Lekdijk 134 2865 LG Ammerstol Tel: 0182 - 672708 Fax: 0182 - 670176

e-mail: info@teeuwgrondmechanica.nl

MEMO

Aan: 3BM

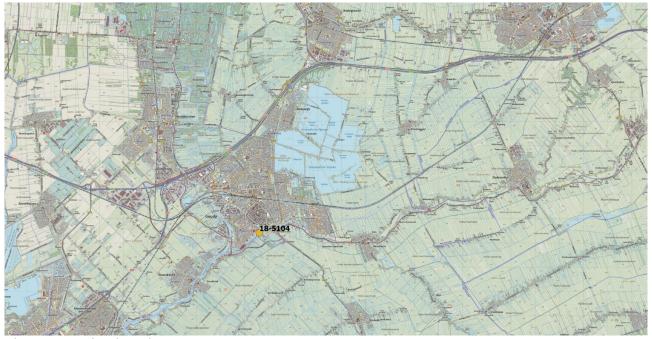
Ter attentie van: ir. M. Vroegindeweij Van: ing. J.A. Teeuw

Opdrachtnr: 18-5104

Datum: 19 september 2018

Onderwerp: Gouderaksedijk te Gouda.

Deze memo is bedoeld ter ondersteuning van de vergunningsaanvraag voor de aanpassingen aan het buitendijks maaiveld op de voormalige scheepswerf aan de Gouderaksedijk 52 te Gouda. Op onderstaande figuur is de projectlocatie aangegeven.



Figuur 1: Projectlocatie

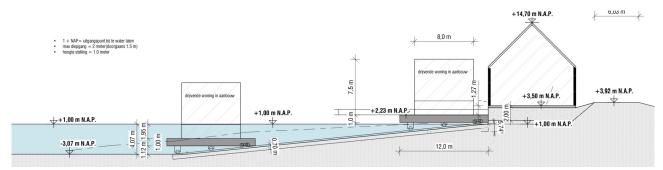
Met een aantal berekeningen is de invloed van de buitendijkse aanpassingen op de buitenwaartse stabiliteit van de waterkering nader beschouwd. Door opdrachtgever zijn, onder projectnummer 896 d.d. 16 en 23-04-2018, (onder andere) de volgende tekeningen getekend:

- Doorsneden bestaand
- Doorsneden nieuw
- Nieuwe situatie
- Terreintekening hoogte

Bij de berekeningen zijn de volgende uitgangspunten zijn aangehouden:

- Er is gebruik gemaakt van de sterkteparameters die door het hoogheemraadschap gebruikt zijn bij project "Krachtige IJsseldijken Krimpenerwaard". Tevens zijn berekeningen uitgevoerd met de parameters uit tabel 2b van NEN9997-1;2016
- De laagste waterstand in de Hollandse IJssel bedraagt NAP 1,1 m
- De maalstop van de Krimpenerwaard gaat in bij een buitenwaterstand van NAP + 2,6m. Deze waterstand is als hoog water aangehouden.
- Het grondonderzoek is ontleend aan het, door opdrachtgever ter beschikking gestelde, grondonderzoek dat tevens als bijlage 1 aan dit rapport is toegevoegd.
- De buitenwaartse stabiliteit moet getoetst worden aan een veiligheidsfactor van 1,31 bij gebruik van de methode Bishop (conform uitgangspunten KIJK).

Als eerste is dwarsprofiel 1 berekend. Deze is weergegeven in figuur 2.

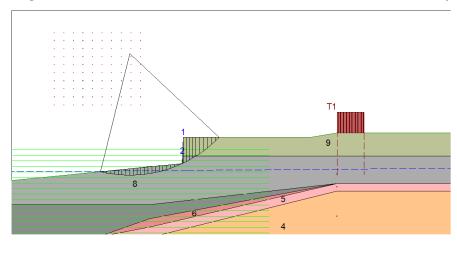


Figuur 2: Dwarsprofiel 1, nieuwe situatie

Voor de buitenwaartse stabiliteit is een val van de waterstand na een hoge waterstand maatgevend. Het is echter hoogst onwaarschijnlijk dat direct na een maatgevend hoogwater de waterstand valt naar extreem laag water. Daarom is bij de berekeningen uitgegaan van een val van NAP + 2,6m (maalstoppeil) naar NAP -1,1 m (laagste waterstand).

Bij deze locatie wordt het voorland lokaal opgehoogd tot NAP + 3,5 m. Hiervoor is de opdrachtgever voornemens lokaal ontgraven klei te gebruiken. Aangezien de eigenschappen van deze klei op voorhand niet bekend zijn is zowel gerekend met lichte (slappe) klei als met zware (zandige) klei.

Uit een eerste berekening bleek dat de dijk niet voldoende stabiel was ter plaatse van de steile kering (zie figuur 3). Er moet op deze locatie een constructieve grondkering aangebracht worden. Dit kan een damwand of een keermuur zijn.



Xm:-19,40 [m] Radius: 11,53 [m] Ym:11.44 [m] Safetv:1.07

Figuur 3:Maatgevende glijcirkel bij dwarsprofiel 1

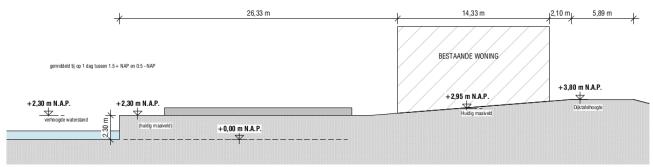
De stabiliteit bij toepassing van een damwand/keermuur is doorgerekend met de sterkteparameters uit project KIJK, waarbij ongedraineerd gerekend is, en de NEN-parameters, waarbij gedraineerd gerekend is. Er is gevarieerd met buitenwaterstanden om de maatgevende situatie te vinden.

De volgende berekeningen zijn uitgevoerd:

Situatie	F _{min}
	[-]
Damwand van NAP +3,5 tot -2,0 m	
Val van +2,6m naar +1,6, KIJK parameters (CSSM)	1,43
Val van +2,6m naar -1,1, KIJK parameters(CSSM)	1,66
Val van +2,6m naar +1,0, KIJK parameters (CSSM)	1,36
+2,6m naar +1,0 met NEN (gedraineerd), zware klei	1,32
+2,6m naar +1,0 met NEN (gedraineerd), lichte klei	1,38
Keerwand; 4,0 (staand) x 3,5 (liggend) m	
+2,6m naar +1,0 met NEN (gedraineerd), zware klei	1,32

De damwand en keermuur zelf zijn nog niet gedimensioneerd. Dit dient te gebeuren zodra de te maken oplossing is gekozen.

Vervolgens is dwarsprofiel 2 berekend.



Figuur 4: Dwarsprofiel 2, nieuwe situatie

Ook voor dit profiel geldt dat de ter plaatse van de sprong in het maaiveld een constructieve grondkering toegevoegd moet worden om voldoende stabiliteit te creëren. Voor dit profiel is tevens een oplossing in grond uitgewerkt.

De volgende berekeningen zijn uitgevoerd:

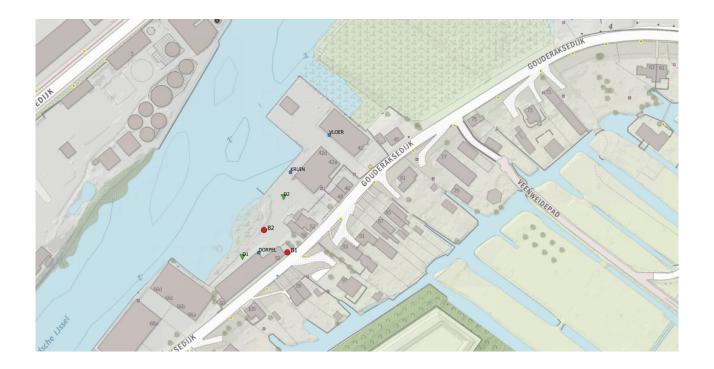
Situatie	F _{min}
Damwand van NAP +2,3 tot -2,7 m	
+2,6m naar +0,0 met NEN (gedraineerd), zware klei	1,36
Keerwand; 3,5 m (staand) x 3,5 m (liggend)	
+2,6m naar +0,0 met NEN (gedraineerd), zware klei	1,39
Talud 1:3,3 + steenzetting	
+2,6m naar -1,1 met NEN (gedraineerd), zware klei (cohesie=1kPa toegevoegd)	1,33

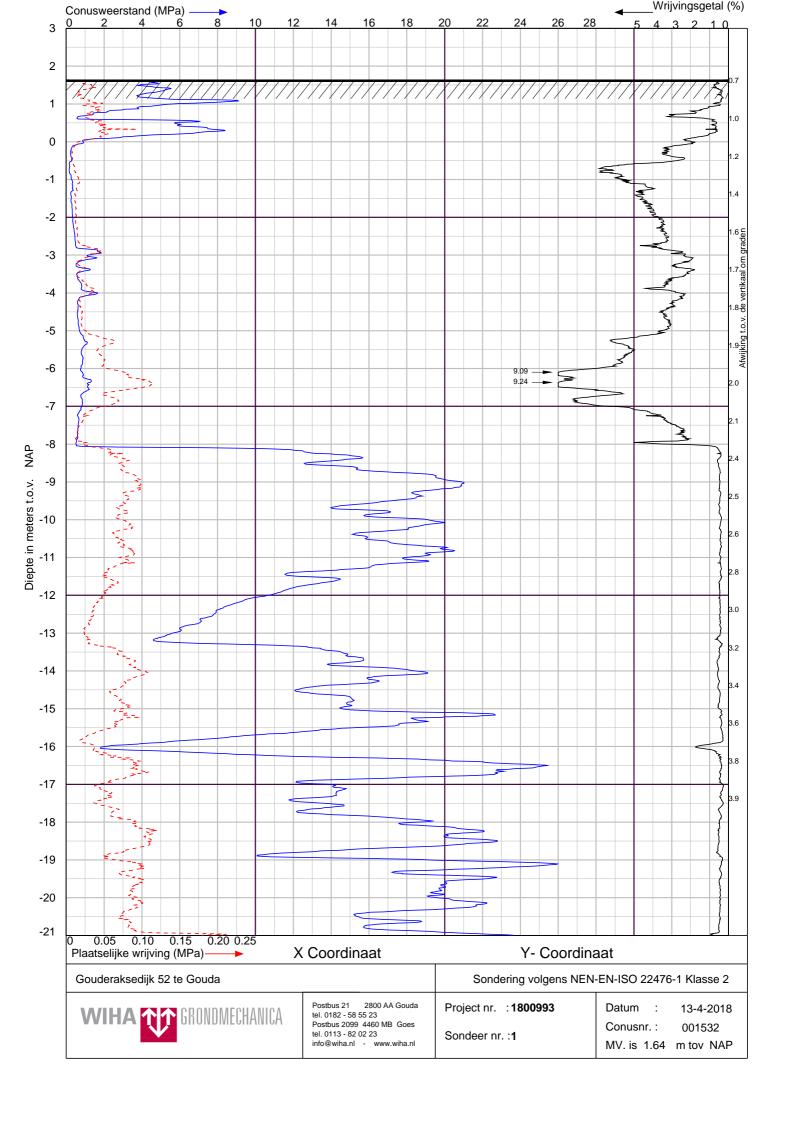
Conclusie

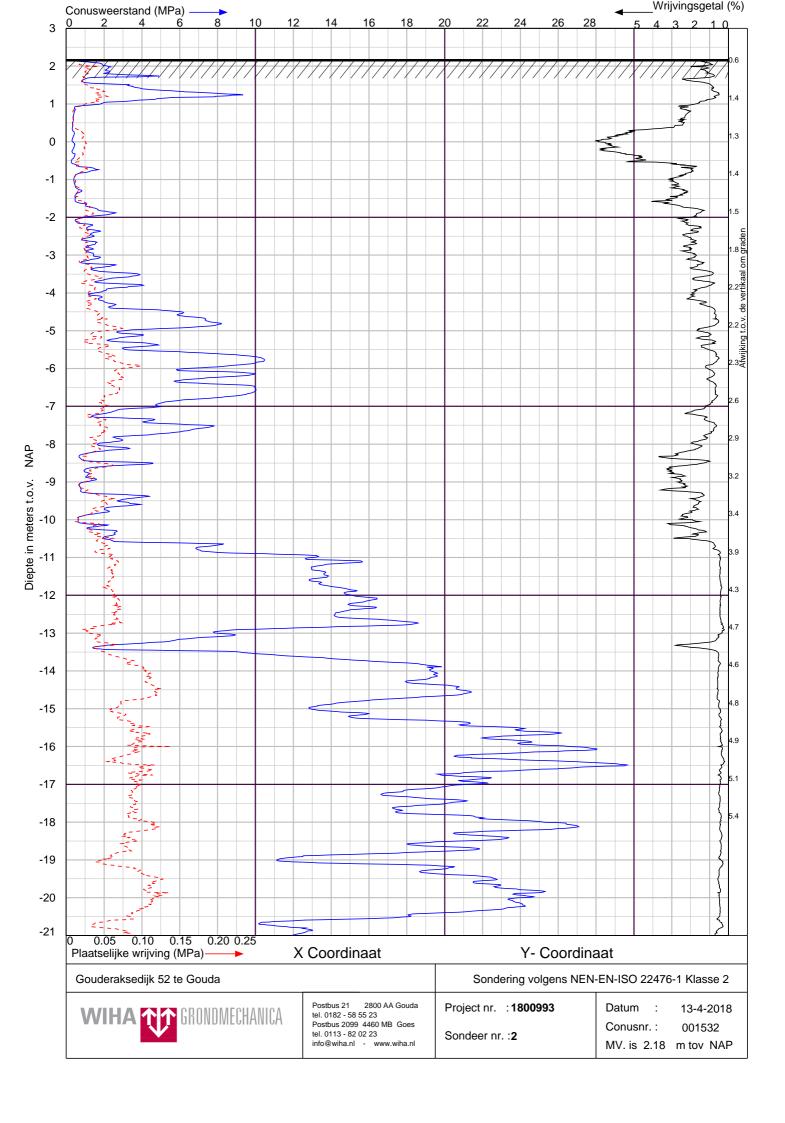
Voor de beide berekende dwarsprofielen is voldoende stabiliteit voor de waterkering te krijgen, als een constructief element ter plaatse van de sprong in het maaiveld wordt toegepast. Voor beide dwarsprofielen is gekeken naar een oplossing met een damwand en een keerwand. Hierbij zijn globaal de afmetingen van deze elementen bepaald, waarbij alleen gekeken is naar de stabiliteit van de waterkering. De definitieve dimensionering van de kerende constructie zal nog moeten gebeuren zodra een keuze voor het type constructie is gemaakt. Als laatste is een oplossing voor grond bij dwarsprofiel 2 beschouwd. Dit is mogelijk, mits een talud van 1:3,3 gemaakt wordt, dat wordt bedekt met een steenzetting.



Bijlage 1: Beschikbaar gesteld grondonderzoek







Boring: 19-07-2018 Datum: 108632,50 446410,50 berm Zand, matig grof, zwak siltig, uiterst wortelhoudend, sterk puinhoudend, lichtbruin, Edelmanboor, baksteen, ijzer, hout Zand, matig grof, zwak siltig, resten wortels, sterk puinhoudend, neutraalbruin, Edelmanboor, baksteen, ijzer, hout 100 Zand, matig grof, zwak siltig, resten puin, lichtbruin, Edelmanboor, baksteen, ijzer, hout tot c.a. 2,7 m-mv. 200 Klei, zwak zandig, uiterst puinhoudend, lichtbruin, Machinale Boring, Bakstenen van +/- 5 a 10 cm 2 Klei, matig zandig, bruingrijs, Machinale Boring 500 3 Klei, laagjes veen, bruingrijs, Machinale Boring 600 Veen, neutraalbruin, Machinale Boring 700 5 780 Klei, matig zandig, resten veen, bruingrijs, Machinale Boring 800 6 8 9 Zand, matig grof, zwak siltig, zwak houthoudend, bruingrijs, Machinale 10 1240

berm Zand, matig grof, zwak siltig, matig houthoudend, uiterst puinhoudend, neutraal bruinbeige, Edelmanboor Klei, zwak zandig, zwak houthoudend, resten puin, neutraal grijsbruin, Edelmanboor, voorgeboord tot 2 m-mv. Klei, matig zandig, zwak houthoudend, matig plantenhoudend, bruingrijs, Machinale Boring, organisch slappe klei 2 3 Zand, zeer fijn, matig siltig, zwak houthoudend, brokken klei, bruingrijs, Machinale Boring 500 4 600 5 700 6 800 Klei, matig zandig, zwak houthoudend, bruingrijs, Machinale Boring 7 8 Zand, matig grof, zwak siltig, zwak houthoudend, neutraal roodgrijs, Machinale Boring 9 10 1240

Boring:

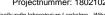
Datum:

20-07-2018

108617,40

446424,90

_BOUTEN		Gouderaksedijk 58	Boormeester: S. v	an Zoelen
GEOTRON	Opdrachtgever:	Ingenieursbureau 3BM	Projectleider X. N	laas
•	Projectcode:	OP180378	Bijlage:	Pagina: 1/1





Volumegewichtbepaling

Bepaling volumieke massa van grond in het laboratorium - steekringmethode cf. NEN 5110 en, indien van toepassing, bepaling van het watergehalte cf. NEN 5112. Monsterclassificatie (in het lab) conform NEN 5104.

Opmerking

De volumieke massa van de vaste delen is, voor zover niet exact bepaald. ingeschat op basis van de monsterclassificatie en de relatie soortelijke massa - volumegewicht, zoals beschreven in de CUR-aanbeveling 101. Het poriënvolume, poriengetal en de verzadigingsgraad zijn berekend, op basis van de meetwaarden en een ingeschatte volumieke massa van de vaste delen.

Eenheden en grootheden

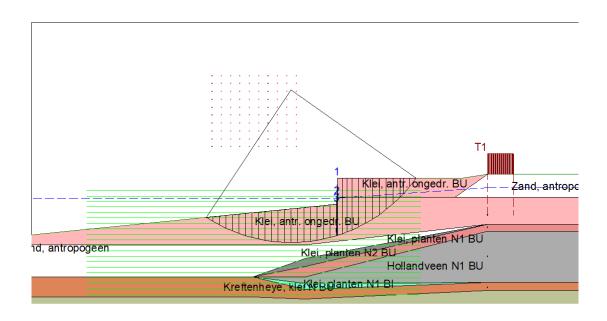
ρ _{korrel}	volumieke massa vaste delen (geschat)	Mg/m³
γn	nat volumegewicht (bij een valversnelling g = 9,81 m/s²)	kN/m³
γdr	droog volumegewicht (bij een valversnelling g = 9,81 m/s²)	kN/m ³
Wg	watergehalte in gewichtspercentage	%
W _v	watergehalte in volumepercentage	%
n	poriënvolume (berekend obv geschatte ρ_{korrel})	%
е	poriëngetal (berekend obv geschatte ρ_{korrel})	-
S _r	verzadigingsgraad (berekend obv geschatte ρ_{korrel})	%
γv	verzadigd volumegewicht (berekend obv geschatte ρ_{korrel})	kN/m ³

Testresultaten

Testresult	aten											
Monsteraanduiding			Gemeten waarden				Afgeleiden (obv geschatte ρ _{korrel})					
Boring	Monster	Diepte	Classificatie	ρ _{korrel;geschat}	γ_{n}	γdr	W _g	W_v	n	е	Sr	$\gamma_{\rm v}$
		[m]	cf. NEN 5104	Mg/m³	[kN/m³]	[kN/m³]	[%]	[%]	[%]	-	[%]	[kN/m³]
B1	1	3,20	klei, zwak zandig	2,30	18,23	13,68	33,2	46,3	41	0,68	100	18,2
B1	2	4,10	klei, zwak zandig	2,30	17,66	12,31	43,4	54,5	46	0,87	100	17,7
B1	3	5,10	klei, zwak zandig, sterk humeus	2,30	14,71	8,13	80,9	67,1	65	1,83	100	14,7
B1	4	6,20	klei, zwak zandig, sterk humeus	2,30	13,40	7,33	82,7	61,8	68	2,14	91	14,0
B1	5	7,20	veen, zwak kleiig	1,80	11,12	4,35	155,6	69,0	76	3,14	91	11,8
B1	6	8,20	veen, mineraalarm	1,80	10,58	3,21	229,1	75,1	82	4,60	91	11,3
B1	7	9,20	veen, mineraalarm	1,80	10,61	2,96	258,0	78,0	84	5,07	93	11,2
B1	8	10,20	veen, mineraalarm	1,80	10,76	3,47	210,4	74,3	81	4,19	92	11,4
B1	9A	11,10	klei, matig zandig, matig humeus	2,30	16,21	11,54	40,4	47,5	50	0,99	95	16,4
B1	9B	11,30	zand, zwak siltig, matig grof	2,65	18,66	15,36	21,5	33,7	42	0,73	80	19,5
B1	10	12,20	zand, zwak siltig, matig grof	2,65	19,06	15,55	22,5	35,7	41	0,70	87	19,6
B2	1	2.20	klei, matig zandig, sterk humeus	2,30	15.50	9.58	61,7	60,3	58	1,40	100	15.5
B2	2	3,20	klei, zwak zandig	2,30	16,78	12,02	39,5	48,5	48	0.91	100	16,8
B2	3	4,20	zand, matig siltig, zeer fijn	2,65	17,28	13,54	27,6	38,2	49	0,96	78	18,3
B2	4	5,20	zand, matig siltig, zeer fijn	2,65	16,93	12,68	33,5	43,3	52	1,09	83	17,8
B2	5	6,20	zand, matig siltig, zeer fijn	2,65	16,73	12,79	30,8	40,1	52	1,07	78	17,9
B2	6	7,20	zand, matig siltig, zeer fijn	2,65	16,99	12,10	40,5	49,9	54	1,19	92	17,4
B2	7	8,20	zand, matig siltig, zeer fijn	2,30	17,48	12,27	42,4	53,1	47	0,87	100	17,5
B2	8	9,20	klei, zwak zandig, sterk humeus	2,30	13,83	7,25	90,9	67,2	68	2,17	98	14,0
B2	9	10,20	zand, zwak siltig, matig grof	2,65	19,25	15,99	20,3	33,2	40	0,66	84	19,9
B2	10	11,20	zand, zwak siltig, matig grof	2,65	18,13	15,25	18,9	29,3	42	0,74	69	19,4
B2	11	12,20	zand, zwak siltig, matig grof	2,65	20,83	16,97	22,7	39,3	36	0,56	100	20,8



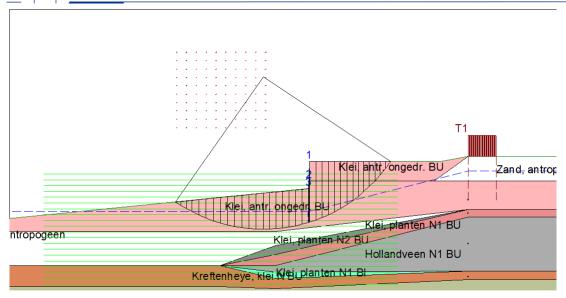
Bijlage 2: Berekeningsresultaten dwp 1 (scheepshelling)



 Xm : -18,86 [m]
 Radius : 14,75 [m]

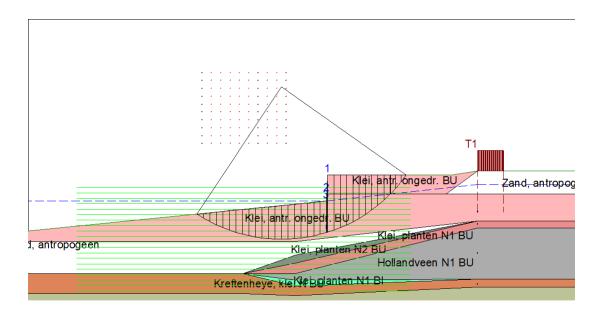
 Ym : 12,08 [m]
 Safety : 1,43

Damwand, val van +2,6m naar +1,6 met KIJK parameters



Xm : -18,60 [m] Radius : 13,93 [m] Ym : 11,24 [m] Safety : 1,66

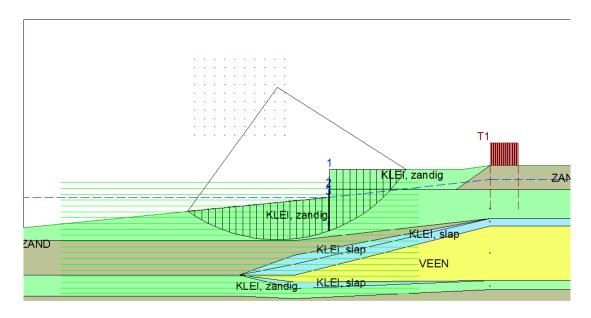
Damwand, val van +2,6m naar -1,1 met KIJK parameters



 $\begin{array}{lll} \text{Xm} : -18.82 \ [m] & \text{Radius} : 14.75 \ [m] \\ \text{Ym} : 12.08 \ [m] & \text{Safety} : 1,36 \\ \end{array}$

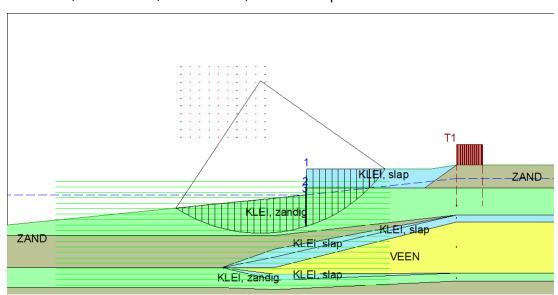
Damwand, val van +2,6m naar +1,0 met KIJK parameters





 $\begin{array}{lll} \text{Xm}: -19.07 \ [m] & \text{Radius}: 13.76 \ [m] \\ \text{Ym}: 10.95 \ [m] & \text{Safety}: 1,32 \\ \end{array}$

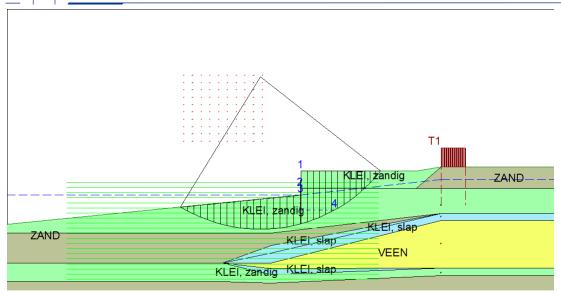
damwand, val van +2,6m naar +1,0 met NEN-parameters en zware klei-aanvulling



 Xm:-18.82 [m]
 Radius: 14.75 [m]

 Ym: 12,08 [m]
 Safety: 1,38

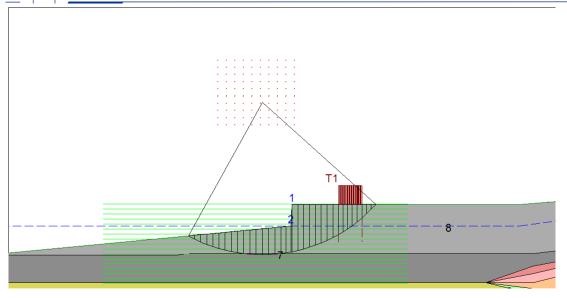
damwand NEN-parameters, lichte klei-aanvulling



 Xm:-18,60 [m]
 Radius: 15,79 [m]

 Ym: 13,28 [m]
 Safety: 1,32

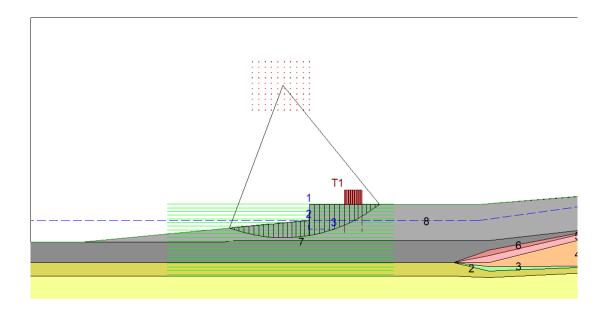
keerwand, val van +2,6m naar +1,0 met NEN-parameters en zware klei-aanvulling



 Xm: -46,02 [m]
 Radius: 16,16 [m]

 Ym: 13,14 [m]
 Safety: 1,36

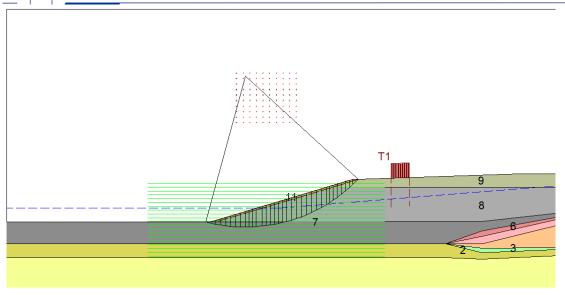
Damwand, val van +2,6m naar +0,0 met NEN (gedraineerd), zware klei



 Xm: -46,63 [m]
 Radius: 21,72 [m]

 Ym: 19,27 [m]
 Safety: 1,39

Keerwand, val van +2,6m naar +0,0 met NEN (gedraineerd), zware klei



 Xm: -49,53 [m]
 Radius: 20.89 [m]

 Ym: 17,21 [m]
 Safety: 1,33

Dwarsprofiel 2 onder talud 1:3,3