

Dijkverzwaring 'Eiland van Bergen'

Boorplan HDD1 Oude Kerkstraat te Bergen Ontwerpfase



Opgesteld door: VHW Engineering BV
Helftheuvelweg 11
5222 AV 's-Hertogenbosch

Datum	12-03-2018
Opdrachtgever	Enexis De heer F. Cruijsberg / De heer G. van Oijen
Projectnummer	2018-001
Documentnummer	2018-001-RAP-KL-02
Status	Definitief
Versie	1.0
Auteur	M. Tubée
Verificatie	H. Van Wijlen
Autorisatie	H. van Helvoirt

Inhoudsopgave

1. INLEIDING	3
2. WERKOMSCHRIJVING	4
2.1 Algemeen	4
2.2 Locatie, omvang en indeling werkterrein	6
2.3 Geotechnisch onderzoek	7
2.4 Stappenplan uitvoering	7
2.5 Bestaande kabels en leidingen	7
2.6 Tijdschema	8
2.7 Personeelsbezetting	8
2.8 In te zetten boommaterieel	8
2.9 Kwaliteit en keuring bouwmaterialen	9
3. BOORTECHNISCHE WIJZE VAN UITVOEREN	9
3.1 Werkwijze van uitvoeren	9
3.2 Kwaliteitsregistratie van de boring	10
4. CONCLUSIE OP BEREKENINGEN	11
4.1 Samenvatting sterkte- en muddrukberendingen	11
BIJLAGE 1: BOORTEKENING	12
BIJLAGE 2: LUCHTFOTO'S	13
BIJLAGE 3: GRONDMECHANISCH ONDERZOEK	14
BIJLAGE 4: ORIËNTATIEMELDING WION	15
BIJLAGE 5: VEILIGHEIDSZONE- STERKTE- EN MUDDRUKBEREKENINGEN	16
BIJLAGE 6: VOORBEELD TYPE BOORRIG	20
BIJLAGE 7: V&G-GEVAREN VOORTVLOEIEND UIT DE OMGEVING VAN DE BOUWLOCATIE	21
V&G-GEVAREN VOORTVLOEIEND UIT HET ONTWERP	21
BIJLAGE 8: DRILL-SHEET	22

1. Inleiding

Waterschap Limburg zorgt in Provincie Limburg o.a. voor veilige dijken, schoon water en voldoende water. Waterschap Limburg werkt sinds 2012 aan het versterken en aanleggen van dijken langs De Maas, van het noordelijk puntje Mook tot aan de meest zuidelijke plaats Eijsden. In totaal gaat het om 30 dijkversterkingsprojecten; 15 projecten vanuit het Hoogwaterbeschermingsprogramma en 15 projecten vanuit Dijkversterkingen Maaswerken.

Het project “Realiseren Prioritaire Dijkversterkingen Perceel 1” bestaat uit 3 separate dijkringen, zijnde Dijkkring 54 Mook, Dijkkring 56 Afferden en Dijkkring 59 Bergen.

Voordat de daadwerkelijke dijkversterking van start kan gaan, dienen de Kabels en Leidingen (K&L) die conflicteren met het nieuwe ontwerp verlegd, verwijderd of beschermd te worden.

Enexis heeft van het Waterschap Limburg een verzoek tot aanpassing ontvangen voor het aanpassen en verleggen van haar kabels en leidingen welke een raakvlak hebben met de dijkversterking.

Het boorplan is gebaseerd op de volgende informatie:

- Boortekening 2018-001-TEK-KL-HDD1-v1.0, d.d. 12-03-2018;
- Oriëntatie graafmelding WION met nummer 180016965, 06-03-2018;
- Sonderingen en boringen Dinoloket.
 - Sondering CPT000000070877 (nr.18)
 - Sondering CPT000000070903 (nr.22)
 - B46D1606
 - B46D1605
- Voor de berekening is gebruik gemaakt van de volgende normeringen en richtlijnen:
 - NEN 6740; Geotechniek: Basiseisen en belastingen
 - NEN 3650-3; Eisen voor buisleiding systemen: kunststof
 - NEN 3651; Aanvullende eisen voor leidingen in kruisingen met belangrijke waterstaatswerken

2. Werkomschrijving

2.1 Algemeen

Bij het aanleggen van ondergrondse netwerken, die bestaan uit kabels en leidingen, kunnen horizontaal gestuurde boringen worden toegepast om onder andere wegen, watergangen en andere bovengrondse- en ondergrondse infrastructurele constructies te kruisen. Door het toepassen van deze sleufloze techniek wordt de overlast voor de omgeving tot een minimum beperkt.

Een gestuurde boring bestaat uit 3 fasen, te weten:

- Fase 1, pilotboring;
- Fase 2, ruimen;
- Fase 3, intrekken mantelbuizen.

Tijdens fase 1 en 2 wordt er gebruik gemaakt van 'normale' boorspoeling (OCMA). De boorspoeling is een water bentonietmengsel waar eventueel toeslagstoffen / additieven aan toegevoegd kunnen worden om gewenste eigenschappen te verkrijgen. De samenstelling van de boorspoeling is met name afhankelijk van het in te zetten materieel, de grondsoort en de kwaliteit van het grondwater. Fase 3, het intrekken van de mantelbuis dient te uitgevoerd te worden met een uithardende boorvloeistof die de annulaire ruimte opvult.

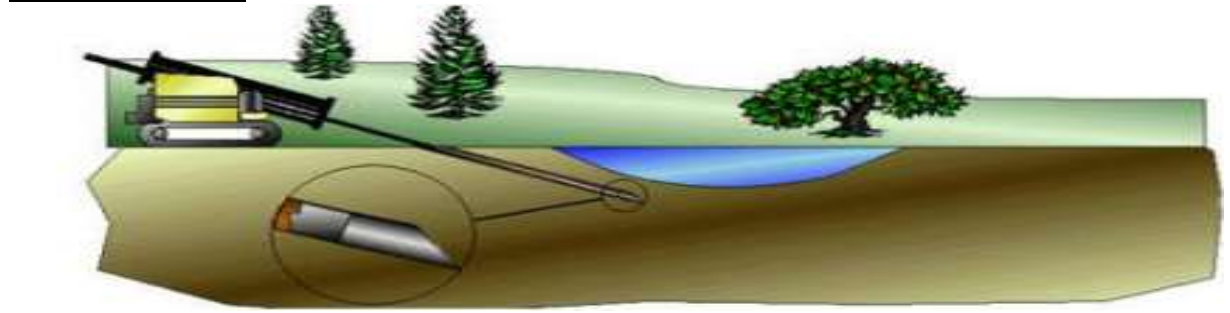
De voornaamste functies van de boorspoeling zijn:

- Medium voor lossputten van grond via nozzles in de boorkop of ruimer;
- Afvoeren / transporteren losgespoten grond;
- In stand houden boorgat;
- Afpleisteren van de tunnelwand (filtercake);
- Smering van de boorstreng en de in te trekken mantelbuizen;
- Koeling van de boorkop / boorbit en aandrijven mudmotor.

De boorspoeling wordt door middel van een hogedrukpomp door de boorstangen naar de boorkop of ruimer gepompt. Vervolgens zal de boorspoeling onder hoge druk via diverse nozzles in de boorkop of ruimer de grond of tunnel in worden gepompt.

Bij een gestuurde boring worden de werkzaamheden vanaf het maaiveld uitgevoerd. Een gestuurde boring bestaat doorgaans uit twee werkterreinen. Een rig-site, (intredepunt) waar onder andere de boorrig opgesteld is, en een pipe-site (uittredepunt) waar de in te trekken mantelbuizen samengesteld en klaargelegd worden.

Fase 1: De pilotboring



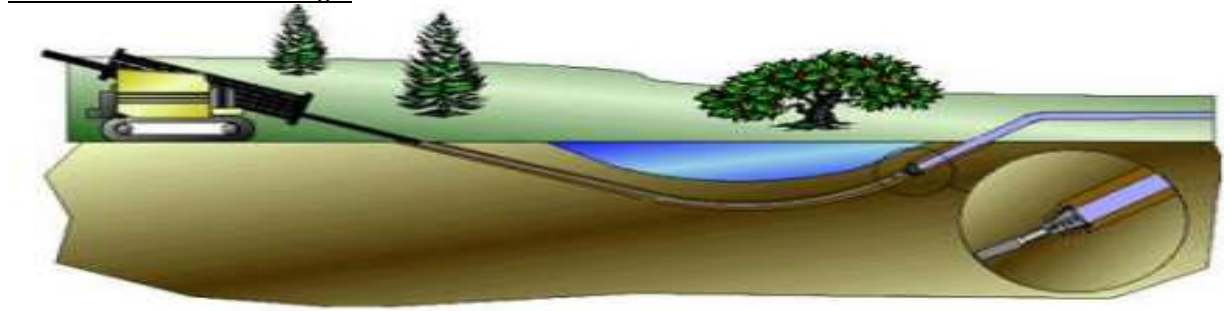
Aan de voorkant van de boorstreng is een boorkop aangebracht. De boorspoeling wordt via de boorstreng naar de boorkop gepompt en wordt samen met de losgewoelde grond langs de buitenzijde van de boorstreng door de boortunnel afgevoerd. Over het eerste gedeelte van de boorstreng kan eventueel een casing / beschermbuis worden aangebracht in de volgende gevallen:

- indien de boorgatstabiliteit in gevaar komt;
- indien gevaar bestaat voor een blow-out op een kwetsbare plek;
- indien gevaar bestaat voor knikken van de boorstang.

Het eerste deel van een gestuurde boring bestaat uit een rechtstand onder een vooraf bepaalde intredehoek. Deze rechtstand gaat over in een neergaande verticale of gecombineerde bocht. Gevolgd door een horizontale rechtstand (eventueel met een horizontale bocht) hierna volgt er een opgaande verticale of gecombineerde bocht met aan het einde een rechtstand tot het uittredepunt, eveneens onder een vooraf bepaalde uittredehoek.

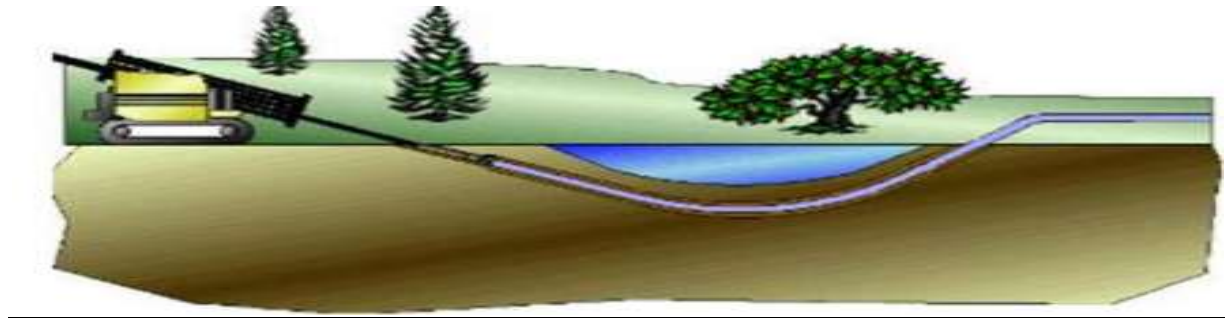
De driedimensionale plaatsbepaling van de boring wordt tijdens deze eerste fase verkregen door de geregistreerde coördinaten tijdens de pilotboring. De locatie van de boring, de eisen van de opdrachtgever, de eisen en wensen van de vergunningverlener, het te kruisen obstakel, storende externe invloeden en de diepte zijn bepalend voor het toe te passen meetsysteem.

Fase 2: Ruimen van het boorgat



Nadat de boorstreng bij het uittredepunt boven de grond is gekomen, wordt de boorkop verwijderd en wordt op het uiteinde van de boorstreng een ruimer gemonteerd. Vervolgens wordt de boorstreng met ruimer teruggetrokken richting intredepunt. De ruimer wordt met een draaiende beweging door het voorgeboorde pilotboorgat teruggetrokken. Op de ruimer zijn behalve nozzles, waardoor de boorspoeling naar buiten gespoten wordt, soms ook messen, kammen of tanden aangebracht (afhankelijk van de grondslag waarin geboord wordt). De losgewoelde grond wordt langs de buitenzijde van de boorstreng door het geruimde boorgat in de retourstroom van de boorspoeling afgevoerd naar het maaiveld. Achter de ruimer worden opnieuw boorstangen gekoppeld, zodat de verbinding tussen in- en uittredepunt behouden blijft. Afhankelijk van de grondslag, het pompvermogen en de vereiste boorgatdiameter kunnen meerdere ruimeroperaties achter elkaar worden uitgevoerd.

Fase 3: Intrekken mantelbuis:



Tijdens de laatste fase van het boorproces wordt de productleiding of mantelbuis (eventueel meerdere productleidingen of mantelbuizen in een bundel) samen met een trekkop achter een ruimer gekoppeld en in het geruimde boorgat getrokken. Het boorgat blijft tijdens de intrekoperatie geheel gevuld met de boorspoeling. De boorgatdiameter dient tussen de 30% en 50% groter te zijn dan de diameter van de productleiding of mantelbuis (eventueel gebundeld). Ten behoeve van het inbrengen van de productleiding of mantelbuis wordt tussen de ruimer en de productleiding een swivel (wartellager) gemonteerd zodat geen rotatie van de productleiding of mantelbuis kan optreden. Nadat de productleiding(en) of mantelbuis /-buizen in zijn geheel door de boortunnel is getrokken en, indien nodig succesvol is beproefd / getest, is de boring voltooid.

Tijdens de verschillende fasen worden de boorspoeldrukken gecontroleerd en geregistreerd. Bij alle fasen dient de gehele boortunnel gevuld te blijven met boorspoeling zodat er continu druk in de boortunnel blijft staan, dit is belangrijk om achterblijvende holle ruimten in de grond en instorten van de boortunnel te voorkomen.

2.2 Locatie, omvang en indeling werkterrein

De aannemer die de boring uit zal voeren dient in zijn plan van aanpak / werkplan aan te geven wat de minimaal benodigde omvang is van het werkterrein. Onderstaand wordt de informatie verstrekt om te komen tot een juiste en acceptabele indeling van het werkterrein (rig-site en pipe-site):

- De locatie van de boring is weergegeven in boortekening 2018-001-TEK-KL-HDD1-v1.0, d.d. 12-03-2018, zie hiervoor bijlage 1 en de luchtfoto's in bijlage 2;
- De aannemer kan eventueel samen met de opdrachtgever of andere belanghebbenden een bezoek brengen aan de locatie;
- In overleg met de opdrachtgever wordt bepaald of een nul-situatie onderzoek van de locatie wenselijk is;
- De omvang van het werkterrein hangt nauw samen met de lokaal beschikbare ruimte, de grootte van de uit te voeren boring en het in te zetten materieel;
- De indeling van het werkterrein zal worden aangepast aan de plaatselijke omstandigheden;
- Afhankelijk van eventueel gestelde eisen en het in te zetten materieel, de staat en functie van het maaiveld dient een werkweg aangelegd te worden voor transport van het boorequipment en de benodigde materialen.

2.3 Geotechnisch onderzoek

Voorafgaand aan de uitvoering van de gestuurde boring dient er lokale geotechnische informatie te worden verzameld. Hiertoe is de databank van Dinoloket geraadpleegd. Uit deze databank zijn 2 sonderingen en zijn twee grondboringen geselecteerd. De locaties van de grondonderzoeken inclusief de sondeergrafieken en boorstaten zijn opgenomen in bijlage 3. De sondeergrafieken en -locaties zijn ook aangegeven op de boortekening.

De gegevens verkregen van de grondboringen geven een consistent beeld van de bodemopbouw aan weerszijden van de waterkering. Derhalve is geen aanvullend grondonderzoek uitgevoerd.

De geotechnische informatie wordt als input gebruikt in de sterkte- en/of muddrukberoeeningen. Zonder goedkeuring van deze berekeningen, door opdrachtgever en/of vergunningverlenende instantie, mag niet gestart worden met de werkzaamheden.

2.4 Stappenplan uitvoering

Onderstaand worden de handelingen aangegeven om te komen tot een goede uitvoering:

- De aannemer bestudeert voor aanvang van de werkzaamheden het boorplan, inclusief het ontwerp, de reeds aanwezige informatie over bestaande kabels en leidingen, de bodemgesteldheid en de eventuele vergunningen / toestemmingen;
Let op! De aannemer die de boringen uit zal voeren is verplicht een graafmelding te doen en deze te analyseren (zie ook § 2.5);
- De aannemer overlegt aan de hand van de hiervoor genoemde informatie met betrokken instanties en/of kabel en leidingeigenaren over zijn plan van aanpak / werkplan;
- De werkzaamheden worden uitgevoerd conform het afgestemde plan van aanpak / werkplan;
- Tijdens en na de werkzaamheden worden de bevindingen en/of wijzigingen schriftelijk vastgelegd door de aannemer;
- De aannemer verwerkt de bevindingen en/of wijzigingen op tekening aan de hand van revisiegegevens afkomstig van de surveyor;
- De opdrachtgever en de betrokken instanties worden door de aannemer op de hoogte gehouden van eventuele bevindingen en/of wijzigingen;

2.5 Bestaande kabels en leidingen

Voor uitvoering wordt door de aannemer een graafmelding gedaan om de ligging van de ondergrondse infrastructuur in kaart te brengen. Ook zal er voor aanvang van de werkzaamheden met de belanghebbende kabel en leidingeigenaren contact worden opgenomen. Indien noodzakelijk kunnen voor aanvang van de gestuurde boring proefsleuven gegraven worden.

De graafmelding moet tijdens de uitvoering op het werk aanwezig zijn.

2.6 Tijdschema

De tijdsduur van de werkzaamheden is sterk afhankelijk van het in te zetten boormaterieel. De aannemer die de boorwerkzaamheden uit zal voeren dient in zijn plan van aanpak / werkplan aan te geven hoe zijn tijdschema eruit ziet.

De startdatum wordt bepaald in overleg met de opdrachtgever. Hierbij dient rekening gehouden te worden met eventuele vergunningen en toestemmingen. De boorwerkzaamheden mogen pas aanvangen na het verkrijgen van alle goedkeuringen / toestemmingen op het boorplan.

De werktijden worden aangepast aan de werkzaamheden die technisch achtereenvolgens uitgevoerd dienen te worden. Werktijden dienen vooraf door de aannemer aangegeven te worden in zijn plan van aanpak / werkplan. Bepaling van werktijden zal altijd in goed overleg met alle betrokkenen plaatsvinden.

2.7 Personeelsbezetting

Het boormaterieel zal bediend worden door gekwalificeerd personeel dat tenminste bestaat uit een boormeester, een surveyor en een boorassistent. Afhankelijk van de omvang van de boring kan het noodzakelijk zijn meer medewerkers in te zetten. De aannemer die de boorwerkzaamheden uit zal voeren dient in zijn plan van aanpak / werkplan aan te geven hoe zijn personeelsbezetting eruit ziet.

2.8 In te zetten boormaterieel

In bijlage 6 is een representatief boorstelling en de daarbij behorende technische specificaties opgenomen. De aannemer die de boringen uit zal voeren dient in zijn plan van aanpak / werkplan aan te geven van welk type machine hij gebruik zal maken met de daarbij behorende specificaties. De berekeningen en het boorontwerp dienen door de aannemer gecontroleerd te worden. Indien nodig wordt het in te zetten materieel aangepast op de berekeningen en het boorontwerp of worden de berekeningen en het boorontwerp aangepast op het in te zetten materieel.

- Walk-over meetsysteem

Een 'Walk-over' meetsysteem maakt gebruik van sondes die vanuit de boorkop een signaal uitzenden. Deze signalen bevatten gegevens over de richting, de diepte en de hellingshoek van de boorkop. Om het signaal van de boorkop te kunnen ontvangen moet de ontvanger loodrecht boven de boorkop geplaatst zijn. De signalen van de sonde kunnen beïnvloed worden door omgevingsfactoren zoals damwanden, (tram)rails en andere kabels en leidingen in de nabijheid van de boring.

Naast het 'Walk-over' meetsysteem zal gebruik gemaakt worden van een draadmeetsysteem om nauwkeurig de boorlijn te kunnen volgen en registreren.

2.9 Kwaliteit en keuring bouwmaterialen

Buizen

De in te trekken (mantel)buizen (HDPE100 ϕ 160 sdr11, HDPE100 ϕ 125 sdr11 en HDPE100 ϕ 63 sdr11) worden door de opdrachtgever of opdrachtnemer besteld en op het werk geleverd.

De buis wordt in lengtes en/of op haspel geleverd, indien noodzakelijk dienen er enkele lengtes aan vast gelast te worden door middel van spiegellassen. Het aan elkaar verbinden van de buizen dient te gebeuren met gekwalificeerd personeel en gecertificeerd materiaal. De inwendige rillen dienen verwijderd te worden.

Boorvloeistof

De boorvloeistof zal samengesteld worden uit met water vermengde bentoniet. Indien noodzakelijk kan de samenstelling hiervan verder aangepast worden aan de lokale bodemopbouw. Uitgangspunt hierbij is dat er een boorspoeling wordt verkregen die voldoende steun geeft aan het boorgat in de plaatselijke grond. Indien toeslagstoffen toegepast worden dient dit tijdig aan de opdrachtgever gemeld te worden.

De aannemer die de boorwerkzaamheden uit zal voeren dient de mantelbuis in te trekken met drillgrout of vergelijkbaar product. Dit is een (zware) boorspoeling welke uithard en dus voor goede afdichting zorgt van de boortunnel teneinde kwel of piping te voorkomen.

3. Boortechnische wijze van uitvoeren

3.1 Werkwijze van uitvoeren

Onderstaand is een opsomming van activiteiten die zullen plaatsvinden, deze zijn:

- Bestuderen projectgegevens zoals: tekeningen, berekeningen, V&G-plan, vergunningen en voorschriften;
- Indien noodzakelijk of vereist wordt er verkeersmaatregelen geplaatst volgens de CROW richtlijnen;
- Aanvoer materieel;
- Kick-off meeting (bespreken van o.a. de veiligheidsaspecten en risico's);
- Inrichten werkterrein (rig-site en pipe-site) en mobilisatie boorequipment;
- Eventueel lokaliseren bestaande kabels en leidingen en ontgraven intrede- en uittredepunt;
- Graafwerkzaamheden uitvoeren conform CROW-500;
- Eventueel aanbrengen/toepassen van beschermende maatregelen (ter beoordeling uitvoerende partij);
- Uitvoeren pilotboring;
- Gereed leggen/ opstellen van de in te trekken mantelbuis. De werkzaamheden voor het samenstellen van de buizen worden tijdens of voorafgaand aan de boorwerkzaamheden uitgevoerd;
- Intrekken mantelbuis van de vanaf maaiveld en/of haspel. Bij intrekken mantelbuizen dient gebruik gemaakt te worden van Drillgrout of een vergelijkbaar product;
- Aanbrengen kleikist en kwelscherm conform NEN3650/3651.
- Demobilisatie boorequipment en afvoer van materieel, op gelijke wijze als de aanvoer;
- Opruimen werkterrein.

Gedurende de boorwerkzaamheden worden onderstaande handelingen voortdurend verricht, te weten:

- Aflezing van de boorparameters zoals, trekkracht en torque door de analoge meters op de rig;
- Registratie van de meetgegevens op een drillsheet (of vergelijkbaar document, zie bijlage 8);
- Mixen van de boorspoeling met water van voldoende kwaliteit;
- Opvang uitkomende boorspoeling bij intrede- en uittredepunt in de in- en uittredegangen, eventueel kunnen vloeistofdichte bakken geplaatst worden voor opvang en / of buffering van de boorspoeling. De aannemer die de werkzaamheden uit zal voeren dient dit aan te geven in zijn werkplan / plan van aanpak;
- Leegzuigen van de boorgaten en / of vloeistofdichte bakken met vloeistofdichte zuigwagens;
- Afvoeren overgebleven / overtollige boorspoeling naar een erkend verwerker.

V&G plan

De werkzaamheden met betrekking tot het uitvoeren van de horizontaal gestuurde boring zullen worden uitgevoerd volgens de richtlijnen van de aannemer. De veiligheids- en gezondheidsgevaaren voortvloeiend uit de omgeving van de bouwlocatie en de veiligheids- en gezondheidsgevaaren voortvloeiend uit het ontwerp zijn opgenomen in bijlage 7. De uiteindelijke project specifieke risico's , maatregelen en voorzieningen dienen door de uitvoerende partij aangegeven te worden.

De V&G coördinator is verantwoordelijk voor de naleving van de regels vastgesteld in het kwaliteits-, arbo- en milieu (KAM) zorgsysteem. De V&G coördinator binnen het project is verantwoordelijk voor het vaststellen van de specifieke KAM maatregelen voor dit project en het beschikbaar stellen van de vereiste beschermingsmiddelen.

De aannemer die de boorwerkzaamheden uit zal voeren is verantwoordelijk voor een juiste uitvoering en toezicht op de voorgeschreven V&G maatregelen op de werklocatie. Tevens is hij verplicht afwijkingen en gevaarlijke situaties te melden bij de V&G coördinator en in overleg passende maatregelen te nemen en deze te registreren.

3.2 Kwaliteitsregistratie van de boring

Tijdens het ruimen van het boorgat en het intrekken van de mantelbuis worden de volgende gegevens geregistreerd:

- trekkracht aan de boorinstallatie (ton);
- druk boorvloeistof aan de pomp (bar);
- debiet vloeistof (ltr/min);
- eventueel vindt registratie van de locatie en de hoogteligging (RD coördinaten t.o.v NAP) plaats.

Deze meetgegevens worden opgenomen in een "drill-sheet" (of vergelijkbaar document) en door het boorbedrijf gearchiveerd. Een voorbeeld van een drill-sheet is opgenomen in bijlage 8. De meetgegevens van de survey (overzicht van meetinformatie) worden samen met de veldmetingen verwerkt tot de vereiste revisie gegevens.

4. Conclusie op berekeningen

De bijgevoegde berekeningen voor de veiligheidszone van het dijklichaam en de sterkte- en muddrukberendingen zijn uitgevoerd op basis van de NEN3650 en de NEN3651 m.b.v. programmatuur Sigma versie 2018 – 1.0. De resultaten van de berekeningen voor de veiligheidszone en de sterkte- en muddrukberendingen zijn opgenomen in bijlage 5.

(Aangezien de muddrukken van de pilotboring als maatgevend kunnen worden beschouwd voor deze boring is een muddrukberending voor de pilotfase uitgevoerd. Deze berekening eveneens opgenomen in de bijlagen.)

De HDD boring is berekend in overeenstemming met de NEN 3650 en NEN 3651.

De resultaten van de sterkte- en muddrukberendingen alsmede de hiervoor gebruikte grondgegevens dienen door de uitvoerende partij gecontroleerd te worden. De keuze voor het in te zetten materiaal is ter beoordeling van- en de verantwoordelijkheid van de uitvoerende partij.

HDD-BORING (HDPE100 Ø160 sdr11, HDPE100 Ø125 sdr11, HDPE100 Ø63 sdr11)

4.1 Samenvatting sterkte- en muddrukberendingen

Spanningen in omtreksrichting van de leiding

	Toegestane spanning	Maximaal optredende spanning
HDPE100 Ø160 sdr11	8,00 N/mm ²	0,79 N/mm ²
HDPE100 Ø125 sdr11	8,00 N/mm ²	0,78 N/mm ²
HDPE100 Ø63 sdr11	8,00 N/mm ²	0,61 N/mm ²

Spanningen in langsrichting van de leiding

	Toegestane spanning	Maximaal optredende spanning
HDPE100 Ø160 sdr11	8,00 N/mm ²	5,14 N/mm ²
HDPE100 Ø125 sdr11	8,00 N/mm ²	1,54 N/mm ²
HDPE100 Ø63 sdr11	8,00 N/mm ²	0,78 N/mm ²

Deflectie

	Toegestane deflectie	Maximaal optredende deflectie
HDPE100 Ø160 sdr11	11,63 mm	0,49 mm
HDPE100 Ø125 sdr11	9,09 mm	0,80 mm
HDPE100 Ø63 sdr11	4,58 mm	0,19 mm

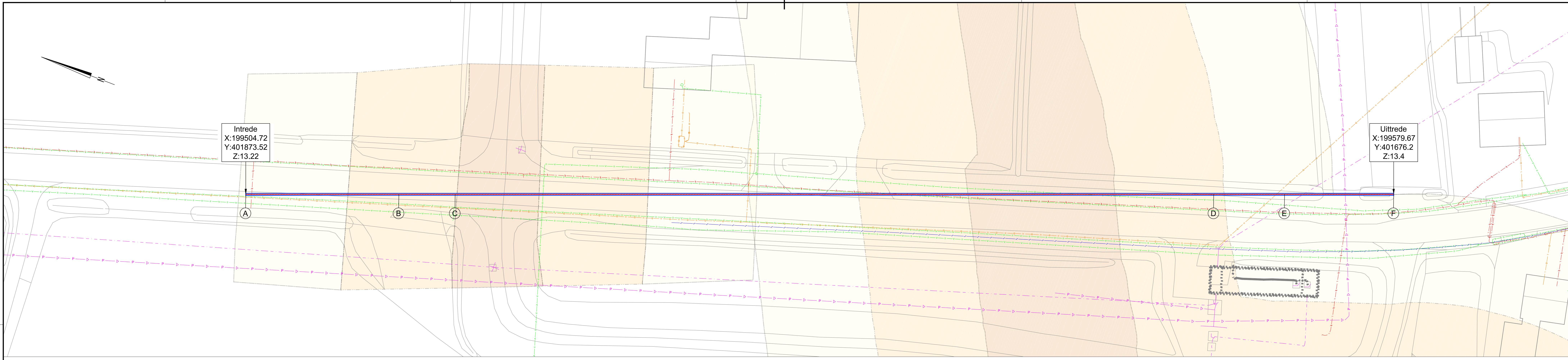
Benodigde trekkracht op de mantelbuis

	Toegestane trekkracht*	Maximale berekende trekkracht
HDPE100 Ø160 sdr11	79,87 kN	28,08 kN
HDPE100 Ø125 sdr11	48,80 kN	18,56 kN
HDPE100 Ø63 sdr11	12,46 kN	6,64 kN

*Toegestane trekkrachten volgens technische documentatie PipeLife.

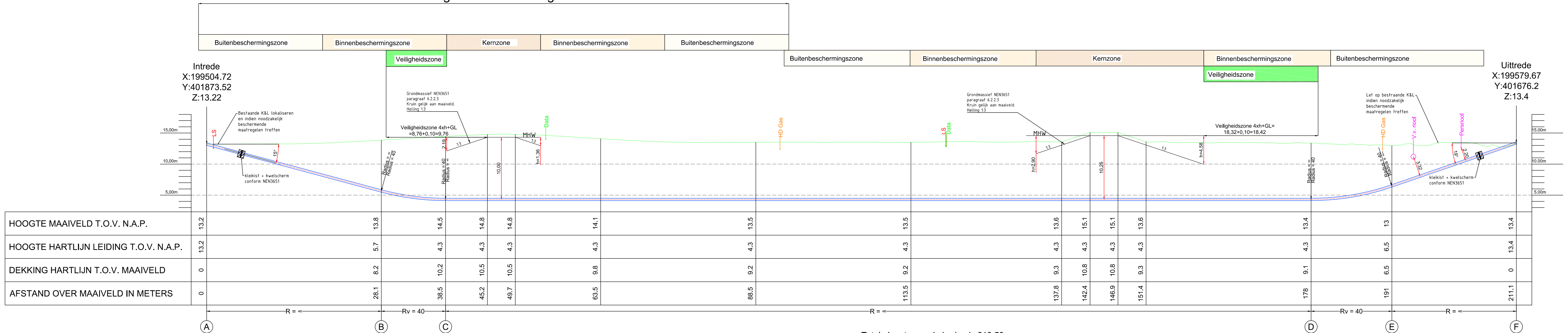
Bijlage 1: Boortekening

Boortekening 2018-001-TEK-KL-HDD1-v1.0, d.d. 12-03-2018



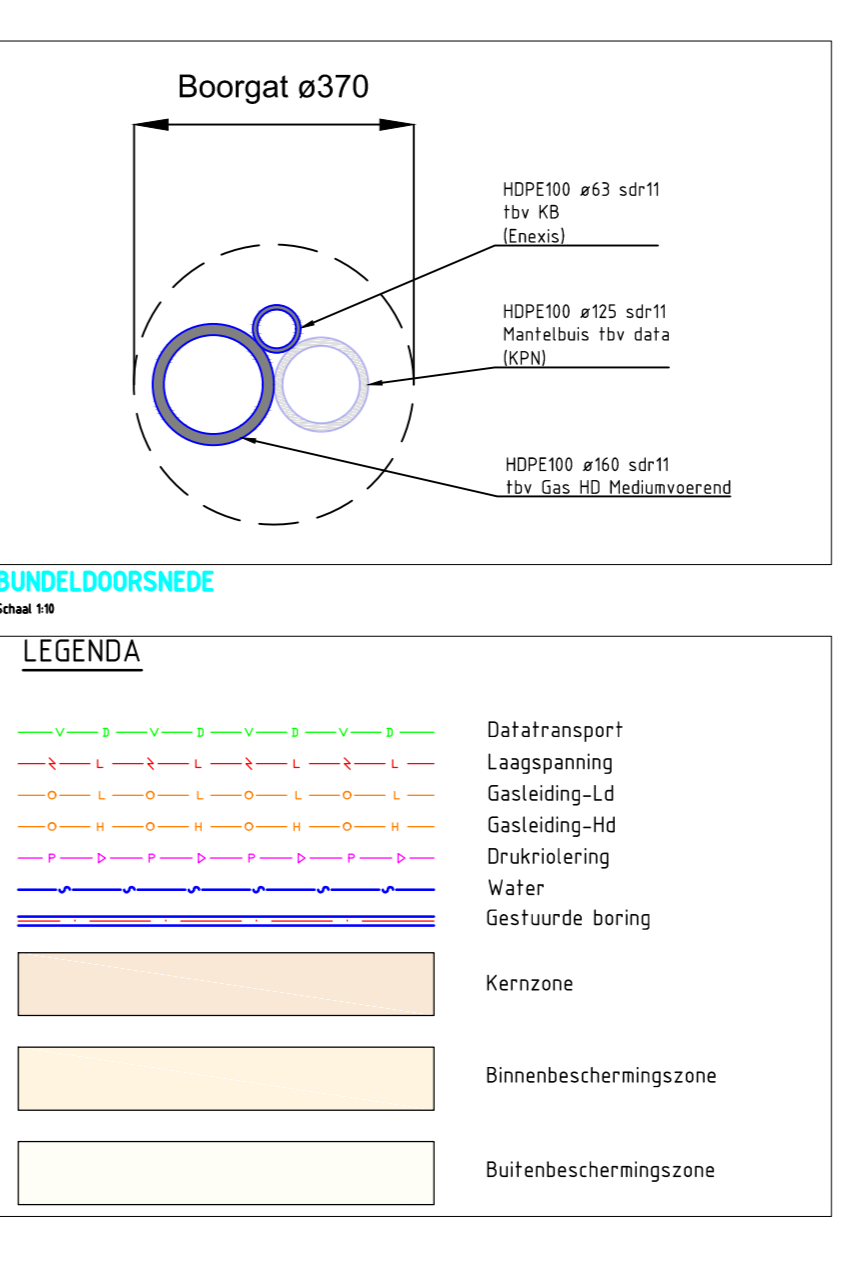
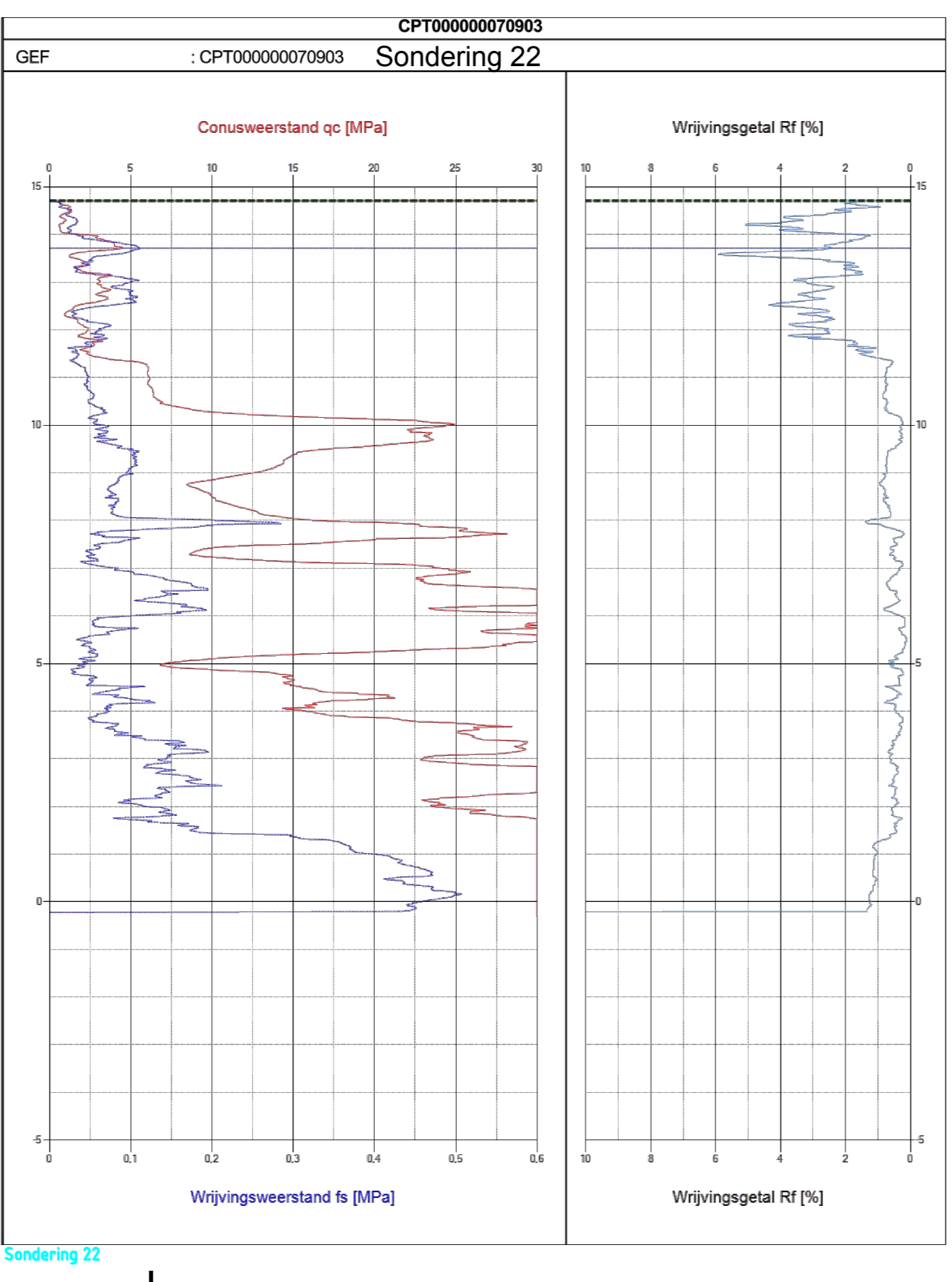
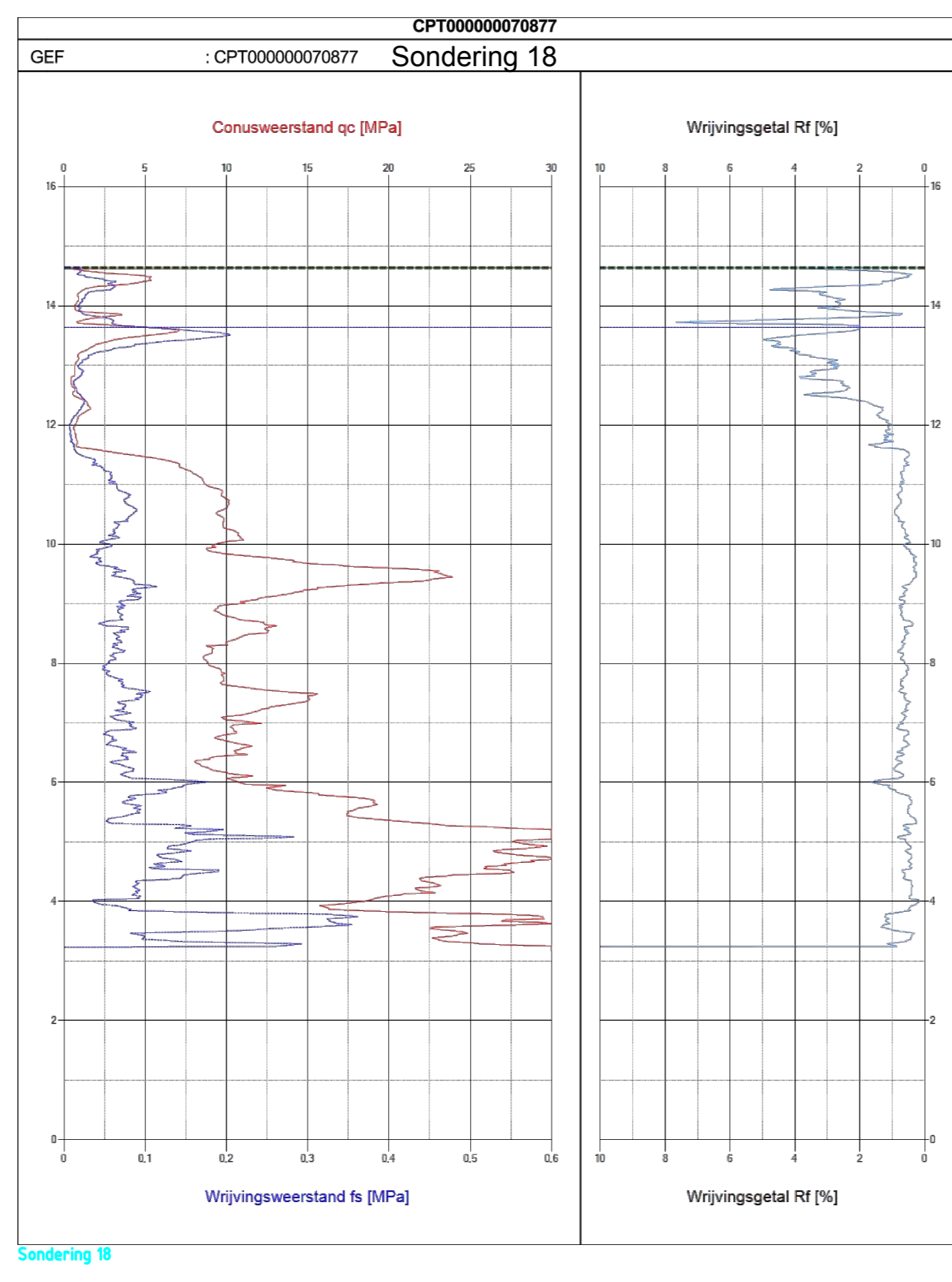
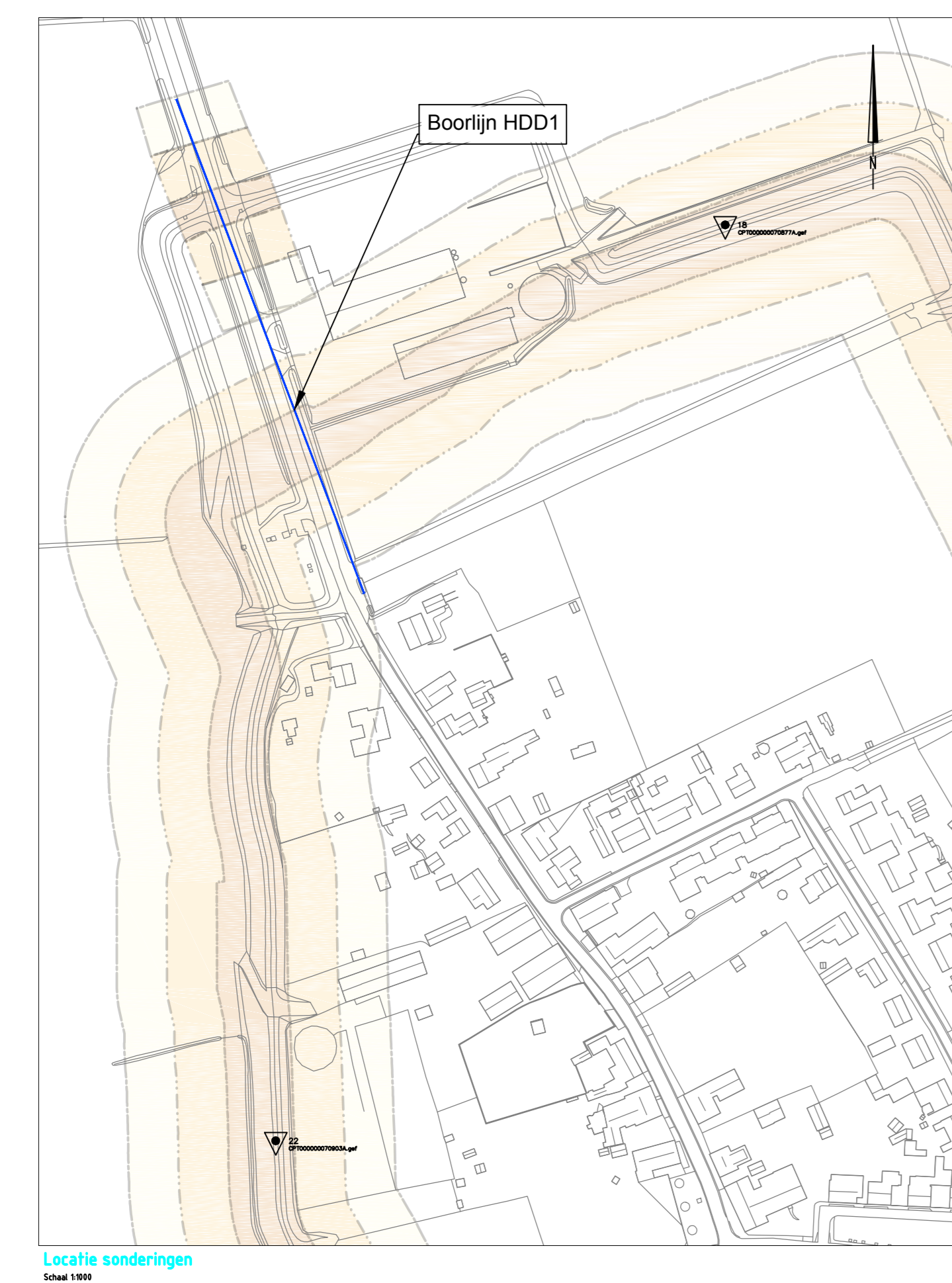
BIJVELANZICHT
Staat 100

Waterkering inclusief zoneringen komt te vervallen



Totale lengte van de boring is 213.59m

DWARSPROFIEL
Staat 100



COORDINATENLIJST

Station	X	Y	Z
A	199504.72	401873.52	13.22
B	199514.71	401847.21	5.60
C	199519.39	401827.53	4.31
D	199547.59	401757.13	4.31
E	199572.55	401684.98	6.40
F	199579.67	401676.20	13.40

- Graafmaatschappij WJON
- Graafwerkzaamheden volgens CROW-500
- Intrekken met Drillmix of vergelijkbaar product
- Aanbrengen kwelischerm en kleiwal volgens NEN3650/3651
- Maten in meters, tenzij anders vermeld
- Diameters in millimeters, tenzij anders vermeld
- Hoogtematen in meters t.o.v. N.A.P., tenzij anders vermeld

001 12-03-2018 Definitief t.b.v. vergoedingsaanvraag

MaTu Gez
Verste Datum Wijziging

In opdracht van:
Eneix
Heisterkampweg 3
5028PM Venlo

Vervaardigd door:
VHW Engineering BV
Heisterkampweg 11
5222 AV 's-Hertogenbosch

Project: Gestuurde boringen 'Eiland van Bergen' HDD1 Oude Kerkstraat gemeente Bergen

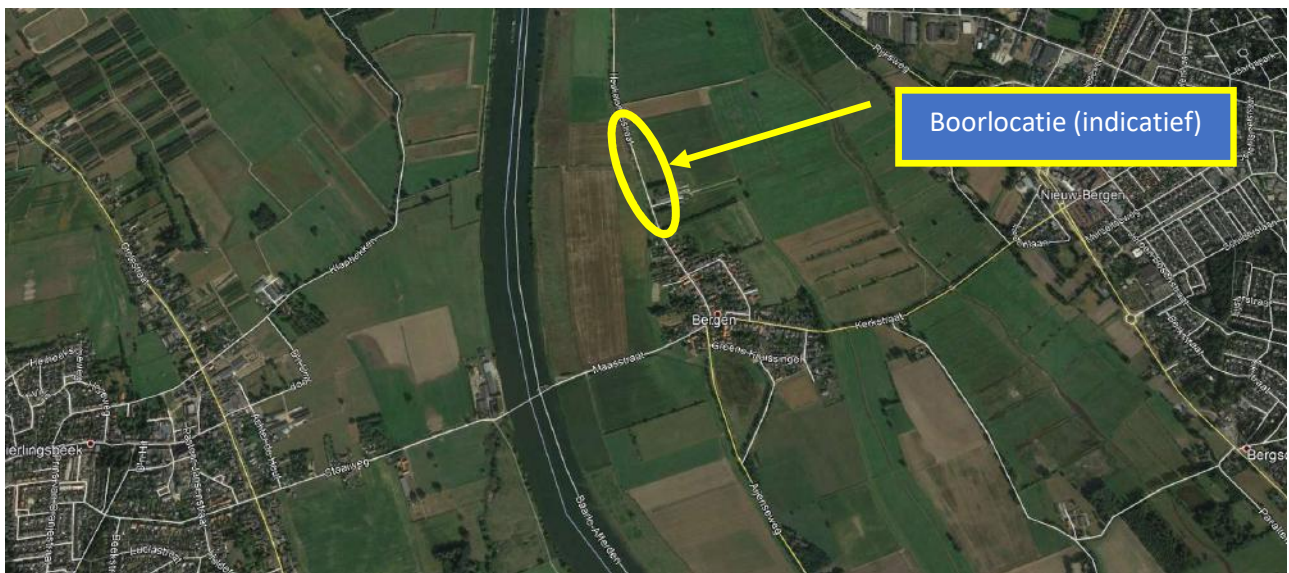
Omschrijving: Aanleg bundelboring 1x ø160 HDPE sdr11 + 1x ø125 HDPE sdr11 + 1x ø63 sdr11

Schaal: divers
Formaat: A0
Datum: 12-03-2018
Projectnr: 2018-001
Status: Definitief
Tekeningnr: 2018-001-TEK-KL-HDD1-v1.0

Deze tekening is eigendom van VHW Engineering BV. Zonder haar toestemming mag niets af deze tekening worden gebruikt, gekopieerd of verspreid.

Bijlage 2: Luchtfoto's

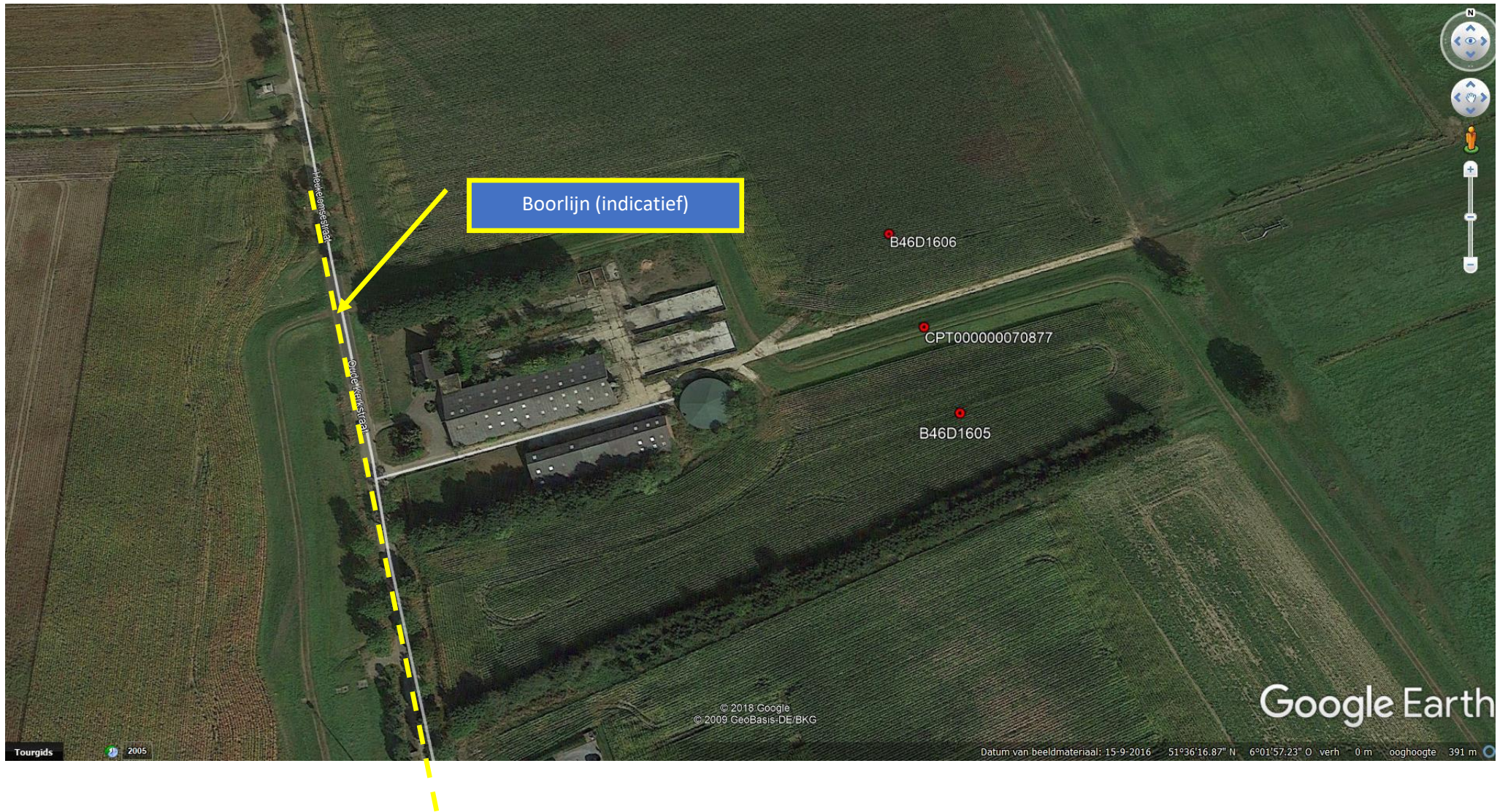
Luchtfoto's boorlocatie HDD1 en HDD2



Bijlage 3: Grondmechanisch onderzoek

- Sonderingen en boringen Dinoloket.
 - Sondering CPT000000070877 (nr.18)
 - Sondering CPT000000070903 (nr.22)
 - B46D1606
 - B46D1605

Locaties gebruikte sonderingen en boringen HDD1 en HDD2

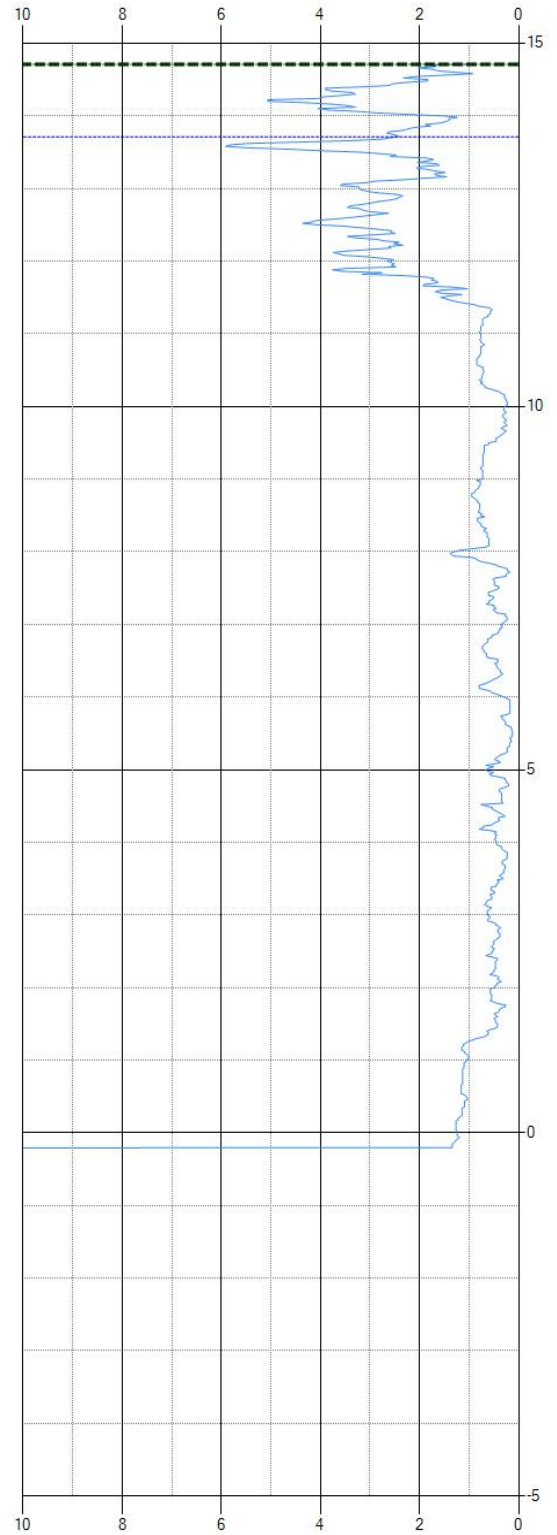
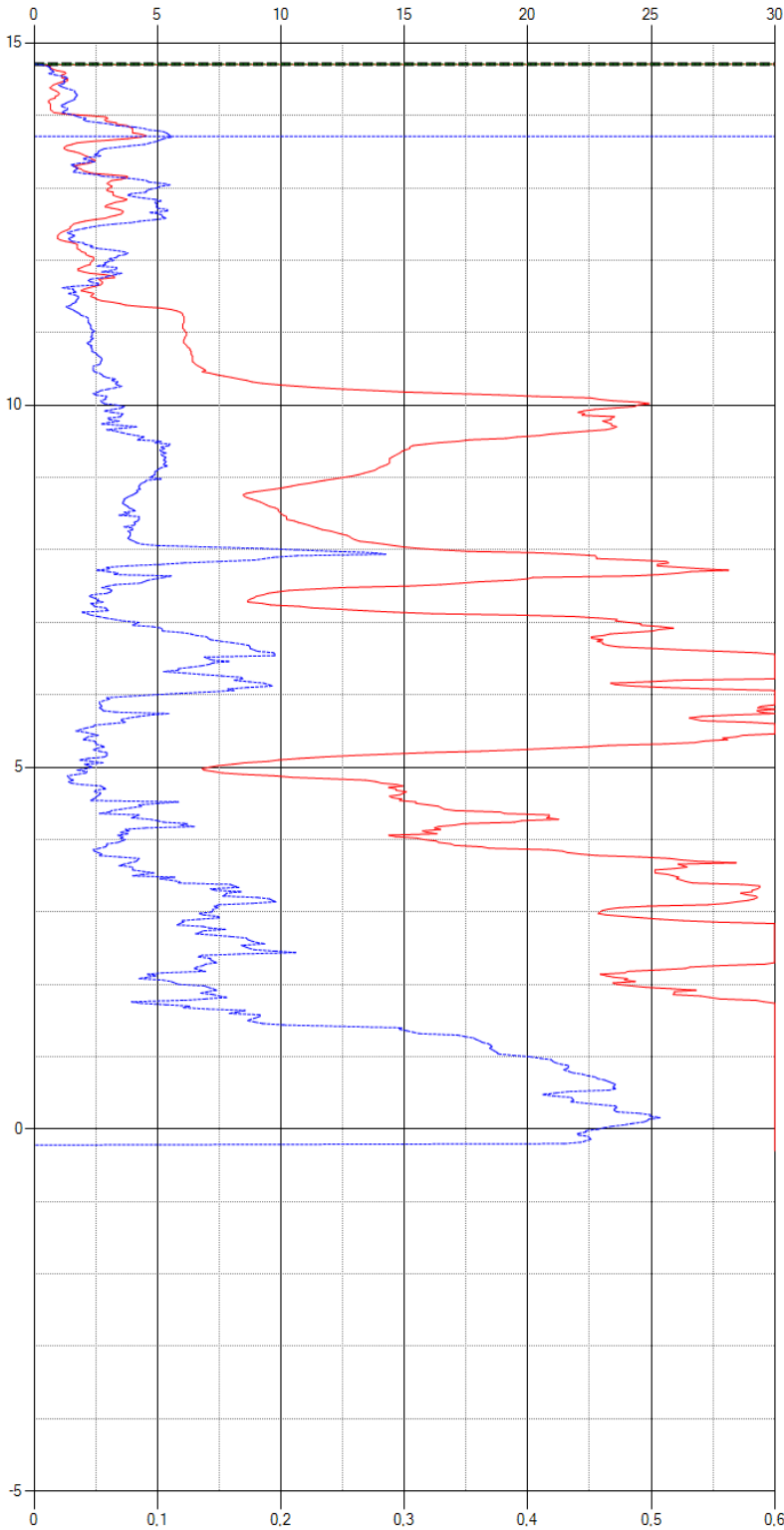


CPT000000070903

GEF : CPT000000070903

Conusweerstand qc [MPa]

Wrijvingsgetal Rf [%]



Wrijvingsweerstand fs [MPa]

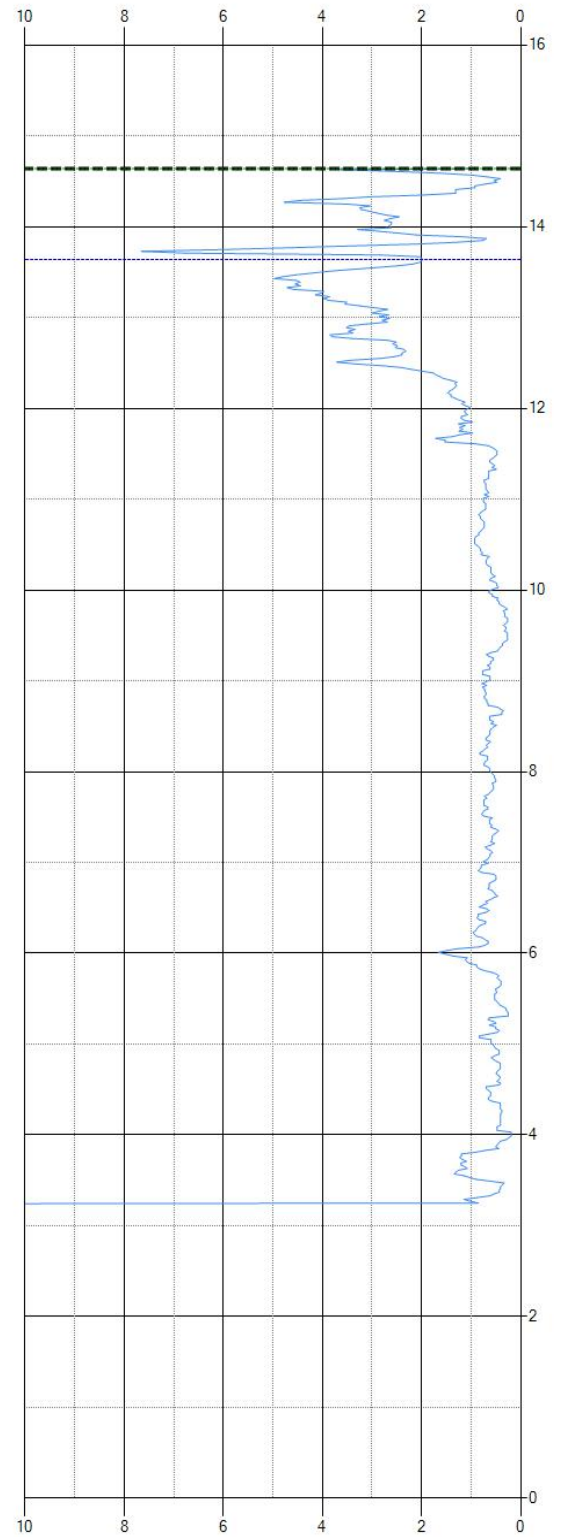
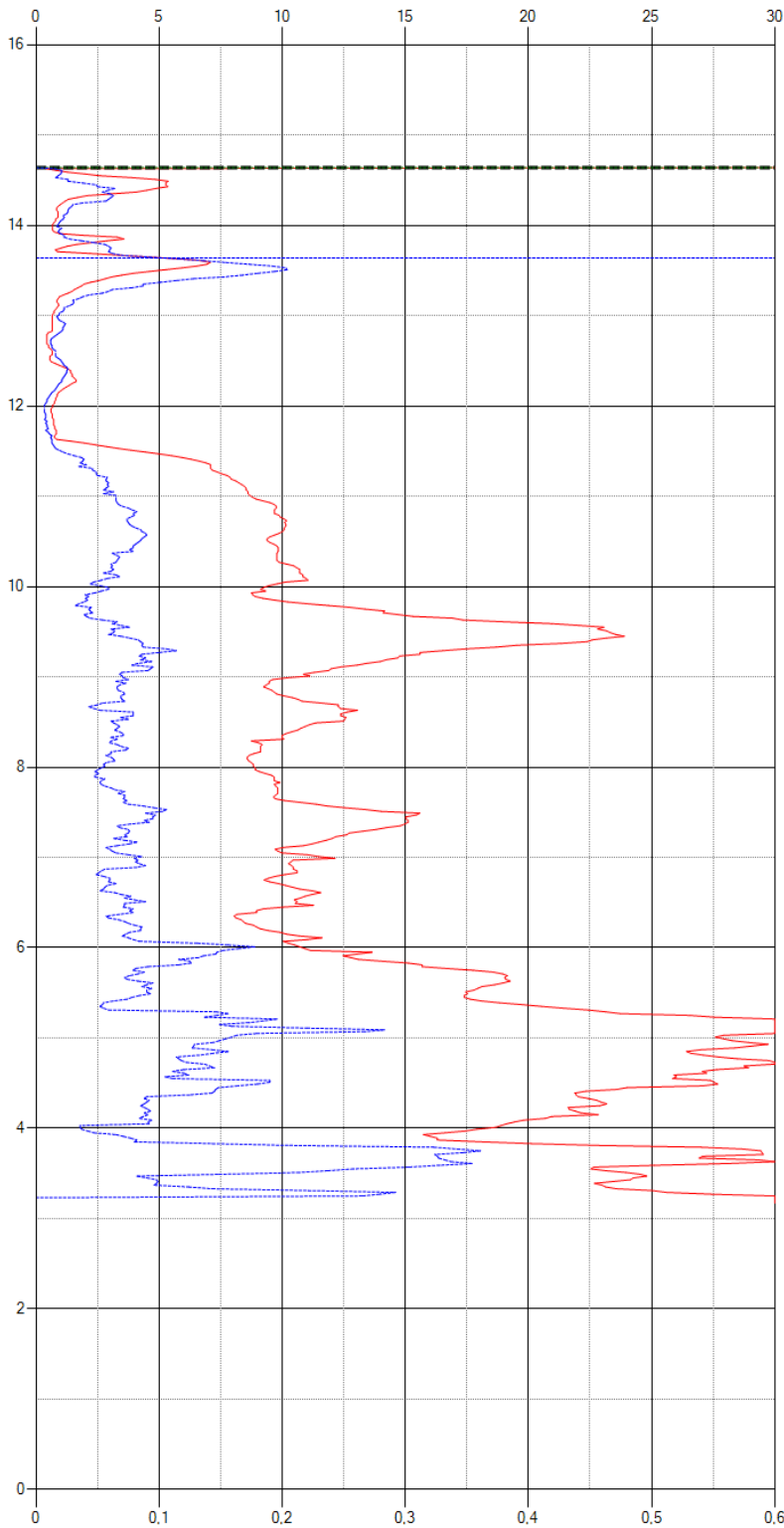
Wrijvingsgetal Rf [%]

CPT000000070877

GEF : CPT000000070877

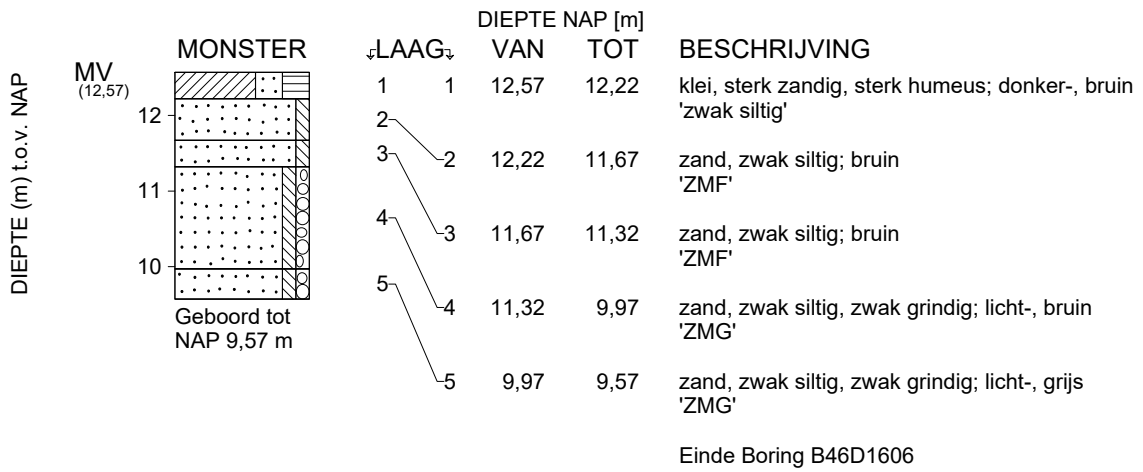
Conusweerstand q_c [MPa]

Wrijvingsgetal R_f [%]



Wrijvingsweerstand f_s [MPa]

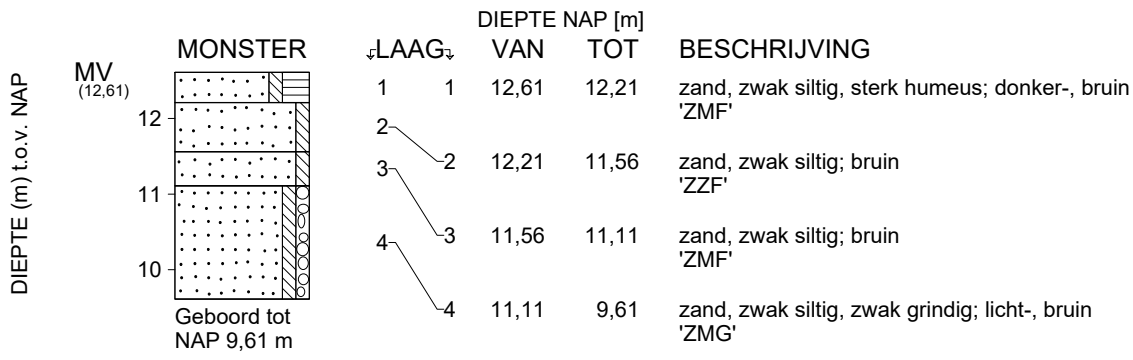
Wrijvingsgetal R_f [%]



GWS 1,00

X = 199713 m Y = 401862 m (RD)

<Not Registered> <Not Registered>	<Not Registered> <Not Registered> <Not Registered>	Telefoon Telefax	<Not Registered> <Not Registered>	datum 2013-03-05	get. MOS-
-				DINO-BOR	gez.
-				BIJL.	form. A4



Einde Boring B46D1605

GWS 1,00

X = 199734 m Y = 401791 m (RD)

-	-	-	-	-	datum	get.
					2013-03-05	MOS-
-	-	-	-	-	DINO-BOR	gez.
					BIJL.	form. A4

Bijlage 4: Oriëntatiemelding WION



KLIC

Datum
05-03-2018 14:45

Onderwerp
**Ontvangstbevestiging Oriëntatieverzoek
18O016965**

Blad
1 van 3

Geachte heer, mevrouw,

Het Kadaster heeft een Oriëntatieverzoek ontvangen

Het meldnummer van de Klic-melding is: **18O016965**
Het ordernummer van de Klic-melding is: **9808078942/10**
De referentie van de Klic-melding is: **2018-001 HDD1 en 2**

Hieronder treft u de gegevens aan van de melding en het overzicht, per thema, van beheerders met een belang in het opgegeven gebied. Het is mogelijk dat netbeheerders meerdere thema's in beheer hebben.

Uit de brief die u ontvangt bij de levering, kunt u opmaken voor welke thema's deze netbeheerders informatie hebben geleverd.

Let op: met een Oriëntatieverzoek kunt u in een vroeg stadium inzicht krijgen in de ligging van kabels en leidingen. Met een Oriëntatieverzoek mag u echter geen graafwerkzaamheden verrichten.

Gegevens aanvrager

Naam	Tubeer
E-mailadres	mtubee@vhwengineering.nl
Relatienummer	605534
Bedrijf	VHW Engineering B.V.
Adres	Heltheuvelweg 11
Postcode / Plaats	5222AV, 'S-HERTOGENBOSCH
Land	NL
Telefoon	(06) 30 77 26 00
Datum aanvraag	05-03-2018 14:45

Aard graafwerkzaamheden Persing/boring

Oriëntatiegebied

RD-coördinaten [(199575,401710), (199510,401918), (199482,401909), (199486,401895), (199547,401700), (199547,401698), (199588,401609), (199615,401621), (199609,401635), (199575,401710)]

Dichtstbijzijnd adres Oude Kerkstraat 32, 5854AC Bergen L

Overzicht van beheerders met een belang in het opgegeven gebied:



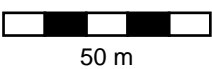
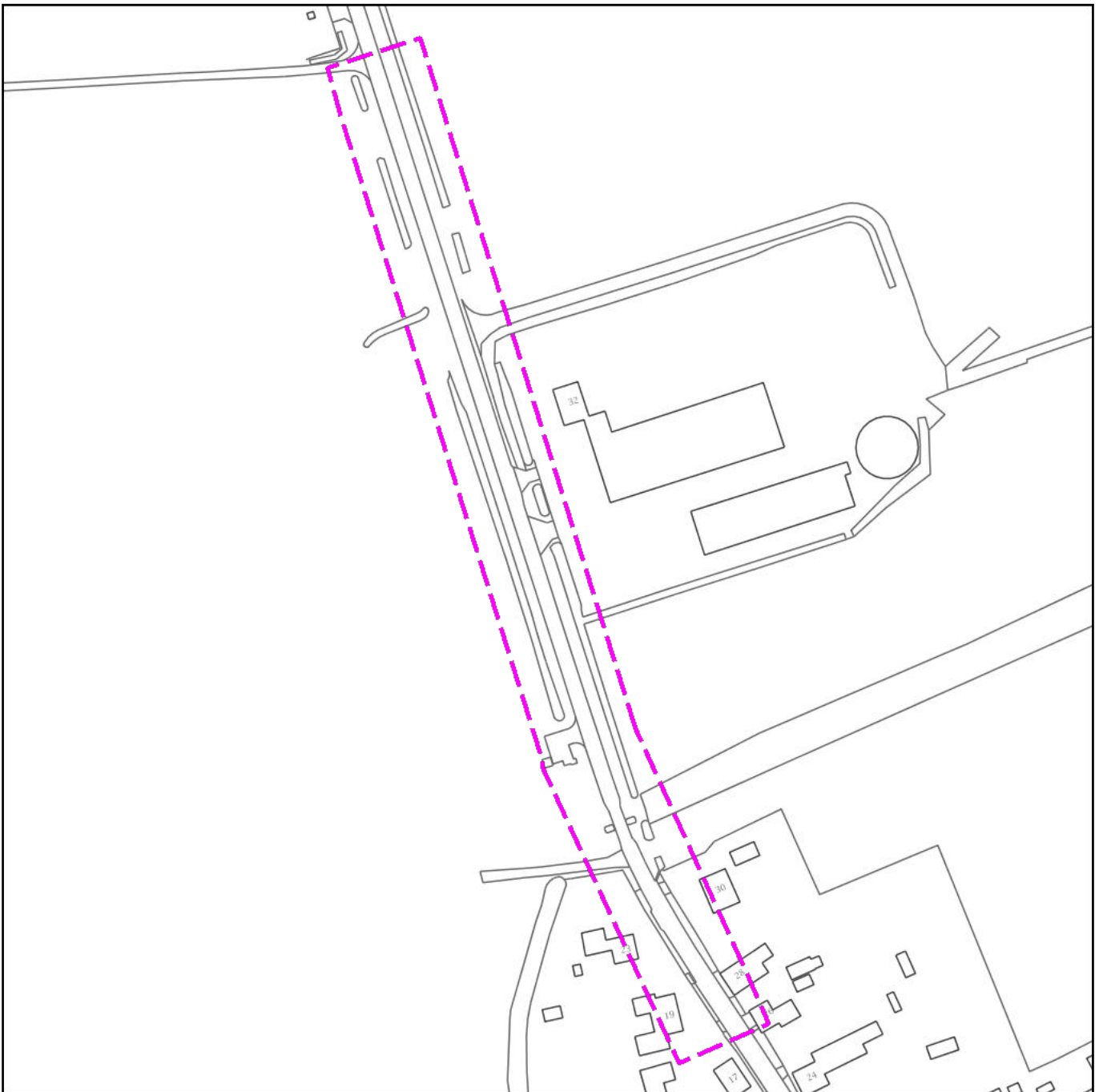
Datum
05-03-2018 14:45

Onderwerp
**Ontvangstbevestiging Oriëntatieverzoek
180016965**

Blad
2 van 3

Beheerder	Contactpersoon	E-mail	Tel	Fax	Thema
Enexis Netbeheer B.V.	KLICINFO	klicinfo@enexis.nl	0888577271	0388527646	gas hoge druk gas lage druk laagspanning middenspanning
Gemeente Bergen (LB)	Uijttewaal	f.panico@bergen.nl	(0485) 34 83 49	(0485) 34 28 44	riool onder druk riool vrijverval
Gemeente Boxmeer	Verstappen	miguel.hartogs@arcadis.nl	(0485) 58 58 23	(0485) 57 34 29	riool vrijverval
KPN B.V.	Klic-loket	orderintakeplan@kpn.com	(030) 255 33 34		datatransport
NV. WML	Medewerker Klic	wion.klic@wml.nl	0438808671	0438808008	datatransport laagspanning water
Reggefiber Operator B.V.	Regio Zuid	klic-zuid@reggefiber.nl	0548800893		datatransport
Waterschapsbedrijf Limburg p/a	J. Bohlen, WML	Klicinfo@wml.nl	0438808200	0438808008	water
Ziggo B.V.	Network Infrastructure South	topografie.zuid@office.ziggo.nl	0887168723	0887173711	datatransport

Grafische weergave van het gebied:



Bijlage 5: Veiligheidszone- Sterkte- en muddrukberkeningen

Berekening veiligheidszone

Enexis

Berekening van de veiligheidszone conform NEN 3650/3651:2012		Sigma 2018 1.0 ©	
Algemene gegevens			
Naam van het project		: Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'	
Projectonderdeel		: Veiligheidszone HDD1 Oude Kerkstraat 1x ø160 sdr11 (uittredezijde)	
Gegevens van de leiding			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)		= Gas	
Ontwerpdruk	p_d	= 0,8	N/mm ²
Afmetingen van de leiding			
Uitwendige middellijn	D_e	= 160	mm
Wanddikte	d_n	= 14,6	mm
Inwendige middellijn	D_i	= 130,8	mm
Dekking van de leiding t.o.v. maaiveld	H	= 9,13	m
Gegevens waterstaatswerk i.v.m. berekening veiligheidszone			
Waterstaatswerk: Niet Verheeld			
Hoogteverschil kruin-maaiveld		= 4,58	m
Berekening van de factor F			
$\Phi = \frac{(1,4 \sqrt{p_a} \cdot v_1 \cdot D_i^2)^3}{(1,6 \cdot D_i + H)^2}$ $\Phi = \frac{(1,4 \sqrt{8,00} \cdot 20 \cdot 0,13^2)^3}{(1,6 \cdot 0,13 + 9,13)^2} = 0,040$			
Berekening van de halve breedte van de erosiekrater G_B			
$G_B = 0,7 \cdot \sqrt[6]{\Phi}$ $G_B = 0,7 \cdot \sqrt[6]{0,040} = 0,41 \text{ m}$			
Berekening van de halve lengte van de erosiekrater G_L			
$G_L = G_B / 4 = 0,41 / 4 = 0,10 \text{ m}$			
Berekening van de veiligheidszone			
<i>Indien er sprake is van een evenwijdige ligging met een waterkering:</i> Veiligheidszone = $4 \cdot H_{\text{werk}} + G_B = 4 \cdot 4,58 + 0,41 = 18,73 \text{ m}$			
<i>Indien er sprake is van een kruising met een waterkering:</i> Veiligheidszone = $4 \cdot H_{\text{werk}} + G_L = 4 \cdot 4,58 + 0,10 = 18,42 \text{ m}$			
2018-001 Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		12-03-2018 11:44:09	

Berekening van de veiligheidszone conform NEN 3650/3651:2012		Sigma 2018 1.0 ©	
Algemene gegevens			
Naam van het project		: Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'	
Projectonderdeel		: Veiligheidszone HDD1 Oude Kerkstraat 1x ø160 sdr11 (intredezijde)	
Gegevens van de leiding			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)		= Gas	
Ontwerpdruk		p_d	= 0,8 N/mm ²
Afmetingen van de leiding			
Uitwendige middellijn		D_e	= 160 mm
Wanddikte		d_n	= 14,6 mm
Inwendige middellijn		D_i	= 130,8 mm
Dekking van de leiding t.o.v. maaiveld		H	= 10,2 m
Gegevens waterstaatswerk i.v.m. berekening veiligheidszone			
Waterstaatswerk: Niet Verheeld			
Hoogteverschil kruin-maaiveld		= 2,19	m
Berekening van de factor Φ			
$\Phi = \frac{(1,4 \sqrt{p_a} \cdot v_1 \cdot D_i^2)^3}{(1,6 \cdot D_i + H)^2}$ $\Phi = \frac{(1,4 \sqrt{8,00} \cdot 20 \cdot 0,13^2)^3}{(1,6 \cdot 0,13 + 10,2)^2} = 0,032$			
Berekening van de halve breedte van de erosiekrater G_B			
$G_B = 0,7 \cdot \sqrt[6]{\Phi}$ $G_B = 0,7 \cdot \sqrt[6]{0,032} = 0,39 \text{ m}$			
Berekening van de halve lengte van de erosiekrater G_L			
$G_L = G_B / 4 = 0,39 / 4 = 0,10 \text{ m}$			
Berekening van de veiligheidszone			
<i>Indien er sprake is van een evenwijdige ligging met een waterkering:</i> Veiligheidszone = $4 \cdot H_{\text{werk}} + G_B = 4 \cdot 2,19 + 0,39 = 9,15 \text{ m}$			
<i>Indien er sprake is van een kruising met een waterkering:</i> Veiligheidszone = $4 \cdot H_{\text{werk}} + G_L = 4 \cdot 2,19 + 0,10 = 8,86 \text{ m}$			
2018-001 Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		12-03-2018 11:43:28	

Boorspoeldrukberekening pilotboring

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012		Sigma 2018 1.0 ©	
Algemene gegevens			
Naam van het project	: Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		
Projectonderdeel	: HDD1 Oude Kerkstraat 1x ø160 sdr11 + 1x ø125 sdr11 + 1x ø63 sdr11		
Materiaalgegevens			
Materiaalsoort:	PE		
Kwaliteit:	PE 100 SDR 11		
Lange-duur treksterkte	MRS = 10		N/mm ²
Materiaalfactor	$\gamma_M = 1,25$		-
Toelaatbare langeduur spanning	$\bar{\sigma}_t = 8,00$		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus korte duur	E = 975		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus lange duur	E' = 350		N/mm ²
Lineaire uitzettingscoëfficiënt	$\alpha_g = 16,0 \cdot 10^{-5}$		mm/(mm·K)
Alfa Tangentiëel / Alfa Axiaal	$\alpha_\sigma = 0,65$		-
Soortelijk gewicht buis	$\rho_L = 9,55$		kN/m ³
Toelaatbare deflectie	$\delta = 8$		%
Leidinggegevens			
Uitwendige middellijn	D _e = 160,00		mm
Wanddikte	d _n = 14,6		mm
Procesgegevens			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)		= Gas	
Ontwerpdruk	p _d = 0,8		N/mm ²
Temperatuurverschil	$\Delta t = 10$		°
Uitvoeringsaspecten, tracé boring, in- en uittredehoeken, onzekerheids- en wrijvingsfactoren			
Percentage omtrek in aanraking met bentoniet		= 100	%
Soortelijk gewicht boorvloeistof	$\rho_m = 11,5$		kN/m ³
Zwichtspanning boorvloeistof	$\tau_y = 15$		Pa
Leiding wordt niet verzwaard t.p.v. rollenbaan			
Leiding wordt niet verzwaard t.p.v. boorgang			
Diameter ruimer ivm boorspoeldruk	D _g = 150		mm
Diameter boorstang	D _b = 63		mm
Totale lengte	L = 213,58		m
Lengte 1e rechte deel	L ₁ = 29,14		m
Lengte neergaande bocht	L ₂ = 10,47		m
Lengte 2e rechte deel	L ₃ = 139,49		m
Lengte opgaande bocht	L ₄ = 13,26		m
Lengte 3e rechte deel	L ₅ = 21,22		m
Straal maaiveld/rollenbaan	R _r = 40,00		m
Straal neergaande bocht	R ₁ = 40,00		m
Straal opgaande bocht	R ₂ = 40,00		m
Intrede-hoek (bij boorstelling)	$\alpha_1 = 15,00 / 26,79$		° / %
Uittrede-hoek (bij rollenbaan)	$\alpha_2 = 19,00 / 34,43$		° / %
Belastinghoek	$\alpha = 30$		°
Ondersteuningshoek	$\beta = 30$		°
Horizontale steundrukhoek	$\gamma = 120$		°
Grondmechanisch onderzoek uitgevoerd	$\gamma = 1,1$		
Totaalfactor bij boring met bundels	f = 1,8		
Belastingfactor	f _{k,b} = 1,1		
Belastingfactor	f _{k,o} = 1,4		
Wrijvingscoëff. met rollenbaan	f ₁ = 0,1		
Wrijving tussen leiding/boorvloeistof	f ₂ = 0,00005		N/mm ²
Wrijving tussen leiding/boorgangwand	f ₃ = 0,2		
2018-001 Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		12-03-2018 11:17:27	

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012

Sigma 2018 1.0 ©

Grondmechanische gegevens en verkeersbelasting

Locatie	Afstand t.o.v. intredepunt [m]	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	G.W.S. t.o.v. maaiveld [m]	Grond- soort	Volumiek gewicht droge grond [kN/m ³]	Volumiek gewicht natte grond [kN/m ³]	Wrijvings- hoek grond [°]
B	28,77	8,20	2,85	Zand	17,58	20,94	35,00
C	39,17	10,20	3,46	Zand	17,49	20,96	35,00
1	45,87	10,50	3,77	Zand	17,57	20,96	35,00
2	50,37	10,50	3,79	Zand	17,59	20,96	35,00
3	64,48	9,80	3,09	Zand	17,56	20,96	35,00
4	89,61	9,20	2,51	Zand	17,70	20,95	35,00
5	114,61	9,20	2,52	Zand	17,70	20,95	35,00
6	138,91	9,30	2,58	Zand	17,64	20,96	35,00
7	143,51	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
8	148,01	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
9	152,51	9,30	2,60	Zand	17,66	20,96	35,00
D	179,11	9,10	2,39	Zand	17,83	20,96	35,00
E	191	6,50	1,98	Zand	18,13	21,00	35,00

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	Hor. steun- druk	Gemiddelde verticale beddingconstante [N/mm ³]	Effectieve cohesie [kN/m ²]	E-modulus ondergrond [MN/m ²]	Verkeersbelasting
B	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
C	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
1	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
2	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
3	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
4	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
5	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
6	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
7	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
8	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
9	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
D	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
E	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II

1. Berekening van de boorspoeldrukken tijdens de trekfase

Locatie	H [m]	σ_{vert} [kN/m ²]	σ_{hor} [kN/m ²]	σ_o' [kN/m ²]	p'_f [kN/m ²]	G [MN/m ²]
B	8,20	93,89	40,04	66,97	105,38	28,85
C	10,20	116,04	49,48	82,76	130,23	28,85
1	10,50	121,15	51,66	86,41	135,97	28,85
2	10,50	121,36	51,75	86,56	136,20	28,85
3	9,80	110,08	46,94	78,51	123,55	28,85
4	9,20	100,90	43,03	71,96	113,24	28,85
5	9,20	100,97	43,06	72,01	113,32	28,85
6	9,30	102,22	43,59	72,90	114,72	28,85
7	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
8	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
9	9,30	102,41	43,67	73,04	114,93	28,85
D	9,10	99,50	42,43	70,96	111,66	28,85
E	6,50	73,72	31,44	52,58	82,74	28,85

$$\sigma_{vert} = \frac{\gamma_d}{\gamma} \cdot H_d + \frac{\gamma_n}{\gamma} \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w$$

$$\sigma_{hor} = \sigma_{vert} \cdot (1 - \sin(\varphi))$$

$$\sigma_o' = \frac{\sigma_{vert} + \sigma_{hor}}{2}$$

$$p'_f = \sigma_o' \cdot (1 + \sin(\varphi)) + c \cdot \cos(\varphi)$$

$$G = \frac{E_{100}}{2 \cdot (1 + \nu)}$$

Locatie	Q [-]	$R_{p,max}$ [m]	u [N/mm ²]	p_{st} [N/mm ²]	Δ_p [N/mm ²]	p_{lim} [N/mm ²]
B	0,0013	0,65	0,0535	0,06036	0,02	1,23
C	0,0016	0,58	0,0674	0,07604	0,03	1,41
1	0,0017	0,57	0,0673	0,07592	0,03	1,45
2	0,0017	0,57	0,0671	0,07570	0,03	1,45
3	0,0016	0,60	0,0671	0,07570	0,04	1,37
4	0,0014	0,63	0,0669	0,07547	0,06	1,30
5	0,0014	0,63	0,0668	0,07536	0,08	1,30
6	0,0014	0,62	0,0672	0,07581	0,10	1,31
7	0,0018	0,56	0,0672	0,07581	0,10	1,49
8	0,0018	0,56	0,0672	0,07581	0,10	1,49
9	0,0015	0,62	0,0670	0,07559	0,11	1,31
D	0,0014	0,63	0,0671	0,07570	0,12	1,29
E	0,0010	0,73	0,0452	0,05099	0,13	1,05

$$Q = \frac{\sigma_o' \cdot \sin(\varphi) + c \cdot \cos(\varphi)}{G}$$

$$R_{p,max} = \frac{H}{2}, R_{p,max,zand} = \sqrt{\frac{R_o^2}{Q} \cdot 2 \cdot \varepsilon_{g,max}} \text{ of } \frac{H}{2}$$

$$u = \gamma_w \cdot H_n$$

$$p_{st} = \rho_m \cdot g \cdot h_z$$

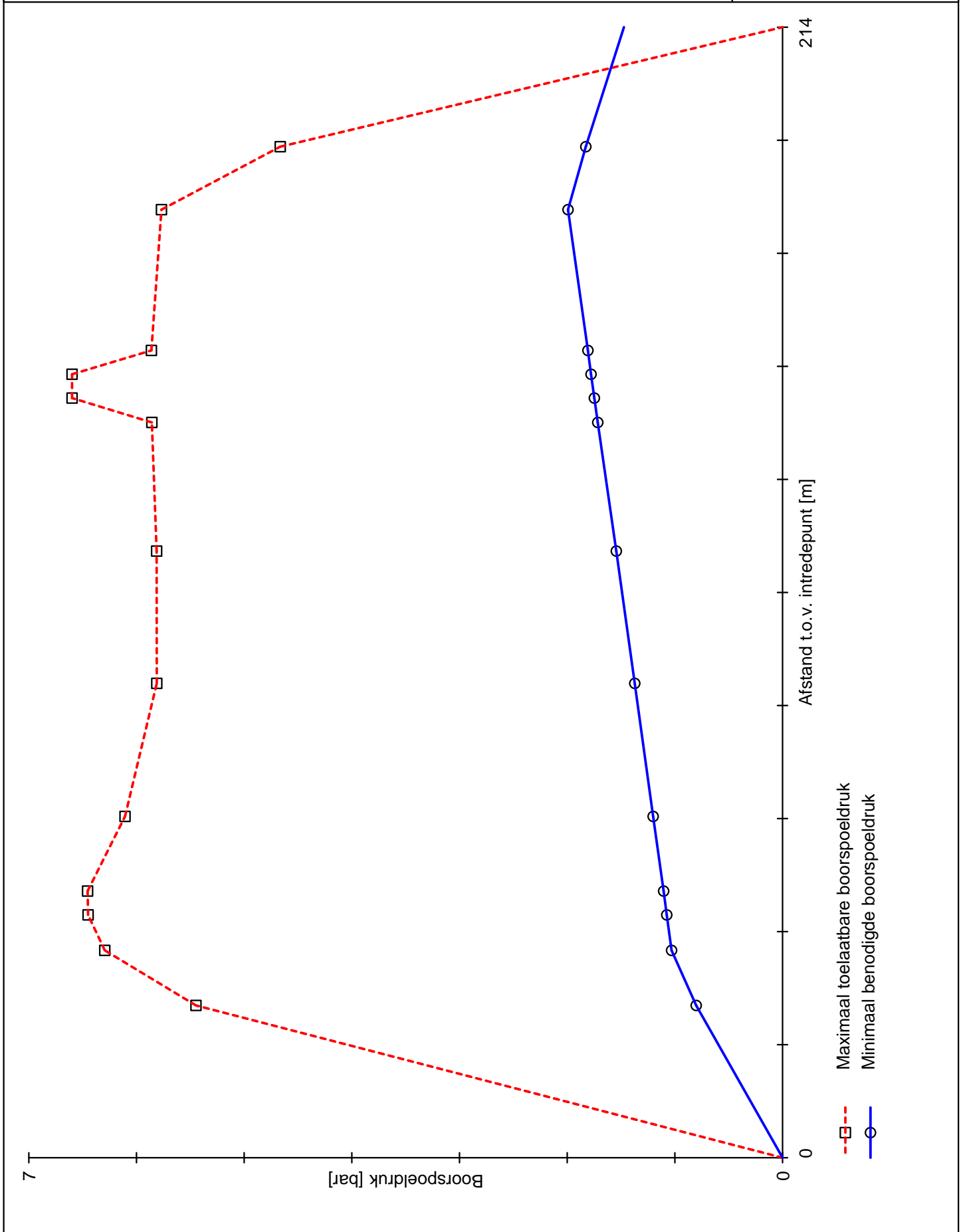
$$\Delta_p = 4 \cdot \frac{\tau_y}{D_g - D_b} \cdot L$$

$$p_{lim} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot Q \cdot \frac{-\sin \varphi}{1 + \sin \varphi} - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

Locatie	p_{max} [kPa]	90% p_{lim} [kPa]	p_{min} [kPa]	p_{max} [bar]	90% p_{lim} [bar]	p_{min} [bar]
B	544,78	1.107,81	80,20	5,45	11,08	0,80
C	629,47	1.272,99	103,05	6,29	12,73	1,03
1	644,98	1.306,58	107,56	6,45	13,07	1,08
2	645,41	1.307,75	110,44	6,45	13,08	1,10
3	610,65	1.232,79	120,17	6,11	12,33	1,20
4	581,19	1.169,49	137,27	5,81	11,69	1,37
5	581,31	1.169,89	154,40	5,81	11,70	1,54
6	585,74	1.178,94	171,61	5,86	11,79	1,72
7	659,83	1.338,75	174,78	6,60	13,39	1,75
8	659,83	1.338,75	177,89	6,60	13,39	1,78
9	586,15	1.180,06	180,77	5,86	11,80	1,81
D	576,82	1.159,81	199,22	5,77	11,60	1,99
E	466,50	949,40	182,72	4,67	9,49	1,83

$$p_{max} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot \left(\frac{R_o}{R_{p,max}} \right)^2 + Q - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

$$p_{min} = p_{st} + \Delta p$$



1.0.0.0/01-2018/10-10243268

Sterkte- en muddrukberendingen

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012		Sigma 2018 1.0 ©	
Algemene gegevens			
Naam van het project	: Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		
Projectonderdeel	: HDD1 Oude Kerkstraat 1x ø160 sdr11 + 1x ø125 sdr11 + 1x ø63 sdr11		
Materiaalgegevens			
Materiaalsoort:	PE		
Kwaliteit:	PE 100 SDR 11		
Lange-duur treksterkte	MRS = 10		N/mm ²
Materiaalfactor	$\gamma_M = 1,25$		-
Toelaatbare langeduur spanning	$\bar{\sigma}_t = 8,00$		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus korte duur	E = 975		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus lange duur	E' = 350		N/mm ²
Lineaire uitzettingscoëfficiënt	$\alpha_g = 16,0 \cdot 10^{-5}$		mm/(mm·K)
Alfa Tangentiëel / Alfa Axiaal	$\alpha_\sigma = 0,65$		-
Soortelijk gewicht buis	$\rho_L = 9,55$		kN/m ³
Toelaatbare deflectie	$\delta = 8$		%
Leidinggegevens			
Uitwendige middellijn	D _e = 160,00		mm
Wanddikte	d _n = 14,6		mm
Procesgegevens			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)		= Gas	
Ontwerpdruk	p _d = 0,8		N/mm ²
Temperatuurverschil	$\Delta t = 10$		°
Uitvoeringsaspecten, tracé boring, in- en uittredehoeken, onzekerheids- en wrijvingsfactoren			
Percentage omtrek in aanraking met bentoniet		= 100	%
Soortelijk gewicht boorvloeistof	$\rho_m = 11,5$		kN/m ³
Zwichtspanning boorvloeistof	$\tau_y = 15$		Pa
Leiding wordt niet verzwaard t.p.v. rollenbaan			
Leiding wordt niet verzwaard t.p.v. boorgang			
Diameter ruimer ivm boorspoeldruk	D _g = 370		mm
Diameter boorstang	D _b = 63		mm
Totale lengte	L = 213,58		m
Lengte 1e rechte deel	L ₁ = 29,14		m
Lengte neergaande bocht	L ₂ = 10,47		m
Lengte 2e rechte deel	L ₃ = 139,49		m
Lengte opgaande bocht	L ₄ = 13,26		m
Lengte 3e rechte deel	L ₅ = 21,22		m
Straal maaiveld/rollenbaan	R _r = 40,00		m
Straal neergaande bocht	R ₁ = 40,00		m
Straal opgaande bocht	R ₂ = 40,00		m
Intrede-hoek (bij boorstelling)	$\alpha_1 = 15,00 / 26,79$		° / %
Uittrede-hoek (bij rollenbaan)	$\alpha_2 = 19,00 / 34,43$		° / %
Belastinghoek	$\alpha = 30$		°
Ondersteuningshoek	$\beta = 30$		°
Horizontale steundrukhoek	$\gamma = 120$		°
Grondmechanisch onderzoek uitgevoerd	$\gamma = 1,1$		
Totaalfactor bij boring met bundels	f = 1,8		
Belastingfactor	f _{k,b} = 1,1		
Belastingfactor	f _{k,o} = 1,4		
Wrijvingscoëff. met rollenbaan	f ₁ = 0,1		
Wrijving tussen leiding/boorvloeistof	f ₂ = 0,00005		N/mm ²
Wrijving tussen leiding/boorgangwand	f ₃ = 0,2		
2018-001 Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		12-03-2018 11:18:22	

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012

Sigma 2018 1.0 ©

Grondmechanische gegevens en verkeersbelasting

Locatie	Afstand t.o.v. intredepunt [m]	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	G.W.S. t.o.v. maaiveld [m]	Grond- soort	Volumiek gewicht droge grond [kN/m ³]	Volumiek gewicht natte grond [kN/m ³]	Wrijvings- hoek grond [°]
B	28,77	8,20	2,85	Zand	17,58	20,94	35,00
C	39,17	10,20	3,46	Zand	17,49	20,96	35,00
1	45,87	10,50	3,77	Zand	17,57	20,96	35,00
2	50,37	10,50	3,79	Zand	17,59	20,96	35,00
3	64,48	9,80	3,09	Zand	17,56	20,96	35,00
4	89,61	9,20	2,51	Zand	17,70	20,95	35,00
5	114,61	9,20	2,52	Zand	17,70	20,95	35,00
6	138,91	9,30	2,58	Zand	17,64	20,96	35,00
7	143,51	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
8	148,01	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
9	152,51	9,30	2,60	Zand	17,66	20,96	35,00
D	179,11	9,10	2,39	Zand	17,83	20,96	35,00
E	191	6,50	1,98	Zand	18,13	21,00	35,00

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	Hor. steun- druk	Gemiddelde verticale beddingconstante [N/mm ³]	Effectieve cohesie [kN/m ²]	E-modulus ondergrond [MN/m ²]	Verkeersbelasting
B	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
C	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
1	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
2	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
3	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
4	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
5	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
6	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
7	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
8	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
9	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
D	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
E	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II



* Niet op schaal

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012	Sigma 2018 1.0 ©
---	------------------

2. Eigenschappen van de leiding

Inwendige middellijn	$D_i = D_e - 2 \cdot d_n$	= 130,80	mm
Gemiddelde middellijn	$D_g = (D_e + D_i) / 2$	= 145,40	mm
Uitwendige middellijn+bekleding	$D_o = D_e + 2 \cdot e$	= 160,00	mm
Uitwendige straal	$r_e = D_e / 2$	= 80,00	mm
Inwendige straal	$r_i = D_i / 2$	= 65,40	mm
Gemiddelde straal	$r_g = (r_e + r_i) / 2$	= 72,70	mm
Traagheidsmoment buis	$I_b = (D_e^4 - D_i^4) \cdot \pi / 64$	= 17.801.758,07	mm ⁴
Weerstandsmoment buis	$W_b = I_b / r_e$	= 222.521,98	mm ³
Wandtraagheidsmoment	$I_w = d_n^3 / 12$	= 259,34	mm ⁴ /mm ¹
Wandweerstandsmoment	$W_w = d_n^2 / 6$	= 35,53	mm ³ /mm ¹
Oppervlakte leiding	$A = \pi \cdot (D_e^2 - D_i^2) / 4$	= 6.669,10	mm ²
Gewicht leiding	$g = \rho_L \cdot A$	= 0,0637	N/mm ¹

3. Berekening van het gewicht van de leiding tijdens het intrekken van de leiding

	<i>Leiding op rollenbaan/maaiveld</i>	<i>Leiding in boorgat</i>
Gewicht mediumleiding	$g = 0,0637 \text{ N/mm}^1$	$g = 0,0637 \text{ N/mm}^1$
Gewicht vulling	$g_{vul} = \text{N.v.t.} +$	$g_{vul} = \text{N.v.t.} +$
Totaal gewicht	$g_{rol} = 0,0637 \text{ N/mm}^1$	$g_{gat} = 0,0637 \text{ N/mm}^1$

4. Berekening van de trekkrachten en spanningen bovengronds
4.1 Berekening van de benodigde trekkrachten op rollenbaan/maaiveld

Trekkraft T_1 tijdens verschillende stadia [N]	L [m]	T_1 [N]
Starten met trekken	213,58	2.449
Na 1 ^e deel intrekken	192,36	2.205
Na 2 ^e deel intrekken	179,10	2.053
Na 3 ^e deel intrekken	39,61	454
Na 4 ^e deel intrekken	29,14	334

$$T_1 = f \cdot L \cdot g_{rol} \cdot f_1 = 1,8 \cdot L \cdot 0,0637 \cdot 0,1$$

4.2 Berekening van de optredende spanningen t.g.v. de trekkrachten op rollenbaan/maaiveld

Spanningen σ_t tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_1 [N]	σ_t [N/mm ²]
Starten met trekken	2.449	0,37
Na 1 ^e deel intrekken	2.205	0,33
Na 2 ^e deel intrekken	2.053	0,31
Na 3 ^e deel intrekken	454	0,07
Na 4 ^e deel intrekken	334	0,05

$$\sigma_t = \frac{T_1}{A} = \frac{T_1}{6.669,10}$$

4.3 Berekening van de optredende spanning t.g.v. kromming van de leiding op rollenbaan/maaiveld

$$M_b = f_{k,b} \cdot E \cdot \frac{I_b}{R_r}$$

$$M_b = 1,1 \cdot 975 \cdot \frac{17.801.758}{40.000} = 477.309,64 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{477.309,64}{222.522} = \mathbf{2,15 \text{ N/mm}^2}$$

4.4 Totalisatie van de optredende spanningen op rollenbaan/maaiveld

Spanningen σ_a tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	σ_t [N/mm ²]	σ_a [N/mm ²]
Starten met trekken	0,37	1,76
Na 1 ^e deel intrekken	0,33	1,72
Na 2 ^e deel intrekken	0,31	1,70
Na 3 ^e deel intrekken	0,07	1,46
Na 4 ^e deel intrekken	0,05	1,44

$$\sigma_a = \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_b + \sigma_t = 0,65 \cdot 2,15 + \sigma_t$$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{kd} = MRS = \mathbf{10,00 \text{ N/mm}^2}$

5. Berekening van de optredende spanningen tijdens het intrekken van de leiding in het boorgat
5.1 Berekening van de vereiste trekkracht T_2 en T_{3a} in verband met wrijving tussen leiding en boorvloeistof/boorgangwand

Tijdens het intrekken van de leiding in het boorgat treedt er wrijving op tussen de leiding en boorvloeistof.

100% van de omtrek van de leiding komt in aanraking met bentoniet. Hieruit volgt: $D_{e,omtrek} = 502,65 \text{ mm}^1$

Gewicht van de leiding (+vulling) in het boorgat $g_{gat} = 0,0637 \text{ N/mm}^1$

Gelet op het gewicht van de boorvloeistof: $g_{opw} = \rho_m \cdot D_e^2 \cdot \pi/4 = 11,5 \cdot 160,00^2 \cdot \pi/4 = 0,231 \text{ N/mm}^1$

Gelet hierop is $g_{eff} = |g_{gat} - g_{opw}| = 0,168 \text{ N/mm}^1$

Trekkracht T_2 en T_{3a} tijdens verschillende stadia [N]	L [m]	T_2 [N]	T_{3a} [N]
1 ^e deel intrekken	21,22	2.240	-
2 ^e deel intrekken	34,48	-	3.639
3 ^e deel intrekken	173,97	18.363	-
4 ^e deel intrekken	184,44	-	19.468
Geheel ingetrokken	213,58	22.543	-

Rechte delen: $T_2 = f \cdot L \cdot (D_{e,omtr} \cdot f_2 + g_{eff} \cdot f_3) = 1,8 \cdot L \cdot (502,65 \cdot 0,00005 + 0,168 \cdot 0,2)$

Gebogen delen: $T_{3a} = f \cdot L_B \cdot (D_{e,omtr} \cdot f_2 + g_{eff} \cdot f_3) = 1,8 \cdot L \cdot (502,65 \cdot 0,00005 + 0,168 \cdot 0,2)$

5.3 Berekening van de vereiste trekkracht T_{3b} in verband met wrijving door grondreactie in de bochten

Locatie	λ [mm ⁻¹]	R [m]	Q_r [N/mm ²]	T_{3b} [N]
C	0,0032	40,0	0,010	1.136
D	0,0032	40	0,010	1.136
E	0,0032	40	0,010	1.136

$$\lambda = \sqrt[4]{\frac{D_o \cdot k_{v,gem}}{4 \cdot E \cdot I_b}}$$

$$Q_r = \frac{0,322 \cdot \lambda^2 \cdot E \cdot I_b}{D_o \cdot 0,9 \cdot R}$$

$$T_{3b} = f \cdot 4 \cdot \frac{Q_r}{2} \cdot D_o \cdot \frac{\pi}{\lambda} \cdot f_3 = 1,8 \cdot 4 \cdot \frac{Q_r}{2} \cdot 160 \cdot \frac{\pi}{\lambda} \cdot 0,2$$

5.4 Berekening van de wrijving door bochtkracht T_{3c}

Trekkraft T_{bocht} tijdens verschillende stadia [N]	T_1 [N]	T_{3a} [N]	$T_{3b,neer}$ [N]	$T_{3b,op}$ [N]	T_{bocht} [N]
Neergaande bocht	2.053	3.639	1.136	-	6.828
Opgaande bocht	334	19.468	1.136	1.136	22.073

 Neergaande bocht: $T_{\text{bocht}} = T_1 + T_{3a,neer} + T_{3b,neer,max}$

 Opgaande bocht: $T_{\text{bocht}} = T_1 + T_{3a,neer} + T_{3b,neer,max} + T_{3a,op} + T_{3b,op,max}$

Trekkraft T_{3c} tijdens verschillende stadia [N]	α [°]	T_{bocht} [N]	T_{3c} [N]
Neergaande bocht	7,50	6.828	642
Opgaande bocht	9,50	22.073	2.074

$$T_{3c} = f \cdot L_B \cdot g_t \cdot f_3$$

$$L_B = 2 \cdot R \cdot 2\pi \cdot \frac{\alpha}{360}$$

$$g_t = \frac{2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha)}{L_B}$$

$$\rightarrow T_{3c} = f \cdot 2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha) \cdot f_3 = 1,8 \cdot 2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha) \cdot 0,2$$

5.5 Totalisatie van de trekkraften in fase II

Trekkraft T_{tot} tijdens verschillende stadia [N]	T_1 [N]	T_2 / T_{3a} [N]	$T_{3b,neer}$ [N]	$T_{3c,neer}$ [N]	$T_{3b,op}$ [N]	$T_{3c,op}$ [N]	T_{tot} [N]
1 ^e deel intrekken	2.205	2.240	-	-	-	-	4.445
2 ^e deel intrekken	2.053	3.639	1.136	642	-	-	7.470
3 ^e deel intrekken	454	18.363	1.136	642	-	-	20.594
4 ^e deel intrekken	334	19.468	1.136	642	1.136	2.074	25.338
Geheel intrekken	0	22.543	1.136	642	1.136	2.074	28.080

$$T_{\text{tot}} = T_1 + T_2 + T_{3a} + T_{3b,neer,max} + T_{3c,neer} + T_{3b,op,max} + T_{3c,op}$$

5.6 Berekening van de optredende spanningen t.g.v. de trekkraften in fase II

Spanningen σ_t tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_{tot} [N]	σ_t [N/mm ²]
1 ^e deel intrekken	4.445	0,67
2 ^e deel intrekken	7.470	1,12
3 ^e deel intrekken	20.594	3,09
4 ^e deel intrekken	25.338	3,80
Geheel intrekken	28.080	4,21

$$\sigma_t = \frac{T_{\text{tot}}}{A} = \frac{T_{\text{tot}}}{6.669,10}$$

5.7 Optredende spanningen t.g.v. kromming van de leiding in het boorgat

5.7.1 Neergaande bocht

$$M_b = f_{k,o} \cdot E \cdot \frac{l_b}{0,9 \cdot R}$$

$$M_b = 1,4 \cdot 975 \cdot \frac{17.801.758,07}{0,9 \cdot 40.000} = 674.983,33 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{674.983,33}{222.521,98} = \mathbf{3,03 \text{ N/mm}^2}$$

5.7.2 Opgaande bocht

$$M_b = f_{k,o} \cdot E \cdot \frac{l_b}{0,9 \cdot R}$$

$$M_b = 1,4 \cdot 975 \cdot \frac{17.801.758,07}{0,9 \cdot 40.000} = 674.983,33 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{674.983,33}{222.521,98} = \mathbf{3,03 \text{ N/mm}^2}$$

5.8 Totalisatie van de spanningen in het boorgat tijdens de trekoperatie

Spanningen σ_a tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_{tot} [N]	σ_t [N/mm ²]	σ_b [N/mm ²]	σ_a [N/mm ²]
Starten met trekken	4.445	0,67	-	0,67
Na 1 ^e deel intrekken	7.470	1,12	3,03	3,09
Na 2 ^e deel intrekken	20.594	3,09	-	3,09
Na 3 ^e deel intrekken	25.338	3,80	3,03	5,77
Na 4 ^e deel intrekken	28.080	4,21	-	4,21

Rechte delen: $\sigma_a = \frac{T_{tot}}{A} = \frac{T_{tot}}{6.669,10} = \sigma_t$

Gebogen delen: $\sigma_a = \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_b + \sigma_t = 0,65 \cdot \sigma_b + \sigma_t$

Toelaatbare spanning: $\sigma_{kd} = MRS = \mathbf{10,00 \text{ N/mm}^2}$

6. Fase III: Berekening van de optredende spanningen tijdens de gebruiksfase
6.1 Berekening van de spanningen σ_p en σ_{pl} t.g.v. inwendige druk

$$D_g/d_n = 145,40/14,60 = 9,96 \rightarrow D_g/d_n \leq 20 \rightarrow \text{Dikwandige leiding}$$

$$\sigma_p = \frac{r_e^2 + r_i^2}{r_e^2 - r_i^2} \cdot p_d$$

$$\sigma_p = \frac{80,00^2 + 65,40^2}{80,00^2 - 65,40^2} \cdot 0,8 = 4,02 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{y1} = \sigma_p = 4,02 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{pl} = \nu \cdot \sigma_p = 0,4 \cdot 4,02 = 1,61 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Toelaatbare spanning} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00 \text{ N/mm}^2}$$

6.2 Berekening reroundingfactor f_{rr}

$$f_{rr} = 1 / \left(1 + \frac{2 \cdot p_d \cdot r_g^3 \cdot k_y}{E \cdot I_w} \right)$$

$$f_{rr} = 1 / \left(1 + \frac{2 \cdot 0,8 \cdot 72,7^3 \cdot 0,143}{975 \cdot 259,34} \right) = 0,74$$

6.3 Berekening van de neutrale grondbelasting Q_n

Locatie	h [m]	GWS [m]	γ [kN/m ³]
B	8,20	2,85	15,23
C	10,20	3,46	15,15
1	10,50	3,77	15,31
2	10,50	3,79	15,33
3	9,80	3,09	15,03
4	9,20	2,51	14,80
5	9,20	2,52	14,80
6	9,30	2,58	14,82
7	10,80	4,08	15,44
8	10,80	4,08	15,44
9	9,30	2,60	14,84
D	9,10	2,39	14,78
E	6,50	1,98	15,18

$$\gamma' = \frac{\gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w}{h}$$

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	$8 \cdot B_1$ [m]	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]
B	Homogeen (zand)	1,48	19,98	1,51 ⁽¹⁾
C	Homogeen (zand)	1,48	24,73	1,50 ⁽¹⁾
1	Homogeen (zand)	1,48	25,72	1,52 ⁽¹⁾
2	Homogeen (zand)	1,48	25,75	1,52 ⁽¹⁾
3	Homogeen (zand)	1,48	23,57	1,49 ⁽¹⁾
4	Homogeen (zand)	1,48	21,78	1,47 ⁽¹⁾
5	Homogeen (zand)	1,48	21,79	1,47 ⁽¹⁾
6	Homogeen (zand)	1,48	22,05	1,47 ⁽¹⁾
7	Homogeen (zand)	1,48	26,68	1,53 ⁽¹⁾
8	Homogeen (zand)	1,48	26,68	1,53 ⁽¹⁾
9	Homogeen (zand)	1,48	22,08	1,47 ⁽¹⁾
D	Homogeen (zand)	1,48	21,52	1,47 ⁽¹⁾
E	Homogeen (zand)	1,48	15,79	1,51 ⁽¹⁾

$$B_1 = \frac{1}{2} \cdot D_o + D_o \cdot \tan(45^\circ - \frac{1}{2} \cdot \varphi) \geq R$$

$$K = 1 - \sin(\varphi)$$

$$Q_n = (\gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w) \cdot D_o = (1,1 \cdot \gamma_d \cdot H_d + 1,1 \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w) \cdot D_o$$

Indien gereduceerde grondbelasting volgens berekeningswijze 'Homogeen (zand)': ($h \geq 8 \cdot B_1$):

$$Q_{n,r1} = \frac{B_1 \cdot (\gamma' - c/B_1)}{K \cdot \tan(\varphi)} \cdot \left(1 - e^{-\frac{K \cdot h \cdot \tan \varphi}{B_1}}\right) \cdot D_o \quad (1)$$

6.4 Berekening van de verkeersbelasting Q_v

Locatie	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	Verkeers- belasting	q_v [kN/m ²]	Q_v [N/mm ¹]
B	8,20	Grafiek ½ x II	1,09	0,17
C	10,20	Grafiek ½ x II	0,81	0,13
1	10,50	Grafiek ½ x II	0,78	0,13
2	10,50	Grafiek ½ x II	0,78	0,13
3	9,80	Grafiek ½ x II	0,86	0,14
4	9,20	Grafiek ½ x II	0,94	0,15
5	9,20	Grafiek ½ x II	0,94	0,15
6	9,30	Grafiek ½ x II	0,92	0,15
7	10,80	Grafiek ½ x II	0,75	0,12
8	10,80	Grafiek ½ x II	0,75	0,12
9	9,30	Grafiek ½ x II	0,92	0,15
D	9,10	Grafiek ½ x II	0,95	0,15
E	6,50	Grafiek ½ x II	1,46	0,23

$$Q_v = q_v \cdot D_o = q_v \cdot 160$$

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012

Sigma 2018 1.0 ©

6.5 Momenten en spanningen t.g.v. bovenbelastingen

Locatie	Hor. steundruk	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]	Q_v [N/mm ¹]	Q_{boven} [N/mm ¹]	M_q [Nmm]	σ_q [N/mm ¹]
B	✓	19,98	1,51	0,17	1,68	27,35 ⁽²⁾	0,57
C	✓	24,73	1,50	0,13	1,63	26,52 ⁽²⁾	0,55
1	✓	25,72	1,52	0,13	1,64	26,68 ⁽²⁾	0,56
2	✓	25,75	1,52	0,13	1,64	26,72 ⁽²⁾	0,56
3	✓	23,57	1,49	0,14	1,63	26,44 ⁽²⁾	0,55
4	✓	21,78	1,47	0,15	1,62	26,26 ⁽²⁾	0,55
5	✓	21,79	1,47	0,15	1,62	26,27 ⁽²⁾	0,55
6	✓	22,05	1,47	0,15	1,62	26,26 ⁽²⁾	0,55
7	✓	26,68	1,53	0,12	1,65	26,81 ⁽²⁾	0,56
8	✓	26,68	1,53	0,12	1,65	26,81 ⁽²⁾	0,56
9	✓	22,08	1,47	0,15	1,62	26,29 ⁽²⁾	0,55
D	✓	21,52	1,47	0,15	1,62	26,27 ⁽²⁾	0,55
E	✓	15,79	1,51	0,23	1,74	28,24 ⁽²⁾	0,59

Indien horizontale steundruk: $M_q = K_b \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g - K_b \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot \sin(1/2 \cdot \gamma) \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g$ (1)

$$M_q = 0,257 \cdot (Q_n + Q_v) \cdot 72,70 - 0,143 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot \sin(1/2 \cdot 120) \cdot (Q_n + Q_v) \cdot 72,70$$

$$M_q = K_b \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot r_g - K_b \cdot \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \cdot \sin(1/2 \cdot \gamma) \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot r_g$$
 (2)

$$M_q = 0,257 \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot 72,70 - 0,143 \cdot \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \cdot \sin(1/2 \cdot 120) \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot 72,70$$

$$\sigma_q = f_{rr} \cdot \frac{M_q}{W_w} = 0,74 \cdot \frac{M_q}{35,53}$$

6.6 Optredende spanning σ_{qr} tgv. grondreactie in de bochten

Locatie	R [m]	Q_r [N/mm ²]	σ_{qr} [N/mm ²]
C	40,0	0,010	0,65
D	40	0,010	0,65
E	40	0,010	0,65

$$\sigma_{qr} = K_{b,ind} \cdot Q_r \cdot D_o \cdot \frac{r_u}{W_w} = 0,179 \cdot Q_r \cdot 160 \cdot \frac{80,00}{35,53}$$

6.7 Berekening van de spanning σ_{ax} t.g.v. temperatuurverschil

$$\sigma_{ax} = \Delta t \cdot \alpha_g \cdot E$$

$$\sigma_{ax} = 10 \cdot 0,00016 \cdot 975 = 1,56 \text{ N/mm}^2$$

7. Toetsing op minimale ringstijfheid S_N

$$S_N = E \cdot \frac{I_w}{D_g^3}$$

$$S_N = 975 \cdot \frac{259,34}{145,4^3} = 0,0823 \text{ N/mm}^2 = 82,26 \text{ kN/m}^2$$

Minimaal vereiste ringstijfheid = 2 kN/m²

8. Toetsing op implosie: berekening van de alzijdige overdruk

 Veiligheidsfactor γ voor langdurige onderdruk: $\gamma = 3$

 Veiligheidsfactor γ voor kortdurende onderdruk: $\gamma = 1,5$

$$P_o = \frac{1}{\gamma \cdot (1 - \nu^2)} \cdot \frac{24 \cdot E \cdot l_w}{D_g^3}$$

$$P_{o,kort} = \frac{1}{1,5 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 975,00 \cdot 259,34}{145,40^3} = 1,57 \text{ N/mm}^2$$

$$P_{o,lang} = \frac{1}{3 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 350,00 \cdot 259,34}{145,40^3} = 0,28 \text{ N/mm}^2$$

 Conclusie: Kans op implosie bij **28,12** m grondwater boven de leiding

9. Berekening van het totaal aan optredende spanningen
9.1 Optredende spanningen in omtreksrichting van de leiding

Locatie	σ_q [N/mm ²]	σ_{qr} [N/mm ²]	α_σ [-]	σ_{y2} [N/mm ²]
B	0,57	-	0,65	0,37
C	0,55	0,65	0,65	0,79
1	0,56	-	0,65	0,36
2	0,56	-	0,65	0,36
3	0,55	-	0,65	0,36
4	0,55	-	0,65	0,36
5	0,55	-	0,65	0,36
6	0,55	-	0,65	0,36
7	0,56	-	0,65	0,36
8	0,56	-	0,65	0,36
9	0,55	-	0,65	0,36
D	0,55	0,65	0,65	0,78
E	0,59	0,65	0,65	0,81

 Rechte delen: $\sigma_{y2} = \alpha_\sigma \cdot \sigma_q$

 Bochten: $\sigma_{y2} = \alpha_\sigma \cdot (\sigma_q + \sigma_{qr})$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{td} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00 \text{ N/mm}^2}$

9.2 Optredende spanningen in langsrichting van de leiding

Locatie	σ_{pl} [N/mm ²]	σ_{ax} [N/mm ²]	σ_b [N/mm ²]	α_{σ} [-]	σ_x [N/mm ²]
B	1,61	1,56	-	-	3,17
C	1,61	1,56	3,03	0,65	5,14
1	1,61	1,56	-	-	3,17
2	1,61	1,56	-	-	3,17
3	1,61	1,56	-	-	3,17
4	1,61	1,56	-	-	3,17
5	1,61	1,56	-	-	3,17
6	1,61	1,56	-	-	3,17
7	1,61	1,56	-	-	3,17
8	1,61	1,56	-	-	3,17
9	1,61	1,56	-	-	3,17
D	1,61	1,56	3,03	0,65	5,14
E	1,61	1,56	3,03	0,65	5,14

 Rechte delen: $\sigma_x = \sigma_{pl} + \sigma_{ax}$

 Bochten: $\sigma_x = \sigma_{pl} + \alpha_A \cdot \sigma_b + \sigma_{ax}$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{ld} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00}$ N/mm²
10. Berekening van de optredende en toelaatbare deflectie

Locatie	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]	Q_v [N/mm ¹]	Q_r [N/mm ²]	δ_Y [mm]	δ_Y/D_g [%]
B	19,98	1,51	0,17	-	0,47⁽²⁾	0,26
C	24,73	1,50	0,13	0,010	0,46⁽²⁾	0,26
1	25,72	1,52	0,13	-	0,46⁽²⁾	0,26
2	25,75	1,52	0,13	-	0,46⁽²⁾	0,26
3	23,57	1,49	0,14	-	0,46⁽²⁾	0,25
4	21,78	1,47	0,15	-	0,46⁽²⁾	0,25
5	21,79	1,47	0,15	-	0,46⁽²⁾	0,25
6	22,05	1,47	0,15	-	0,46⁽²⁾	0,25
7	26,68	1,53	0,12	-	0,46⁽²⁾	0,26
8	26,68	1,53	0,12	-	0,46⁽²⁾	0,26
9	22,08	1,47	0,15	-	0,46⁽²⁾	0,25
D	21,52	1,47	0,15	0,010	0,46⁽²⁾	0,25
E	15,79	1,51	0,23	0,010	0,49⁽²⁾	0,27

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,083 \cdot Q_{n,h} + 0,048 \cdot Q_r) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w} \quad (1)$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_n + Q_v) - 0,083 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot (Q_n + Q_v) + 0,048 \cdot Q_r) \cdot 72,70^3}{350 \cdot 259,34}$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,083 \cdot Q_{h,r} + 0,048 \cdot Q_r) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w} \quad (2)$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_{n,r} + Q_v) - 0,083 \cdot \frac{(1 - \sin \varphi)}{(1 + \sin \varphi)} \cdot (Q_{n,r} + Q_v) + 0,048 \cdot Q_r) \cdot 72,70^3}{350 \cdot 259,34}$$

 Toelaatbare deflectie = 8% · D_g = 0,08 · 145,40 = **11,63** mm

11. Berekening van de boorspoeldrukken tijdens de trekfase

Locatie	H [m]	σ_{vert} [kN/m ²]	σ_{hor} [kN/m ²]	σ_o' [kN/m ²]	p'_f [kN/m ²]	G [MN/m ²]
B	8,20	93,89	40,04	66,97	105,38	28,85
C	10,20	116,04	49,48	82,76	130,23	28,85
1	10,50	121,15	51,66	86,41	135,97	28,85
2	10,50	121,36	51,75	86,56	136,20	28,85
3	9,80	110,08	46,94	78,51	123,55	28,85
4	9,20	100,90	43,03	71,96	113,24	28,85
5	9,20	100,97	43,06	72,01	113,32	28,85
6	9,30	102,22	43,59	72,90	114,72	28,85
7	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
8	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
9	9,30	102,41	43,67	73,04	114,93	28,85
D	9,10	99,50	42,43	70,96	111,66	28,85
E	6,50	73,72	31,44	52,58	82,74	28,85

$$\sigma_{vert} = \frac{\gamma_d}{\gamma} \cdot H_d + \frac{\gamma_n}{\gamma} \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w$$

$$\sigma_{hor} = \sigma_{vert} \cdot (1 - \sin(\varphi))$$

$$\sigma_o' = \frac{\sigma_{vert} + \sigma_{hor}}{2}$$

$$p'_f = \sigma_o' \cdot (1 + \sin(\varphi)) + c \cdot \cos(\varphi)$$

$$G = \frac{E_{100}}{2 \cdot (1 + \nu)}$$

Locatie	Q [-]	$R_{p,max}$ [m]	u [N/mm ²]	p_{st} [N/mm ²]	Δ_p [N/mm ²]	p_{lim} [N/mm ²]
B	0,0013	1,60	0,0535	0,06036	0,01	1,23
C	0,0016	1,44	0,0674	0,07604	0,01	1,41
1	0,0017	1,41	0,0673	0,07592	0,01	1,45
2	0,0017	1,41	0,0671	0,07570	0,01	1,45
3	0,0016	1,48	0,0671	0,07570	0,01	1,37
4	0,0014	1,55	0,0669	0,07547	0,02	1,30
5	0,0014	1,55	0,0668	0,07536	0,02	1,30
6	0,0014	1,54	0,0672	0,07581	0,03	1,31
7	0,0018	1,38	0,0672	0,07581	0,03	1,49
8	0,0018	1,38	0,0672	0,07581	0,03	1,49
9	0,0015	1,54	0,0670	0,07559	0,03	1,31
D	0,0014	1,56	0,0671	0,07570	0,04	1,29
E	0,0010	1,81	0,0452	0,05099	0,04	1,05

$$Q = \frac{\sigma_o' \cdot \sin(\varphi) + c \cdot \cos(\varphi)}{G}$$

$$R_{p,max} = \frac{H}{2}, R_{p,max,zand} = \sqrt{\frac{R_o^2}{Q} \cdot 2 \cdot \varepsilon_{g,max}} \text{ of } \frac{H}{2}$$

$$u = \gamma_w \cdot H_n$$

$$p_{st} = \rho_m \cdot g \cdot h_z$$

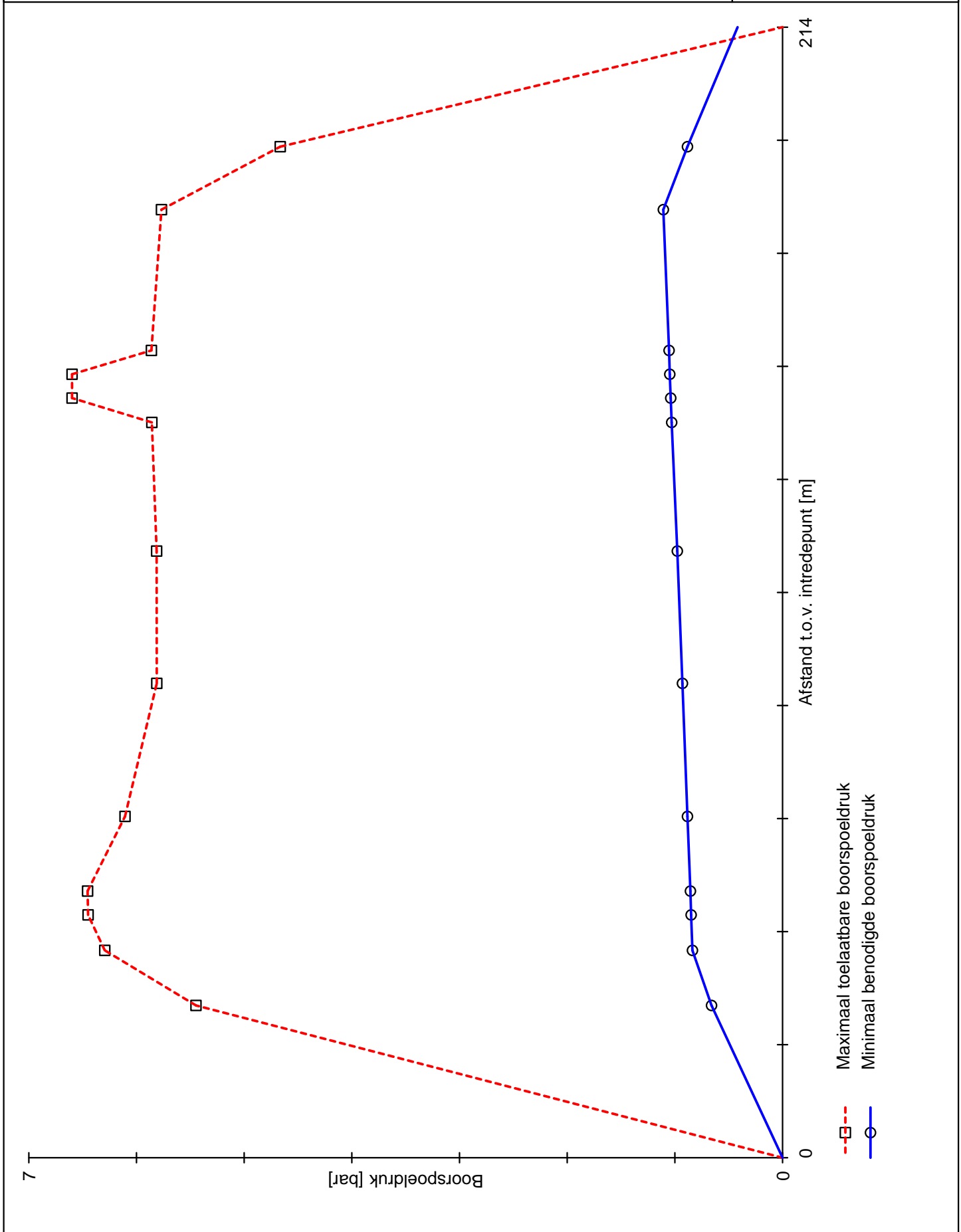
$$\Delta_p = 4 \cdot \frac{\tau_y}{D_g - D_b} \cdot L$$

$$p_{lim} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot Q \cdot \frac{-\sin \varphi}{1 + \sin \varphi} - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

Locatie	p_{\max} [kPa]	90% p_{lim} [kPa]	p_{min} [kPa]	p_{\max} [bar]	90% p_{lim} [bar]	p_{min} [bar]
B	544,78	1.107,81	65,98	5,45	11,08	0,66
C	629,47	1.272,99	83,69	6,29	12,73	0,84
1	644,98	1.306,58	84,89	6,45	13,07	0,85
2	645,41	1.307,75	85,54	6,45	13,08	0,86
3	610,65	1.232,79	88,30	6,11	12,33	0,88
4	581,19	1.169,49	92,99	5,81	11,69	0,93
5	581,31	1.169,89	97,76	5,81	11,70	0,98
6	585,74	1.178,94	102,96	5,86	11,79	1,03
7	659,83	1.338,75	103,86	6,60	13,39	1,04
8	659,83	1.338,75	104,74	6,60	13,39	1,05
9	586,15	1.180,06	105,39	5,86	11,80	1,05
D	576,82	1.159,81	110,70	5,77	11,60	1,11
E	466,50	949,40	88,32	4,67	9,49	0,88

$$p_{\max} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot \left(\frac{R_o}{R_{p,\max}} \right)^2 + Q - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

$$p_{min} = p_{st} + \Delta p$$



1.0.0.0/01-2018/10-10243268

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012		Sigma 2018 1.0 ©	
Algemene gegevens			
Naam van het project	: Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		
Projectonderdeel	: HDD1 Oude Kerkstraat 1x ø160 sdr11 + 1x ø125 sdr11 + 1x ø63 sdr11		
Materiaalgegevens			
Materiaalsoort:	PE		
Kwaliteit:	PE 100 SDR 11		
Lange-duur treksterkte	MRS = 10		N/mm ²
Materiaalfactor	$\gamma_M = 1,25$		-
Toelaatbare langeduur spanning	$\bar{\sigma}_t = 8,00$		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus korte duur	E = 975		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus lange duur	E' = 350		N/mm ²
Lineaire uitzettingscoëfficiënt	$\alpha_g = 16,0 \cdot 10^{-5}$		mm/(mm·K)
Alfa Tangentiëel / Alfa Axiaal	$\alpha_\sigma = 0,65$		-
Soortelijk gewicht buis	$\rho_L = 9,55$		kN/m ³
Toelaatbare deflectie	$\delta = 8$		%
Leidinggegevens			
Uitwendige middellijn	D _e = 125,00		mm
Wanddikte	d _n = 11,4		mm
Procesgegevens			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)	= Drukloos		
Uitvoeringsaspecten, tracé boring, in- en uittredehoeken, onzekerheids- en wrijvingsfactoren			
Percentage omtrek in aanraking met bentoniet		= 100	%
Soortelijk gewicht boorvloeistof	$\rho_m = 11,5$		kN/m ³
Zwichtspanning boorvloeistof	$\tau_y = 15$		Pa
Leiding wordt niet verzwaaard t.p.v. rollenbaan			
Leiding wordt niet verzwaaard t.p.v. boorgang			
Diameter ruimer ivm boorspoeldruk	D _g = 370		mm
Diameter boorstang	D _b = 63		mm
Totale lengte	L = 213,58		m
Lengte 1e rechte deel	L ₁ = 29,14		m
Lengte neergaande bocht	L ₂ = 10,47		m
Lengte 2e rechte deel	L ₃ = 139,49		m
Lengte opgaande bocht	L ₄ = 13,26		m
Lengte 3e rechte deel	L ₅ = 21,22		m
Straal maaiveld/rollenbaan	R _r = 40,00		m
Straal neergaande bocht	R ₁ = 40,00		m
Straal opgaande bocht	R ₂ = 40,00		m
Intrede-hoek (bij boorstelling)	$\alpha_1 = 15,00 / 26,79$		° / %
Uittrede-hoek (bij rollenbaan)	$\alpha_2 = 19,00 / 34,43$		° / %
Belastinghoek	$\alpha = 30$		°
Ondersteuningshoek	$\beta = 30$		°
Horizontale steundrukhoek	$\gamma = 120$		°
Grondmechanisch onderzoek uitgevoerd	$\gamma = 1,1$		
Totaalfactor bij boring met bundels	f = 1,8		
Belastingfactor	f _{k,b} = 1,1		
Belastingfactor	f _{k,o} = 1,4		
Wrijvingscoëff. met rollenbaan	f ₁ = 0,1		
Wrijving tussen leiding/boorvloeistof	f ₂ = 0,00005		N/mm ²
Wrijving tussen leiding/boorgangwand	f ₃ = 0,2		
2018-001 Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		12-03-2018 11:15:23	

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012

Sigma 2018 1.0 ©

Grondmechanische gegevens en verkeersbelasting

Locatie	Afstand t.o.v. intredepunt [m]	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	G.W.S. t.o.v. maaiveld [m]	Grond- soort	Volumiek gewicht droge grond [kN/m ³]	Volumiek gewicht natte grond [kN/m ³]	Wrijvings- hoek grond [°]
B	28,77	8,20	2,85	Zand	17,58	20,94	35,00
C	39,17	10,20	3,46	Zand	17,49	20,96	35,00
1	45,87	10,50	3,77	Zand	17,57	20,96	35,00
2	50,37	10,50	3,79	Zand	17,59	20,96	35,00
3	64,48	9,80	3,09	Zand	17,56	20,96	35,00
4	89,61	9,20	2,51	Zand	17,70	20,95	35,00
5	114,61	9,20	2,52	Zand	17,70	20,95	35,00
6	138,91	9,30	2,58	Zand	17,64	20,96	35,00
7	143,51	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
8	148,01	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
9	152,51	9,30	2,60	Zand	17,66	20,96	35,00
D	179,11	9,10	2,39	Zand	17,83	20,96	35,00
E	191	6,50	1,98	Zand	18,13	21,00	35,00

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	Hor. steun- druk	Gemiddelde verticale beddingconstante [N/mm ³]	Effectieve cohesie [kN/m ²]	E-modulus ondergrond [MN/m ²]	Verkeersbelasting
B	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
C	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
1	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
2	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
3	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
4	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
5	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
6	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
7	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
8	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
9	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
D	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
E	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II



* Niet op schaal

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012	Sigma 2018 1.0 ©
---	------------------

2. Eigenschappen van de leiding

Inwendige middellijn	$D_i = D_e - 2 \cdot d_n$	= 102,20	mm
Gemiddelde middellijn	$D_g = (D_e + D_i) / 2$	= 113,60	mm
Uitwendige middellijn+bekleding	$D_o = D_e + 2 \cdot e$	= 125,00	mm
Uitwendige straal	$r_e = D_e / 2$	= 62,50	mm
Inwendige straal	$r_i = D_i / 2$	= 51,10	mm
Gemiddelde straal	$r_g = (r_e + r_i) / 2$	= 56,80	mm
Traagheidsmoment buis	$I_b = (D_e^4 - D_i^4) \cdot \pi / 64$	= 6.629.052,19	mm ⁴
Weerstandsmoment buis	$W_b = I_b / r_e$	= 106.064,84	mm ³
Wandtraagheidsmoment	$I_w = d_n^3 / 12$	= 123,46	mm ⁴ /mm ¹
Wandweerstandsmoment	$W_w = d_n^2 / 6$	= 21,66	mm ³ /mm ¹
Oppervlakte leiding	$A = \pi \cdot (D_e^2 - D_i^2) / 4$	= 4.068,49	mm ²
Gewicht leiding	$g = \rho_L \cdot A$	= 0,0389	N/mm ¹

3. Berekening van het gewicht van de leiding tijdens het intrekken van de leiding

	Leiding op rollenbaan/maaiveld	Leiding in boorgat
Gewicht mediumleiding	$g = 0,0389 \text{ N/mm}^1$	$g = 0,0389 \text{ N/mm}^1$
Gewicht vulling	$g_{vul} = \text{N.v.t.} +$	$g_{vul} = \text{N.v.t.} +$
Totaal gewicht	$g_{rol} = 0,0389 \text{ N/mm}^1$	$g_{gat} = 0,0389 \text{ N/mm}^1$

4. Berekening van de trekkrachten en spanningen bovengronds

4.1 Berekening van de benodigde trekkrachten op rollenbaan/maaiveld

Trekkraft T_1 tijdens verschillende stadia [N]	L [m]	T_1 [N]
Starten met trekken	213,58	1.494
Na 1 ^e deel intrekken	192,36	1.345
Na 2 ^e deel intrekken	179,10	1.253
Na 3 ^e deel intrekken	39,61	277
Na 4 ^e deel intrekken	29,14	204

$$T_1 = f \cdot L \cdot g_{rol} \cdot f_1 = 1,8 \cdot L \cdot 0,0389 \cdot 0,1$$

4.2 Berekening van de optredende spanningen t.g.v. de trekkrachten op rollenbaan/maaiveld

Spanningen σ_t tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_1 [N]	σ_t [N/mm ²]
Starten met trekken	1.494	0,37
Na 1 ^e deel intrekken	1.345	0,33
Na 2 ^e deel intrekken	1.253	0,31
Na 3 ^e deel intrekken	277	0,07
Na 4 ^e deel intrekken	204	0,05

$$\sigma_t = \frac{T_1}{A} = \frac{T_1}{4.068,49}$$

4.3 Berekening van de optredende spanning t.g.v. kromming van de leiding op rollenbaan/maaiveld

$$M_b = f_{k,b} \cdot E \cdot \frac{I_b}{R_r}$$

$$M_b = 1,1 \cdot 975 \cdot \frac{6.629.052}{40.000} = 177.741,46 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{177.741,46}{106.065} = \mathbf{1,68 \text{ N/mm}^2}$$

4.4 Totalisatie van de optredende spanningen op rollenbaan/maaiveld

Spanningen σ_a tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	σ_t [N/mm ²]	σ_a [N/mm ²]
Starten met trekken	0,37	1,46
Na 1 ^e deel intrekken	0,33	1,42
Na 2 ^e deel intrekken	0,31	1,40
Na 3 ^e deel intrekken	0,07	1,16
Na 4 ^e deel intrekken	0,05	1,14

$$\sigma_a = \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_b + \sigma_t = 0,65 \cdot 1,68 + \sigma_t$$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{kd} = MRS = \mathbf{10,00 \text{ N/mm}^2}$

5. Berekening van de optredende spanningen tijdens het intrekken van de leiding in het boorgat
5.1 Berekening van de vereiste trekkracht T_2 en T_{3a} in verband met wrijving tussen leiding en boorvloeistof/boorgangwand

Tijdens het intrekken van de leiding in het boorgat treedt er wrijving op tussen de leiding en boorvloeistof.

100% van de omtrek van de leiding komt in aanraking met bentoniet. Hieruit volgt: $D_{e,omtrek} = 392,70 \text{ mm}^1$

Gewicht van de leiding (+vulling) in het boorgat $g_{gat} = 0,0389 \text{ N/mm}^1$

Gelet op het gewicht van de boorvloeistof: $g_{opw} = \rho_m \cdot D_e^2 \cdot \pi/4 = 11,5 \cdot 125,00^2 \cdot \pi/4 = 0,141 \text{ N/mm}^1$

Gelet hierop is $g_{eff} = |g_{gat} - g_{opw}| = 0,102 \text{ N/mm}^1$

Trekkracht T_2 en T_{3a} tijdens verschillende stadia [N]	L [m]	T_2 [N]	T_{3a} [N]
1 ^e deel intrekken	21,22	1.531	-
2 ^e deel intrekken	34,48	-	2.488
3 ^e deel intrekken	173,97	12.554	-
4 ^e deel intrekken	184,44	-	13.309
Geheel ingetrokken	213,58	15.412	-

Rechte delen: $T_2 = f \cdot L \cdot (D_{e,omtr} \cdot f_2 + g_{eff} \cdot f_3) = 1,8 \cdot L \cdot (392,70 \cdot 0,00005 + 0,102 \cdot 0,2)$

Gebogen delen: $T_{3a} = f \cdot L_B \cdot (D_{e,omtr} \cdot f_2 + g_{eff} \cdot f_3) = 1,8 \cdot L \cdot (392,70 \cdot 0,00005 + 0,102 \cdot 0,2)$

5.3 Berekening van de vereiste trekkracht T_{3b} in verband met wrijving door grondreactie in de bochten

Locatie	λ [mm ⁻¹]	R [m]	Q_r [N/mm ²]	T_{3b} [N]
C	0,0039	40,0	0,0070	509
D	0,0039	40	0,0070	509
E	0,0039	40	0,0070	509

$$\lambda = \sqrt[4]{\frac{D_o \cdot k_{v,gem}}{4 \cdot E \cdot I_b}}$$

$$Q_r = \frac{0,322 \cdot \lambda^2 \cdot E \cdot I_b}{D_o \cdot 0,9 \cdot R}$$

$$T_{3b} = f \cdot 4 \cdot \frac{Q_r}{2} \cdot D_o \cdot \frac{\pi}{\lambda} \cdot f_3 = 1,8 \cdot 4 \cdot \frac{Q_r}{2} \cdot 125 \cdot \frac{\pi}{\lambda} \cdot 0,2$$

5.4 Berekening van de wrijving door bochtkracht T_{3c}

Trekkraft T_{bocht} tijdens verschillende stadia [N]	T_1 [N]	T_{3a} [N]	$T_{3b,neer}$ [N]	$T_{3b,op}$ [N]	T_{bocht} [N]
Neergaande bocht	1.253	2.488	509	-	4.250
Opgaande bocht	204	13.309	509	509	14.531

 Neergaande bocht: $T_{\text{bocht}} = T_1 + T_{3a,neer} + T_{3b,neer,max}$

 Opgaande bocht: $T_{\text{bocht}} = T_1 + T_{3a,neer} + T_{3b,neer,max} + T_{3a,op} + T_{3b,op,max}$

Trekkraft T_{3c} tijdens verschillende stadia [N]	α [°]	T_{bocht} [N]	T_{3c} [N]
Neergaande bocht	7,50	4.250	399
Opgaande bocht	9,50	14.531	1.366

$$T_{3c} = f \cdot L_B \cdot g_t \cdot f_3$$

$$L_B = 2 \cdot R \cdot 2\pi \cdot \frac{\alpha}{360}$$

$$g_t = \frac{2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha)}{L_B}$$

$$\rightarrow T_{3c} = f \cdot 2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha) \cdot f_3 = 1,8 \cdot 2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha) \cdot 0,2$$

5.5 Totalisatie van de trekkraften in fase II

Trekkraft T_{tot} tijdens verschillende stadia [N]	T_1 [N]	T_2 / T_{3a} [N]	$T_{3b,neer}$ [N]	$T_{3c,neer}$ [N]	$T_{3b,op}$ [N]	$T_{3c,op}$ [N]	T_{tot} [N]
1 ^e deel intrekken	1.345	1.531	-	-	-	-	2.877
2 ^e deel intrekken	1.253	2.488	509	399	-	-	4.649
3 ^e deel intrekken	277	12.554	509	399	-	-	13.739
4 ^e deel intrekken	204	13.309	509	399	509	1.366	16.657
Geheel intrekken	0	15.412	509	399	509	1.366	18.556

$$T_{\text{tot}} = T_1 + T_2 + T_{3a} + T_{3b,neer,max} + T_{3c,neer} + T_{3b,op,max} + T_{3c,op}$$

5.6 Berekening van de optredende spanningen t.g.v. de trekkraften in fase II

Spanningen σ_t tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_{tot} [N]	σ_t [N/mm ²]
1 ^e deel intrekken	2.877	0,71
2 ^e deel intrekken	4.649	1,14
3 ^e deel intrekken	13.739	3,38
4 ^e deel intrekken	16.657	4,09
Geheel intrekken	18.556	4,56

$$\sigma_t = \frac{T_{\text{tot}}}{A} = \frac{T_{\text{tot}}}{4.068,49}$$

5.7 Optredende spanningen t.g.v. kromming van de leiding in het boorgat

5.7.1 Neergaande bocht

$$M_b = f_{k,o} \cdot E \cdot \frac{l_b}{0,9 \cdot R}$$

$$M_b = 1,4 \cdot 975 \cdot \frac{6.629.052,19}{0,9 \cdot 40.000} = 251.351,56 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{251.351,56}{106.064,84} = \mathbf{2,37 \text{ N/mm}^2}$$

5.7.2 Opgaande bocht

$$M_b = f_{k,o} \cdot E \cdot \frac{l_b}{0,9 \cdot R}$$

$$M_b = 1,4 \cdot 975 \cdot \frac{6.629.052,19}{0,9 \cdot 40.000} = 251.351,56 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{251.351,56}{106.064,84} = \mathbf{2,37 \text{ N/mm}^2}$$

5.8 Totalisatie van de spanningen in het boorgat tijdens de trekoperatie

Spanningen σ_a tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_{tot} [N]	σ_t [N/mm ²]	σ_b [N/mm ²]	σ_a [N/mm ²]
Starten met trekken	2.877	0,71	-	0,71
Na 1 ^e deel intrekken	4.649	1,14	2,37	2,68
Na 2 ^e deel intrekken	13.739	3,38	-	3,38
Na 3 ^e deel intrekken	16.657	4,09	2,37	5,63
Na 4 ^e deel intrekken	18.556	4,56	-	4,56

$$\text{Rechte delen: } \sigma_a = \frac{T_{tot}}{A} = \frac{T_{tot}}{4.068,49} = \sigma_t$$

$$\text{Gebogen delen: } \sigma_a = \alpha_\sigma \cdot \sigma_b + \sigma_t = 0,65 \cdot \sigma_b + \sigma_t$$

$$\text{Toelaatbare spanning: } \sigma_{kd} = MRS = \mathbf{10,00 \text{ N/mm}^2}$$

6. Fase III: Berekening van de optredende spanningen tijdens de gebruiksfase
6.1 Berekening van de spanningen σ_p en σ_{pl} t.g.v. inwendige druk

Leiding is drukloos:

$$\sigma_p = 0,00 \text{ N/mm}^2$$

6.2 Berekening reroundingfactor f_{rr}

Leiding is drukloos:

$$f_{rr} = 1,00$$

6.3 Berekening van de neutrale grondbelasting Q_n

Locatie	h [m]	GWS [m]	γ' [kN/m ³]
B	8,20	2,85	15,23
C	10,20	3,46	15,15
1	10,50	3,77	15,31
2	10,50	3,79	15,33
3	9,80	3,09	15,03
4	9,20	2,51	14,80
5	9,20	2,52	14,80
6	9,30	2,58	14,82
7	10,80	4,08	15,44
8	10,80	4,08	15,44
9	9,30	2,60	14,84
D	9,10	2,39	14,78
E	6,50	1,98	15,18

$$\gamma' = \frac{\gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w}{h}$$

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	$8 \cdot B_1$ [m]	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]
B	Homogeen (zand)	1,48	15,61	1,18 ⁽¹⁾
C	Homogeen (zand)	1,48	19,32	1,17 ⁽¹⁾
1	Homogeen (zand)	1,48	20,09	1,19 ⁽¹⁾
2	Homogeen (zand)	1,48	20,12	1,19 ⁽¹⁾
3	Homogeen (zand)	1,48	18,41	1,16 ⁽¹⁾
4	Homogeen (zand)	1,48	17,02	1,15 ⁽¹⁾
5	Homogeen (zand)	1,48	17,03	1,15 ⁽¹⁾
6	Homogeen (zand)	1,48	17,22	1,15 ⁽¹⁾
7	Homogeen (zand)	1,48	20,84	1,20 ⁽¹⁾
8	Homogeen (zand)	1,48	20,84	1,20 ⁽¹⁾
9	Homogeen (zand)	1,48	17,25	1,15 ⁽¹⁾
D	Homogeen (zand)	1,48	16,81	1,14 ⁽¹⁾
E	Homogeen (zand)	1,48	12,34	1,18 ⁽¹⁾

$$B_1 = \frac{1}{2} \cdot D_o + D_o \cdot \tan(45^\circ - \frac{1}{2} \cdot \varphi) \geq R$$

$$K = 1 - \sin(\varphi)$$

$$Q_n = (\gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w) \cdot D_o = (1,1 \cdot \gamma_d \cdot H_d + 1,1 \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w) \cdot D_o$$

Indien gereduceerde grondbelasting volgens berekeningswijze 'Homogeen (zand)': ($h \geq 8 \cdot B_1$):

$$Q_{n,r1} = \frac{B_1 \cdot (\gamma' - c/B_1)}{K \cdot \tan(\varphi)} \cdot \left(1 - e^{-\frac{K \cdot h \cdot \tan \varphi}{B_1}}\right) \cdot D_o \quad (1)$$

6.4 Berekening van de verkeersbelasting Q_v

Locatie	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	Verkeers- belasting	q_v [kN/m ²]	Q_v [N/mm ¹]
B	8,20	Grafiek ½ x II	1,09	0,14
C	10,20	Grafiek ½ x II	0,81	0,10
1	10,50	Grafiek ½ x II	0,78	0,10
2	10,50	Grafiek ½ x II	0,78	0,10
3	9,80	Grafiek ½ x II	0,86	0,11
4	9,20	Grafiek ½ x II	0,94	0,12
5	9,20	Grafiek ½ x II	0,94	0,12
6	9,30	Grafiek ½ x II	0,92	0,12
7	10,80	Grafiek ½ x II	0,75	0,09
8	10,80	Grafiek ½ x II	0,75	0,09
9	9,30	Grafiek ½ x II	0,92	0,12
D	9,10	Grafiek ½ x II	0,95	0,12
E	6,50	Grafiek ½ x II	1,46	0,18

$$Q_v = q_v \cdot D_o = q_v \cdot 125$$

6.5 Momenten en spanningen t.g.v. bovenbelastingen

Locatie	Hor. steundruk	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]	Q_v [N/mm ¹]	Q_{boven} [N/mm ¹]	M_q [Nmm]	σ_q [N/mm ¹]
B	✓	15,61	1,18	0,14	1,32	16,69 ⁽²⁾	0,77
C	✓	19,32	1,17	0,10	1,28	16,19 ⁽²⁾	0,75
1	✓	20,09	1,19	0,10	1,28	16,29 ⁽²⁾	0,75
2	✓	20,12	1,19	0,10	1,28	16,31 ⁽²⁾	0,75
3	✓	18,41	1,16	0,11	1,27	16,14 ⁽²⁾	0,75
4	✓	17,02	1,15	0,12	1,26	16,03 ⁽²⁾	0,74
5	✓	17,03	1,15	0,12	1,26	16,04 ⁽²⁾	0,74
6	✓	17,22	1,15	0,12	1,26	16,03 ⁽²⁾	0,74
7	✓	20,84	1,20	0,09	1,29	16,37 ⁽²⁾	0,76
8	✓	20,84	1,20	0,09	1,29	16,37 ⁽²⁾	0,76
9	✓	17,25	1,15	0,12	1,26	16,05 ⁽²⁾	0,74
D	✓	16,81	1,14	0,12	1,26	16,03 ⁽²⁾	0,74
E	✓	12,34	1,18	0,18	1,36	17,24 ⁽²⁾	0,80

Indien horizontale steundruk: $M_q = K_b \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g - K_b \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot \sin(1/2 \cdot \gamma) \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g$ (1)

$$M_q = 0,257 \cdot (Q_n + Q_v) \cdot 56,80 - 0,143 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot \sin(1/2 \cdot 120) \cdot (Q_n + Q_v) \cdot 56,80$$

$$M_q = K_b \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot r_g - K_b \cdot \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \cdot \sin(1/2 \cdot \gamma) \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot r_g$$
 (2)

$$M_q = 0,257 \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot 56,80 - 0,143 \cdot \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \cdot \sin(1/2 \cdot 120) \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot 56,80$$

$$\sigma_q = f_{rr} \cdot \frac{M_q}{W_w} = 1,00 \cdot \frac{M_q}{21,66}$$

6.6 Optredende spanning σ_{qr} tgv. grondreactie in de bochten

Locatie	R [m]	Q_r [N/mm ²]	σ_{qr} [N/mm ²]
C	40,0	0,0070	0,45
D	40	0,0070	0,45
E	40	0,0070	0,45

$$\sigma_{qr} = K_{b,ind} \cdot Q_r \cdot D_o \cdot \frac{r_u}{W_w} = 0,179 \cdot Q_r \cdot 125 \cdot \frac{62,50}{21,66}$$

6.7 Berekening van de spanning σ_{ax} t.g.v. temperatuurverschil

Leiding is drukloos

$$\sigma_{ax} = 0 \text{ N/mm}^2$$

7. Toetsing op minimale ringstijfheid S_N

$$S_N = E \cdot \frac{I_w}{D_g^3}$$

$$S_N = 975 \cdot \frac{123,46}{113,6^3} = 0,0821 \text{ N/mm}^2 = \mathbf{82,11 \text{ kN/m}^2}$$

Minimaal vereiste ringstijfheid = **2 kN/m²**

8. Toetsing op implosie: berekening van de alzijdige overdruk

 Veiligheidsfactor γ voor langdurige onderdruk: $\gamma = 3$

 Veiligheidsfactor γ voor kortdurende onderdruk: $\gamma = 1,5$

$$P_o = \frac{1}{\gamma \cdot (1 - \nu^2)} \cdot \frac{24 \cdot E \cdot l_w}{D_g^3}$$

$$P_{o,kort} = \frac{1}{1,5 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 975,00 \cdot 123,46}{113,60^3} = 1,56 \text{ N/mm}^2$$

$$P_{o,lang} = \frac{1}{3 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 350,00 \cdot 123,46}{113,60^3} = 0,28 \text{ N/mm}^2$$

 Conclusie: Kans op implosie bij **28,07** m grondwater boven de leiding

9. Berekening van het totaal aan optredende spanningen
9.1 Optredende spanningen in omtreksrichting van de leiding

Locatie	σ_q [N/mm ²]	σ_{qr} [N/mm ²]	α_σ [-]	σ_{y2} [N/mm ²]
B	0,77	-	0,65	0,50
C	0,75	0,45	0,65	0,78
1	0,75	-	0,65	0,49
2	0,75	-	0,65	0,49
3	0,75	-	0,65	0,48
4	0,74	-	0,65	0,48
5	0,74	-	0,65	0,48
6	0,74	-	0,65	0,48
7	0,76	-	0,65	0,49
8	0,76	-	0,65	0,49
9	0,74	-	0,65	0,48
D	0,74	0,45	0,65	0,78
E	0,80	0,45	0,65	0,81

 Rechte delen: $\sigma_{y2} = \alpha_\sigma \cdot \sigma_q$

 Bochten: $\sigma_{y2} = \alpha_\sigma \cdot (\sigma_q + \sigma_{qr})$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{td} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00 \text{ N/mm}^2}$

9.2 Optredende spanningen in langsrichting van de leiding

Locatie	σ_{pl} [N/mm ²]	σ_{ax} [N/mm ²]	σ_b [N/mm ²]	α_{σ} [-]	σ_x [N/mm ²]
B	0,00	0,00	-	-	0,00
C	0,00	0,00	2,37	0,65	1,54
1	0,00	0,00	-	-	0,00
2	0,00	0,00	-	-	0,00
3	0,00	0,00	-	-	0,00
4	0,00	0,00	-	-	0,00
5	0,00	0,00	-	-	0,00
6	0,00	0,00	-	-	0,00
7	0,00	0,00	-	-	0,00
8	0,00	0,00	-	-	0,00
9	0,00	0,00	-	-	0,00
D	0,00	0,00	2,37	0,65	1,54
E	0,00	0,00	2,37	0,65	1,54

 Rechte delen: $\sigma_x = \sigma_{ax}$

 Bochten: $\sigma_x = \sigma_{ax} + \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_b$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{td} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00}$ N/mm²
10. Berekening van de optredende en toelaatbare deflectie

Locatie	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]	Q_v [N/mm ¹]	Q_r [N/mm ²]	δ_Y [mm]	δ_Y/D_g [%]
B	15,61	1,18	0,14	-	0,37⁽²⁾	0,26
C	19,32	1,17	0,10	0,0070	0,36⁽²⁾	0,26
1	20,09	1,19	0,10	-	0,36⁽²⁾	0,26
2	20,12	1,19	0,10	-	0,36⁽²⁾	0,26
3	18,41	1,16	0,11	-	0,36⁽²⁾	0,25
4	17,02	1,15	0,12	-	0,36⁽²⁾	0,25
5	17,03	1,15	0,12	-	0,36⁽²⁾	0,25
6	17,22	1,15	0,12	-	0,36⁽²⁾	0,25
7	20,84	1,20	0,09	-	0,36⁽²⁾	0,26
8	20,84	1,20	0,09	-	0,36⁽²⁾	0,26
9	17,25	1,15	0,12	-	0,36⁽²⁾	0,25
D	16,81	1,14	0,12	0,0070	0,36⁽²⁾	0,25
E	12,34	1,18	0,18	0,0070	0,38⁽²⁾	0,27

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,083 \cdot Q_{n,h} + 0,048 \cdot Q_r) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w} \quad (1)$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_n + Q_v) - 0,083 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot (Q_n + Q_v) + 0,048 \cdot Q_r) \cdot 56,80^3}{350 \cdot 123,46}$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,083 \cdot Q_{h,r} + 0,048 \cdot Q_r) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w} \quad (2)$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_{n,r} + Q_v) - 0,083 \cdot \frac{(1 - \sin \varphi)}{(1 + \sin \varphi)} \cdot (Q_{n,r} + Q_v) + 0,048 \cdot Q_r) \cdot 56,80^3}{350 \cdot 123,46}$$

 Toelaatbare deflectie = 8% · D_g = 0,08 · 113,60 = **9,09** mm

11. Berekening van de boorspoeldrukken tijdens de trekfase

Locatie	H [m]	σ_{vert} [kN/m ²]	σ_{hor} [kN/m ²]	σ_o' [kN/m ²]	p'_f [kN/m ²]	G [MN/m ²]
B	8,20	93,89	40,04	66,97	105,38	28,85
C	10,20	116,04	49,48	82,76	130,23	28,85
1	10,50	121,15	51,66	86,41	135,97	28,85
2	10,50	121,36	51,75	86,56	136,20	28,85
3	9,80	110,08	46,94	78,51	123,55	28,85
4	9,20	100,90	43,03	71,96	113,24	28,85
5	9,20	100,97	43,06	72,01	113,32	28,85
6	9,30	102,22	43,59	72,90	114,72	28,85
7	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
8	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
9	9,30	102,41	43,67	73,04	114,93	28,85
D	9,10	99,50	42,43	70,96	111,66	28,85
E	6,50	73,72	31,44	52,58	82,74	28,85

$$\sigma_{vert} = \frac{\gamma_d}{\gamma} \cdot H_d + \frac{\gamma_n}{\gamma} \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w$$

$$\sigma_{hor} = \sigma_{vert} \cdot (1 - \sin(\varphi))$$

$$\sigma_o' = \frac{\sigma_{vert} + \sigma_{hor}}{2}$$

$$p'_f = \sigma_o' \cdot (1 + \sin(\varphi)) + c \cdot \cos(\varphi)$$

$$G = \frac{E_{100}}{2 \cdot (1 + \nu)}$$

Locatie	Q [-]	$R_{p,max}$ [m]	u [N/mm ²]	p_{st} [N/mm ²]	Δ_p [N/mm ²]	p_{lim} [N/mm ²]
B	0,0013	1,60	0,0535	0,06036	0,01	1,23
C	0,0016	1,44	0,0674	0,07604	0,01	1,41
1	0,0017	1,41	0,0673	0,07592	0,01	1,45
2	0,0017	1,41	0,0671	0,07570	0,01	1,45
3	0,0016	1,48	0,0671	0,07570	0,01	1,37
4	0,0014	1,55	0,0669	0,07547	0,02	1,30
5	0,0014	1,55	0,0668	0,07536	0,02	1,30
6	0,0014	1,54	0,0672	0,07581	0,03	1,31
7	0,0018	1,38	0,0672	0,07581	0,03	1,49
8	0,0018	1,38	0,0672	0,07581	0,03	1,49
9	0,0015	1,54	0,0670	0,07559	0,03	1,31
D	0,0014	1,56	0,0671	0,07570	0,04	1,29
E	0,0010	1,81	0,0452	0,05099	0,04	1,05

$$Q = \frac{\sigma_o' \cdot \sin(\varphi) + c \cdot \cos(\varphi)}{G}$$

$$R_{p,max} = \frac{H}{2}, R_{p,max,zand} = \sqrt{\frac{R_o^2}{Q} \cdot 2 \cdot \varepsilon_{g,max}} \text{ of } \frac{H}{2}$$

$$u = \gamma_w \cdot H_n$$

$$p_{st} = \rho_m \cdot g \cdot h_z$$

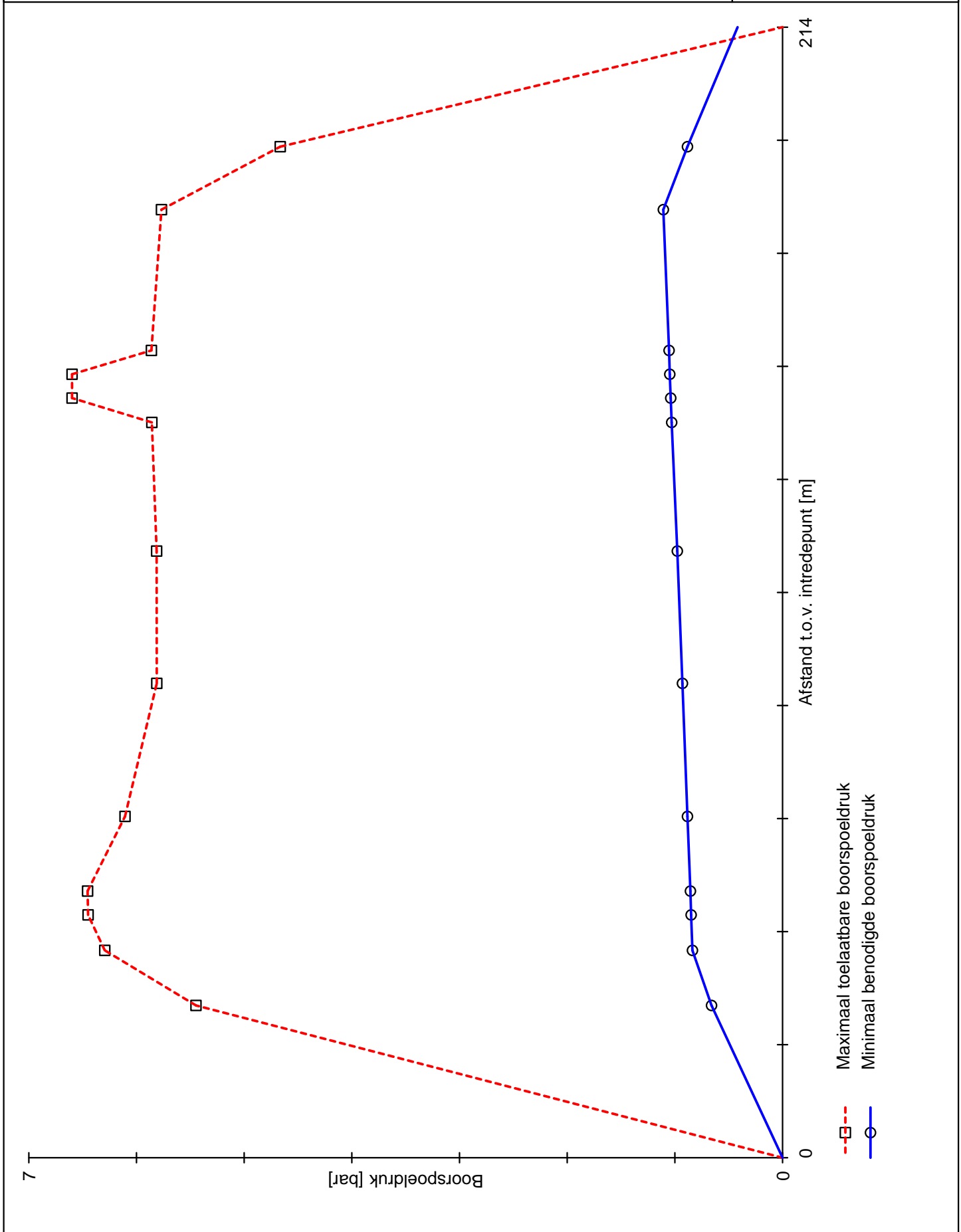
$$\Delta_p = 4 \cdot \frac{\tau_y}{D_g - D_b} \cdot L$$

$$p_{lim} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot Q \cdot \frac{-\sin \varphi}{1 + \sin \varphi} - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

Locatie	p_{max} [kPa]	90% p_{lim} [kPa]	p_{min} [kPa]	p_{max} [bar]	90% p_{lim} [bar]	p_{min} [bar]
B	544,78	1.107,81	65,98	5,45	11,08	0,66
C	629,47	1.272,99	83,69	6,29	12,73	0,84
1	644,98	1.306,58	84,89	6,45	13,07	0,85
2	645,41	1.307,75	85,54	6,45	13,08	0,86
3	610,65	1.232,79	88,30	6,11	12,33	0,88
4	581,19	1.169,49	92,99	5,81	11,69	0,93
5	581,31	1.169,89	97,76	5,81	11,70	0,98
6	585,74	1.178,94	102,96	5,86	11,79	1,03
7	659,83	1.338,75	103,86	6,60	13,39	1,04
8	659,83	1.338,75	104,74	6,60	13,39	1,05
9	586,15	1.180,06	105,39	5,86	11,80	1,05
D	576,82	1.159,81	110,70	5,77	11,60	1,11
E	466,50	949,40	88,32	4,67	9,49	0,88

$$p_{max} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot \left(\frac{R_o}{R_{p,max}} \right)^2 + Q - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

$$p_{min} = p_{st} + \Delta p$$



1.0.0.0/01-2018/10-10243268

Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012		Sigma 2018 1.0 ©	
Algemene gegevens			
Naam van het project	: Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		
Projectonderdeel	: HDD1 Oude Kerkstraat 1x ø160 sdr11 + 1x ø125 sdr11 + 1x ø63 sdr11		
Materiaalgegevens			
Materiaalsoort:	PE		
Kwaliteit:	PE 100 SDR 11		
Lange-duur treksterkte	MRS = 10		N/mm ²
Materiaalfactor	$\gamma_M = 1,25$		-
Toelaatbare langeduur spanning	$\bar{\sigma}_t = 8,00$		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus korte duur	E = 975		N/mm ²
Elasticiteitsmodulus lange duur	E' = 350		N/mm ²
Lineaire uitzettingscoëfficiënt	$\alpha_g = 16,0 \cdot 10^{-5}$		mm/(mm·K)
Alfa Tangentiëel / Alfa Axiaal	$\alpha_\sigma = 0,65$		-
Soortelijk gewicht buis	$\rho_L = 9,55$		kN/m ³
Toelaatbare deflectie	$\delta = 8$		%
Leidinggegevens			
Uitwendige middellijn	D _e = 63,00		mm
Wanddikte	d _n = 5,8		mm
Procesgegevens			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)	= Drukloos		
Uitvoeringsaspecten, tracé boring, in- en uittredehoeken, onzekerheids- en wrijvingsfactoren			
Percentage omtrek in aanraking met bentoniet		= 100	%
Soortelijk gewicht boorvloeistof	$\rho_m = 11,5$		kN/m ³
Zwichtspanning boorvloeistof	$\tau_y = 15$		Pa
Leiding wordt niet verzwaaard t.p.v. rollenbaan			
Leiding wordt niet verzwaaard t.p.v. boorgang			
Diameter ruimer ivm boorspoeldruk	D _g = 370		mm
Diameter boorstang	D _b = 63		mm
Totale lengte	L = 213,58		m
Lengte 1e rechte deel	L ₁ = 29,14		m
Lengte neergaande bocht	L ₂ = 10,47		m
Lengte 2e rechte deel	L ₃ = 139,49		m
Lengte opgaande bocht	L ₄ = 13,26		m
Lengte 3e rechte deel	L ₅ = 21,22		m
Straal maaiveld/rollenbaan	R _r = 40,00		m
Straal neergaande bocht	R ₁ = 40,00		m
Straal opgaande bocht	R ₂ = 40,00		m
Intrede-hoek (bij boorstelling)	$\alpha_1 = 15,00 / 26,79$		° / %
Uittrede-hoek (bij rollenbaan)	$\alpha_2 = 19,00 / 34,43$		° / %
Belastinghoek	$\alpha = 30$		°
Ondersteuningshoek	$\beta = 30$		°
Horizontale steundrukhoek	$\gamma = 120$		°
Grondmechanisch onderzoek uitgevoerd	$\gamma = 1,1$		
Totaalfactor bij boring met bundels	f = 1,8		
Belastingfactor	f _{k,b} = 1,1		
Belastingfactor	f _{k,o} = 1,4		
Wrijvingscoëff. met rollenbaan	f ₁ = 0,1		
Wrijving tussen leiding/boorvloeistof	f ₂ = 0,00005		N/mm ²
Wrijving tussen leiding/boorgangwand	f ₃ = 0,2		
2018-001 Enexis HDD's 'Eiland van Bergen'		12-03-2018 11:16:07	

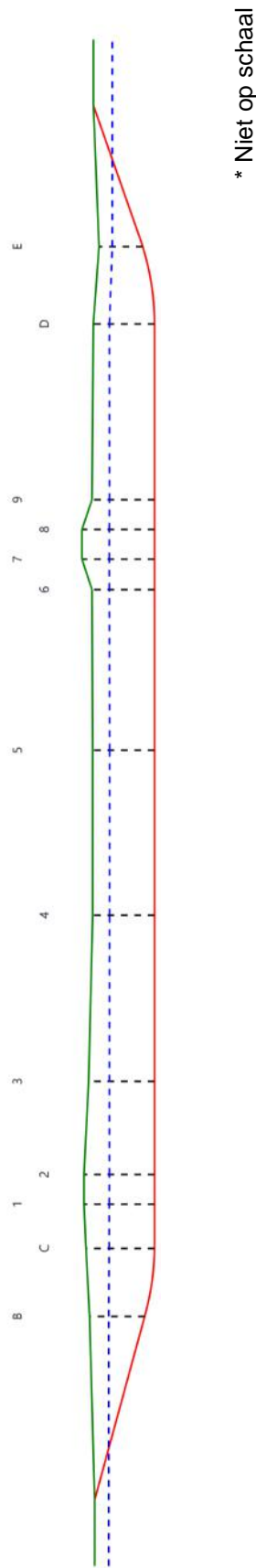
Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012

Sigma 2018 1.0 ©

Grondmechanische gegevens en verkeersbelasting

Locatie	Afstand t.o.v. intredepunt [m]	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	G.W.S. t.o.v. maaiveld [m]	Grond- soort	Volumiek gewicht droge grond [kN/m ³]	Volumiek gewicht natte grond [kN/m ³]	Wrijvings- hoek grond [°]
B	28,77	8,20	2,85	Zand	17,58	20,94	35,00
C	39,17	10,20	3,46	Zand	17,49	20,96	35,00
1	45,87	10,50	3,77	Zand	17,57	20,96	35,00
2	50,37	10,50	3,79	Zand	17,59	20,96	35,00
3	64,48	9,80	3,09	Zand	17,56	20,96	35,00
4	89,61	9,20	2,51	Zand	17,70	20,95	35,00
5	114,61	9,20	2,52	Zand	17,70	20,95	35,00
6	138,91	9,30	2,58	Zand	17,64	20,96	35,00
7	143,51	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
8	148,01	10,80	4,08	Zand	17,60	20,96	35,00
9	152,51	9,30	2,60	Zand	17,66	20,96	35,00
D	179,11	9,10	2,39	Zand	17,83	20,96	35,00
E	191	6,50	1,98	Zand	18,13	21,00	35,00

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	Hor. steun- druk	Gemiddelde verticale beddingconstante [N/mm ³]	Effectieve cohesie [kN/m ²]	E-modulus ondergrond [MN/m ²]	Verkeersbelasting
B	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
C	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
1	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
2	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
3	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
4	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
5	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
6	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
7	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
8	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
9	Homogeen (zand)	✓	-	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
D	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II
E	Homogeen (zand)	✓	0,0475	0,00	75,00	Grafiek ½ x II



Sterkteberekening van een horizontaal gestuurde boring conform NEN 3650/3651:2012	Sigma 2018 1.0 ©
---	------------------

2. Eigenschappen van de leiding

Inwendige middellijn	$D_i = D_e - 2 \cdot d_n$	= 51,40	mm
Gemiddelde middellijn	$D_g = (D_e + D_i)/2$	= 57,20	mm
Uitwendige middellijn+bekleding	$D_o = D_e + 2 \cdot e$	= 63,00	mm
Uitwendige straal	$r_e = D_e / 2$	= 31,50	mm
Inwendige straal	$r_i = D_i / 2$	= 25,70	mm
Gemiddelde straal	$r_g = (r_e + r_i) / 2$	= 28,60	mm
Traagheidsmoment buis	$I_b = (D_e^4 - D_i^4) \cdot \pi / 64$	= 430.644,04	mm ⁴
Weerstandsmoment buis	$W_b = I_b / r_e$	= 13.671,24	mm ³
Wandtraagheidsmoment	$I_w = d_n^3 / 12$	= 16,26	mm ⁴ /mm ¹
Wandweerstandsmoment	$W_w = d_n^2 / 6$	= 5,61	mm ³ /mm ¹
Oppervlakte leiding	$A = \pi \cdot (D_e^2 - D_i^2) / 4$	= 1.042,25	mm ²
Gewicht leiding	$g = \rho_L \cdot A$	= 0,0100	N/mm ¹

3. Berekening van het gewicht van de leiding tijdens het intrekken van de leiding

	<i>Leiding op rollenbaan/maaiveld</i>	<i>Leiding in boorgat</i>
Gewicht mediumleiding	$g = 0,0100 \text{ N/mm}^1$	$g = 0,0100 \text{ N/mm}^1$
Gewicht vulling	$g_{vul} = \text{N.v.t.} +$	$g_{vul} = \text{N.v.t.} +$
Totaal gewicht	$g_{rol} = 0,0100 \text{ N/mm}^1$	$g_{gat} = 0,0100 \text{ N/mm}^1$

4. Berekening van de trekkrachten en spanningen bovengronds
4.1 Berekening van de benodigde trekkrachten op rollenbaan/maaiveld

Trekkraft T_1 tijdens verschillende stadia [N]	L [m]	T_1 [N]
Starten met trekken	213,58	383
Na 1 ^e deel intrekken	192,36	345
Na 2 ^e deel intrekken	179,10	321
Na 3 ^e deel intrekken	39,61	71
Na 4 ^e deel intrekken	29,14	52

$$T_1 = f \cdot L \cdot g_{rol} \cdot f_1 = 1,8 \cdot L \cdot 0,0100 \cdot 0,1$$

4.2 Berekening van de optredende spanningen t.g.v. de trekkrachten op rollenbaan/maaiveld

Spanningen σ_t tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_1 [N]	σ_t [N/mm ²]
Starten met trekken	383	0,37
Na 1 ^e deel intrekken	345	0,33
Na 2 ^e deel intrekken	321	0,31
Na 3 ^e deel intrekken	71	0,07
Na 4 ^e deel intrekken	52	0,05

$$\sigma_t = \frac{T_1}{A} = \frac{T_1}{1.042,25}$$

4.3 Berekening van de optredende spanning t.g.v. kromming van de leiding op rollenbaan/maaiveld

$$M_b = f_{k,b} \cdot E \cdot \frac{I_b}{R_r}$$

$$M_b = 1,1 \cdot 975 \cdot \frac{430.644}{40.000} = 11.546,64 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{11.546,64}{13.671} = \mathbf{0,84 \text{ N/mm}^2}$$

4.4 Totalisatie van de optredende spanningen op rollenbaan/maaiveld

Spanningen σ_a tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	σ_t [N/mm ²]	σ_a [N/mm ²]
Starten met trekken	0,37	0,92
Na 1 ^e deel intrekken	0,33	0,88
Na 2 ^e deel intrekken	0,31	0,86
Na 3 ^e deel intrekken	0,07	0,62
Na 4 ^e deel intrekken	0,05	0,60

$$\sigma_a = \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_b + \sigma_t = 0,65 \cdot 0,84 + \sigma_t$$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{kd} = MRS = \mathbf{10,00 \text{ N/mm}^2}$

5. Berekening van de optredende spanningen tijdens het intrekken van de leiding in het boorgat
5.1 Berekening van de vereiste trekkracht T_2 en T_{3a} in verband met wrijving tussen leiding en boorvloeistof/boorgangwand

Tijdens het intrekken van de leiding in het boorgat treedt er wrijving op tussen de leiding en boorvloeistof.

100% van de omtrek van de leiding komt in aanraking met bentoniet. Hieruit volgt: $D_{e,omtrek} = 197,92 \text{ mm}^1$

Gewicht van de leiding (+vulling) in het boorgat $g_{gat} = 0,00995 \text{ N/mm}^1$

Gelet op het gewicht van de boorvloeistof: $g_{opw} = \rho_m \cdot D_e^2 \cdot \pi/4 = 11,5 \cdot 63,00^2 \cdot \pi/4 = 0,0358 \text{ N/mm}^1$

Gelet hierop is $g_{eff} = |g_{gat} - g_{opw}| = 0,0259 \text{ N/mm}^1$

Trekkracht T_2 en T_{3a} tijdens verschillende stadia [N]	L [m]	T_2 [N]	T_{3a} [N]
1 ^e deel intrekken	21,22	576	-
2 ^e deel intrekken	34,48	-	936
3 ^e deel intrekken	173,97	4.721	-
4 ^e deel intrekken	184,44	-	5.005
Geheel ingetrokken	213,58	5.795	-

Rechte delen: $T_2 = f \cdot L \cdot (D_{e,omtr} \cdot f_2 + g_{eff} \cdot f_3) = 1,8 \cdot L \cdot (197,92 \cdot 0,00005 + 0,0259 \cdot 0,2)$

Gebogen delen: $T_{3a} = f \cdot L_B \cdot (D_{e,omtr} \cdot f_2 + g_{eff} \cdot f_3) = 1,8 \cdot L \cdot (197,92 \cdot 0,00005 + 0,0259 \cdot 0,2)$

5.3 Berekening van de vereiste trekkracht T_{3b} in verband met wrijving door grondreactie in de bochten

Locatie	λ [mm ⁻¹]	R [m]	Q_r [N/mm ²]	T_{3b} [N]
C	0,0065	40,0	0,0025	55
D	0,0065	40	0,0025	55
E	0,0065	40	0,0025	55

$$\lambda = \sqrt[4]{\frac{D_o \cdot k_{v,gem}}{4 \cdot E \cdot I_b}}$$

$$Q_r = \frac{0,322 \cdot \lambda^2 \cdot E \cdot I_b}{D_o \cdot 0,9 \cdot R}$$

$$T_{3b} = f \cdot 4 \cdot \frac{Q_r}{2} \cdot D_o \cdot \frac{\pi}{\lambda} \cdot f_3 = 1,8 \cdot 4 \cdot \frac{Q_r}{2} \cdot 63 \cdot \frac{\pi}{\lambda} \cdot 0,2$$

5.4 Berekening van de wrijving door bochtkracht T_{3c}

Trekkraft T_{bocht} tijdens verschillende stadia [N]	T_1 [N]	T_{3a} [N]	$T_{3b,neer}$ [N]	$T_{3b,op}$ [N]	T_{bocht} [N]
Neergaande bocht	321	936	55	-	1.312
Opgaande bocht	52	5.005	55	55	5.167

 Neergaande bocht: $T_{\text{bocht}} = T_1 + T_{3a,neer} + T_{3b,neer,max}$

 Opgaande bocht: $T_{\text{bocht}} = T_1 + T_{3a,neer} + T_{3b,neer,max} + T_{3a,op} + T_{3b,op,max}$

Trekkraft T_{3c} tijdens verschillende stadia [N]	α [°]	T_{bocht} [N]	T_{3c} [N]
Neergaande bocht	7,50	1.312	123
Opgaande bocht	9,50	5.167	486

$$T_{3c} = f \cdot L_B \cdot g_t \cdot f_3$$

$$L_B = 2 \cdot R \cdot 2\pi \cdot \frac{\alpha}{360}$$

$$g_t = \frac{2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha)}{L_B}$$

$$\rightarrow T_{3c} = f \cdot 2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha) \cdot f_3 = 1,8 \cdot 2 \cdot T_{\text{bocht}} \cdot \sin(\alpha) \cdot 0,2$$

5.5 Totalisatie van de trekkraften in fase II

Trekkraft T_{tot} tijdens verschillende stadia [N]	T_1 [N]	T_2 / T_{3a} [N]	$T_{3b,neer}$ [N]	$T_{3c,neer}$ [N]	$T_{3b,op}$ [N]	$T_{3c,op}$ [N]	T_{tot} [N]
1 ^e deel intrekken	345	576	-	-	-	-	920
2 ^e deel intrekken	321	936	55	123	-	-	1.435
3 ^e deel intrekken	71	4.721	55	123	-	-	4.970
4 ^e deel intrekken	52	5.005	55	123	55	486	5.905
Geheel intrekken	0	5.795	55	123	55	486	6.643

$$T_{\text{tot}} = T_1 + T_2 + T_{3a} + T_{3b,neer,max} + T_{3c,neer} + T_{3b,op,max} + T_{3c,op}$$

5.6 Berekening van de optredende spanningen t.g.v. de trekkraften in fase II

Spanningen σ_t tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_{tot} [N]	σ_t [N/mm ²]
1 ^e deel intrekken	920	0,88
2 ^e deel intrekken	1.435	1,38
3 ^e deel intrekken	4.970	4,77
4 ^e deel intrekken	5.905	5,67
Geheel intrekken	6.643	6,37

$$\sigma_t = \frac{T_{\text{tot}}}{A} = \frac{T_{\text{tot}}}{1.042,25}$$

5.7 Optredende spanningen t.g.v. kromming van de leiding in het boorgat

5.7.1 Neergaande bocht

$$M_b = f_{k,o} \cdot E \cdot \frac{l_b}{0,9 \cdot R}$$

$$M_b = 1,4 \cdot 975 \cdot \frac{430.644,04}{0,9 \cdot 40.000} = 16.328,59 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{16.328,59}{13.671,24} = \mathbf{1,19 \text{ N/mm}^2}$$

5.7.2 Opgaande bocht

$$M_b = f_{k,o} \cdot E \cdot \frac{l_b}{0,9 \cdot R}$$

$$M_b = 1,4 \cdot 975 \cdot \frac{430.644,04}{0,9 \cdot 40.000} = 16.328,59 \text{ Nmm}$$

$$\sigma_b = \frac{M_b}{W_b}$$

$$\sigma_b = \frac{16.328,59}{13.671,24} = \mathbf{1,19 \text{ N/mm}^2}$$

5.8 Totalisatie van de spanningen in het boorgat tijdens de trekoperatie

Spanningen σ_a tijdens verschillende stadia [N/mm ²]	T_{tot} [N]	σ_t [N/mm ²]	σ_b [N/mm ²]	σ_a [N/mm ²]
Starten met trekken	920	0,88	-	0,88
Na 1 ^e deel intrekken	1.435	1,38	1,19	2,15
Na 2 ^e deel intrekken	4.970	4,77	-	4,77
Na 3 ^e deel intrekken	5.905	5,67	1,19	6,44
Na 4 ^e deel intrekken	6.643	6,37	-	6,37

$$\text{Rechte delen: } \sigma_a = \frac{T_{tot}}{A} = \frac{T_{tot}}{1.042,25} = \sigma_t$$

$$\text{Gebogen delen: } \sigma_a = \alpha_\sigma \cdot \sigma_b + \sigma_t = 0,65 \cdot \sigma_b + \sigma_t$$

$$\text{Toelaatbare spanning: } \sigma_{kd} = MRS = \mathbf{10,00 \text{ N/mm}^2}$$

6. Fase III: Berekening van de optredende spanningen tijdens de gebruiksfase
6.1 Berekening van de spanningen σ_p en σ_{pl} t.g.v. inwendige druk

Leiding is drukloos:

$$\sigma_p = 0,00 \text{ N/mm}^2$$

6.2 Berekening reroundingfactor f_{rr}

Leiding is drukloos:

$$f_{rr} = 1,00$$

6.3 Berekening van de neutrale grondbelasting Q_n

Locatie	h [m]	GWS [m]	γ' [kN/m ³]
B	8,20	2,85	15,23
C	10,20	3,46	15,15
1	10,50	3,77	15,31
2	10,50	3,79	15,33
3	9,80	3,09	15,03
4	9,20	2,51	14,80
5	9,20	2,52	14,80
6	9,30	2,58	14,82
7	10,80	4,08	15,44
8	10,80	4,08	15,44
9	9,30	2,60	14,84
D	9,10	2,39	14,78
E	6,50	1,98	15,18

$$\gamma' = \frac{\gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w}{h}$$

Locatie	Gereduceerde grondbelasting	$8 \cdot B_1$ [m]	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]
B	Homogeen (zand)	1,48	7,87	0,59 ⁽¹⁾
C	Homogeen (zand)	1,48	9,74	0,59 ⁽¹⁾
1	Homogeen (zand)	1,48	10,13	0,60 ⁽¹⁾
2	Homogeen (zand)	1,48	10,14	0,60 ⁽¹⁾
3	Homogeen (zand)	1,48	9,28	0,59 ⁽¹⁾
4	Homogeen (zand)	1,48	8,58	0,58 ⁽¹⁾
5	Homogeen (zand)	1,48	8,58	0,58 ⁽¹⁾
6	Homogeen (zand)	1,48	8,68	0,58 ⁽¹⁾
7	Homogeen (zand)	1,48	10,50	0,60 ⁽¹⁾
8	Homogeen (zand)	1,48	10,50	0,60 ⁽¹⁾
9	Homogeen (zand)	1,48	8,69	0,58 ⁽¹⁾
D	Homogeen (zand)	1,48	8,47	0,58 ⁽¹⁾
E	Homogeen (zand)	1,48	6,22	0,59 ⁽¹⁾

$$B_1 = \frac{1}{2} \cdot D_o + D_o \cdot \tan(45^\circ - \frac{1}{2} \cdot \varphi) \geq R$$

$$K = 1 - \sin(\varphi)$$

$$Q_n = (\gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w) \cdot D_o = (1,1 \cdot \gamma_d \cdot H_d + 1,1 \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w) \cdot D_o$$

Indien gereduceerde grondbelasting volgens berekeningswijze 'Homogeen (zand)': ($h \geq 8 \cdot B_1$):

$$Q_{n,r1} = \frac{B_1 \cdot (\gamma' - c/B_1)}{K \cdot \tan(\varphi)} \cdot \left(1 - e^{-\frac{K \cdot h \cdot \tan \varphi}{B_1}}\right) \cdot D_o \quad (1)$$

6.4 Berekening van de verkeersbelasting Q_v

Locatie	Dekking t.o.v. maaiveld [m]	Verkeers- belasting	q_v [kN/m ²]	Q_v [N/mm ¹]
B	8,20	Grafiek ½ x II	1,09	0,07
C	10,20	Grafiek ½ x II	0,81	0,05
1	10,50	Grafiek ½ x II	0,78	0,05
2	10,50	Grafiek ½ x II	0,78	0,05
3	9,80	Grafiek ½ x II	0,86	0,05
4	9,20	Grafiek ½ x II	0,94	0,06
5	9,20	Grafiek ½ x II	0,94	0,06
6	9,30	Grafiek ½ x II	0,92	0,06
7	10,80	Grafiek ½ x II	0,75	0,05
8	10,80	Grafiek ½ x II	0,75	0,05
9	9,30	Grafiek ½ x II	0,92	0,06
D	9,10	Grafiek ½ x II	0,95	0,06
E	6,50	Grafiek ½ x II	1,46	0,09

$$Q_v = q_v \cdot D_o = q_v \cdot 63$$

6.5 Momenten en spanningen t.g.v. bovenbelastingen

Locatie	Hor. steundruk	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]	Q_v [N/mm ¹]	Q_{boven} [N/mm ¹]	M_q [Nmm]	σ_q [N/mm ¹]
B	✓	7,87	0,59	0,07	0,66	4,24 ⁽²⁾	0,76
C	✓	9,74	0,59	0,05	0,64	4,11 ⁽²⁾	0,73
1	✓	10,13	0,60	0,05	0,65	4,13 ⁽²⁾	0,74
2	✓	10,14	0,60	0,05	0,65	4,14 ⁽²⁾	0,74
3	✓	9,28	0,59	0,05	0,64	4,10 ⁽²⁾	0,73
4	✓	8,58	0,58	0,06	0,64	4,07 ⁽²⁾	0,73
5	✓	8,58	0,58	0,06	0,64	4,07 ⁽²⁾	0,73
6	✓	8,68	0,58	0,06	0,64	4,07 ⁽²⁾	0,73
7	✓	10,50	0,60	0,05	0,65	4,15 ⁽²⁾	0,74
8	✓	10,50	0,60	0,05	0,65	4,15 ⁽²⁾	0,74
9	✓	8,69	0,58	0,06	0,64	4,07 ⁽²⁾	0,73
D	✓	8,47	0,58	0,06	0,64	4,07 ⁽²⁾	0,73
E	✓	6,22	0,59	0,09	0,68	4,37 ⁽²⁾	0,78

Indien horizontale steundruk: $M_q = K_b \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g - K_b \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot \sin(1/2 \cdot \gamma) \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g$ (1)

$$M_q = 0,257 \cdot (Q_n + Q_v) \cdot 28,60 - 0,143 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot \sin(1/2 \cdot 120) \cdot (Q_n + Q_v) \cdot 28,60$$

$$M_q = K_b \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot r_g - K_b \cdot \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \cdot \sin(1/2 \cdot \gamma) \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot r_g$$
 (2)

$$M_q = 0,257 \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot 28,60 - 0,143 \cdot \frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \cdot \sin(1/2 \cdot 120) \cdot (Q_{n,r} + Q_v) \cdot 28,60$$

$$\sigma_q = f_{rr} \cdot \frac{M_q}{W_w} = 1,00 \cdot \frac{M_q}{5,61}$$

6.6 Optredende spanning σ_{qr} tgv. grondreactie in de bochten

Locatie	R [m]	Q_r [N/mm ²]	σ_{qr} [N/mm ²]
C	40,0	0,0025	0,16
D	40	0,0025	0,16
E	40	0,0025	0,16

$$\sigma_{qr} = K_{b,ind} \cdot Q_r \cdot D_o \cdot \frac{r_u}{W_w} = 0,179 \cdot Q_r \cdot 63 \cdot \frac{31,50}{5,61}$$

6.7 Berekening van de spanning σ_{ax} t.g.v. temperatuurverschil

Leiding is drukloos

$$\sigma_{ax} = 0 \text{ N/mm}^2$$

7. Toetsing op minimale ringstijfheid S_N

$$S_N = E \cdot \frac{I_w}{D_g^3}$$

$$S_N = 975 \cdot \frac{16,26}{57,2^3} = 0,0847 \text{ N/mm}^2 = \mathbf{84,71 \text{ kN/m}^2}$$

Minimaal vereiste ringstijfheid = **2 kN/m²**

8. Toetsing op implosie: berekening van de alzijdige overdruk

 Veiligheidsfactor γ voor langdurige onderdruk: $\gamma = 3$

 Veiligheidsfactor γ voor kortdurende onderdruk: $\gamma = 1,5$

$$P_o = \frac{1}{\gamma \cdot (1 - \nu^2)} \cdot \frac{24 \cdot E \cdot l_w}{D_g^3}$$

$$P_{o,kort} = \frac{1}{1,5 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 975,00 \cdot 16,26}{57,20^3} = 1,61 \text{ N/mm}^2$$

$$P_{o,lang} = \frac{1}{3 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 350,00 \cdot 16,26}{57,20^3} = 0,29 \text{ N/mm}^2$$

 Conclusie: Kans op implosie bij **28,96** m grondwater boven de leiding

9. Berekening van het totaal aan optredende spanningen
9.1 Optredende spanningen in omtreksrichting van de leiding

Locatie	σ_q [N/mm ²]	σ_{qr} [N/mm ²]	α_σ [-]	σ_{y2} [N/mm ²]
B	0,76	-	0,65	0,49
C	0,73	0,16	0,65	0,58
1	0,74	-	0,65	0,48
2	0,74	-	0,65	0,48
3	0,73	-	0,65	0,47
4	0,73	-	0,65	0,47
5	0,73	-	0,65	0,47
6	0,73	-	0,65	0,47
7	0,74	-	0,65	0,48
8	0,74	-	0,65	0,48
9	0,73	-	0,65	0,47
D	0,73	0,16	0,65	0,58
E	0,78	0,16	0,65	0,61

 Rechte delen: $\sigma_{y2} = \alpha_\sigma \cdot \sigma_q$

 Bochten: $\sigma_{y2} = \alpha_\sigma \cdot (\sigma_q + \sigma_{qr})$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{td} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00 \text{ N/mm}^2}$

9.2 Optredende spanningen in langsrichting van de leiding

Locatie	σ_{pl} [N/mm ²]	σ_{ax} [N/mm ²]	σ_b [N/mm ²]	α_{σ} [-]	σ_x [N/mm ²]
B	0,00	0,00	-	-	0,00
C	0,00	0,00	1,19	0,65	0,78
1	0,00	0,00	-	-	0,00
2	0,00	0,00	-	-	0,00
3	0,00	0,00	-	-	0,00
4	0,00	0,00	-	-	0,00
5	0,00	0,00	-	-	0,00
6	0,00	0,00	-	-	0,00
7	0,00	0,00	-	-	0,00
8	0,00	0,00	-	-	0,00
9	0,00	0,00	-	-	0,00
D	0,00	0,00	1,19	0,65	0,78
E	0,00	0,00	1,19	0,65	0,78

 Rechte delen: $\sigma_x = \sigma_{ax}$

 Bochten: $\sigma_x = \sigma_{ax} + \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_b$

 Toelaatbare spanning: $\sigma_{td} = \bar{\sigma}_t = \mathbf{8,00}$ N/mm²
10. Berekening van de optredende en toelaatbare deflectie

Locatie	Q_n [N/mm ¹]	$Q_{n,r}$ [N/mm ¹]	Q_v [N/mm ¹]	Q_r [N/mm ²]	δ_Y [mm]	δ_Y/D_g [%]
B	7,87	0,59	0,07	-	0,18⁽²⁾	0,26
C	9,74	0,59	0,05	0,0025	0,18⁽²⁾	0,25
1	10,13	0,60	0,05	-	0,18⁽²⁾	0,25
2	10,14	0,60	0,05	-	0,18⁽²⁾	0,25
3	9,28	0,59	0,05	-	0,18⁽²⁾	0,25
4	8,58	0,58	0,06	-	0,17⁽²⁾	0,25
5	8,58	0,58	0,06	-	0,17⁽²⁾	0,25
6	8,68	0,58	0,06	-	0,17⁽²⁾	0,25
7	10,50	0,60	0,05	-	0,18⁽²⁾	0,25
8	10,50	0,60	0,05	-	0,18⁽²⁾	0,25
9	8,69	0,58	0,06	-	0,17⁽²⁾	0,25
D	8,47	0,58	0,06	0,0025	0,17⁽²⁾	0,25
E	6,22	0,59	0,09	0,0025	0,19⁽²⁾	0,26

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,083 \cdot Q_{n,h} + 0,048 \cdot Q_r) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w} \quad (1)$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_n + Q_v) - 0,083 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot (Q_n + Q_v) + 0,048 \cdot Q_r) \cdot 28,60^3}{350 \cdot 16,26}$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,083 \cdot Q_{h,r} + 0,048 \cdot Q_r) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w} \quad (2)$$

$$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_{n,r} + Q_v) - 0,083 \cdot \frac{(1 - \sin \varphi)}{(1 + \sin \varphi)} \cdot (Q_{n,r} + Q_v) + 0,048 \cdot Q_r) \cdot 28,60^3}{350 \cdot 16,26}$$

 Toelaatbare deflectie = 8% · D_g = 0,08 · 57,20 = **4,58** mm

11. Berekening van de boorspoeldrukken tijdens de trekfase

Locatie	H [m]	σ_{vert} [kN/m ²]	σ_{hor} [kN/m ²]	σ_o' [kN/m ²]	p'_f [kN/m ²]	G [MN/m ²]
B	8,20	93,89	40,04	66,97	105,38	28,85
C	10,20	116,04	49,48	82,76	130,23	28,85
1	10,50	121,15	51,66	86,41	135,97	28,85
2	10,50	121,36	51,75	86,56	136,20	28,85
3	9,80	110,08	46,94	78,51	123,55	28,85
4	9,20	100,90	43,03	71,96	113,24	28,85
5	9,20	100,97	43,06	72,01	113,32	28,85
6	9,30	102,22	43,59	72,90	114,72	28,85
7	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
8	10,80	126,13	53,78	89,95	141,55	28,85
9	9,30	102,41	43,67	73,04	114,93	28,85
D	9,10	99,50	42,43	70,96	111,66	28,85
E	6,50	73,72	31,44	52,58	82,74	28,85

$$\sigma_{vert} = \frac{\gamma_d}{\gamma} \cdot H_d + \frac{\gamma_n}{\gamma} \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w$$

$$\sigma_{hor} = \sigma_{vert} \cdot (1 - \sin(\varphi))$$

$$\sigma_o' = \frac{\sigma_{vert} + \sigma_{hor}}{2}$$

$$p'_f = \sigma_o' \cdot (1 + \sin(\varphi)) + c \cdot \cos(\varphi)$$

$$G = \frac{E_{100}}{2 \cdot (1 + \nu)}$$

Locatie	Q [-]	$R_{p,max}$ [m]	u [N/mm ²]	p_{st} [N/mm ²]	Δ_p [N/mm ²]	p_{lim} [N/mm ²]
B	0,0013	1,60	0,0535	0,06036	0,01	1,23
C	0,0016	1,44	0,0674	0,07604	0,01	1,41
1	0,0017	1,41	0,0673	0,07592	0,01	1,45
2	0,0017	1,41	0,0671	0,07570	0,01	1,45
3	0,0016	1,48	0,0671	0,07570	0,01	1,37
4	0,0014	1,55	0,0669	0,07547	0,02	1,30
5	0,0014	1,55	0,0668	0,07536	0,02	1,30
6	0,0014	1,54	0,0672	0,07581	0,03	1,31
7	0,0018	1,38	0,0672	0,07581	0,03	1,49
8	0,0018	1,38	0,0672	0,07581	0,03	1,49
9	0,0015	1,54	0,0670	0,07559	0,03	1,31
D	0,0014	1,56	0,0671	0,07570	0,04	1,29
E	0,0010	1,81	0,0452	0,05099	0,04	1,05

$$Q = \frac{\sigma_o' \cdot \sin(\varphi) + c \cdot \cos(\varphi)}{G}$$

$$R_{p,max} = \frac{H}{2}, R_{p,max,zand} = \sqrt{\frac{R_o^2}{Q} \cdot 2 \cdot \varepsilon_{g,max}} \text{ of } \frac{H}{2}$$

$$u = \gamma_w \cdot H_n$$

$$p_{st} = \rho_m \cdot g \cdot h_z$$

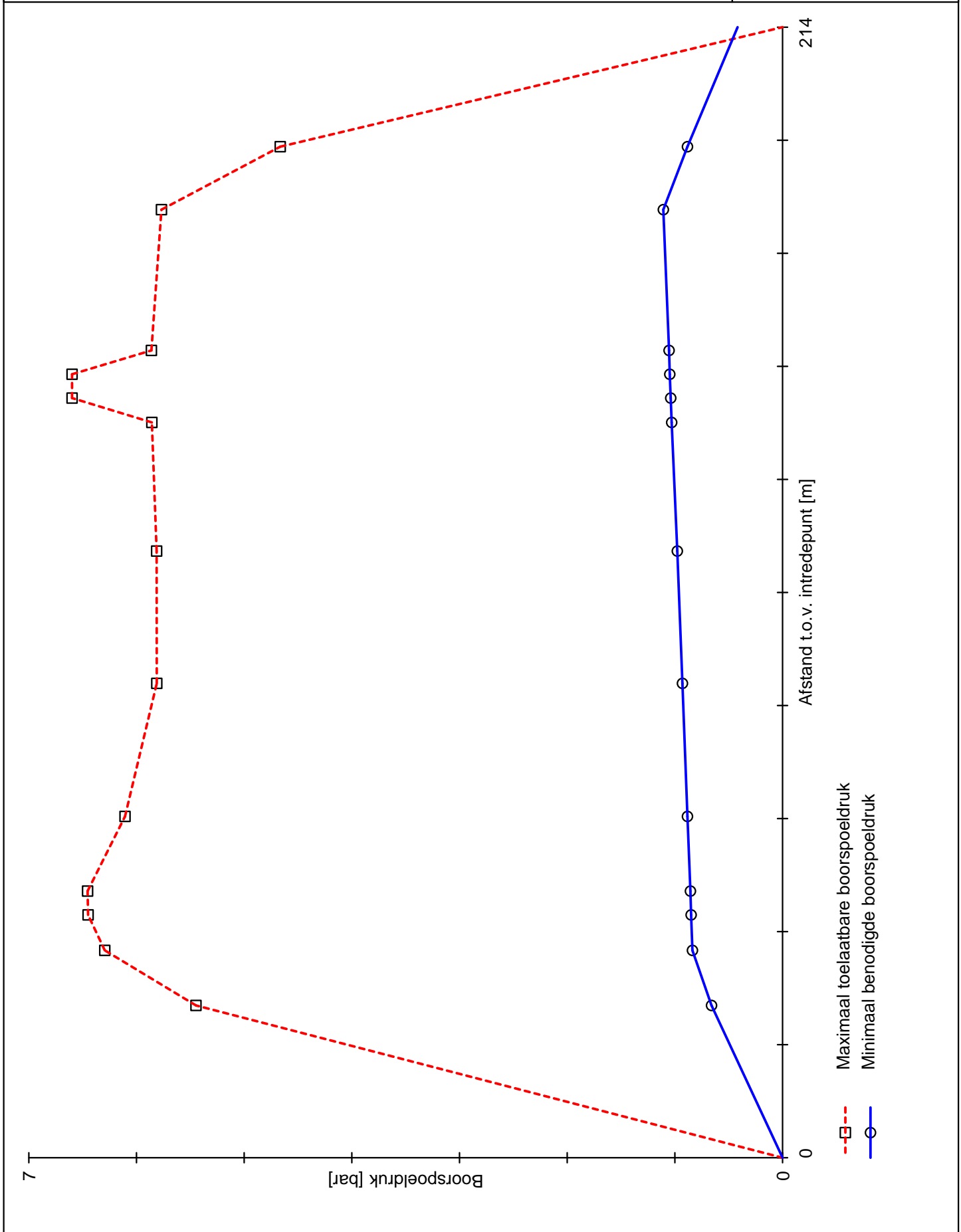
$$\Delta_p = 4 \cdot \frac{\tau_y}{D_g - D_b} \cdot L$$

$$p_{lim} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot Q \cdot \frac{-\sin \varphi}{1 + \sin \varphi} - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

Locatie	p_{max} [kPa]	90% p_{lim} [kPa]	p_{min} [kPa]	p_{max} [bar]	90% p_{lim} [bar]	p_{min} [bar]
B	544,78	1.107,81	65,98	5,45	11,08	0,66
C	629,47	1.272,99	83,69	6,29	12,73	0,84
1	644,98	1.306,58	84,89	6,45	13,07	0,85
2	645,41	1.307,75	85,54	6,45	13,08	0,86
3	610,65	1.232,79	88,30	6,11	12,33	0,88
4	581,19	1.169,49	92,99	5,81	11,69	0,93
5	581,31	1.169,89	97,76	5,81	11,70	0,98
6	585,74	1.178,94	102,96	5,86	11,79	1,03
7	659,83	1.338,75	103,86	6,60	13,39	1,04
8	659,83	1.338,75	104,74	6,60	13,39	1,05
9	586,15	1.180,06	105,39	5,86	11,80	1,05
D	576,82	1.159,81	110,70	5,77	11,60	1,11
E	466,50	949,40	88,32	4,67	9,49	0,88

$$p_{max} = (p'_f + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot \left(\frac{R_o}{R_{p,max}} \right)^2 + Q - c \cdot \cot(\varphi) + u$$

$$p_{min} = p_{st} + \Delta p$$



1.0.0.0/01-2018/10-10243268

Bijlage 6: Voorbeeld type boorrig

Vermeer D24x40 Series II



Merk	Vermeer
Type	D24x40 Series II
Lengte	579 cm
Breedte	229 cm
Hoogte	226 cm
Gewicht	8704 kg
Trekracht	10886 kg
Maximaal draaimoment	@ 137 rpm: 5712 Nm @ 182 rpm: 4352 Nm @ 270 rpm: 2856 Nm
Snelheid boormotor	270 RPM
Hogedruk bentoniet pomp	189 ltr per minuut
Boorstang	Firestick I
Lengte boorstang	3.1 meter
Type motor	John Deere 4045 Tier II Turbo
Vermogen motor	125 pk

Bijlage 7: V&G-gevaren voortvloeiend uit de omgeving van de bouwlocatie

V&G-gevaren voortvloeiend uit het ontwerp

Veiligheids- en gezondheidsgevaaren voortvloeiend uit de omgeving van de bouwlocatie

Omgevingsfactor	Activiteit	Arbo-Risico	Risico-oorzaak	Suggesties
Verkeerswegen	Alle	Lichamelijk letsel door aanrijding of botsing	Aanrijding, aanwezigheid van obstakels	Weg afsluiten voor doorgaand verkeer. Omleidingroutes en waarschuwingtekens aanbrengen voor verkeer. Lokaal gebonden verkeersmaatregelen treffen. Veiligheidsvesten.
Omwonenden, bezoekers, passanten en onbevoegden (inclusief (brom)fietsers)	Alle	Lichamelijk letsel door aanrijding, val, botsing, obstakels o.i.d.	Aanrijding, bouwverkeer, obstakels, sleuven, gaten, vallende voorwerpen	Alternatieve wandel- en fietsroutes. Afzetten of beschermen werklocaties / -stroken. Beveiliging inzetten. Verkeersmaatregelen treffen. (Brom)fietsers af laten stappen.
Kabels en leidingen van derden	Werkzaamheden nabij bestaande kabels en leidingen	Verstikking/ bedwelming, verdrinking, letsel door explosie, brand en elektrocutie	Beschadiging en/of breken van bestaande kabels en leidingen	Vrij laten schakelen kabels. Drukloos maken leidingen. Bestaande kabels en leidingen uit laten zetten. Proefsleuven maken. Kick-off meeting met betrokken kabel- en leidingeigenaren. Houden aan regels en voorschriften van betrokken kabel- en leidingeigenaren.
Sleuven / gaten	Graven en aanvullen sleuven en gaten Werken in de sleuf	Bedelving / verstikking	Inzakken sleuf of gat na graven	Opvolgen voorschriften van ISZW en "veilig werken in en om putten en sleuven" uitgegeven door de Veiligheids Informatiegroep "Bouw".
Bodemverontreinigingen	Graafwerkzaamheden en bemalingen	Vergiftiging / bedwelming	Blootstelling aan toxische stoffen	Stoppen werkzaamheden. Saneren. Ander tracé. Zuiveren bemalingswater. PBM's beschikbaar stellen.
Werken in de nabijheid van olieopslagtanks	Hot-work	Lichamelijk letsel door brand of explosie	Hot-work	Vergunning van het betreffende bedrijf. V&G overleg.
Kruisen watergang	Werkzaamheden nabij water	Verdrinking	Opkomend water, kwelwater, doorbreken dam / waterkering	Aanvullende maatregelen beheerder (HHRs / WS) opvolgen. Weersverwachting. Pompen water. Zo nodig PBM's.
Grondwaterbeschermings-gebied	Werken met verontreinigende stoffen	Vergiftiging drinkwatervoorziening	Morsen	Volgen provinciale milieuverordening.
Overige				

Risico's en beheersmaatregelen door aannemer in te vullen

Veiligheids- en gezondheidsgevaaren voortvloeiend uit het ontwerp

Bouwfase	Activiteit	Arbo-Risico	Risico-oorzaak	Suggesties
Grondwerk	Graven en aanvullen sleuven en gaten	Bedelving	Inzakken sleuf of gat na graven	Opvolgen "Veilig werken in en om putten en sleuven" uitgegeven door veiligheids Informatiegroep "Bouw". Werkinstructie Ladders. Persoonlijke beschermingsmiddelen.
Boorwerk	HDD boorwerkzaamheden	Lichamelijk letsel, elektrocutie	Draaiende delen Beschadiging kabels en leidingen machines en apparatuur Bezwijken boorstangen	Keuring materieel en apparatuur. Voorlichting en instructie V&G. Persoonlijke beschermingsmiddelen. Gekwalificeerd personeel.
Hijswerk	Werken met kranen en andere hijswerktuigen	Vallende voorwerpen	Geraakt worden door vallende voorwerpen	Opvolgen voorschriften in publicatie AI 17. Dragen van veiligheidshelm en veiligheidsschoenen.
Overig				

Risico's en beheersmaatregelen door aannemer in te vullen

Bijlage 8: Drill-Sheet

Drill-Sheet

Rig nummer _____ Fase _____ Project nr. _____
 Datum _____ O.D. Pilot _____ Projectlocatie _____
 Blad _____ O.D. Ruimer _____ Mudpomp type _____

Stang (nr)	Afstand (m)	Start/stop (tijd)	Push (kN)	Pull (cm/min of kN)	Torque (Nm)	Muddruk (bar)	Mudflow (l/min)	Inclination (mm/m)	Azimut (graden)	Commentaar