0,4	0,5	0,9	0,9	1,8	173	77

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
842	55	897	4,9	2,6	7,5	5,0	12,5	120	72
757	55	812	3,8	2,3	6,1	4,5	10,6	133	77
673	55	728	2,9	2,1	5,0	4,1	9,0	147	81
589	55	644	2,2	1,8	4,0	3,6	7,6	159	84
505	55	560	1,7	1,6	3,3	3,1	6,4	171	87
421	55	476	1,3	1,3	2,6	2,7	5,3	180	90
337	55	392	1,0	1,1	2,1	2,2	4,2	190	92
252	55	308	0,7	0,9	1,5	1,7	3,2	203	95
168	55	223	0,4	0,6	1,0	1,2	2,3	214	98
84	55	139	0,2	0,4	0,6	0,8	1,4	225	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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

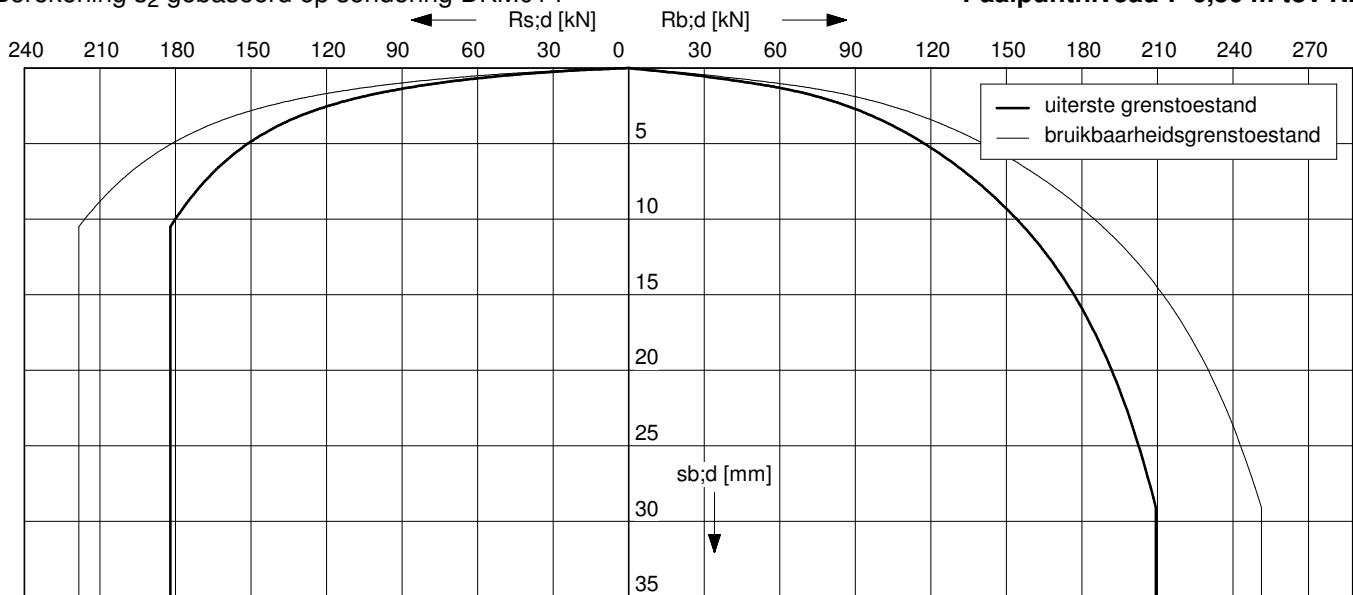
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM014

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM014

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -6,50 m tov NAP



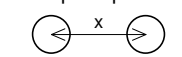
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	$s_{d;d}$ [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
354	37	391	28,4	2,0	30,4	5,1	35,5	42	24
319	37	356	13,9	1,8	15,7	4,6	20,4	47	26
283	37	320	8,6	1,6	10,2	4,2	14,4	52	28
248	37	285	5,9	1,4	7,3	3,7	11,1	58	29
212	37	249	4,0	1,3	5,2	3,3	8,5	63	30
177	37	214	2,7	1,1	3,8	2,8	6,6	67	31
142	37	179	1,8	0,9	2,7	2,3	5,1	71	32
106	37	143	1,2	0,7	1,9	1,9	3,8	76	33
71	37	108	0,8	0,5	1,3	1,4	2,7	80	34
35	37	72	0,5	0,4	0,8	0,9	1,8	84	35

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
272	37	309	4,4	1,3	5,7	4,0	9,8	54	32
245	37	282	3,5	1,2	4,7	3,7	8,3	60	34
218	37	255	2,7	1,1	3,7	3,3	7,1	68	36
191	37	228	2,1	1,0	3,0	3,0	6,0	75	38
163	37	200	1,6	0,8	2,5	2,6	5,1	82	40
136	37	173	1,3	0,7	2,0	2,3	4,3	87	41
109	37	146	1,0	0,6	1,6	1,9	3,5	93	42
82	37	119	0,7	0,5	1,2	1,6	2,8	98	43
54	37	92	0,5	0,4	0,9	1,2	2,1	104	44
27	37	64	0,3	0,3	0,6	0,8	1,4	109	45

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

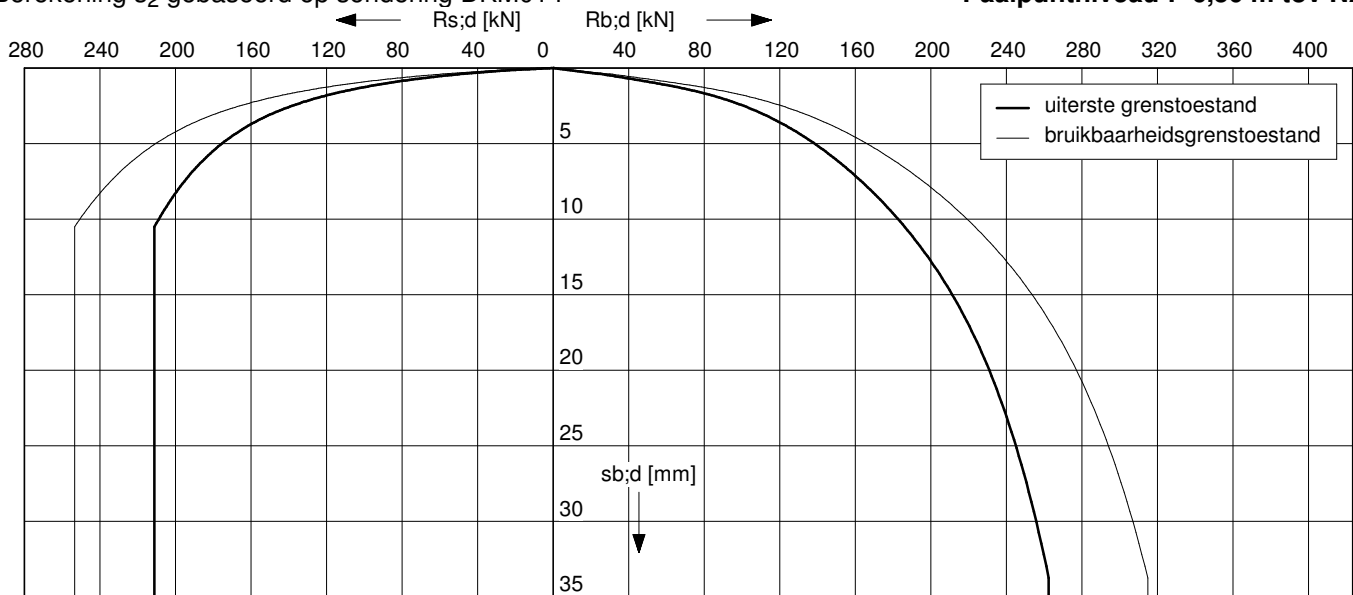
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM014

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM014

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Paalpuntniveau : -6,50 m tov NAP



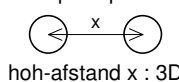
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
430	43	473	33,0	1,8	34,8	5,1	39,9	48	29
387	43	430	16,8	1,6	18,4	4,7	23,1	54	31
344	43	387	9,6	1,5	11,0	4,2	15,2	61	33
301	43	344	6,6	1,3	7,9	3,7	11,6	68	35
258	43	301	4,4	1,1	5,5	3,3	8,8	73	36
215	43	258	3,0	1,0	3,9	2,8	6,7	80	38
172	43	215	2,0	0,8	2,8	2,3	5,1	86	39
129	43	172	1,3	0,6	2,0	1,9	3,8	90	40
86	43	129	0,9	0,5	1,3	1,4	2,7	97	41
43	43	86	0,5	0,3	0,8	0,9	1,7	104	42

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
331	43	374	4,8	1,2	6,0	4,1	10,1	62	37
298	43	341	3,7	1,1	4,8	3,7	8,5	71	40
265	43	308	2,9	1,0	3,9	3,3	7,2	79	43
232	43	275	2,2	0,9	3,1	3,0	6,1	88	45
199	43	242	1,8	0,8	2,5	2,6	5,1	96	47
165	43	208	1,4	0,7	2,0	2,3	4,3	104	49
132	43	175	1,0	0,5	1,6	1,9	3,5	111	50
99	43	142	0,8	0,4	1,2	1,5	2,8	117	52
66	43	109	0,5	0,3	0,9	1,2	2,1	126	53
33	43	76	0,3	0,2	0,6	0,8	1,4	135	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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

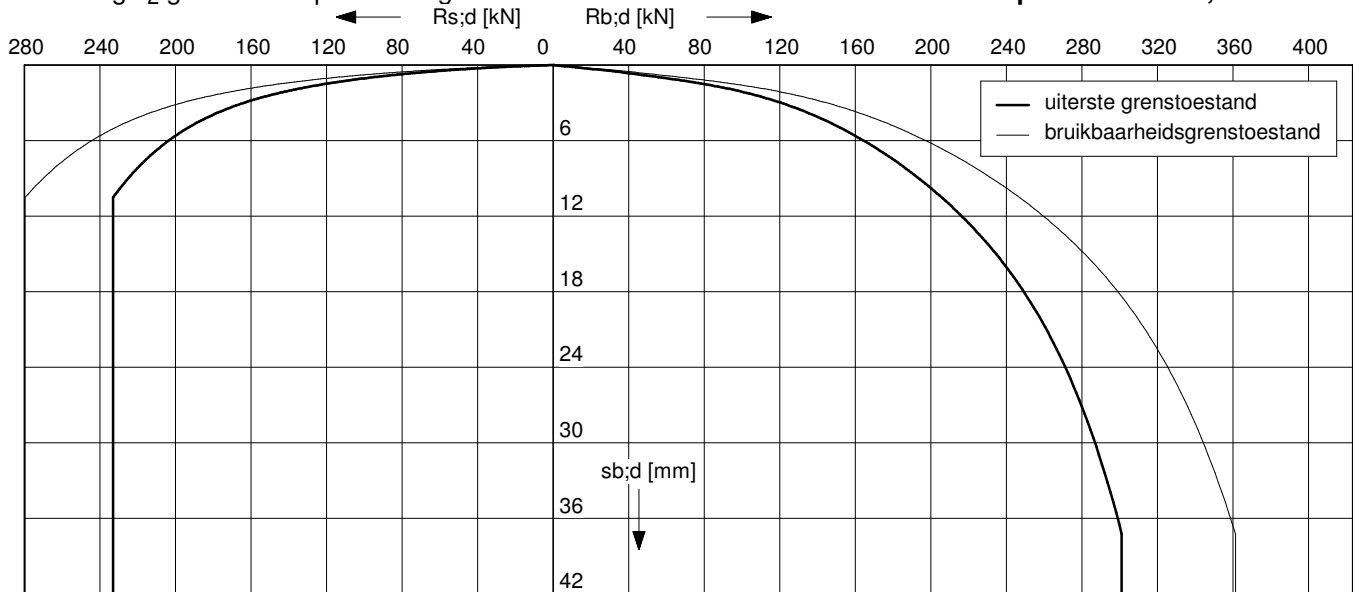
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM014

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM014

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Paalpuntniveau : -6,50 m tov NAP



Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
486	47	534	36,4	1,7	38,0	4,8	42,8	51	32
437	47	485	18,5	1,5	20,0	4,4	24,4	59	35
389	47	436	10,2	1,3	11,5	3,9	15,5	67	38
340	47	388	7,0	1,2	8,2	3,5	11,6	75	40
291	47	339	4,6	1,0	5,7	3,0	8,7	82	42
243	47	290	3,1	0,9	4,0	2,6	6,6	88	43
194	47	242	2,1	0,7	2,8	2,2	5,0	94	45
145	47	193	1,4	0,6	2,0	1,7	3,7	102	46
97	47	144	0,9	0,4	1,3	1,3	2,6	109	48
48	47	96	0,5	0,3	0,8	0,9	1,6	120	50

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer

hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
374	47	421	5,2	1,1	6,3	3,8	10,1	67	42
337	47	384	4,0	1,0	5,0	3,5	8,5	76	45
299	47	347	3,1	0,9	4,0	3,1	7,1	87	49
262	47	309	2,4	0,8	3,2	2,8	6,0	97	52
224	47	272	1,9	0,7	2,6	2,4	5,0	106	54
187	47	234	1,4	0,6	2,0	2,1	4,1	115	57
150	47	197	1,1	0,5	1,6	1,8	3,4	123	58
112	47	160	0,8	0,4	1,2	1,4	2,6	132	60
75	47	122	0,6	0,3	0,9	1,1	2,0	142	62
37	47	85	0,3	0,2	0,5	0,8	1,3	156	65

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

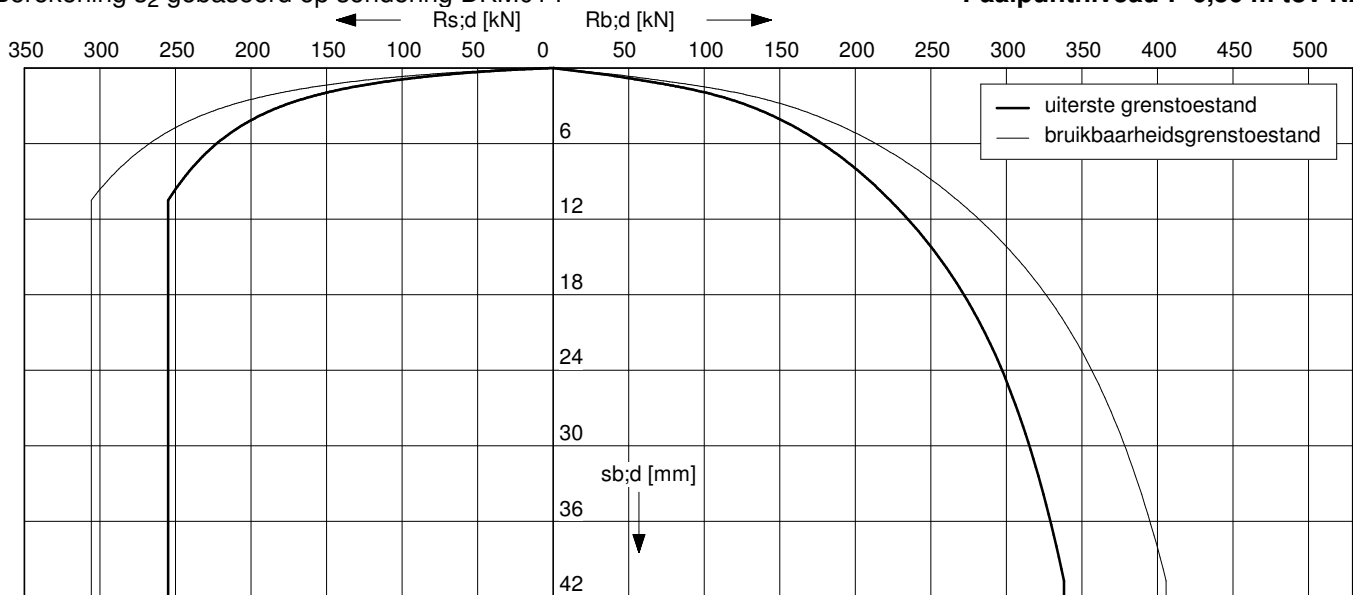
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM014

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM014

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -6,50 m tov NAP



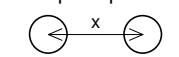
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
541	52	592	39,8	1,6	41,3	4,3	45,7	56	36
486	52	538	20,2	1,4	21,6	3,9	25,6	63	40
432	52	484	11,1	1,3	12,4	3,5	15,9	72	43
378	52	430	7,4	1,1	8,6	3,2	11,7	82	46
324	52	376	5,0	1,0	5,9	2,8	8,7	90	48
270	52	322	3,3	0,8	4,1	2,4	6,5	98	51
216	52	268	2,2	0,7	2,9	2,0	4,9	105	52
162	52	214	1,5	0,5	2,0	1,6	3,6	113	54
108	52	160	1,0	0,4	1,4	1,2	2,5	121	56
54	52	106	0,5	0,3	0,8	0,8	1,6	129	58

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
416	52	468	5,4	1,0	6,5	3,4	9,9	72	47
374	52	426	4,2	0,9	5,2	3,1	8,3	83	51
333	52	385	3,3	0,8	4,1	2,8	6,9	94	56
291	52	343	2,5	0,7	3,2	2,5	5,7	106	60
249	52	301	1,9	0,6	2,6	2,2	4,8	116	63
208	52	260	1,5	0,6	2,0	1,9	3,9	127	66
166	52	218	1,1	0,5	1,6	1,6	3,2	136	68
125	52	177	0,8	0,4	1,2	1,3	2,5	147	71
83	52	135	0,6	0,3	0,9	1,0	1,8	158	73
42	52	94	0,4	0,2	0,6	0,7	1,2	168	75

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

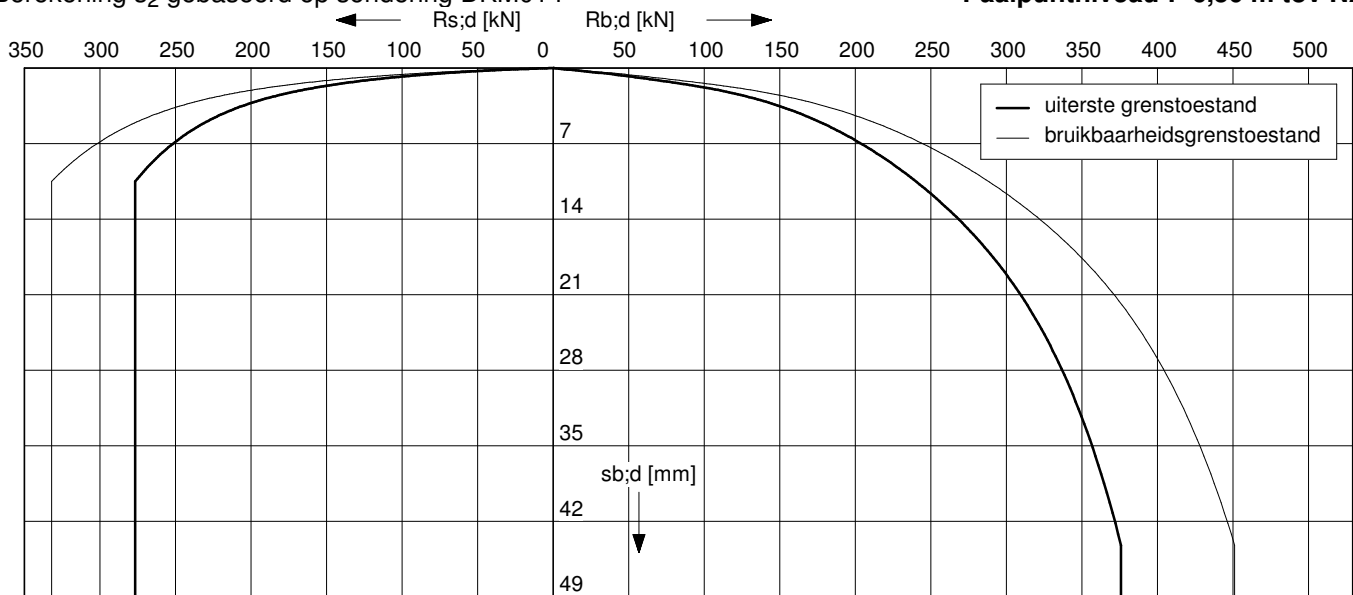
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM014

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM014

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -6,50 m tov NAP



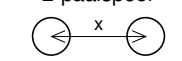
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
596	56	652	43,2	1,5	44,6	4,1	48,8	59	40
536	56	592	22,4	1,3	23,7	3,8	27,5	68	43
476	56	533	12,3	1,2	13,5	3,4	16,9	78	47
417	56	473	7,8	1,0	8,9	3,0	11,9	87	51
357	56	414	5,2	0,9	6,1	2,6	8,7	96	54
298	56	354	3,5	0,8	4,2	2,3	6,5	105	56
238	56	294	2,3	0,6	3,0	1,9	4,8	114	59
178	56	235	1,5	0,5	2,0	1,5	3,5	123	61
119	56	175	1,0	0,4	1,3	1,1	2,5	133	63
59	56	116	0,5	0,2	0,8	0,7	1,5	142	65

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
458	56	515	5,8	0,9	6,7	3,3	10,0	76	51
412	56	469	4,4	0,9	5,3	3,0	8,3	88	57
367	56	423	3,4	0,8	4,2	2,7	6,9	101	62
321	56	377	2,6	0,7	3,3	2,4	5,7	114	66
275	56	331	2,0	0,6	2,6	2,1	4,8	125	70
229	56	285	1,6	0,5	2,1	1,8	3,9	136	73
183	56	240	1,2	0,4	1,6	1,5	3,1	148	76
137	56	194	0,9	0,3	1,2	1,2	2,4	160	79
92	56	148	0,6	0,3	0,9	0,9	1,8	173	82
46	56	102	0,4	0,2	0,6	0,6	1,2	185	85

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

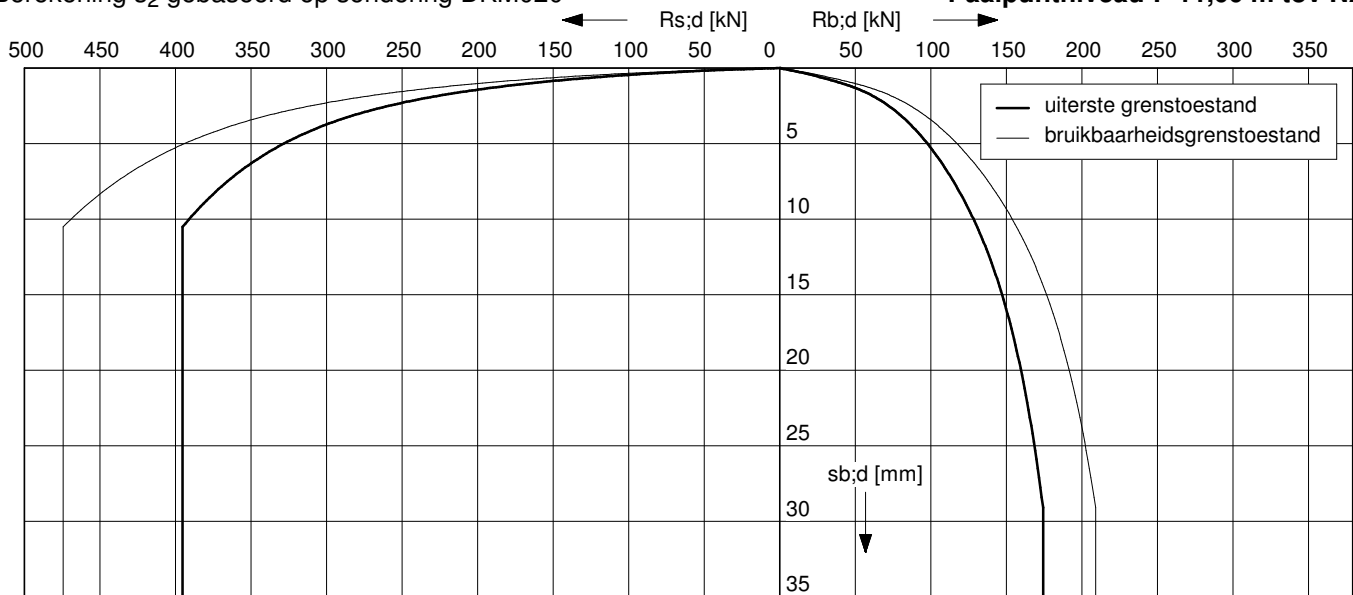
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM020

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM020

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m
Paalpuntniveau : -11,00 m tov NAP



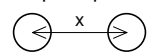
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
525	44	569	27,8	4,1	31,8	4,1	35,9	58	38
473	44	516	9,6	3,6	13,2	3,7	16,9	62	39
420	44	464	6,5	3,2	9,8	3,3	13,1	67	41
368	44	411	4,4	2,9	7,3	2,9	10,2	71	43
315	44	359	3,0	2,5	5,5	2,6	8,1	75	44
263	44	306	2,1	2,1	4,2	2,2	6,4	78	45
210	44	254	1,4	1,8	3,2	1,8	5,0	81	46
158	44	201	1,0	1,4	2,4	1,4	3,8	84	47
105	44	149	0,6	1,0	1,6	1,1	2,7	88	48
53	44	96	0,3	0,7	1,0	0,7	1,7	91	49

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
404	44	448	3,3	2,6	6,0	3,2	9,2	75	49
364	44	407	2,7	2,4	5,0	2,9	8,0	81	51
323	44	367	2,1	2,1	4,2	2,6	6,9	87	53
283	44	327	1,6	1,9	3,5	2,3	5,9	92	55
242	44	286	1,3	1,7	3,0	2,0	5,0	97	57
202	44	246	1,0	1,4	2,4	1,8	4,2	102	59
162	44	205	0,8	1,2	2,0	1,5	3,4	105	60
121	44	165	0,6	1,0	1,5	1,2	2,7	110	61
81	44	125	0,4	0,7	1,1	0,9	2,0	114	63
40	44	84	0,2	0,5	0,7	0,6	1,3	118	64

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	:	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	:	$k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

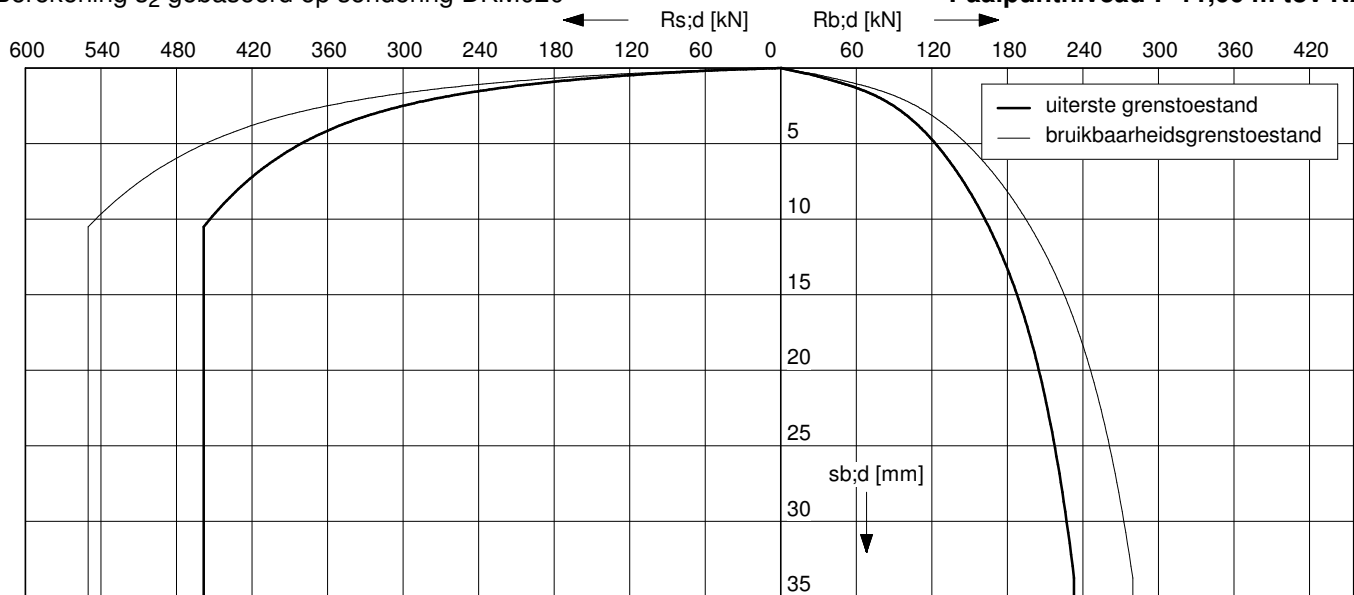
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM020

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM020

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -11,00 m tov NAP



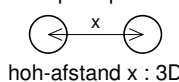
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
640	51	691	33,0	3,7	36,7	4,3	40,9	70	45
576	51	627	10,9	3,3	14,2	3,9	18,1	76	47
512	51	563	7,1	2,9	10,1	3,5	13,6	82	50
448	51	499	4,8	2,6	7,4	3,1	10,5	88	52
384	51	435	3,2	2,3	5,5	2,7	8,2	93	53
320	51	371	2,2	1,9	4,1	2,3	6,4	98	55
256	51	307	1,5	1,6	3,1	1,9	5,0	102	56
192	51	243	1,0	1,2	2,3	1,5	3,8	107	58
128	51	179	0,6	0,9	1,6	1,1	2,7	111	59
64	51	115	0,4	0,6	0,9	0,7	1,6	117	60

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
492	51	543	3,6	2,4	6,0	3,4	9,4	91	58
443	51	494	2,8	2,2	5,0	3,1	8,0	99	62
394	51	445	2,2	1,9	4,2	2,8	6,9	107	64
345	51	395	1,7	1,7	3,5	2,4	5,9	114	67
295	51	346	1,4	1,5	2,9	2,1	5,0	121	69
246	51	297	1,1	1,3	2,3	1,8	4,2	127	71
197	51	248	0,8	1,1	1,9	1,5	3,4	132	73
148	51	199	0,6	0,9	1,4	1,2	2,7	139	75
98	51	149	0,4	0,6	1,0	0,9	2,0	145	76
49	51	100	0,2	0,4	0,7	0,6	1,3	153	78

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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

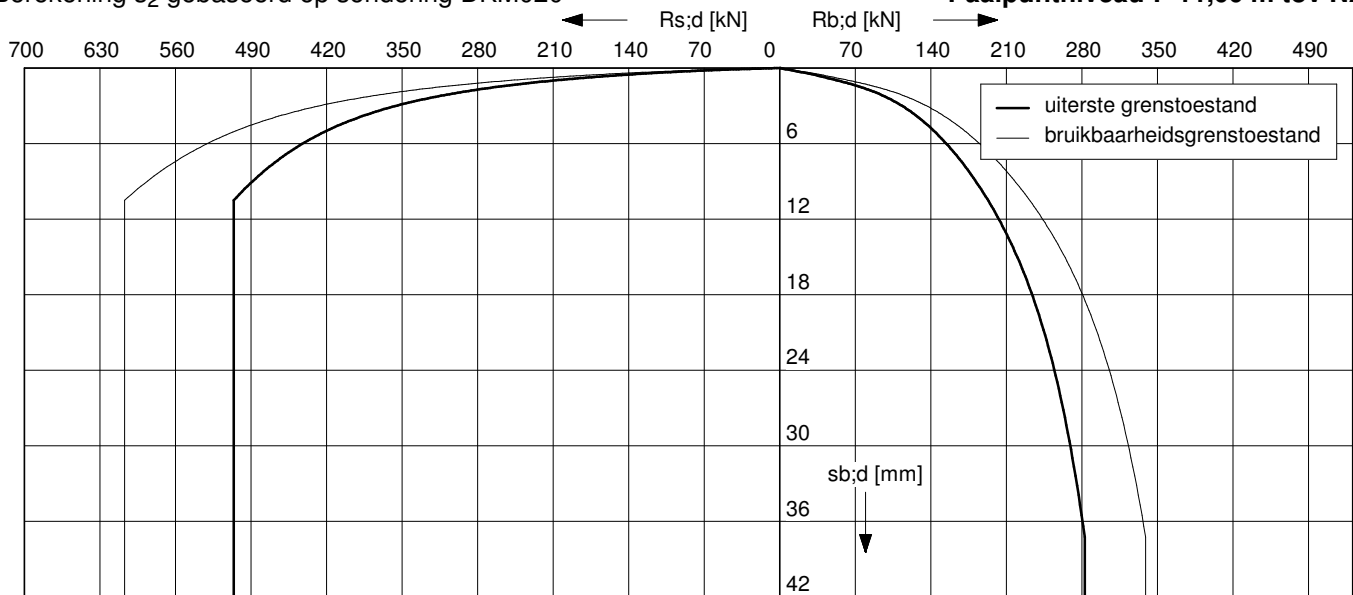
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM020

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM020

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m
Paalpuntniveau : -11,00 m tov NAP



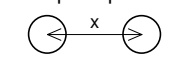
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d,netto}$ [kN]	$F_{nk,d}$ [kN]	$F_{c,d}$ [kN]	$s_{b,d}$ [mm]	$s_{el,d}$ [mm]	$s_{1,d}$ [mm]	$s_{2,d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v,d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,d}$ paal in groep [kN/mm]
732	56	788	36,4	3,5	39,9	4,4	44,3	78	50
658	56	715	12,8	3,1	15,9	4,0	19,9	86	53
585	56	641	7,7	2,8	10,4	3,6	14,0	94	56
512	56	568	5,1	2,4	7,5	3,2	10,7	100	58
439	56	495	3,4	2,1	5,5	2,8	8,3	106	60
366	56	422	2,3	1,8	4,1	2,4	6,5	113	62
293	56	349	1,6	1,5	3,1	2,0	5,0	118	64
219	56	276	1,1	1,2	2,2	1,5	3,8	126	66
146	56	202	0,7	0,8	1,5	1,1	2,6	132	67
73	56	129	0,4	0,5	0,9	0,7	1,6	136	68

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
563	56	619	3,8	2,2	6,1	3,5	9,5	102	65
507	56	563	3,0	2,0	5,0	3,2	8,2	112	69
450	56	506	2,3	1,8	4,2	2,8	7,0	122	72
394	56	450	1,8	1,6	3,4	2,5	6,0	131	75
338	56	394	1,4	1,4	2,9	2,2	5,1	138	78
281	56	337	1,1	1,2	2,3	1,9	4,2	146	80
225	56	281	0,8	1,0	1,8	1,6	3,4	154	83
169	56	225	0,6	0,8	1,4	1,3	2,6	164	85
113	56	169	0,4	0,6	1,0	0,9	1,9	172	87
56	56	112	0,2	0,4	0,6	0,6	1,3	177	89

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk,d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

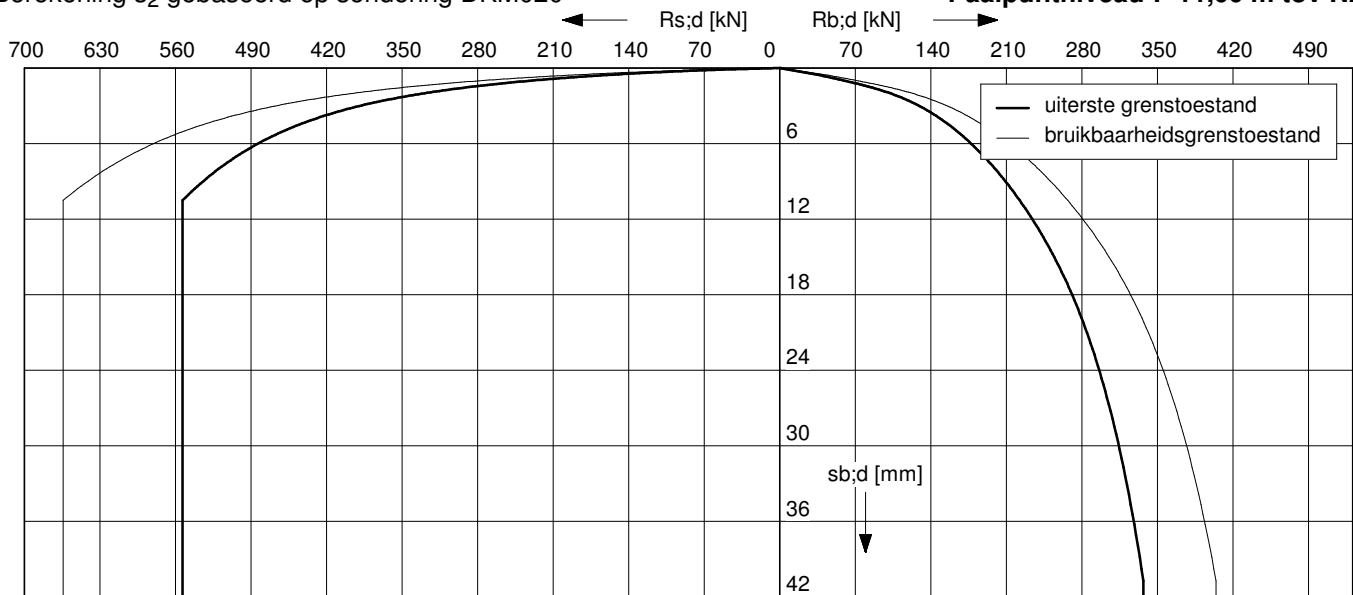
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM020

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM020

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m
Paalpuntniveau : -11,00 m tov NAP



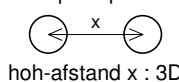
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
828	61	890	39,8	3,3	43,1	4,7	47,8	87	54
745	61	807	14,7	3,0	17,7	4,2	21,9	96	58
662	61	724	8,1	2,6	10,7	3,8	14,5	106	61
580	61	641	5,4	2,3	7,7	3,4	11,1	114	64
497	61	558	3,6	2,0	5,6	2,9	8,5	121	66
414	61	475	2,4	1,7	4,1	2,5	6,6	129	68
331	61	392	1,7	1,4	3,1	2,1	5,1	135	70
248	61	310	1,1	1,1	2,2	1,6	3,8	143	72
165	61	227	0,7	0,8	1,5	1,2	2,7	150	74
82	61	144	0,4	0,5	0,9	0,8	1,6	159	76

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
637	61	698	4,1	2,1	6,2	3,7	9,9	113	71
573	61	635	3,1	1,9	5,1	3,3	8,4	125	75
510	61	571	2,4	1,7	4,1	3,0	7,1	138	80
446	61	507	1,9	1,5	3,4	2,7	6,1	148	83
382	61	444	1,5	1,3	2,8	2,3	5,2	157	86
319	61	380	1,1	1,1	2,3	2,0	4,3	167	89
255	61	316	0,9	0,9	1,8	1,7	3,5	176	91
191	61	252	0,6	0,7	1,4	1,3	2,7	186	94
127	61	189	0,4	0,6	1,0	1,0	2,0	195	96
64	61	125	0,2	0,4	0,6	0,7	1,3	206	99

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	:	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	:	$k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

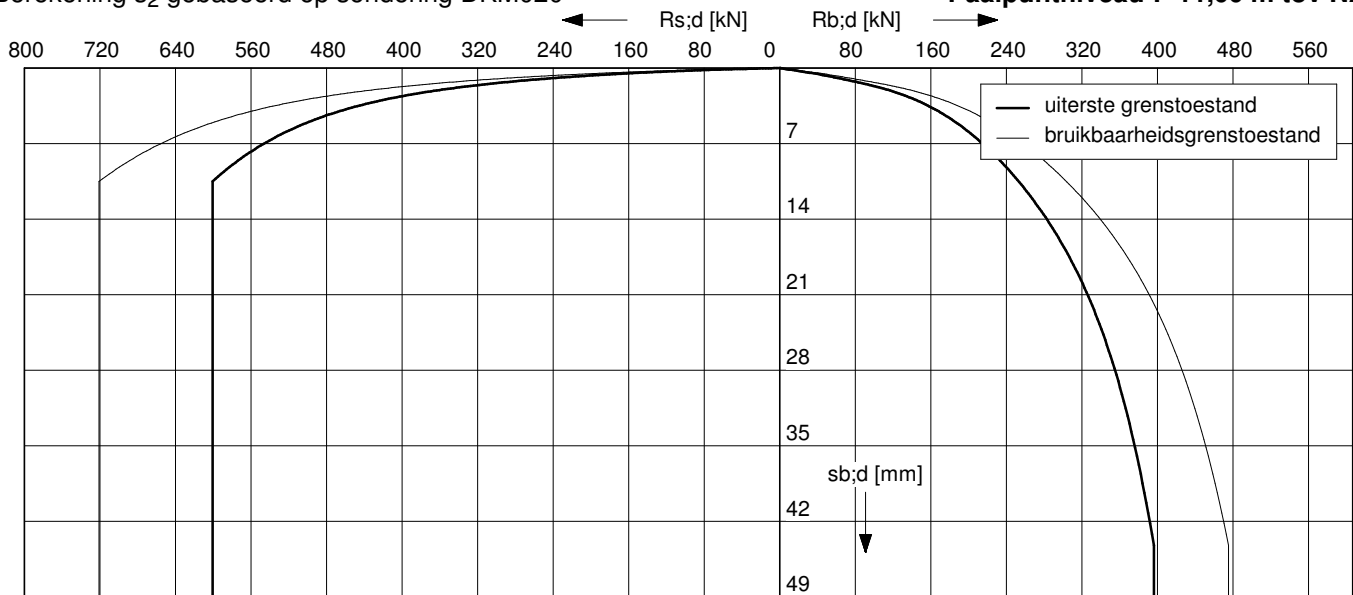
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM020

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM020

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m
Paalpuntniveau : -11,00 m tov NAP



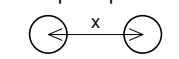
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
929	67	996	43,2	3,2	46,4	5,0	51,4	96	59
836	67	903	16,9	2,8	19,7	4,6	24,3	106	63
744	67	810	8,6	2,5	11,1	4,1	15,2	117	66
651	67	717	5,7	2,2	7,9	3,6	11,5	126	69
558	67	624	3,8	1,9	5,7	3,1	8,9	136	72
465	67	531	2,6	1,6	4,2	2,7	6,9	143	74
372	67	439	1,7	1,3	3,1	2,2	5,3	152	76
279	67	346	1,2	1,0	2,2	1,7	3,9	162	79
186	67	253	0,7	0,8	1,5	1,3	2,7	171	81
93	67	160	0,4	0,5	0,8	0,8	1,6	179	82

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
715	67	782	4,2	2,0	6,3	3,9	10,2	125	77
643	67	710	3,3	1,8	5,1	3,6	8,7	138	82
572	67	639	2,6	1,6	4,2	3,2	7,4	152	86
500	67	567	2,0	1,5	3,5	2,9	6,3	164	90
429	67	496	1,6	1,3	2,8	2,5	5,3	176	93
357	67	424	1,2	1,1	2,3	2,1	4,4	186	96
286	67	353	0,9	0,9	1,8	1,8	3,6	198	99
214	67	281	0,6	0,7	1,3	1,4	2,8	210	102
143	67	210	0,4	0,5	0,9	1,1	2,0	222	105
71	67	138	0,3	0,3	0,6	0,7	1,3	233	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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

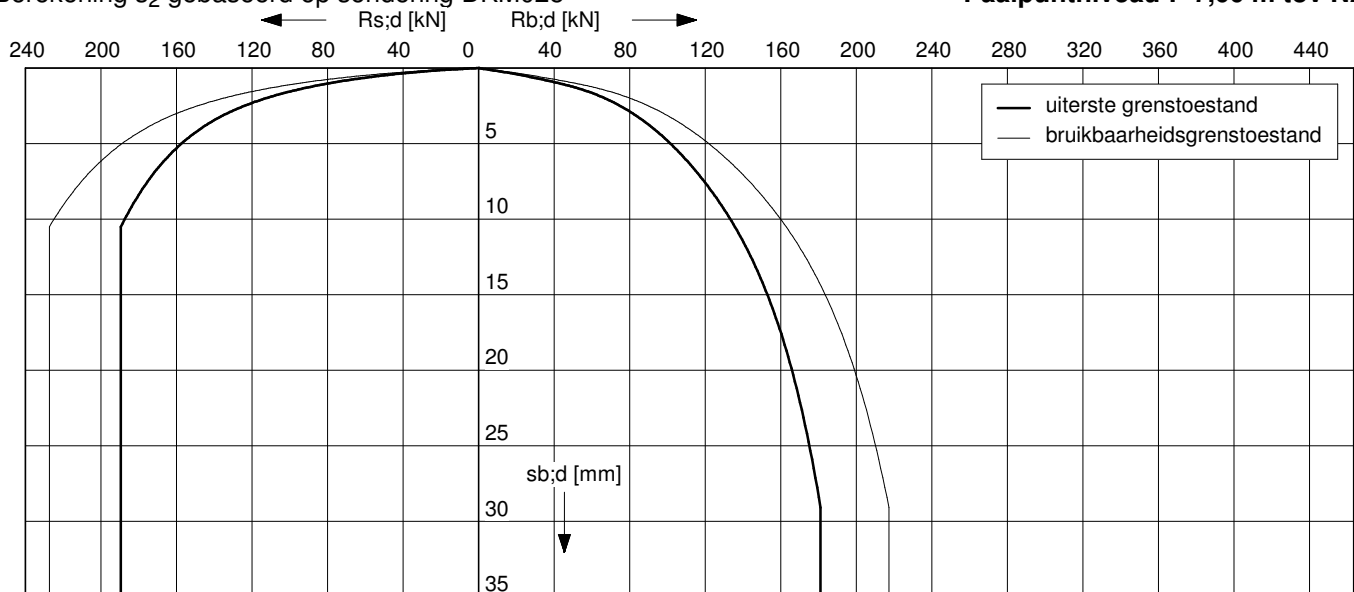
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM025

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM025

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -7,00 m tov NAP



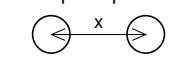
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
327	43	370	28,4	2,0	30,4	3,8	34,2	41	26
294	43	337	13,4	1,8	15,2	3,5	18,7	46	28
261	43	305	8,3	1,6	9,9	3,1	13,0	51	30
229	43	272	5,8	1,5	7,2	2,8	10,0	55	32
196	43	239	4,0	1,3	5,3	2,5	7,7	60	33
163	43	207	2,7	1,1	3,8	2,1	5,9	64	34
131	43	174	1,8	0,9	2,8	1,8	4,5	69	36
98	43	141	1,3	0,7	2,0	1,5	3,5	72	37
65	43	108	0,8	0,6	1,4	1,1	2,5	76	38
32	43	76	0,5	0,4	0,9	0,8	1,7	81	39

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
251	43	295	4,2	1,3	5,6	3,0	8,6	53	34
226	43	270	3,3	1,2	4,6	2,8	7,3	59	37
201	43	244	2,6	1,1	3,7	2,5	6,2	66	39
176	43	219	2,1	1,0	3,1	2,3	5,3	72	41
151	43	194	1,6	0,9	2,5	2,0	4,5	78	43
126	43	169	1,3	0,8	2,0	1,7	3,8	83	45
101	43	144	1,0	0,6	1,6	1,5	3,1	89	46
75	43	119	0,7	0,5	1,3	1,2	2,5	94	48
50	43	94	0,5	0,4	0,9	1,0	1,9	99	49
25	43	68	0,4	0,3	0,7	0,7	1,4	105	50

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	:	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	:	$k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

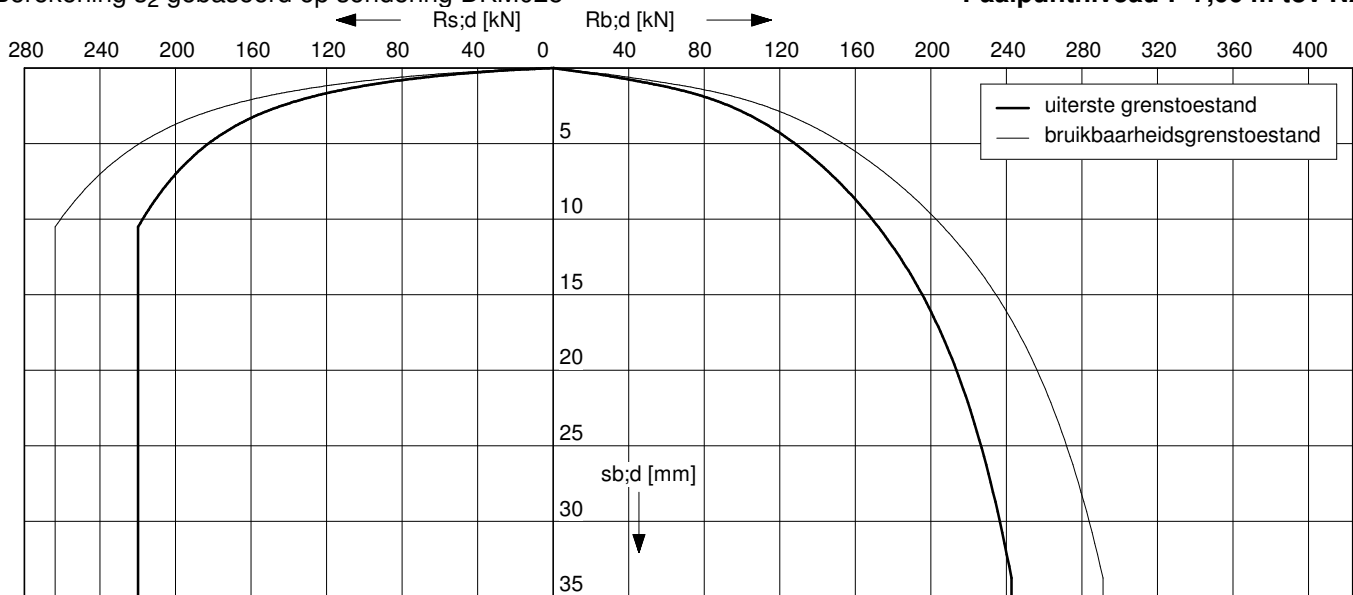
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM025

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM025

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Paalpuntniveau : -7,00 m tov NAP



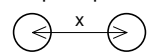
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
412	50	462	33,0	1,9	34,8	4,1	38,9	47	31
371	50	421	16,1	1,7	17,8	3,7	21,5	54	33
329	50	380	9,4	1,5	10,9	3,3	14,2	60	36
288	50	338	6,4	1,3	7,8	3,0	10,8	66	38
247	50	297	4,4	1,2	5,6	2,6	8,2	72	39
206	50	256	2,9	1,0	3,9	2,2	6,2	77	41
165	50	215	2,0	0,9	2,9	1,9	4,7	83	43
123	50	174	1,4	0,7	2,1	1,5	3,6	87	44
82	50	132	0,9	0,5	1,4	1,2	2,6	93	45
41	50	91	0,5	0,4	0,9	0,8	1,7	100	47

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
317	50	367	4,7	1,2	6,0	3,2	9,2	62	40
285	50	335	3,7	1,1	4,8	2,9	7,8	70	43
253	50	304	2,9	1,0	3,9	2,7	6,6	78	46
222	50	272	2,2	0,9	3,2	2,4	5,6	86	49
190	50	240	1,8	0,8	2,6	2,1	4,7	93	51
158	50	209	1,4	0,7	2,1	1,8	3,9	100	53
127	50	177	1,1	0,6	1,6	1,6	3,2	108	55
95	50	145	0,8	0,5	1,3	1,3	2,6	113	57
63	50	114	0,6	0,4	0,9	1,0	1,9	121	59
32	50	82	0,4	0,3	0,6	0,7	1,3	130	61

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

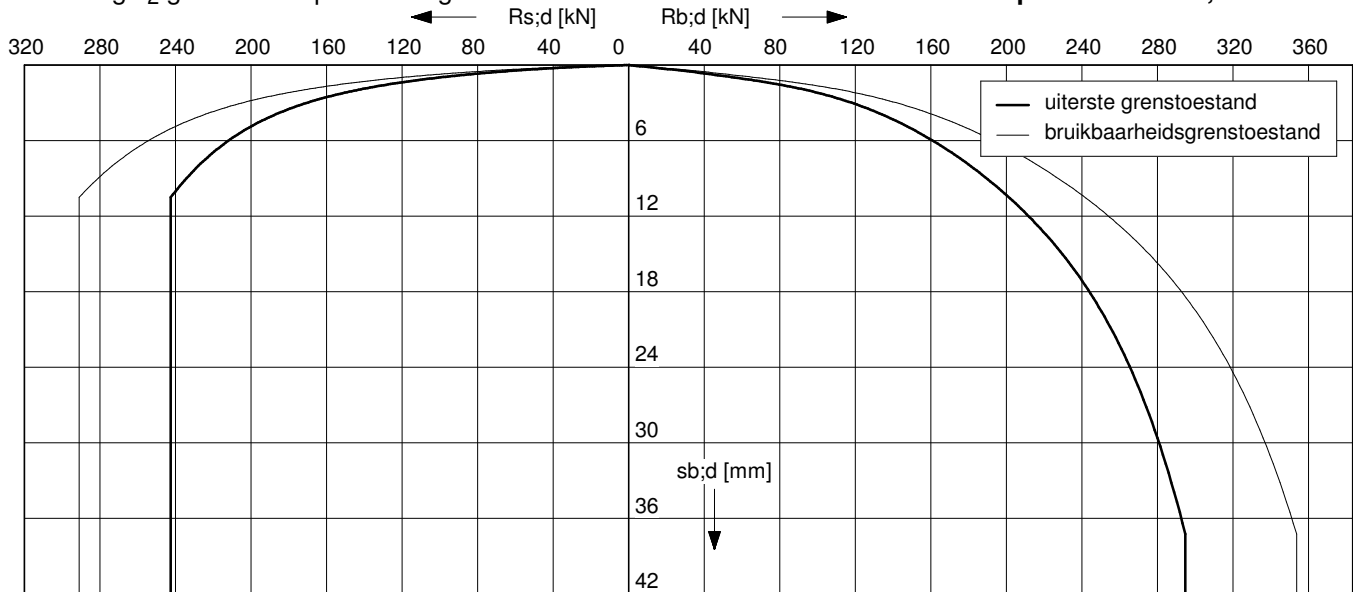
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM025

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM025

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Paalpuntniveau : -7,00 m tov NAP



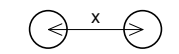
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
481	55	537	36,4	1,8	38,2	4,2	42,3	52	34
433	55	489	18,2	1,6	19,8	3,8	23,6	59	37
385	55	440	10,2	1,5	11,6	3,4	15,1	67	40
337	55	392	7,0	1,3	8,2	3,1	11,3	74	42
289	55	344	4,7	1,1	5,8	2,7	8,5	81	44
240	55	296	3,1	1,0	4,1	2,3	6,4	88	47
192	55	248	2,1	0,8	2,9	1,9	4,9	93	48
144	55	200	1,4	0,6	2,1	1,6	3,6	100	50
96	55	151	0,9	0,5	1,4	1,2	2,6	107	51
48	55	103	0,6	0,3	0,9	0,8	1,7	115	53

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
370	55	426	5,1	1,2	6,3	3,3	9,6	68	44
333	55	389	4,0	1,1	5,1	3,0	8,1	77	48
296	55	352	3,1	1,0	4,0	2,7	6,8	87	52
259	55	315	2,4	0,9	3,3	2,5	5,7	97	55
222	55	278	1,9	0,8	2,6	2,2	4,8	105	58
185	55	241	1,4	0,7	2,1	1,9	4,0	115	60
148	55	204	1,1	0,6	1,7	1,6	3,3	121	62
111	55	167	0,8	0,5	1,3	1,3	2,6	130	64
74	55	130	0,6	0,4	0,9	1,0	1,9	139	67
37	55	93	0,4	0,2	0,6	0,7	1,3	149	69

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

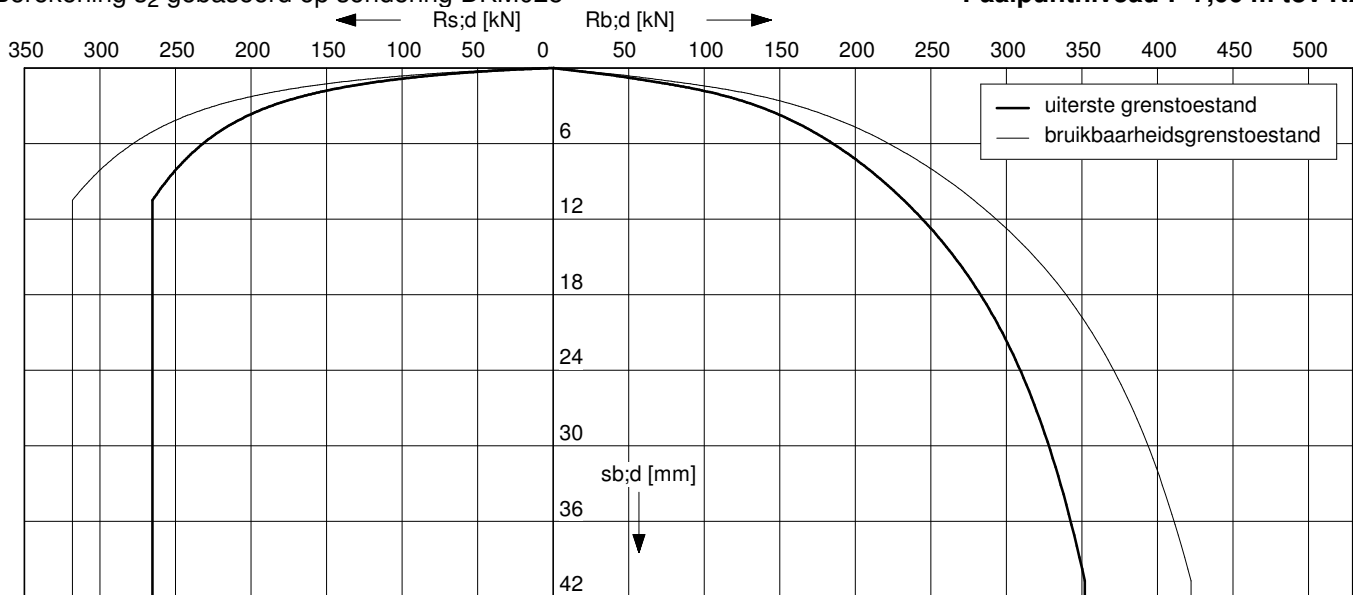
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM025

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM025

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -7,00 m tov NAP



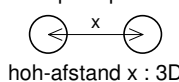
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d,netto}$ [kN]	$F_{nk,d}$ [kN]	$F_{c,d}$ [kN]	$s_{b,d}$ [mm]	$s_{el,d}$ [mm]	$s_{1,d}$ [mm]	$s_{2,d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v,d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,d}$ paal in groep [kN/mm]
556	61	617	39,8	1,7	41,5	4,1	45,6	56	38
500	61	561	20,2	1,6	21,8	3,7	25,5	64	41
445	61	505	11,4	1,4	12,8	3,4	16,1	74	45
389	61	450	7,4	1,2	8,7	3,0	11,7	82	48
334	61	394	5,1	1,1	6,2	2,6	8,8	90	51
278	61	339	3,4	0,9	4,3	2,3	6,5	98	53
223	61	283	2,3	0,8	3,1	1,9	4,9	105	55
167	61	228	1,5	0,6	2,1	1,5	3,7	113	57
111	61	172	1,0	0,5	1,5	1,1	2,6	119	59
56	61	117	0,6	0,3	0,9	0,8	1,7	130	61

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
428	61	488	5,5	1,1	6,7	3,2	9,9	73	49
385	61	446	4,3	1,0	5,3	3,0	8,3	84	54
342	61	403	3,3	0,9	4,2	2,7	6,9	96	58
299	61	360	2,5	0,8	3,4	2,4	5,8	106	62
257	61	317	2,0	0,7	2,7	2,1	4,8	117	66
214	61	274	1,5	0,6	2,2	1,8	4,0	127	69
171	61	232	1,2	0,5	1,7	1,5	3,2	137	72
128	61	189	0,9	0,4	1,3	1,3	2,5	146	74
86	61	146	0,6	0,3	0,9	1,0	1,9	155	76
43	61	103	0,4	0,2	0,6	0,7	1,3	169	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	:	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	:	$k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

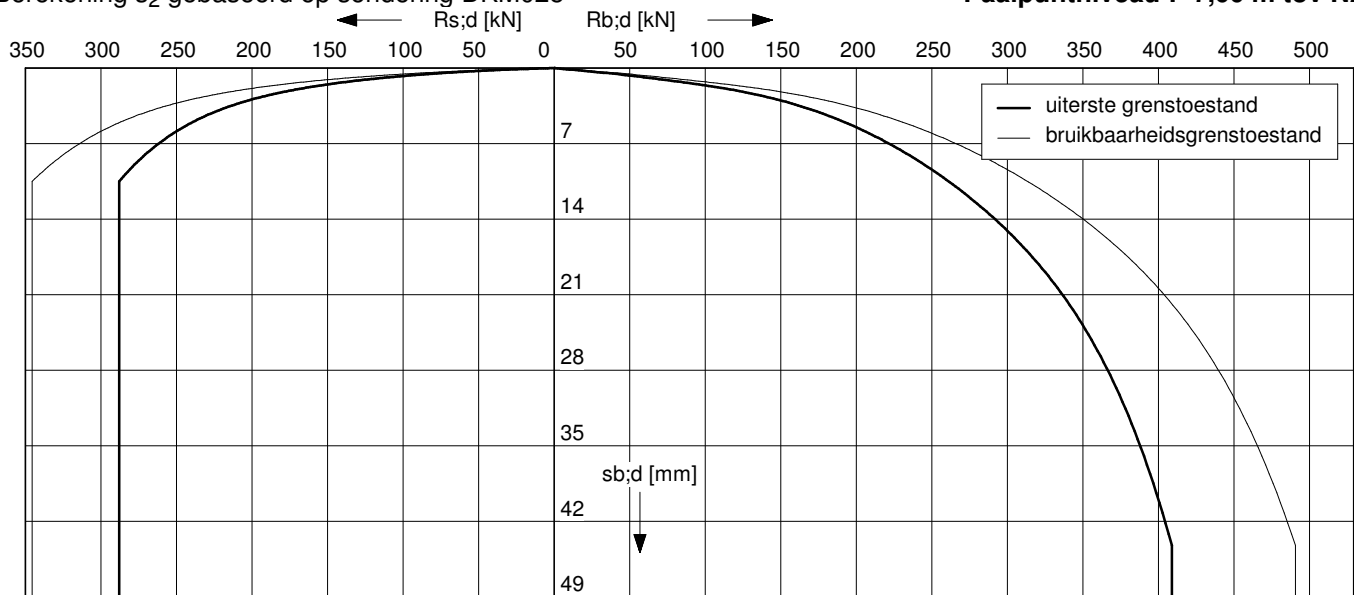
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM025

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM025

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -7,00 m tov NAP



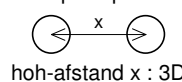
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
630	66	696	43,2	1,7	44,8	4,0	48,9	60	41
567	66	633	22,8	1,5	24,3	3,7	28,0	70	46
504	66	570	12,8	1,3	14,2	3,3	17,5	80	50
441	66	507	8,1	1,2	9,3	2,9	12,2	89	53
378	66	444	5,4	1,0	6,4	2,6	9,0	98	56
315	66	381	3,6	0,9	4,4	2,2	6,7	107	59
252	66	318	2,4	0,7	3,1	1,8	5,0	115	62
189	66	255	1,6	0,6	2,2	1,5	3,7	123	64
126	66	192	1,0	0,4	1,5	1,1	2,6	134	67
63	66	129	0,6	0,3	0,9	0,7	1,6	144	69

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
485	66	551	5,9	1,1	7,0	3,2	10,2	79	54
436	66	502	4,6	1,0	5,6	2,9	8,5	90	59
388	66	454	3,5	0,9	4,4	2,6	7,0	104	65
339	66	405	2,7	0,8	3,5	2,4	5,9	116	69
291	66	357	2,1	0,7	2,8	2,1	4,9	127	73
242	66	308	1,6	0,6	2,2	1,8	4,0	139	77
194	66	260	1,2	0,5	1,7	1,5	3,2	150	80
145	66	211	0,9	0,4	1,3	1,2	2,5	160	83
97	66	163	0,6	0,3	0,9	0,9	1,9	174	87
48	66	114	0,4	0,2	0,6	0,7	1,3	188	90

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	:	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	:	$k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

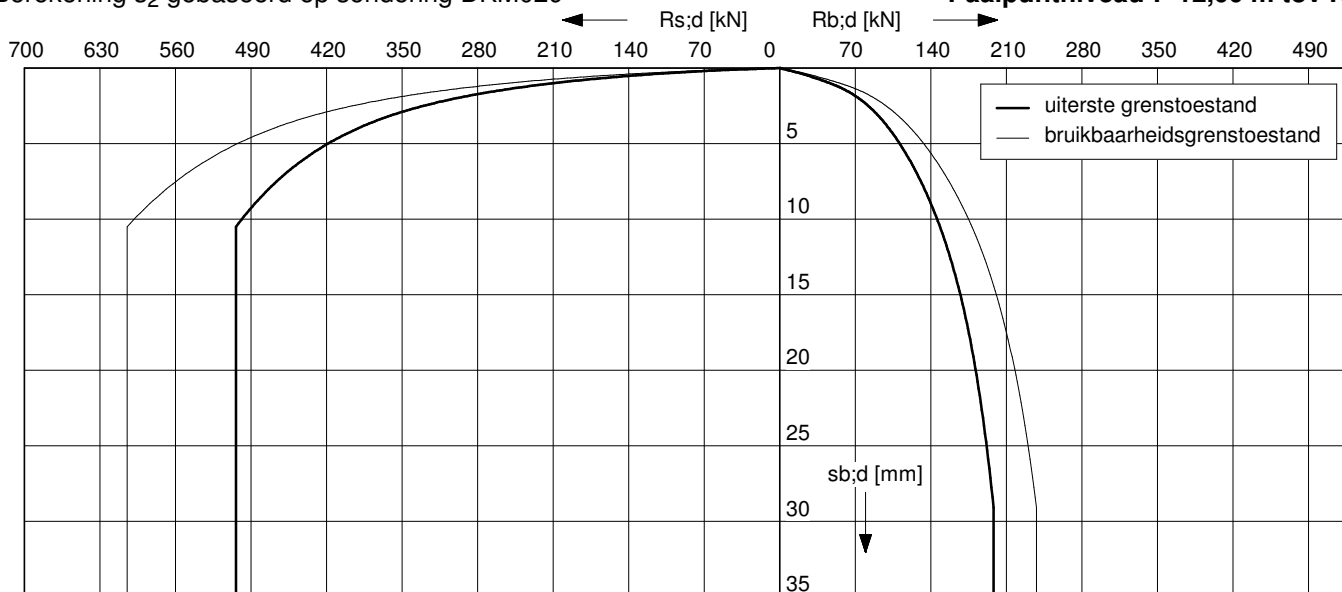
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM029

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM029

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



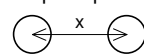
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
656	46	702	28,4	5,3	33,7	5,8	39,6	63	37
590	46	636	9,4	4,7	14,1	5,3	19,4	68	39
525	46	570	6,3	4,2	10,5	4,8	15,3	72	40
459	46	505	4,2	3,7	8,0	4,2	12,2	76	42
394	46	439	2,9	3,2	6,1	3,7	9,8	79	43
328	46	374	2,0	2,7	4,8	3,1	7,9	82	43
262	46	308	1,4	2,3	3,6	2,6	6,2	85	44
197	46	243	0,9	1,8	2,7	2,0	4,7	88	45
131	46	177	0,6	1,3	1,9	1,5	3,3	92	46
66	46	112	0,3	0,8	1,1	0,9	2,0	95	47

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
504	46	550	3,3	3,4	6,7	4,6	11,3	82	49
454	46	500	2,6	3,1	5,7	4,2	9,8	88	51
404	46	449	2,0	2,8	4,8	3,7	8,5	94	53
353	46	399	1,6	2,5	4,1	3,3	7,4	98	54
303	46	348	1,2	2,2	3,4	2,9	6,3	103	55
252	46	298	1,0	1,8	2,8	2,5	5,3	107	57
202	46	248	0,7	1,5	2,2	2,1	4,3	111	58
151	46	197	0,5	1,2	1,7	1,6	3,4	115	59
101	46	147	0,3	0,9	1,2	1,2	2,4	120	60
50	46	96	0,2	0,6	0,8	0,8	1,6	123	61

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

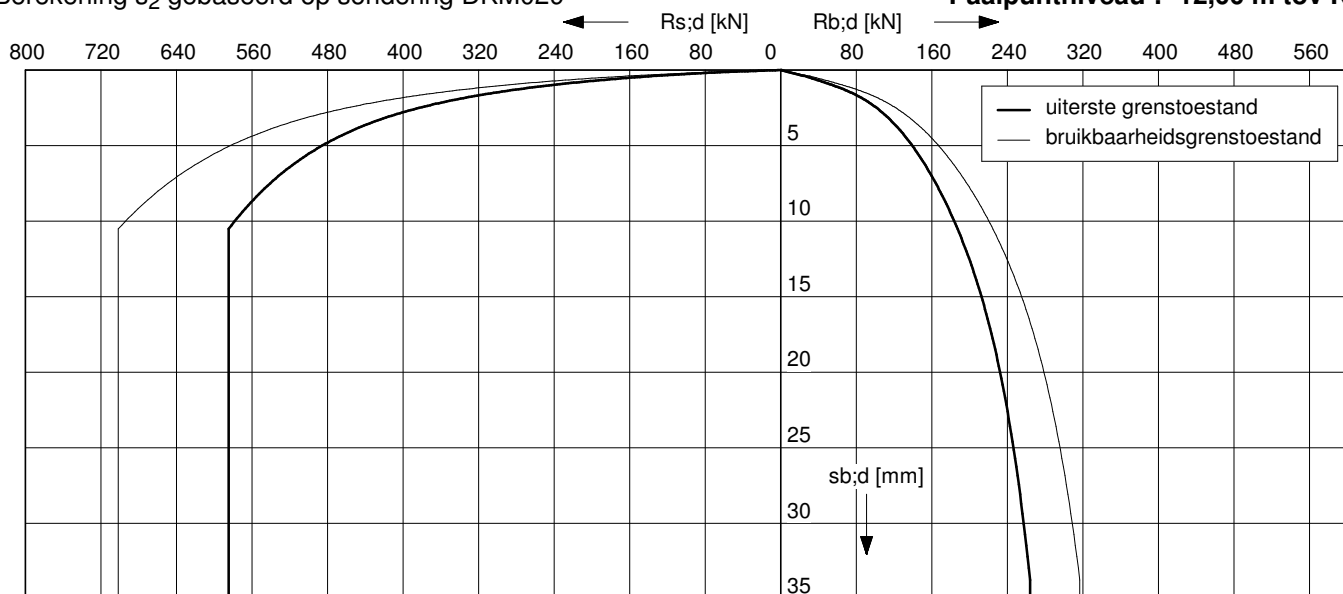
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM029

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM029

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m

Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



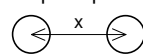
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
795	53	848	33,0	4,8	37,8	5,9	43,6	78	46
715	53	768	10,3	4,3	14,5	5,3	19,9	84	48
636	53	689	6,9	3,8	10,7	4,8	15,4	90	50
556	53	609	4,6	3,4	8,0	4,2	12,2	95	51
477	53	530	3,1	2,9	6,0	3,7	9,7	99	53
397	53	450	2,1	2,5	4,6	3,1	7,7	104	54
318	53	371	1,4	2,0	3,5	2,6	6,0	109	55
238	53	291	1,0	1,6	2,6	2,0	4,6	112	56
159	53	212	0,6	1,1	1,7	1,5	3,2	117	57
79	53	132	0,3	0,7	1,0	0,9	1,9	121	58

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
611	53	664	3,5	3,1	6,6	4,6	11,2	101	59
550	53	603	2,7	2,8	5,5	4,2	9,7	110	62
489	53	542	2,1	2,5	4,6	3,8	8,4	117	65
428	53	481	1,7	2,2	3,9	3,3	7,2	124	67
367	53	420	1,3	1,9	3,2	2,9	6,2	129	68
306	53	359	1,0	1,6	2,7	2,5	5,1	135	70
245	53	298	0,7	1,4	2,1	2,1	4,2	142	72
183	53	236	0,5	1,1	1,6	1,6	3,3	146	73
122	53	175	0,4	0,8	1,2	1,2	2,4	152	74
61	53	114	0,2	0,5	0,7	0,8	1,5	158	75

Toelichting

Paalbelasting	:	F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	:	$F_{nk;d}$	[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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

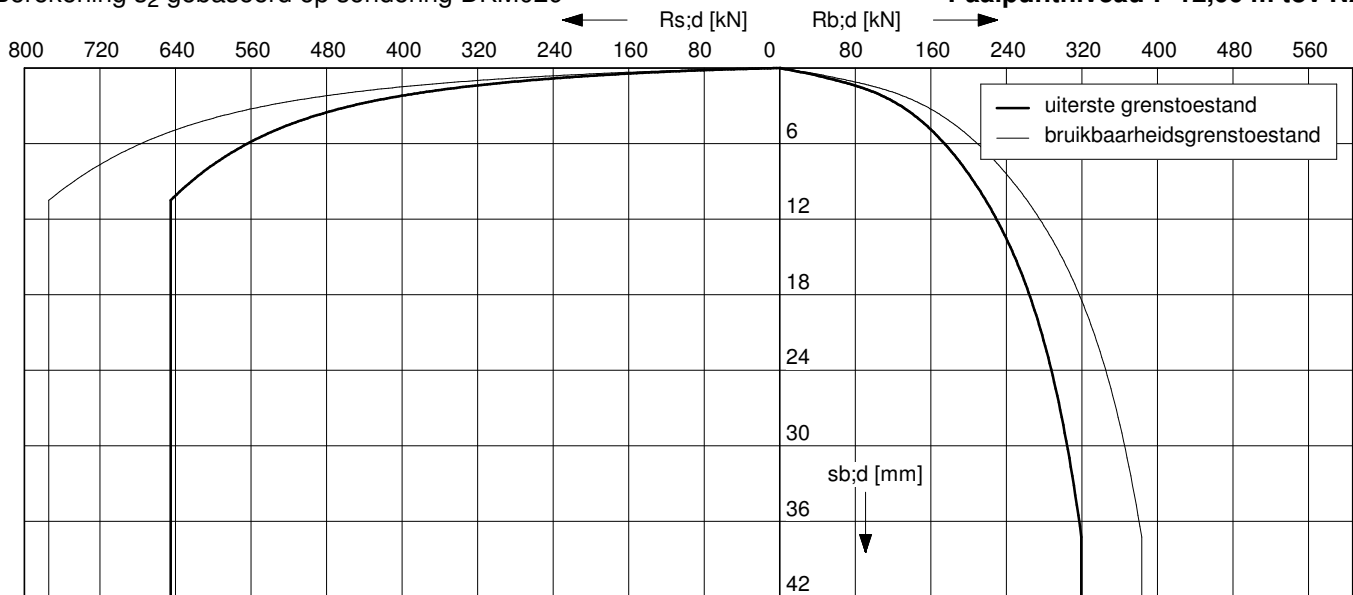
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM029

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM029

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m
Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



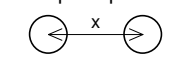
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
905	59	964	36,4	4,5	40,9	6,2	47,1	89	51
815	59	873	11,8	4,0	15,9	5,6	21,4	96	53
724	59	783	7,3	3,6	10,8	5,0	15,8	104	56
634	59	692	4,9	3,1	8,0	4,4	12,4	110	58
543	59	602	3,2	2,7	6,0	3,8	9,8	116	59
453	59	511	2,2	2,3	4,5	3,3	7,8	121	60
362	59	421	1,5	1,9	3,4	2,7	6,1	127	62
272	59	330	1,0	1,5	2,5	2,1	4,6	133	63
181	59	240	0,6	1,1	1,7	1,5	3,2	137	64
91	59	149	0,3	0,7	1,0	1,0	1,9	144	66

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
696	59	755	3,7	2,9	6,6	4,8	11,4	115	66
627	59	685	2,9	2,6	5,5	4,4	9,9	125	69
557	59	616	2,2	2,3	4,6	3,9	8,5	135	72
487	59	546	1,7	2,1	3,8	3,5	7,3	143	75
418	59	476	1,4	1,8	3,2	3,0	6,2	151	77
348	59	407	1,1	1,5	2,6	2,6	5,2	157	78
279	59	337	0,8	1,3	2,0	2,2	4,2	165	80
209	59	267	0,6	1,0	1,6	1,7	3,3	172	82
139	59	198	0,4	0,7	1,1	1,3	2,4	179	83
70	59	128	0,2	0,5	0,7	0,8	1,5	187	85

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

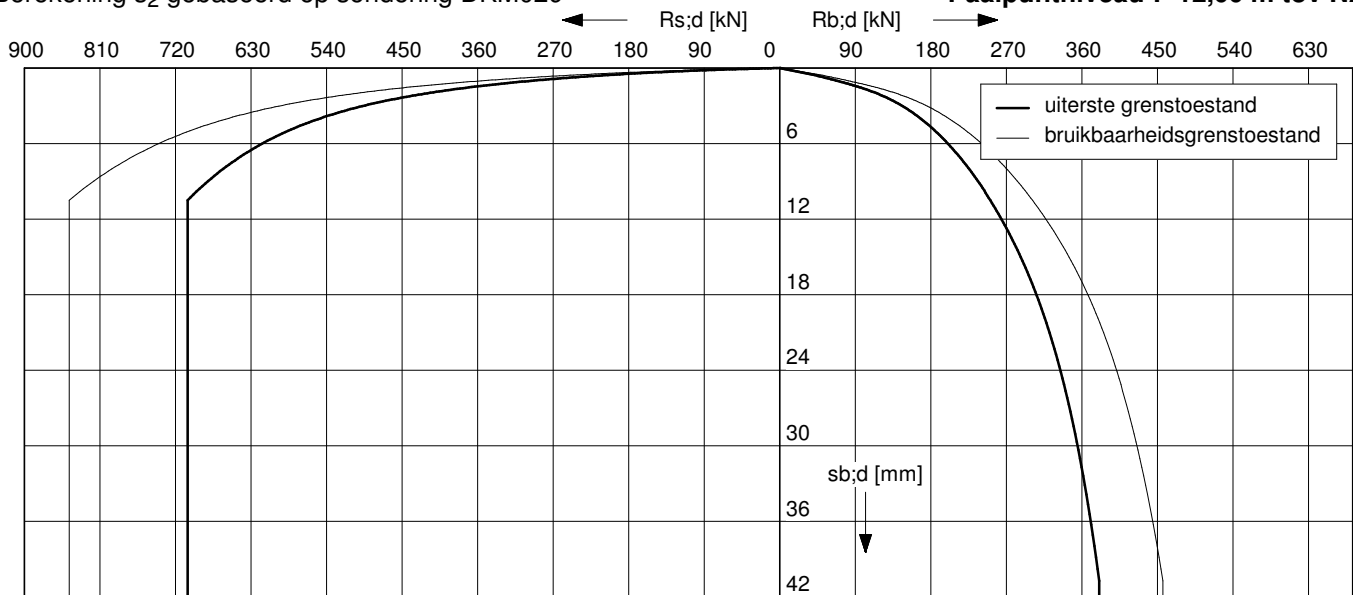
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM029

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM029

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m
Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



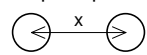
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1021	64	1085	39,8	4,3	44,1	6,6	50,6	99	56
919	64	983	13,4	3,8	17,3	6,0	23,2	109	59
817	64	881	7,7	3,4	11,0	5,3	16,4	117	61
715	64	779	5,1	3,0	8,1	4,7	12,8	125	63
613	64	677	3,4	2,6	6,0	4,1	10,1	132	65
511	64	575	2,3	2,2	4,5	3,5	8,0	139	66
408	64	472	1,6	1,8	3,3	2,9	6,2	145	68
306	64	370	1,1	1,4	2,4	2,2	4,7	153	69
204	64	268	0,6	1,0	1,6	1,6	3,3	159	71
102	64	166	0,3	0,6	0,9	1,0	1,9	168	72

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
785	64	849	3,8	2,7	6,6	5,1	11,7	129	73
707	64	771	3,0	2,5	5,5	4,7	10,1	141	76
628	64	692	2,3	2,2	4,5	4,2	8,7	152	79
550	64	614	1,8	2,0	3,8	3,7	7,5	162	82
471	64	535	1,4	1,7	3,1	3,2	6,4	172	84
393	64	457	1,1	1,4	2,5	2,8	5,3	180	86
314	64	378	0,8	1,2	2,0	2,3	4,3	189	88
236	64	300	0,6	0,9	1,5	1,8	3,3	198	90
157	64	221	0,4	0,7	1,1	1,3	2,4	207	92
79	64	143	0,2	0,4	0,7	0,9	1,5	219	94

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

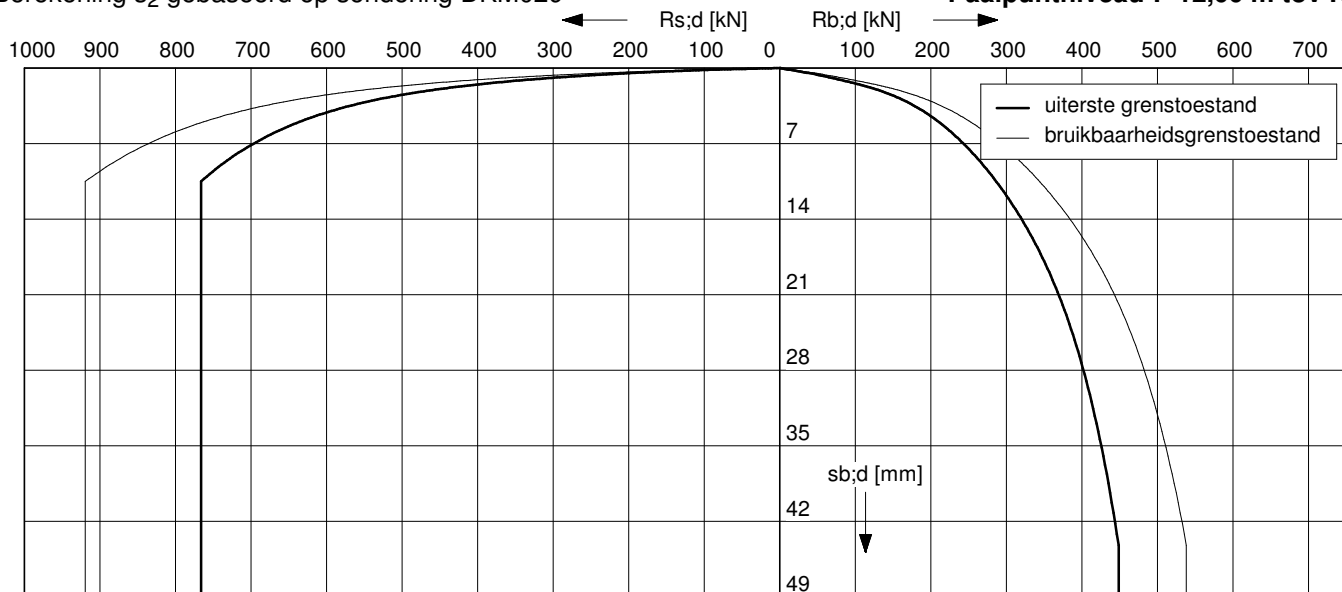
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM029

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM029

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -12,00 m tov NAP



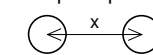
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
1144	69	1214	43,2	4,1	47,3	7,0	54,3	110	60
1030	69	1099	15,4	3,6	19,1	6,3	25,4	121	63
915	69	985	8,2	3,2	11,4	5,7	17,1	131	66
801	69	870	5,4	2,8	8,2	5,0	13,2	140	68
686	69	756	3,6	2,4	6,0	4,4	10,4	148	70
572	69	641	2,4	2,1	4,5	3,7	8,2	156	72
457	69	527	1,6	1,7	3,3	3,0	6,4	166	74
343	69	412	1,1	1,3	2,4	2,4	4,8	173	75
228	69	298	0,7	0,9	1,6	1,7	3,3	181	77
114	69	183	0,3	0,6	0,9	1,1	2,0	191	79

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
880	69	950	4,1	2,6	6,7	5,5	12,1	142	78
792	69	862	3,1	2,4	5,5	5,0	10,5	157	82
704	69	774	2,4	2,1	4,5	4,5	9,0	170	86
616	69	686	1,9	1,9	3,8	3,9	7,7	182	89
528	69	598	1,5	1,6	3,1	3,4	6,5	193	91
440	69	510	1,1	1,4	2,5	2,9	5,4	203	94
352	69	422	0,8	1,1	2,0	2,4	4,4	215	96
264	69	334	0,6	0,9	1,5	1,9	3,4	225	98
176	69	246	0,4	0,7	1,0	1,4	2,5	236	100
88	69	157	0,2	0,4	0,6	0,9	1,5	249	102

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

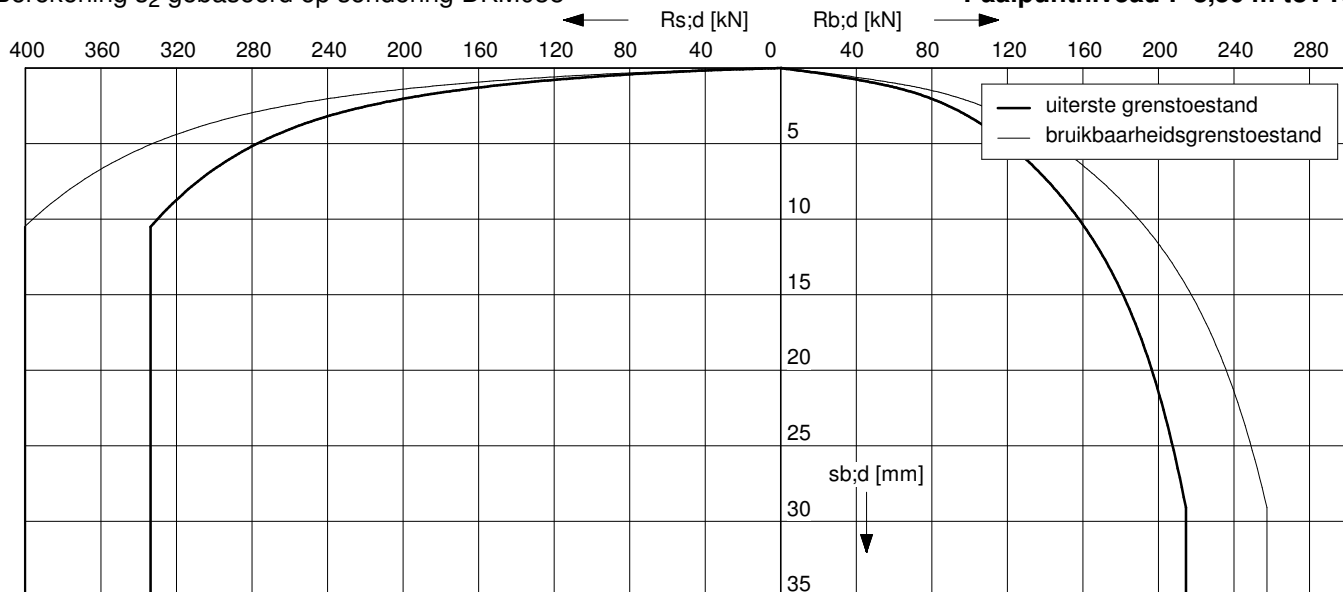
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM038

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM038

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -8,50 m tov NAP



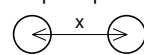
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
504	43	548	28,4	3,3	31,7	5,8	37,6	57	32
454	43	497	10,9	3,0	13,9	5,3	19,2	62	33
403	43	447	7,2	2,7	9,8	4,8	14,6	68	35
353	43	396	4,9	2,4	7,2	4,2	11,5	72	36
302	43	346	3,3	2,0	5,4	3,7	9,0	77	37
252	43	295	2,3	1,7	4,0	3,1	7,2	81	38
201	43	245	1,6	1,4	3,0	2,6	5,6	85	39
151	43	194	1,0	1,1	2,2	2,1	4,3	88	40
100	43	144	0,7	0,8	1,5	1,5	3,0	92	41
50	43	93	0,4	0,5	0,9	1,0	1,9	97	41

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
388	43	431	3,7	2,2	5,9	4,6	10,4	74	41
349	43	393	2,9	2,0	4,8	4,2	9,0	81	44
310	43	354	2,2	1,8	4,0	3,8	7,8	88	45
272	43	315	1,8	1,6	3,3	3,4	6,7	94	47
233	43	276	1,4	1,4	2,8	2,9	5,7	100	48
194	43	237	1,1	1,2	2,3	2,5	4,8	105	50
155	43	199	0,8	1,0	1,8	2,1	3,9	111	51
116	43	160	0,6	0,8	1,4	1,7	3,1	115	52
78	43	121	0,4	0,6	1,0	1,3	2,3	120	53
39	43	82	0,3	0,4	0,7	0,9	1,5	126	54

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

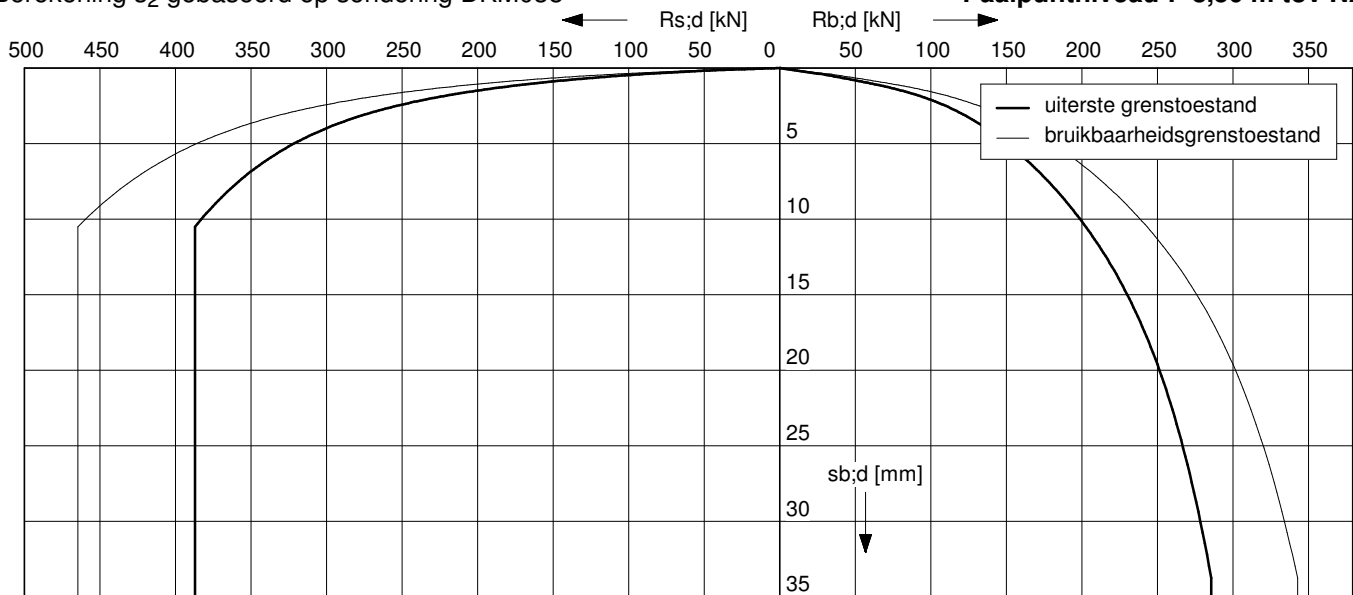
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM038

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM038

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -8,50 m tov NAP



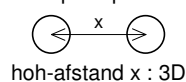
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
622	50	672	33,0	3,1	36,0	5,6	41,6	68	39
559	50	610	13,4	2,7	16,1	5,1	21,2	75	41
497	50	548	8,0	2,4	10,5	4,6	15,0	82	43
435	50	485	5,4	2,2	7,6	4,0	11,6	89	45
373	50	423	3,6	1,9	5,5	3,5	9,0	95	47
311	50	361	2,5	1,6	4,1	3,0	7,1	100	48
248	50	299	1,7	1,3	3,0	2,5	5,5	106	49
186	50	237	1,1	1,0	2,2	2,0	4,1	111	50
124	50	174	0,7	0,8	1,5	1,5	2,9	116	52
62	50	112	0,4	0,5	0,9	0,9	1,8	122	53

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
478	50	529	4,0	2,0	6,0	4,4	10,4	88	51
430	50	481	3,1	1,8	4,9	4,0	8,9	97	54
383	50	433	2,5	1,6	4,1	3,6	7,7	106	56
335	50	385	1,9	1,4	3,3	3,2	6,5	115	59
287	50	337	1,5	1,3	2,7	2,8	5,5	123	61
239	50	290	1,2	1,1	2,2	2,4	4,6	130	63
191	50	242	0,9	0,9	1,8	2,0	3,8	137	64
143	50	194	0,6	0,7	1,3	1,6	3,0	144	66
96	50	146	0,4	0,5	1,0	1,2	2,2	151	67
48	50	98	0,3	0,4	0,6	0,8	1,4	159	68

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

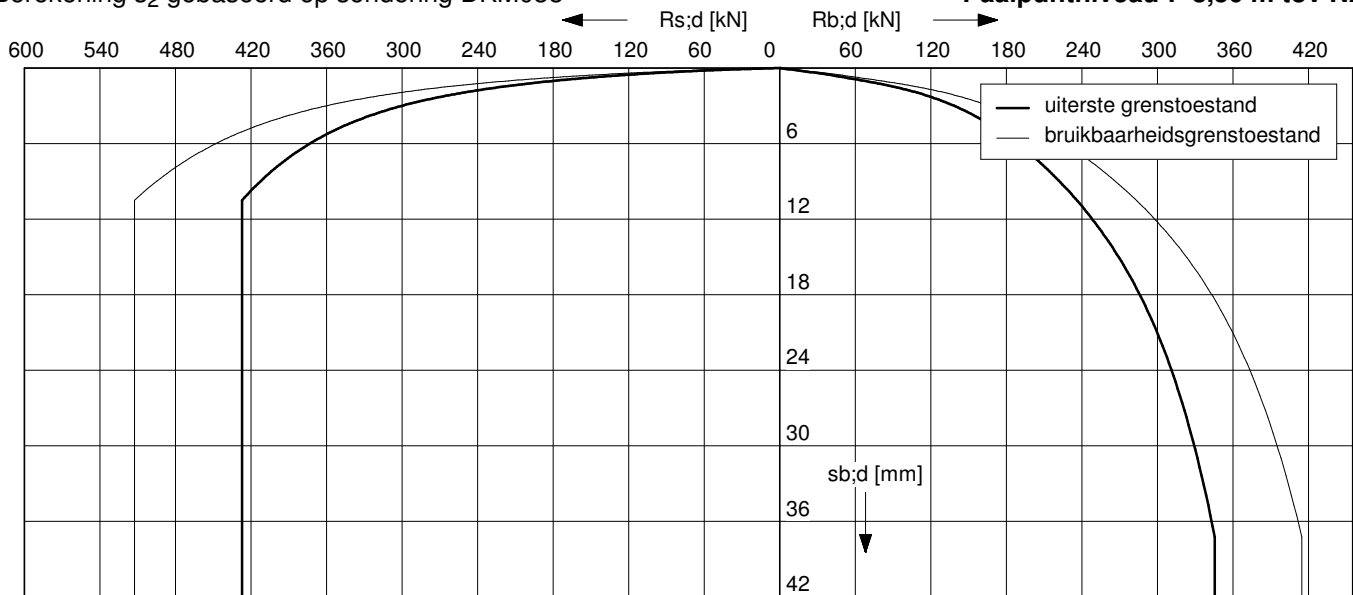
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM038

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM038

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m
Paalpuntniveau : -8,50 m tov NAP



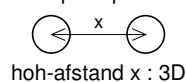
Uiterste grenstoestand

$F_{c,dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
716	56	772	36,4	2,9	39,3	5,7	44,9	75	44
645	56	700	15,6	2,6	18,2	5,1	23,4	84	47
573	56	629	8,6	2,3	10,9	4,6	15,5	92	49
502	56	557	5,8	2,0	7,8	4,1	11,9	101	51
430	56	486	3,8	1,8	5,6	3,6	9,2	108	53
358	56	414	2,6	1,5	4,1	3,0	7,1	115	55
287	56	342	1,8	1,2	3,0	2,5	5,5	121	56
215	56	271	1,2	1,0	2,1	2,0	4,1	128	58
144	56	199	0,7	0,7	1,4	1,5	2,9	136	59
72	56	128	0,4	0,5	0,8	0,9	1,8	142	60

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
551	56	607	4,3	1,9	6,2	4,4	10,6	98	57
496	56	552	3,3	1,7	5,0	4,0	9,1	109	61
441	56	496	2,6	1,5	4,1	3,6	7,8	120	64
386	56	441	2,0	1,4	3,4	3,2	6,6	131	67
331	56	386	1,6	1,2	2,8	2,8	5,6	140	69
275	56	331	1,2	1,0	2,2	2,4	4,6	149	71
220	56	276	0,9	0,8	1,7	2,0	3,8	158	73
165	56	221	0,7	0,7	1,3	1,6	2,9	166	75
110	56	166	0,4	0,5	0,9	1,2	2,2	177	77
55	56	111	0,3	0,3	0,6	0,8	1,4	184	78

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

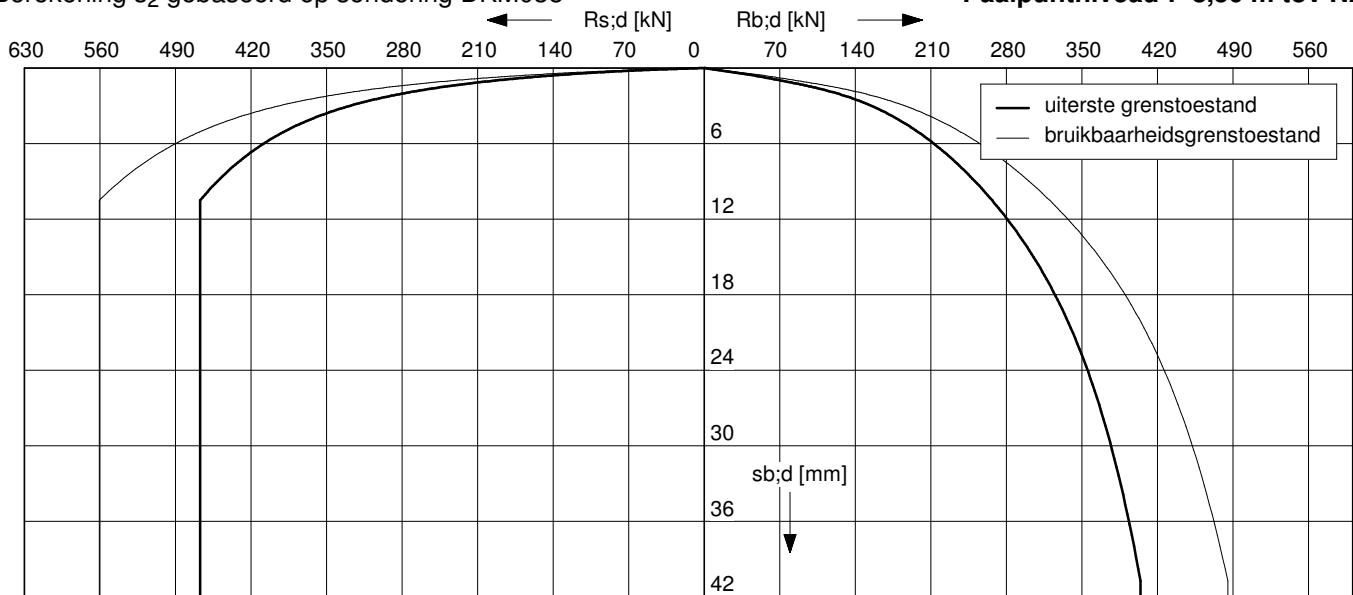
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM038

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM038

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -8,50 m tov NAP



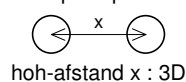
Uiterste grenstoestand

$F_{c,dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
810	61	871	39,8	2,8	42,5	5,8	48,4	83	48
729	61	790	17,4	2,5	19,9	5,3	25,2	93	51
648	61	709	9,2	2,2	11,4	4,7	16,1	103	54
567	61	628	6,2	1,9	8,1	4,2	12,3	112	57
486	61	547	4,1	1,7	5,7	3,7	9,4	121	59
405	61	466	2,7	1,4	4,2	3,1	7,3	129	61
324	61	385	1,8	1,2	3,0	2,6	5,6	136	62
243	61	304	1,2	0,9	2,1	2,0	4,2	146	64
162	61	223	0,8	0,7	1,4	1,5	2,9	154	66
81	61	142	0,4	0,4	0,8	1,0	1,8	164	68

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
623	61	684	4,6	1,8	6,4	4,6	10,9	107	62
561	61	622	3,5	1,6	5,1	4,2	9,3	121	67
498	61	559	2,7	1,4	4,2	3,7	7,9	133	70
436	61	497	2,1	1,3	3,4	3,3	6,7	146	74
374	61	435	1,7	1,1	2,8	2,9	5,7	157	76
311	61	372	1,3	0,9	2,2	2,5	4,7	168	79
249	61	310	1,0	0,8	1,7	2,1	3,8	177	81
187	61	248	0,7	0,6	1,3	1,7	3,0	190	84
125	61	185	0,5	0,5	0,9	1,2	2,2	200	85
62	61	123	0,3	0,3	0,6	0,8	1,4	213	88

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

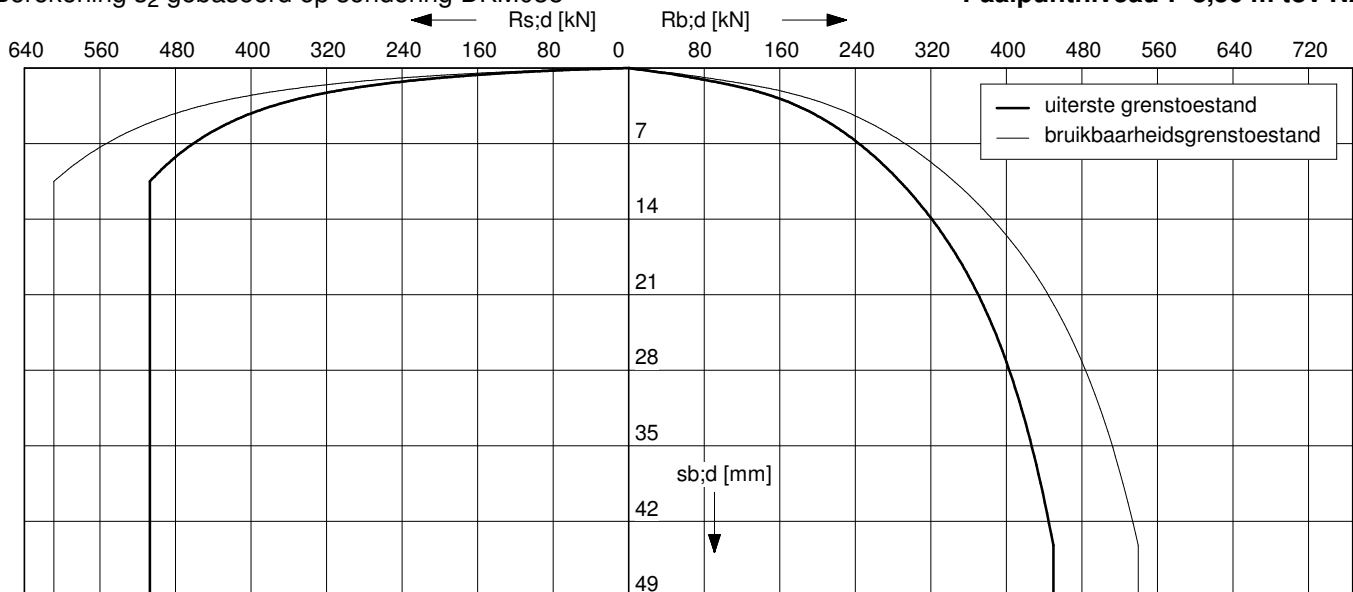
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM038

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM038

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -8,50 m tov NAP



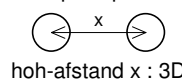
Uiterste grenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
890	66	956	43,2	2,6	45,7	5,8	51,6	90	53
801	66	867	19,3	2,3	21,6	5,3	26,8	101	56
712	66	778	9,7	2,0	11,8	4,7	16,5	113	60
623	66	689	6,4	1,8	8,2	4,2	12,4	123	63
534	66	600	4,2	1,6	5,8	3,6	9,4	134	65
445	66	511	2,8	1,3	4,2	3,1	7,3	143	67
356	66	422	1,9	1,1	3,0	2,6	5,5	152	69
267	66	333	1,3	0,8	2,1	2,0	4,2	164	72
178	66	244	0,8	0,6	1,4	1,5	2,9	173	73
89	66	155	0,4	0,4	0,8	0,9	1,8	184	75

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
685	66	751	4,8	1,6	6,4	4,6	11,0	117	68
616	66	682	3,7	1,5	5,2	4,1	9,3	132	73
548	66	614	2,8	1,3	4,2	3,7	7,9	147	78
479	66	545	2,2	1,2	3,4	3,3	6,7	161	81
411	66	477	1,7	1,0	2,7	2,9	5,6	174	85
342	66	408	1,3	0,9	2,2	2,5	4,7	186	87
274	66	340	1,0	0,7	1,7	2,1	3,8	198	90
205	66	271	0,7	0,6	1,3	1,6	2,9	214	93
137	66	203	0,5	0,4	0,9	1,2	2,1	225	95
68	66	135	0,3	0,3	0,6	0,8	1,4	239	97

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

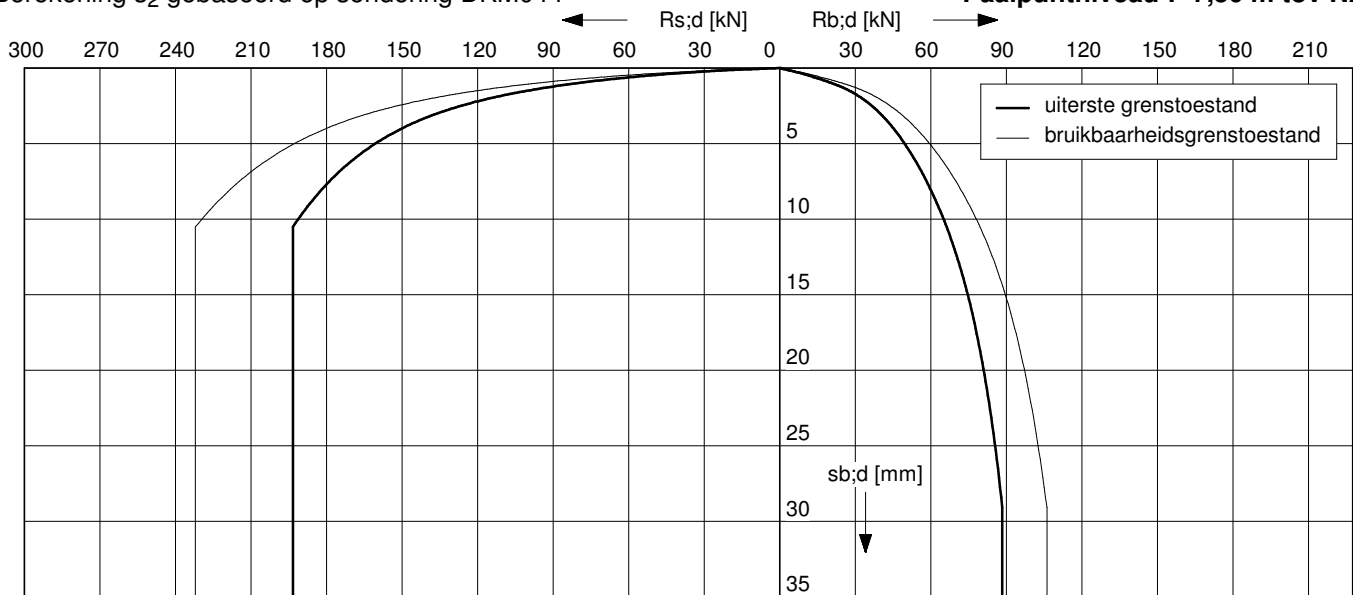
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



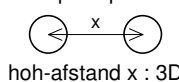
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d,netto}$ [kN]	$F_{nk,d}$ [kN]	$F_{c,d}$ [kN]	$s_{b,d}$ [mm]	$s_{el,d}$ [mm]	$s_{1,d}$ [mm]	$s_{2,d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v,d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,d}$ paal in groep [kN/mm]
244	37	282	27,8	1,5	29,3	3,8	33,0	38	23
220	37	257	10,0	1,4	11,4	3,4	14,8	43	25
195	37	233	6,9	1,2	8,1	3,1	11,2	47	26
171	37	208	4,8	1,1	5,9	2,8	8,7	51	27
147	37	184	3,3	1,0	4,3	2,5	6,7	55	28
122	37	159	2,3	0,8	3,2	2,1	5,3	59	29
98	37	135	1,6	0,7	2,3	1,8	4,1	63	30
73	37	110	1,2	0,6	1,7	1,5	3,2	67	31
49	37	86	0,8	0,4	1,2	1,1	2,3	71	32
24	37	61	0,5	0,3	0,8	0,8	1,6	76	33

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
188	37	225	3,5	1,0	4,5	3,0	7,5	50	30
169	37	206	2,8	0,9	3,7	2,8	6,5	55	32
150	37	188	2,2	0,8	3,1	2,5	5,6	61	34
132	37	169	1,8	0,7	2,5	2,3	4,8	67	35
113	37	150	1,4	0,7	2,1	2,0	4,1	72	37
94	37	131	1,1	0,6	1,7	1,7	3,5	76	38
75	37	112	0,9	0,5	1,4	1,5	2,9	81	39
56	37	94	0,7	0,4	1,1	1,2	2,3	87	40
38	37	75	0,5	0,3	0,8	1,0	1,8	93	41
19	37	56	0,3	0,2	0,6	0,7	1,3	99	43

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk,d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

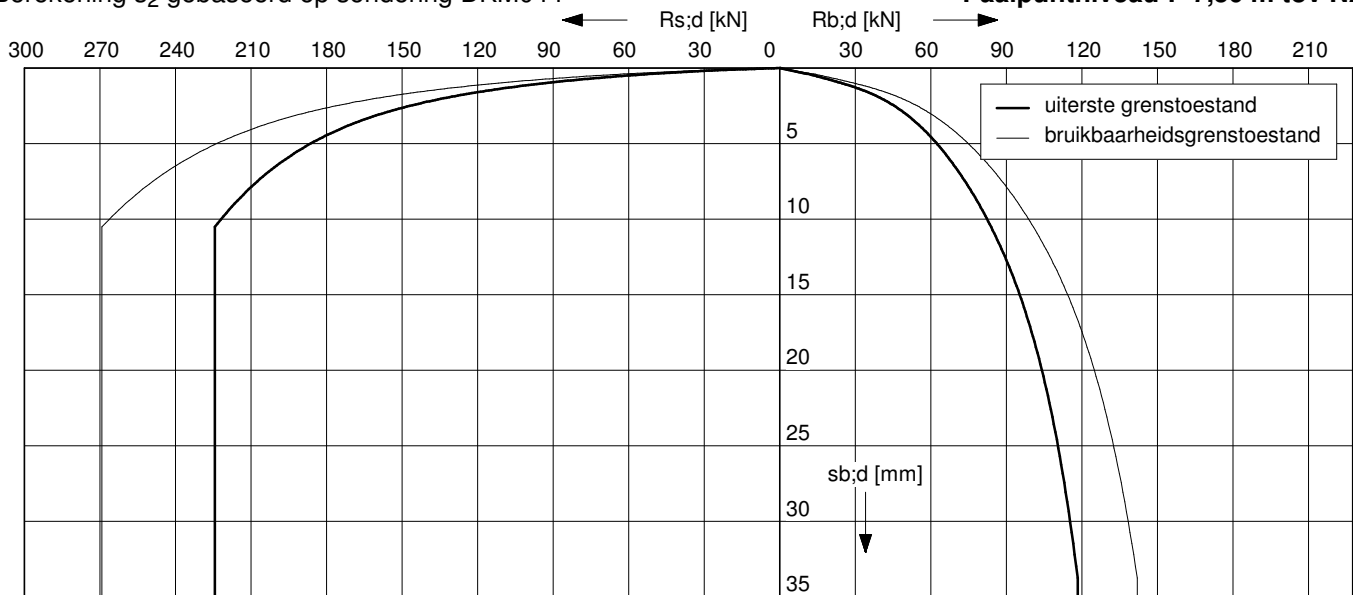
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



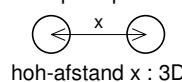
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
299	43	342	33,0	1,4	34,3	3,6	38,0	44	28
269	43	312	11,8	1,2	13,0	3,3	16,3	50	29
239	43	282	7,5	1,1	8,6	3,0	11,6	56	31
209	43	253	5,2	1,0	6,2	2,7	8,9	61	33
179	43	223	3,6	0,9	4,4	2,4	6,8	66	34
150	43	193	2,5	0,7	3,2	2,0	5,3	70	36
120	43	163	1,7	0,6	2,4	1,7	4,1	76	37
90	43	133	1,2	0,5	1,7	1,4	3,1	82	38
60	43	103	0,8	0,4	1,2	1,1	2,3	87	39
30	43	73	0,5	0,3	0,8	0,8	1,5	94	41

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
230	43	273	3,8	0,9	4,7	2,9	7,6	58	36
207	43	250	3,0	0,8	3,9	2,7	6,5	65	38
184	43	227	2,4	0,7	3,1	2,4	5,6	72	41
161	43	204	1,9	0,7	2,6	2,2	4,7	79	43
138	43	181	1,5	0,6	2,1	1,9	4,0	86	45
115	43	158	1,2	0,5	1,7	1,7	3,4	92	46
92	43	135	0,9	0,4	1,4	1,4	2,8	99	48
69	43	112	0,7	0,4	1,1	1,2	2,2	106	50
46	43	89	0,5	0,3	0,8	0,9	1,7	113	51
23	43	66	0,3	0,2	0,5	0,7	1,2	122	53

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

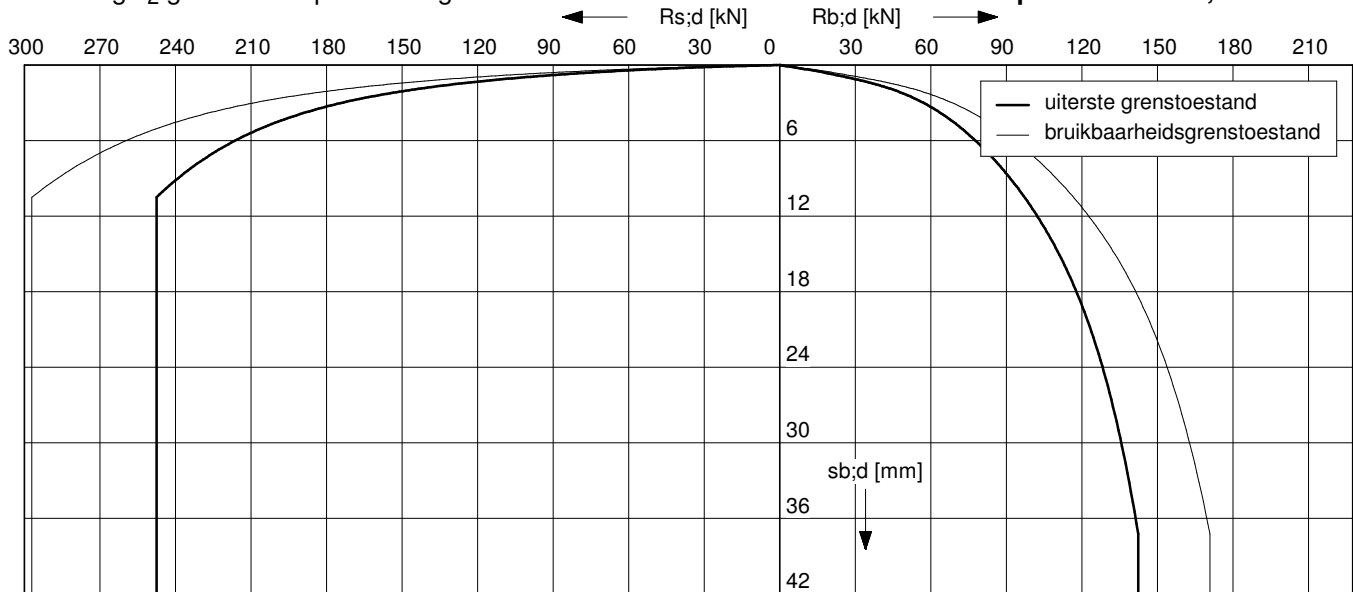
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m
Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



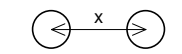
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
342	48	390	36,4	1,3	37,6	3,0	40,7	49	33
308	48	355	13,7	1,2	14,9	2,7	17,6	56	36
274	48	321	8,0	1,0	9,1	2,5	11,5	62	38
239	48	287	5,5	0,9	6,5	2,2	8,7	69	41
205	48	253	3,8	0,8	4,6	2,0	6,5	74	42
171	48	219	2,6	0,7	3,3	1,7	5,0	79	44
137	48	185	1,8	0,6	2,4	1,4	3,8	85	46
103	48	150	1,3	0,5	1,7	1,2	2,9	91	48
69	48	116	0,8	0,4	1,2	0,9	2,1	99	50
35	48	82	0,5	0,3	0,8	0,6	1,4	108	52

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
263	48	311	4,0	0,8	4,9	2,4	7,3	64	43
237	48	284	3,1	0,8	3,9	2,2	6,1	73	46
210	48	258	2,5	0,7	3,2	2,0	5,2	80	50
184	48	232	2,0	0,6	2,6	1,8	4,4	89	53
158	48	205	1,6	0,6	2,1	1,6	3,7	96	55
132	48	179	1,3	0,5	1,7	1,4	3,1	103	57
105	48	153	1,0	0,4	1,4	1,2	2,6	111	60
79	48	126	0,7	0,3	1,1	1,0	2,0	118	62
53	48	100	0,5	0,3	0,8	0,8	1,6	129	65
26	48	74	0,3	0,2	0,5	0,6	1,1	140	67

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

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

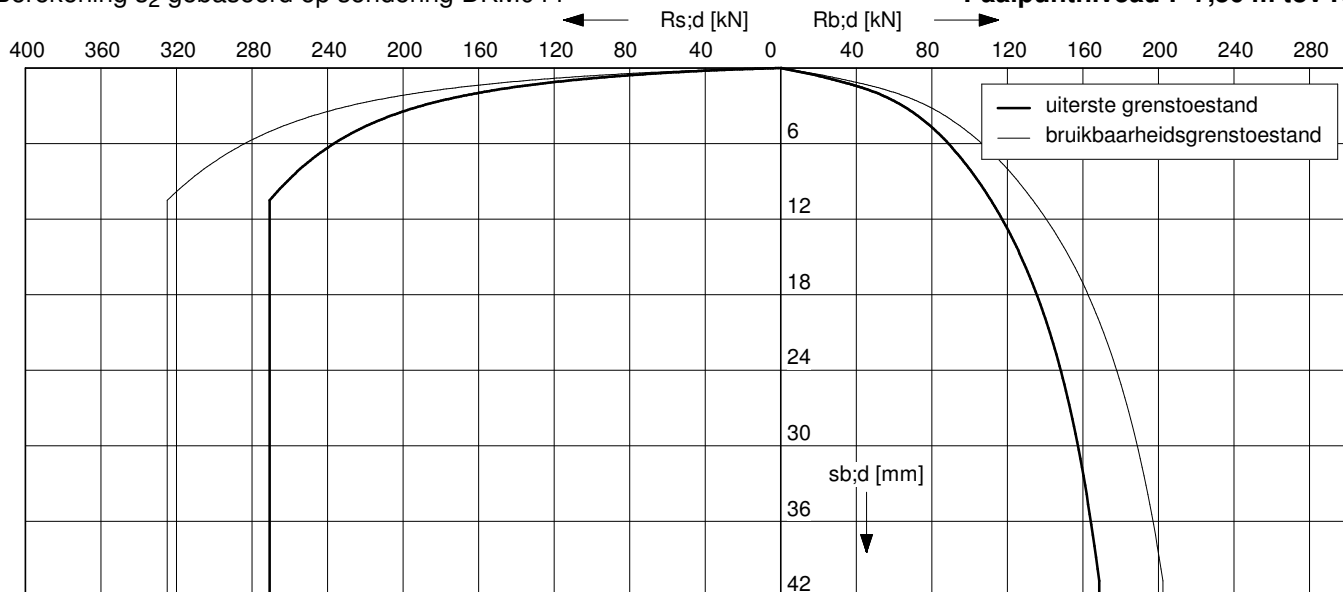
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



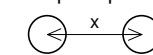
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
387	52	439	39,8	1,2	41,0	2,7	43,7	53	37
348	52	400	15,6	1,1	16,7	2,4	19,1	61	41
310	52	362	8,4	1,0	9,4	2,2	11,6	68	44
271	52	323	5,8	0,9	6,7	2,0	8,6	75	47
232	52	284	4,0	0,8	4,8	1,7	6,5	82	50
193	52	246	2,7	0,7	3,4	1,5	4,9	89	52
155	52	207	1,9	0,6	2,4	1,3	3,7	96	54
116	52	168	1,3	0,4	1,8	1,0	2,8	103	57
77	52	129	0,9	0,3	1,2	0,8	2,0	110	59
39	52	91	0,5	0,2	0,7	0,6	1,3	118	61

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
298	52	350	4,2	0,8	5,0	2,1	7,2	69	49
268	52	320	3,3	0,7	4,1	2,0	6,0	79	53
238	52	290	2,6	0,7	3,3	1,8	5,0	89	58
208	52	260	2,1	0,6	2,7	1,6	4,3	98	61
179	52	231	1,6	0,5	2,2	1,4	3,6	107	65
149	52	201	1,3	0,5	1,7	1,2	3,0	116	68
119	52	171	1,0	0,4	1,4	1,0	2,4	125	71
89	52	141	0,7	0,3	1,1	0,9	1,9	134	74
60	52	112	0,5	0,2	0,8	0,7	1,5	143	76
30	52	82	0,4	0,2	0,5	0,5	1,0	154	79

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

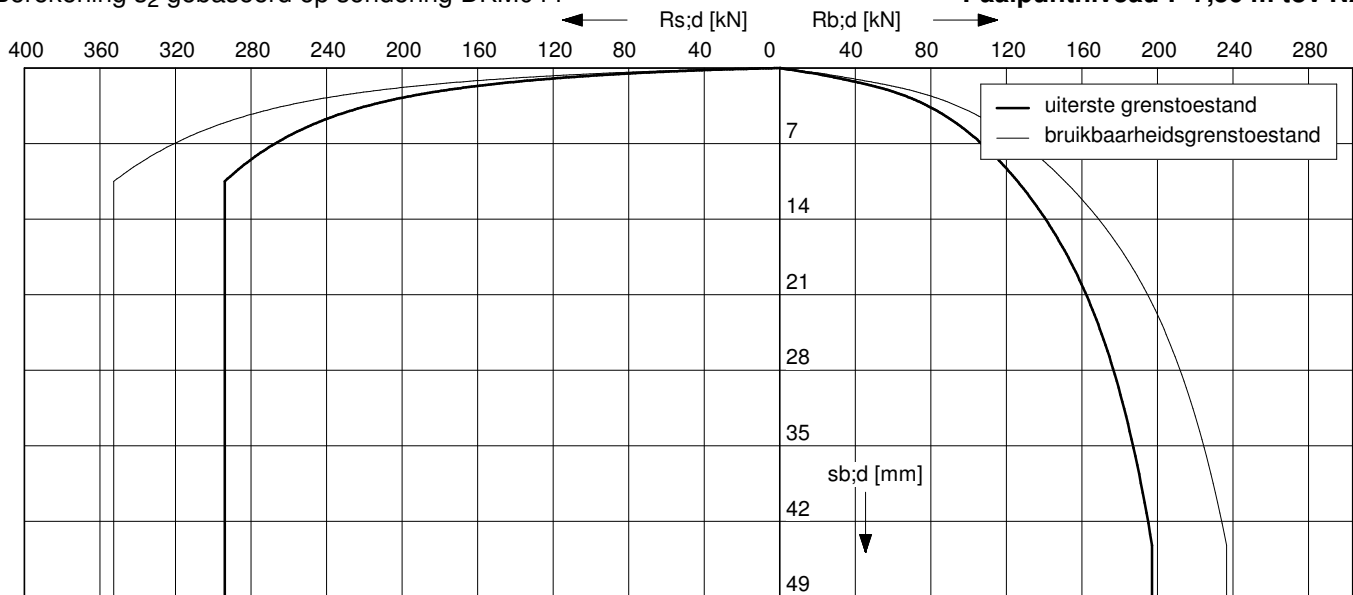
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m
Paalpuntniveau : -7,50 m tov NAP



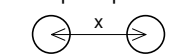
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
434	57	491	43,2	1,2	44,3	2,5	46,8	58	42
391	57	447	17,6	1,0	18,6	2,3	20,9	66	46
347	57	404	9,0	0,9	9,9	2,1	12,0	74	49
304	57	361	6,2	0,8	7,0	1,8	8,8	82	53
261	57	317	4,1	0,7	4,9	1,6	6,5	90	56
217	57	274	2,8	0,6	3,5	1,4	4,9	97	59
174	57	230	2,0	0,5	2,5	1,2	3,7	104	62
131	57	187	1,4	0,4	1,8	1,0	2,7	114	65
87	57	144	0,9	0,3	1,2	0,7	1,9	123	67
44	57	100	0,5	0,2	0,8	0,5	1,3	133	71

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
334	57	390	4,4	0,8	5,2	2,0	7,2	75	54
301	57	357	3,5	0,7	4,2	1,8	6,0	86	60
267	57	324	2,8	0,6	3,4	1,7	5,0	96	64
234	57	290	2,2	0,6	2,7	1,5	4,2	106	69
200	57	257	1,7	0,5	2,2	1,3	3,5	117	73
167	57	223	1,3	0,4	1,8	1,1	2,9	126	77
134	57	190	1,0	0,4	1,4	1,0	2,4	136	80
100	57	157	0,8	0,3	1,1	0,8	1,9	148	84
67	57	123	0,5	0,2	0,8	0,6	1,4	159	88
33	57	90	0,4	0,2	0,5	0,5	1,0	173	92

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

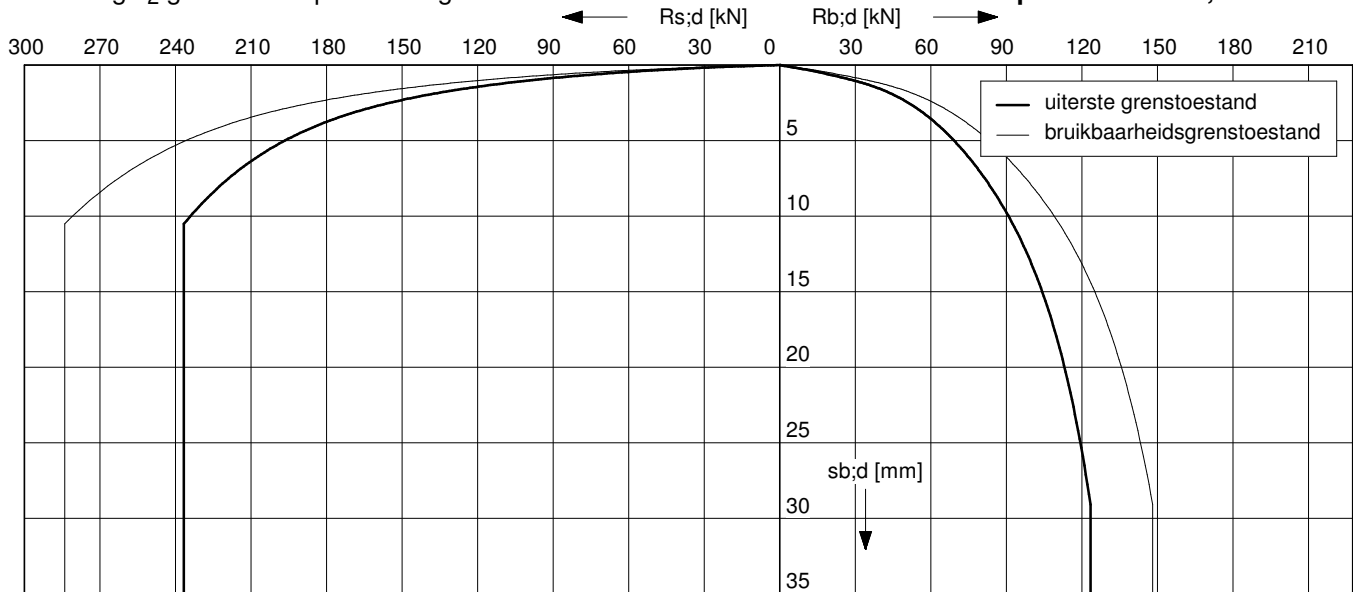
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m
Paalpuntniveau : -9,00 m tov NAP



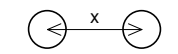
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
323	37	360	27,8	2,2	30,0	2,7	32,6	44	31
290	37	327	10,2	2,0	12,1	2,4	14,6	49	33
258	37	295	7,0	1,8	8,8	2,2	11,0	53	35
226	37	263	4,8	1,6	6,3	2,0	8,3	57	37
193	37	231	3,3	1,4	4,6	1,7	6,4	62	39
161	37	198	2,3	1,2	3,5	1,5	5,0	65	40
129	37	166	1,6	1,0	2,6	1,2	3,8	69	41
97	37	134	1,1	0,8	1,9	1,0	2,9	73	43
64	37	102	0,7	0,6	1,3	0,8	2,1	78	44
32	37	69	0,4	0,4	0,8	0,5	1,3	82	45

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
248	37	285	3,5	1,4	5,0	2,1	7,1	57	40
223	37	260	2,8	1,3	4,1	1,9	6,1	63	43
198	37	236	2,2	1,2	3,4	1,8	5,2	69	46
174	37	211	1,8	1,1	2,8	1,6	4,4	75	48
149	37	186	1,4	0,9	2,3	1,4	3,7	81	50
124	37	161	1,1	0,8	1,9	1,2	3,1	85	52
99	37	136	0,8	0,7	1,5	1,0	2,5	90	54
74	37	112	0,6	0,6	1,2	0,8	2,0	95	56
50	37	87	0,4	0,4	0,9	0,6	1,5	101	58
25	37	62	0,3	0,3	0,6	0,5	1,0	106	59

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

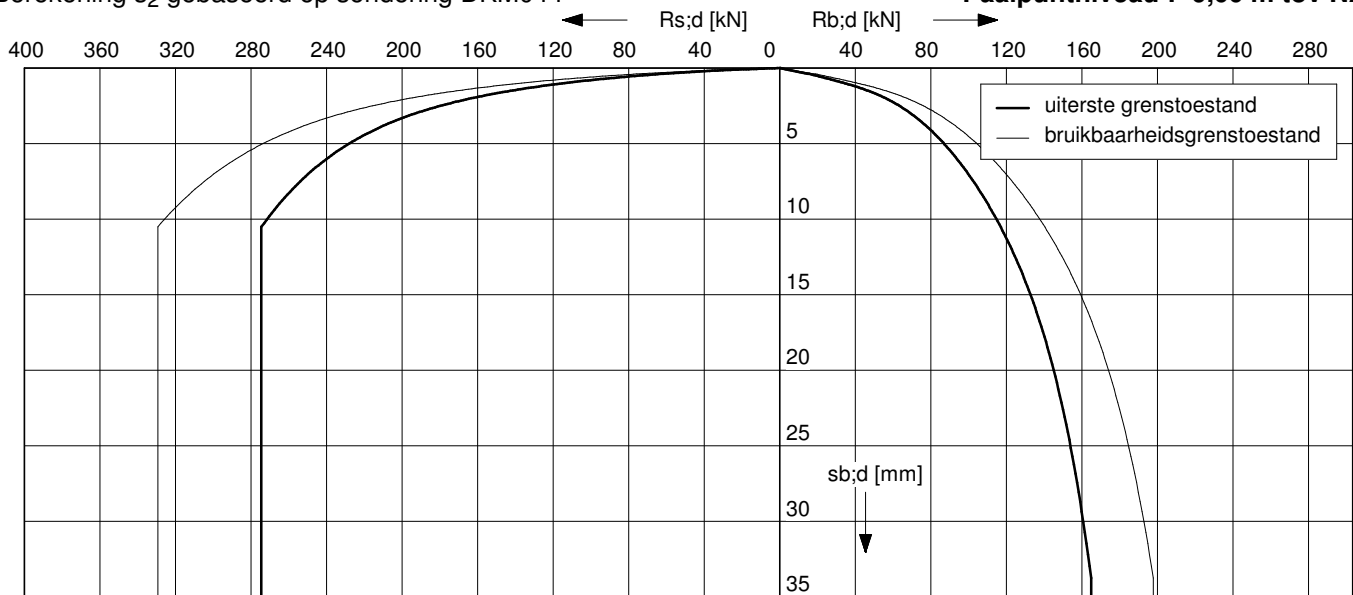
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -9,00 m tov NAP



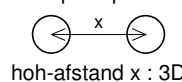
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
396	43	439	32,2	2,0	34,2	2,5	36,7	52	38
356	43	399	12,4	1,8	14,3	2,3	16,5	58	40
317	43	360	7,7	1,6	9,3	2,0	11,3	64	43
277	43	320	5,2	1,4	6,6	1,8	8,5	70	46
237	43	281	3,5	1,2	4,8	1,6	6,4	74	48
198	43	241	2,4	1,1	3,5	1,4	4,9	80	50
158	43	201	1,7	0,9	2,6	1,1	3,7	85	52
119	43	162	1,1	0,7	1,8	0,9	2,8	89	54
79	43	122	0,7	0,5	1,3	0,7	2,0	96	56
39	43	83	0,4	0,4	0,8	0,5	1,2	103	59

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
304	43	348	3,8	1,3	5,1	2,0	7,1	68	49
274	43	317	3,0	1,2	4,2	1,8	6,0	75	53
244	43	287	2,4	1,1	3,5	1,6	5,1	83	56
213	43	256	1,9	1,0	2,8	1,5	4,3	91	60
183	43	226	1,5	0,8	2,3	1,3	3,6	97	62
152	43	195	1,2	0,7	1,9	1,1	3,0	104	65
122	43	165	0,9	0,6	1,5	0,9	2,4	111	68
91	43	134	0,7	0,5	1,2	0,8	1,9	116	70
61	43	104	0,5	0,4	0,8	0,6	1,4	125	73
30	43	74	0,3	0,3	0,5	0,4	1,0	134	76

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

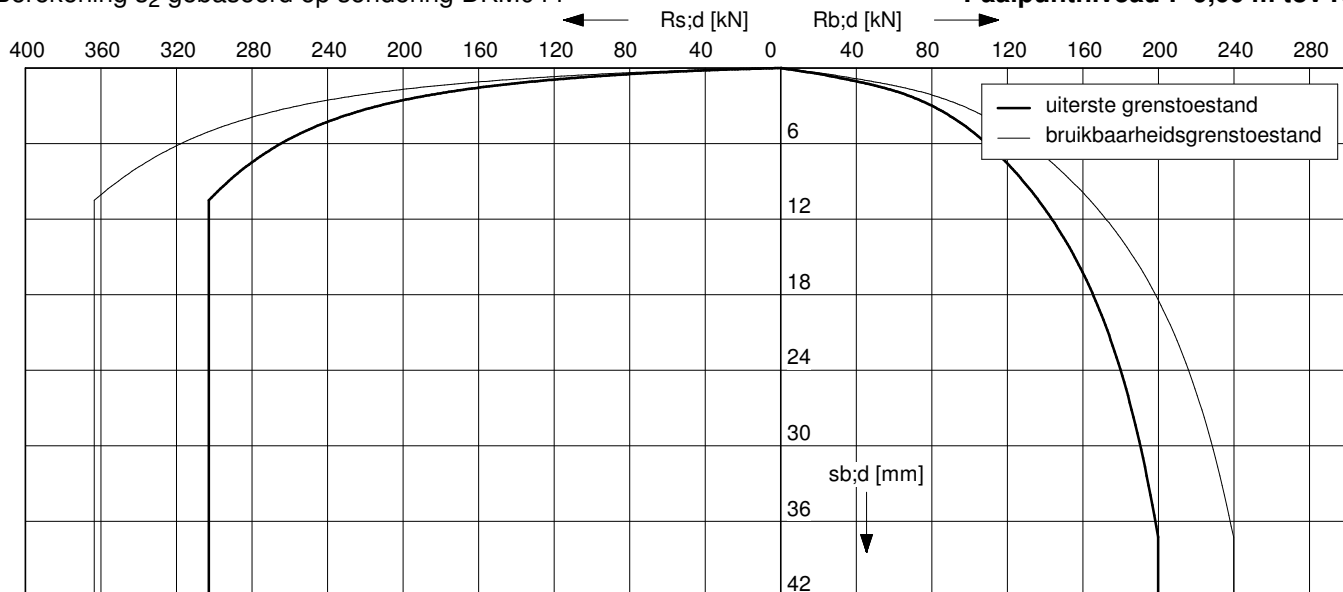
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m

Paalpuntniveau : -9,00 m tov NAP



Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
455	48	502	36,4	1,9	38,3	2,5	40,8	57	41
409	48	457	14,2	1,7	16,0	2,3	18,3	64	45
364	48	411	8,2	1,5	9,7	2,1	11,8	72	49
318	48	366	5,5	1,3	6,9	1,9	8,7	78	52
273	48	321	3,8	1,2	4,9	1,6	6,6	85	54
228	48	275	2,6	1,0	3,6	1,4	5,0	91	57
182	48	230	1,8	0,8	2,6	1,2	3,8	96	59
137	48	184	1,2	0,7	1,9	0,9	2,8	103	61
91	48	139	0,8	0,5	1,3	0,7	2,0	109	64
46	48	93	0,4	0,3	0,8	0,5	1,2	118	66

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
350	48	397	4,1	1,2	5,4	2,0	7,4	74	54
315	48	362	3,2	1,1	4,3	1,8	6,2	83	59
280	48	327	2,5	1,0	3,5	1,7	5,2	93	63
245	48	292	2,0	0,9	2,9	1,5	4,4	102	67
210	48	257	1,6	0,8	2,3	1,3	3,6	110	71
175	48	222	1,2	0,7	1,9	1,1	3,0	118	74
140	48	187	0,9	0,6	1,5	0,9	2,5	125	77
105	48	153	0,7	0,5	1,1	0,8	1,9	133	80
70	48	118	0,5	0,4	0,8	0,6	1,4	142	83
35	48	83	0,3	0,2	0,5	0,4	1,0	154	86

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

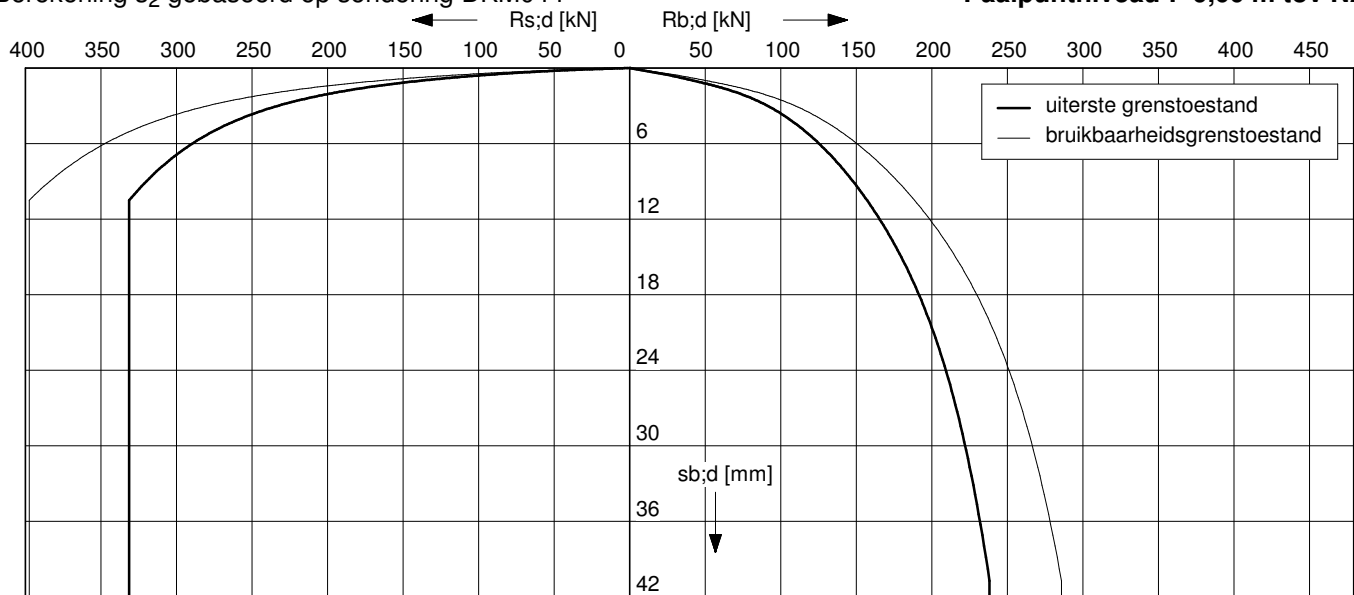
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m

Paalpuntniveau : -9,00 m tov NAP



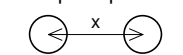
Uiterste grenstoestand

$F_{c;dnetto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
517	52	569	39,8	1,8	41,6	2,7	44,3	63	45
465	52	517	16,5	1,6	18,1	2,4	20,5	70	49
413	52	466	8,8	1,4	10,2	2,2	12,4	79	53
362	52	414	5,9	1,3	7,2	1,9	9,1	87	57
310	52	362	4,0	1,1	5,1	1,7	6,8	94	60
258	52	310	2,7	1,0	3,6	1,5	5,1	101	63
207	52	259	1,8	0,8	2,6	1,2	3,8	108	65
155	52	207	1,3	0,6	1,9	1,0	2,9	116	68
103	52	155	0,8	0,5	1,3	0,7	2,0	125	71
52	52	104	0,4	0,3	0,7	0,5	1,2	133	73

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
398	52	450	4,3	1,2	5,5	2,1	7,6	82	59
358	52	410	3,4	1,1	4,5	1,9	6,4	92	64
318	52	370	2,7	1,0	3,6	1,7	5,4	102	69
278	52	330	2,1	0,9	2,9	1,6	4,5	113	74
239	52	291	1,6	0,7	2,4	1,4	3,7	123	78
199	52	251	1,3	0,6	1,9	1,2	3,1	132	81
159	52	211	1,0	0,5	1,5	1,0	2,5	140	84
119	52	171	0,7	0,4	1,1	0,8	1,9	151	88
80	52	132	0,5	0,3	0,8	0,6	1,4	162	92
40	52	92	0,3	0,2	0,5	0,4	1,0	173	95

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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

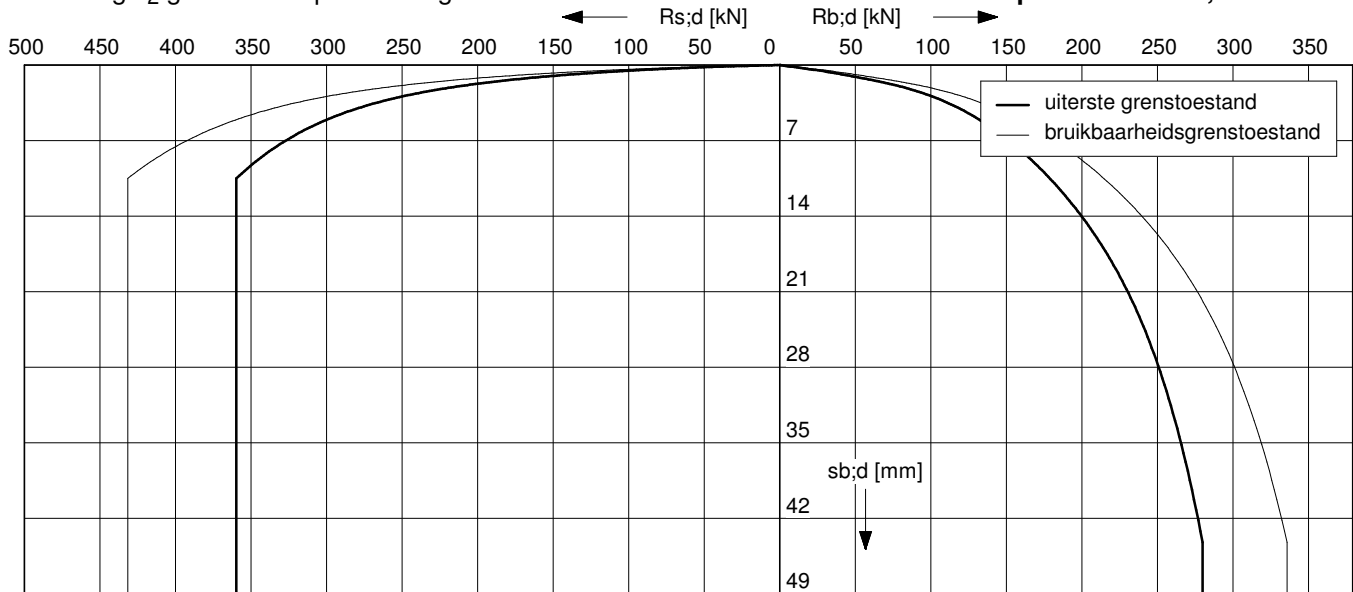
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM044

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM044

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m
Paalpuntniveau : -9,00 m tov NAP



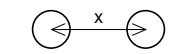
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
582	57	639	43,2	1,7	44,9	2,7	47,7	68	49
524	57	581	18,2	1,6	19,8	2,5	22,3	77	54
466	57	523	9,4	1,4	10,7	2,2	13,0	87	58
408	57	464	6,3	1,2	7,5	2,0	9,5	94	62
350	57	406	4,2	1,1	5,3	1,7	7,0	103	66
291	57	348	2,8	0,9	3,7	1,5	5,2	111	69
233	57	290	1,9	0,8	2,7	1,2	3,9	119	72
175	57	232	1,3	0,6	1,9	1,0	2,9	129	75
117	57	173	0,8	0,4	1,3	0,7	2,0	138	78
59	57	115	0,5	0,3	0,8	0,5	1,2	148	81

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
448	57	505	4,6	1,1	5,7	2,2	7,9	88	64
403	57	460	3,6	1,0	4,6	2,0	6,5	100	70
358	57	415	2,8	0,9	3,7	1,8	5,5	113	76
314	57	370	2,2	0,8	3,0	1,6	4,6	122	80
269	57	325	1,7	0,7	2,4	1,4	3,8	134	85
224	57	281	1,3	0,6	1,9	1,2	3,1	145	89
179	57	236	1,0	0,5	1,5	1,0	2,5	155	93
134	57	191	0,7	0,4	1,1	0,8	2,0	167	97
90	57	146	0,5	0,3	0,8	0,6	1,4	179	101
45	57	101	0,3	0,2	0,5	0,4	1,0	192	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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

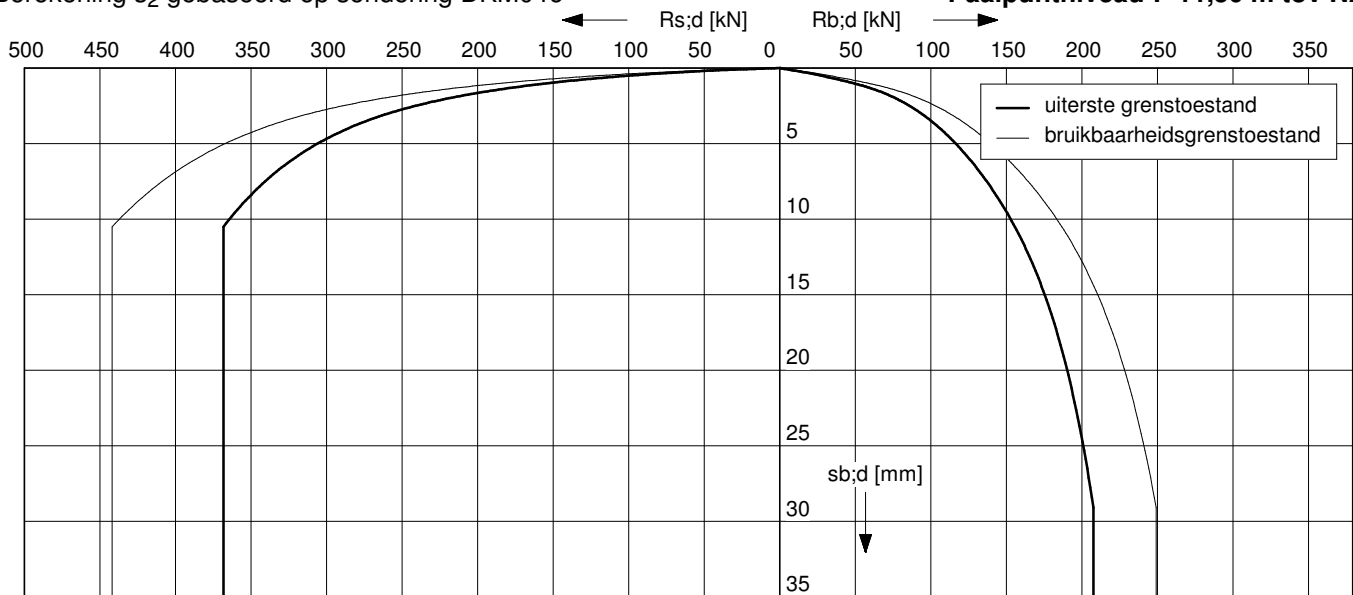
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM046

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM046

Paalafmeting : 0,250 x 0,250 m
Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



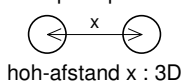
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
535	40	575	28,4	4,3	32,7	4,4	37,1	55	36
482	40	522	10,3	3,8	14,1	4,0	18,1	60	37
428	40	468	6,9	3,4	10,3	3,6	14,0	64	39
375	40	415	4,7	3,0	7,7	3,2	10,9	68	41
321	40	361	3,1	2,6	5,8	2,8	8,5	72	42
268	40	308	2,2	2,2	4,4	2,4	6,8	76	43
214	40	254	1,5	1,8	3,3	2,0	5,3	79	44
161	40	201	1,0	1,4	2,4	1,6	4,0	82	45
107	40	147	0,6	1,0	1,7	1,1	2,8	86	46
54	40	94	0,3	0,7	1,0	0,7	1,7	89	47

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
412	40	452	3,5	2,8	6,3	3,5	9,8	72	46
371	40	411	2,8	2,5	5,3	3,2	8,4	78	49
329	40	369	2,2	2,2	4,4	2,9	7,3	84	51
288	40	328	1,7	2,0	3,7	2,5	6,2	89	53
247	40	287	1,3	1,7	3,1	2,2	5,3	94	54
206	40	246	1,0	1,5	2,5	1,9	4,4	98	56
165	40	205	0,8	1,2	2,0	1,6	3,6	103	57
124	40	164	0,6	1,0	1,5	1,3	2,8	107	59
82	40	122	0,4	0,7	1,1	0,9	2,0	111	60
41	40	81	0,2	0,5	0,7	0,6	1,3	116	61

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

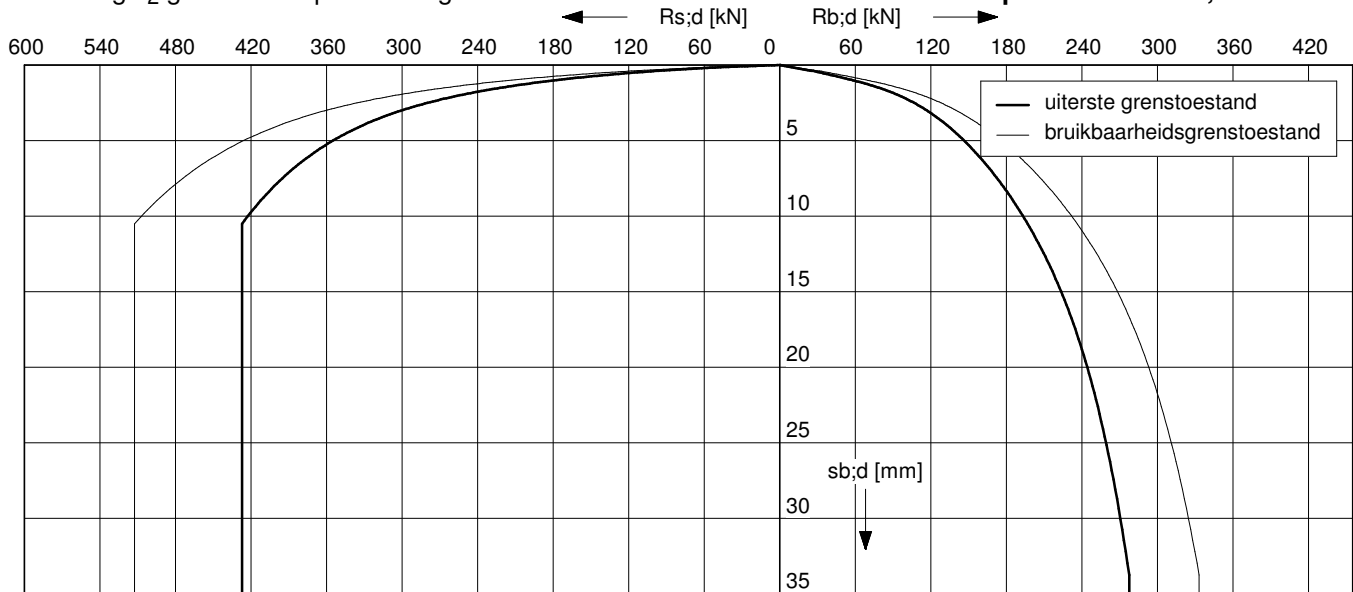
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM046

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM046

Paalafmeting : 0,290 x 0,290 m
Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



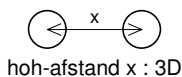
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
658	46	704	33,0	4,0	36,9	4,7	41,6	67	42
592	46	638	12,7	3,5	16,2	4,3	20,5	73	45
526	46	573	7,7	3,1	10,8	3,8	14,6	79	47
460	46	507	5,1	2,7	7,8	3,4	11,2	85	49
394	46	441	3,4	2,4	5,8	3,0	8,7	90	50
329	46	375	2,3	2,0	4,3	2,5	6,9	95	52
263	46	309	1,6	1,7	3,2	2,1	5,3	98	53
197	46	243	1,1	1,3	2,3	1,6	4,0	104	55
131	46	178	0,7	0,9	1,6	1,2	2,8	109	56
65	46	112	0,3	0,6	0,9	0,8	1,7	114	57

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
506	46	552	3,8	2,5	6,4	3,7	10,1	87	55
455	46	502	3,0	2,3	5,3	3,4	8,7	95	58
405	46	451	2,3	2,1	4,4	3,0	7,4	103	61
354	46	401	1,8	1,8	3,6	2,7	6,3	110	63
304	46	350	1,4	1,6	3,0	2,3	5,3	117	66
253	46	299	1,1	1,3	2,4	2,0	4,4	123	67
202	46	249	0,8	1,1	1,9	1,7	3,6	128	69
152	46	198	0,6	0,9	1,5	1,3	2,8	135	71
101	46	148	0,4	0,7	1,0	1,0	2,0	141	73
51	46	97	0,2	0,4	0,7	0,7	1,3	148	74

Toelichting

Paalbelasting	:	F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	:	$F_{nk;d}$	[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	:	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	:	$k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

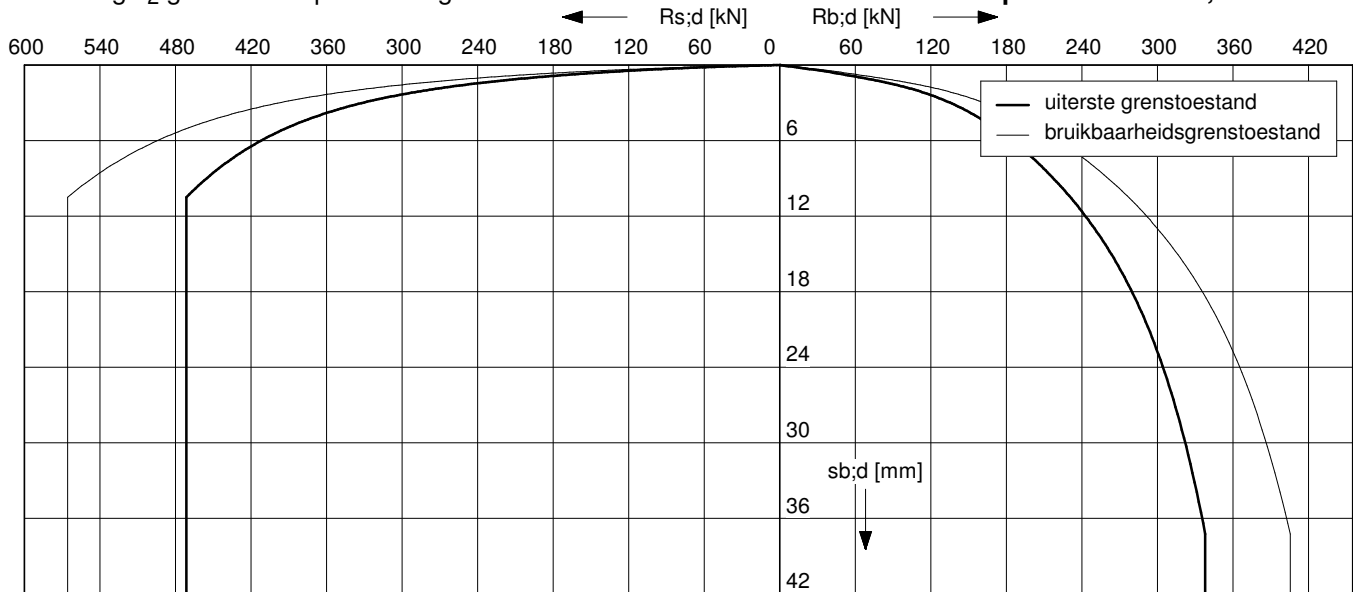
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM046

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM046

Paalafmeting : 0,320 x 0,320 m
Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



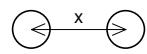
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
757	51	809	36,4	3,8	40,1	4,8	45,0	75	47
682	51	733	14,5	3,3	17,9	4,4	22,2	83	51
606	51	657	8,2	3,0	11,2	3,9	15,1	90	53
530	51	581	5,5	2,6	8,1	3,5	11,5	97	55
454	51	506	3,7	2,2	5,9	3,0	8,9	103	57
379	51	430	2,4	1,9	4,4	2,6	6,9	108	59
303	51	354	1,7	1,6	3,2	2,1	5,3	114	60
227	51	278	1,1	1,2	2,3	1,7	4,0	121	62
151	51	203	0,7	0,9	1,6	1,2	2,8	126	64
76	51	127	0,4	0,5	0,9	0,8	1,7	132	65

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
583	51	634	4,1	2,4	6,5	3,8	10,3	97	61
524	51	576	3,1	2,2	5,3	3,4	8,8	108	66
466	51	517	2,5	1,9	4,4	3,1	7,5	117	69
408	51	459	1,9	1,7	3,7	2,7	6,4	126	72
350	51	401	1,5	1,5	3,0	2,4	5,4	134	74
291	51	343	1,2	1,3	2,4	2,1	4,5	141	76
233	51	284	0,9	1,0	1,9	1,7	3,6	148	79
175	51	226	0,6	0,8	1,4	1,4	2,8	157	81
117	51	168	0,4	0,6	1,0	1,0	2,0	164	83
58	51	109	0,2	0,4	0,6	0,7	1,3	172	85

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	

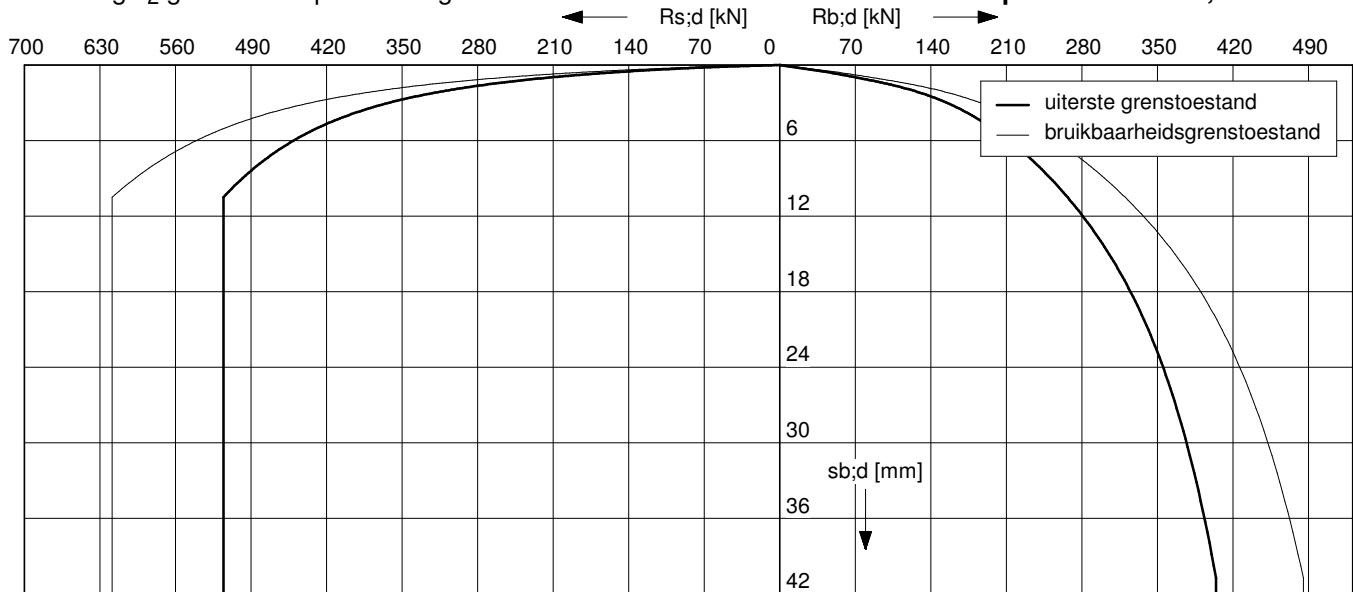
Berekening volgens Eurocode 7-1 (NEN 9997 - 1 + C2 : 2017)

Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM046

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM046

Paalafmeting : 0,350 x 0,350 m
Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



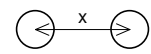
Uiterste grenstoestand

$F_{c;d,netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
863	56	919	39,8	3,6	43,4	5,0	48,4	83	52
777	56	833	16,5	3,2	19,7	4,5	24,2	93	56
690	56	746	8,8	2,8	11,6	4,1	15,7	101	59
604	56	660	5,8	2,5	8,3	3,6	11,9	109	62
518	56	574	3,9	2,1	6,0	3,1	9,2	117	64
431	56	488	2,6	1,8	4,4	2,7	7,1	124	66
345	56	401	1,8	1,5	3,2	2,2	5,4	131	68
259	56	315	1,2	1,2	2,3	1,7	4,0	138	70
173	56	229	0,7	0,8	1,5	1,2	2,8	146	72
86	56	142	0,4	0,5	0,9	0,8	1,7	154	74

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c,netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c,rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v,rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v,rep}$ paal in groep [kN/mm]
664	56	720	4,4	2,3	6,7	3,9	10,6	108	68
597	56	654	3,4	2,1	5,4	3,6	9,0	121	73
531	56	587	2,6	1,8	4,5	3,2	7,7	132	77
465	56	521	2,0	1,6	3,7	2,8	6,5	142	80
398	56	454	1,6	1,4	3,0	2,5	5,5	152	83
332	56	388	1,2	1,2	2,4	2,1	4,5	161	86
266	56	322	0,9	1,0	1,9	1,8	3,6	170	88
199	56	255	0,6	0,8	1,4	1,4	2,8	179	91
133	56	189	0,4	0,6	1,0	1,0	2,0	190	93
66	56	122	0,2	0,4	0,6	0,7	1,3	201	96

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	: $k_{v,rep}$ paal vrijstaand = $F_{c,rep} / s_1$	
	: $k_{v,rep}$ paal in groep = $F_{c,rep} / (s_1 + s_2)$	

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

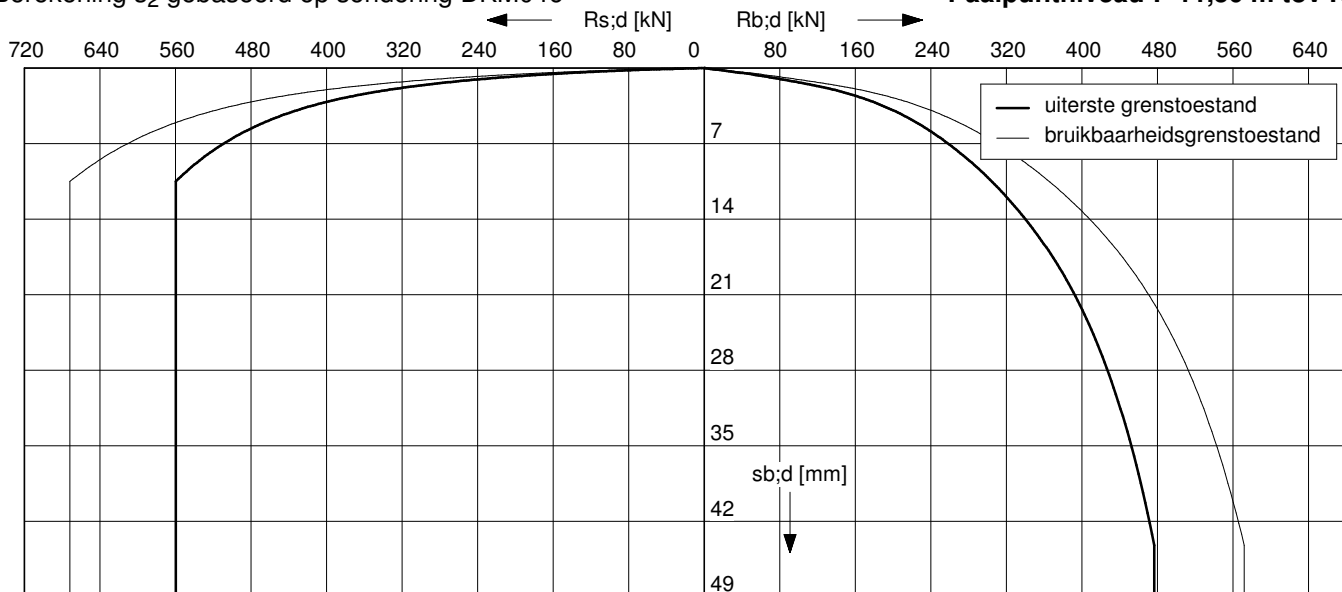
Paaltype : Prefab betonpaal

Sonderingen: DKM046

Berekening s_2 gebaseerd op sondering DKM046

Paalafmeting : 0,380 x 0,380 m

Paalpuntniveau : -11,50 m tov NAP



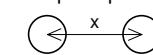
Uiterste grenstoestand

$F_{c,d;netto}$ [kN]	$F_{nk;d}$ [kN]	$F_{c;d}$ [kN]	$s_{b;d}$ [mm]	$s_{el;d}$ [mm]	$s_{1;d}$ [mm]	$s_{2;d}$ [mm]	s_d [mm]	$k_{v;d}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;d}$ paal in groep [kN/mm]
975	61	1035	43,2	3,5	46,6	5,2	51,9	91	57
877	61	938	18,6	3,1	21,6	4,7	26,4	101	61
780	61	841	9,4	2,7	12,1	4,2	16,3	112	65
682	61	743	6,3	2,4	8,7	3,7	12,4	121	68
585	61	646	4,1	2,1	6,2	3,3	9,4	130	70
487	61	548	2,8	1,7	4,5	2,8	7,3	139	73
390	61	451	1,8	1,4	3,2	2,3	5,5	146	75
292	61	353	1,2	1,1	2,3	1,8	4,1	156	77
195	61	256	0,7	0,8	1,5	1,3	2,8	166	80
98	61	158	0,4	0,5	0,9	0,8	1,7	175	82

Configuratie paalgroep

voor bepaling s_2

2-paalspoer



hoh-afstand x : 3D

Bruikbaarheidsgrenstoestand

$F_{c;netto}$ [kN]	F_{nk} [kN]	$F_{c;rep}$ [kN]	s_b [mm]	s_{el} [mm]	s_1 [mm]	s_2 [mm]	s [mm]	$k_{v;rep}$ paal vrijstaand [kN/mm]	$k_{v;rep}$ paal in groep [kN/mm]
750	61	811	4,7	2,2	6,9	4,1	11,0	118	74
675	61	736	3,6	2,0	5,6	3,7	9,3	132	79
600	61	661	2,8	1,8	4,5	3,3	7,9	145	84
525	61	586	2,1	1,6	3,7	2,9	6,7	158	88
450	61	511	1,7	1,4	3,0	2,6	5,6	169	91
375	61	436	1,3	1,2	2,4	2,2	4,6	181	95
300	61	361	1,0	0,9	1,9	1,8	3,7	190	97
225	61	286	0,7	0,7	1,4	1,4	2,8	203	100
150	61	211	0,4	0,5	1,0	1,1	2,0	216	104
75	61	136	0,3	0,3	0,6	0,7	1,3	227	106

Toelichting

Paalbelasting	: F_c	[par. 7.7.1]
Rekenwaarde negatieve kleeft	: $F_{nk;d}$	[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	: $k_{v;rep}$ paal vrijstaand = $F_{c;rep} / s_1$	
	: $k_{v;rep}$ paal in groep = $F_{c;rep} / (s_1 + s_2)$	



BIJLAGE G

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” trillingssnelheden 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.

- 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 inheidiepte van palen tussen de sonderingen.
- Bij een verschil in inheiniveau tussen sonderingen dient bij voorkeur van "laag naar hoog" te worden gewerkt. Hiermee wordt voor de palen tussen deze sonderingen, een zo betrouwbaar mogelijk inheiniveau 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 hulpmaatregelen bij het inbrengen van de palen.
- Inheiselheid (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.).

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 "uitvoering van bijzonder geotechnisch werk –verdringingspalen",
 - 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".
-
- NEN-6742, "Het uitvoeren van funderingen met geprefabriceerde betonnen palen", formeel ingetrokken.
 - NEN-6741 "Het uitvoeren van houten paalfunderingen", formeel ingetrokken.

Juli 2022



Voor meer informatie zie: www.socotec.nl

SOCOTEC NEDERLAND SPECIALIST IN:

Geotechniek en milieu-expertise

Grondonderzoek
Geotechnisch laboratoriumonderzoek
Geotechnisch- en geohydrologisch advies
Bouwplaats- en grondwater monitoring

Waterveiligheid
Uitvoeringsbegeleiding
Milieutechniek

Risicobeheer, verzekering en inspecties

Claims
Controle van de omgeving

Risicoanalyses
Waardebepalingen

Gebouw veiligheid & duurzaamheid

Binnenklimaat
Drinkwaterveiligheid
Gebouw- en techniekinspecties

Gebouwprestatie
Gebouwinformatie