



RAPPORT GRONDONDERZOEK



Loods petanque Galgestraat Oudenaarde

uitgevoerde proeven : 3 sonderingen van 10 ton

rapport : 7840

opdrachtgever : Stad Oudenaarde - sportdienst
Prins Leopoldstraat 89
9700 Oudenaarde

datum proeven : 25/11/2016
datum rapport : 7/12/2016

1. beschrijving der proeven

proef nr	type sondering	tonnage	kleefvanger
sondering S1	CPTM continu - conus M1	10 ton	nee
sondering S2	CPTM continu - conus M1	10 ton	nee
sondering S3	CPTM continu - conus M1	10 ton	nee

2. inplanting en hoogtemeting

Door middel van waterpassing werd het aanvangspeil van de proeven gemeten ten opzichte van een referentiepunt (riooldeksel) waaraan het peil 0,00m werd toegekend.

De ligging van dit referentiepunt en van de proeven kan worden teruggevonden op het plan in bijlage.

riooldeksel : +0,00m
sondering S1 : -0,07m
sondering S2 : -0,02m
sondering S3 : -0,03m

3. waterpeil

Na het uitvoeren van de sonderingen wordt getracht het waterpeil in de sondeergaten op te meten. Hierbij werden de volgende vaststellingen gedaan.

sondering S1 : water gevonden op 1m diepte
sondering S2 : geen water tot op sondeerdepth
sondering S3 : sondeergat dichtgevallen op 0,8m diepte

Het waterpeil in een sondeergat stemt in sommige gevallen niet overeen met het grondwaterpeil : voor een betrouwbare meting van het grondwaterpeil raden wij aan een piëzometer te plaatsen.

4. bodemgesteldheid

Uit de resultaten van de sonderingen kan de volgende vermoedelijke samenstelling worden afgeleid:

1. Tot op een diepte van 1.4m (S1), 1.5m (S2) en 1.3m (S3) komt een geroerde laag voor met grind en stenen.
2. Daaronder, tot op een diepte van 2.0m (S1,S2) en 2.1m (S3) zien we slappe leem of klei.
3. Vervolgens, tot op een diepte van 8.6m (S1), 8.4m (S2) en 9.0m (S3), betreft het vrij vaste zandhoudende leem of klei.
4. Tenslotte eindigen de sonderingen in matig gepakt (kleihoudend) zand.

Volgens de geologische kaarten komen op deze locatie eerst alluviale deklagen voor en vervolgens quartaire zandhoudende leem of klei. Vanaf een diepte van 8 à 9m gaat het vermoedelijk om kleihoudend zand van tertiaire oorsprong (Formatie van Kortrijk).

5. funderingen

Wij gaan er van uit dat het project de realisatie van eenloods betreft voor de petanqueclub.

Tot op een diepte van ongeveer 2m komen er onder de verharding een slappe laag voor. Daaronder gaat het om vrij vaste zandhoudende klei.

Een ondiepe fundering met aanzet boven de slappe lagen zou aanleiding kunnen geven tot onaanvaardbare zettingen.

Indien de aanzet wordt voorzien onder de slappere laag die voorkomt tot op ongeveer 2m diepte, kan men voor een zoolfundering uitgaan van een toelaatbare funderingsdruk van de orde van 1.5kg/cm².

In de bijlage werden voor verschillende aanzetdieptes en verschillende belastingen de zettingen berekend voor een zoolfundering.

Wij hopen U met de uitvoering van dit grondonderzoek van dienst te zijn geweest, en zijn gaarne bereid U alle verdere inlichtingen dienaangaande te verstrekken.

Inmiddels verblijven wij,

met hoogachting
Geotechnica bvba
Hans Vlietinck

BIJLAGE 1

TABELLEN met GRONDKARAKTERISTIEKEN en DRAAGVERMOGENS

VERKLARENDE LIJST - EENHEDEN :

D : diepte onder maaiveld (m)

P : relatief peil tov referentiepunt van de aangegeven diepte (m)

Qc : conusweerstand (N/mm²) (1 N/mm² = 1 MN/m² = 1 MPa = 10 kg/cm² = 10 bar)

QL : totale wrijvingskracht (kN) (1 kN = 0.1 ton)

Pb : oorspronkelijke verticale effectieve terreinspanning (N/mm²)

ϕ : schijnbare inwendige wrijvingshoek (°)

C : samendrukkingsconstante

Nq : diepteterm

Nj : breedteterm

qd en qd' : evenwichtsdraagvermogens

DRAAGVERMOGENS :

Uit de resultaten van een sondering kan een evenwichtsdraagvermogen qd berekend worden. Dit draagvermogen stemt overeen met het bezwijken van de grond en hangt af van vorm en afmetingen van de funderingen, aanzetdiepte, grondwaterpeil, aard van de grond, oorspronkelijke terreinspanning en grondweerstand (conusweerstand). Om een toelaatbare funderingsdruk te bekomen dient nog een veiligheidsfactor van 2 à 3 op het evenwichtsdraagvermogen toegepast te worden.

GEBRUIKTE FORMULES EN AANNAMES :

Pb : berekend met : gewicht droge grond = 1.6 ton/m³

gewicht waterverzadigde grond = 2.0 ton/m³

ϕ : berekend volgens de methode "De Beer" voor niet-cohesieve grond.

C : C = a.(Qc/Pb)

Nq : berekend met formule Buisman (functie van ϕ)

Nj : berekend met formule Buisman (functie van ϕ)

qd : qd = pb.Nq + Nj.yk.b/2 (met verwaarlozing van de cohesieterm = c.Nc)
(yk droge grond = 1.6 ton/m³ ; yk waterverzadigde grond = 1.0 ton/m³)

qd(0.6 m) = qd voor een strook van 0.6 m breed

qd(0.7 m) = qd voor een strook van 0.7 m breed

qd(0.8 m) = qd voor een strook van 0.8 m breed

qd(1.0 m) = qd voor een strook van 1.0 m breed

qd(1.2 m) = qd voor een strook van 1.2 m breed

qd'(0.8 m) = qd voor een zool van 0.8 m breed

qd'(1.0 m) = qd voor een zool van 1.0 m breed

qd'(1.2 m) = qd voor een zool van 1.2 m breed

qd'(1.5 m) = qd voor een zool van 1.5 m breed

qd'(2.0 m) = qd voor een zool van 2.0 m breed

OPMERKINGEN :

1. de berekeningen zijn enkel geldig indien het maaiveldpeil ongewijzigd blijft, en indien de grond niet als aanvulling werd aangebracht of werd geroerd.
2. de draagvermogens op een bepaalde diepte zijn enkel geldig indien de onderliggende lagen niet boven hun eigen draagvermogen belast worden door de residuale belasting.

BIJLAGE 2

TABELLEN MET ZETTINGEN

Het aanbrengen van belastingen op een grond heeft vormveranderingen (= zettingen) tot gevolg. Deze zettingen kunnen vóór dat de toelaatbare funderingsdruk wordt bereikt waardes aannemen die onverzoenbaar zijn met de toekomstige functie van de constructie of tot schade kunnen leiden.

Op een algemene wijze worden aanvaard :

1. Totale zettingen dS :

Doorlopende stroken en zolen $dS \leq 2.5 \text{ cm}$

Funderingsplaat : $dS \leq 5 \text{ cm}$

2. Differentiële zettingen $dS_1 - dS_2$:

$dS_1 - dS_2 \leq L/500$ (waarin : dS_1 = zetting in punt 1)

dS_2 = zetting in punt 2

L = afstand tussen punten 1 en 2)

Deze zettingen werden in de hierna volgende tabellen berekend voor strookfunderingen en voor zolen, en dit voor verschillende anzetzieptes, funderingsdrukken en funderingsbreedtes

GEBRUIKTE FORMULES EN AANNAMES :

De zettingen werden berekend met de formule van Terzaghi :

$$ds = (dh/C) \cdot \ln((Pb + \Delta p)/Pb)$$

Met : ds = zetting van een laag met dikte dh (m)

C = samendrukkingsconstante = $a \cdot (Qc/Pb)$ waarin a = coëfficiënt van Sanglerat

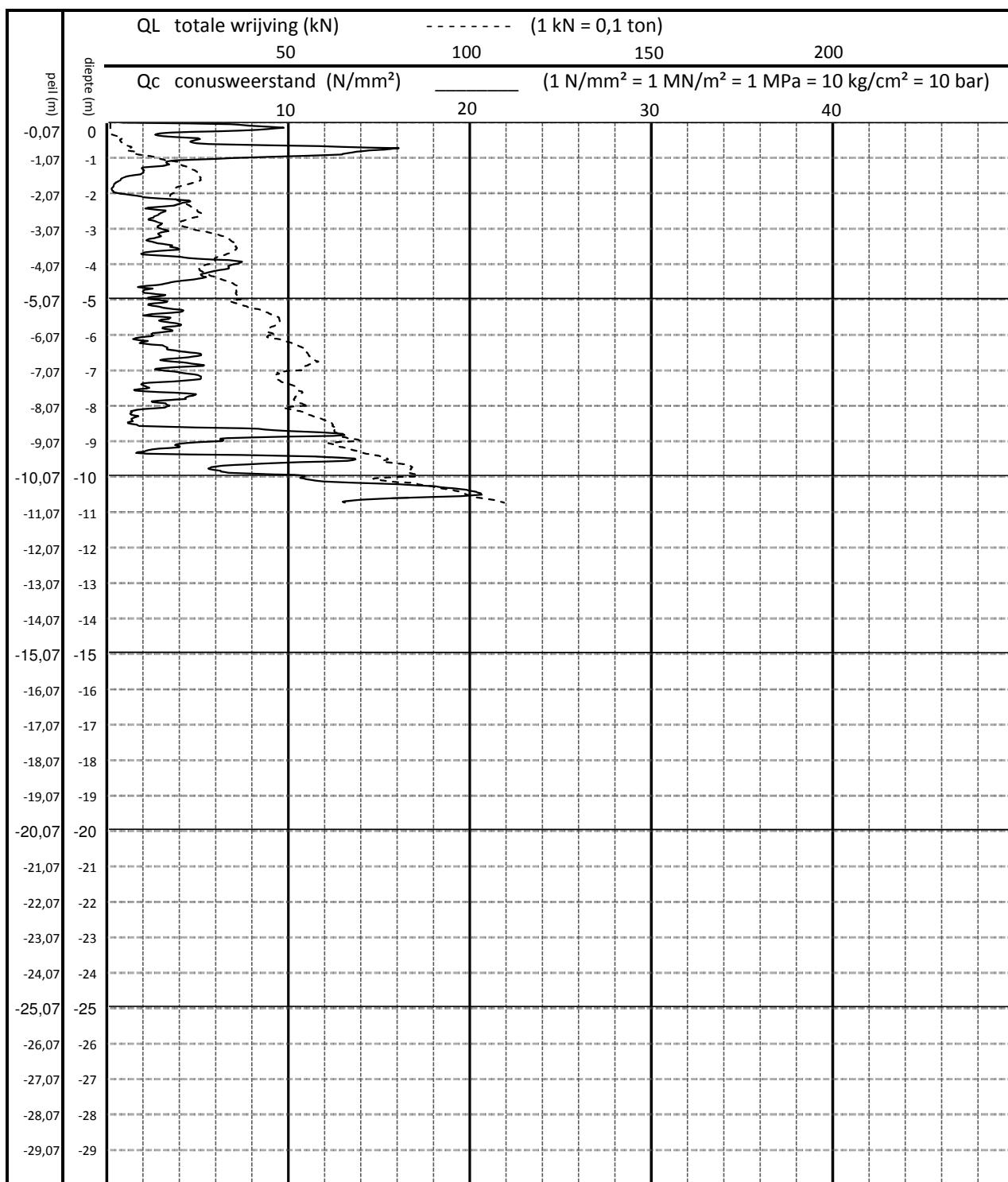
Pb = oorspronkelijke verticale effectieve terreinspanning (Mpa)

Δp = spanningstoename onder de funderingen (Mpa)

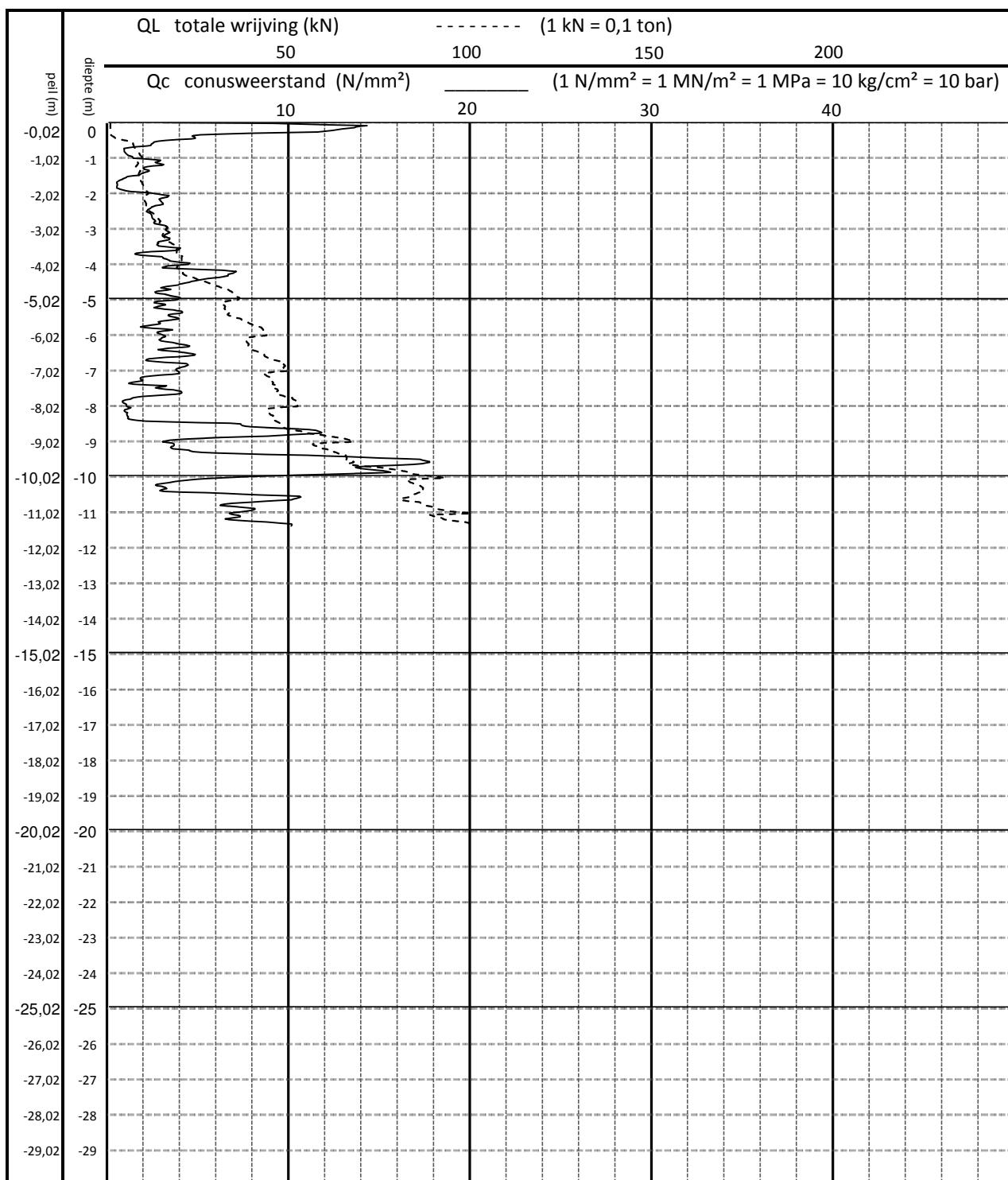
De spanningstoename onder de funderingen werd berekend aan de hand van de spanningsverdeling in de verticale doorheen het singulier punt.

OPMERKINGEN :

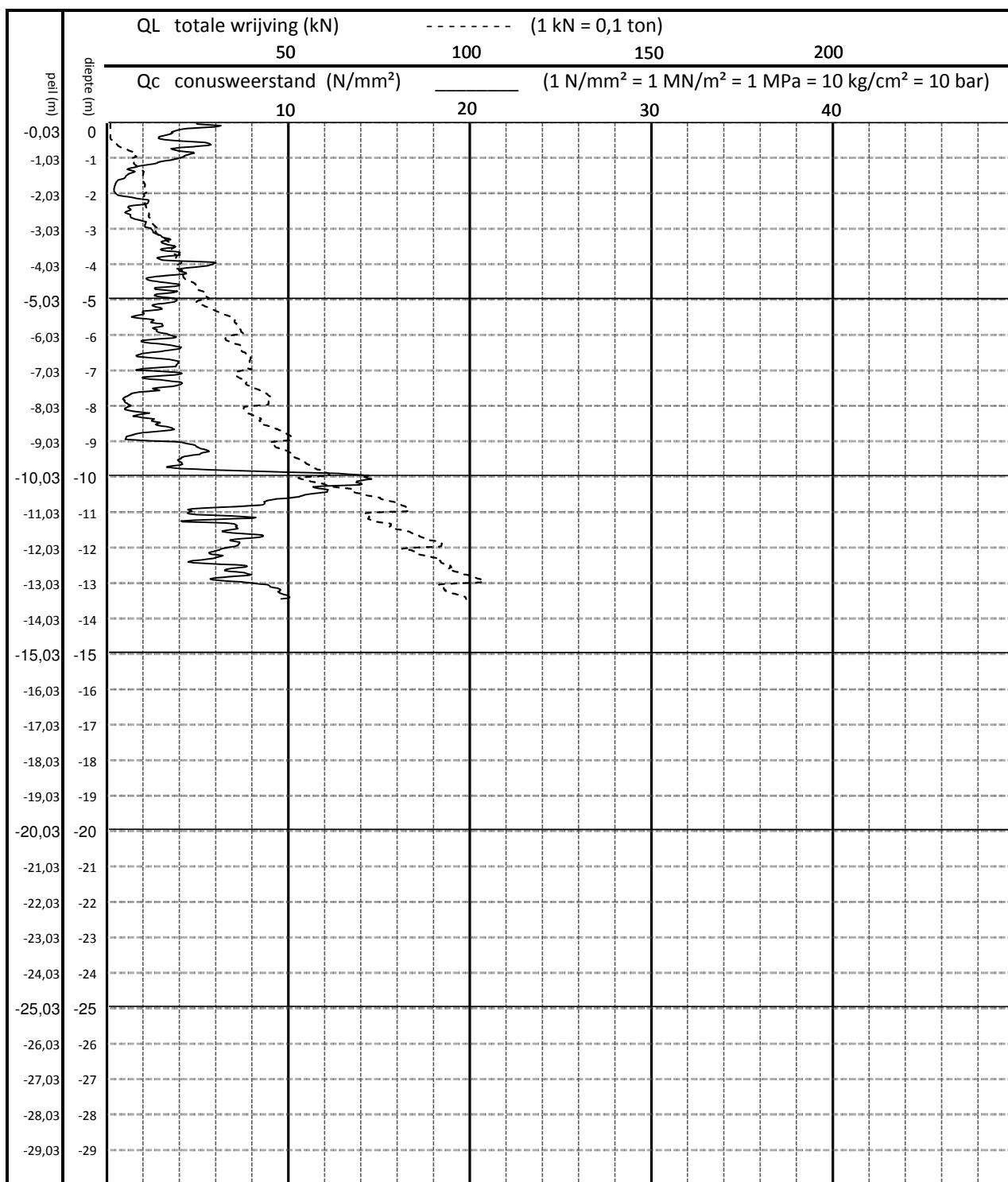
- de berekeningen zijn enkel geldig indien het maaiveldpeil ongewijzigd blijft, en indien de grond niet als aanvulling werd aangebracht of werd geroerd.



Loods petanque Galgestraat Oudenaarde	sondering nr. S1 (van 3)
	RAPPORT 7840
	25/11/2016
	peilen :
	riooldeksel : +0,00m
	sondering S1 : -0,07m
water gevonden op 1m diepte	met meting van de totale wrijving
CPTM continu - conus M1 - 10 ton - zonder kleefvanger	



Loods petanque Galgestraat Oudenaarde	sondering nr. S2 (van 3)
	RAPPORT 7840
	25/11/2016
	peilen:
	riooldeksel : +0,00m
	sondering S2 : -0,02m
geen water tot op sondeerdepte	met meting van de totale wrijving
CPTM continu - conus M1 - 10 ton - zonder kleefvanger	



Loods petanque Galgestraat Oudenaarde	sondering nr. S3 (van 3)
	RAPPORT 7840
	25/11/2016
	peilen: riooldeksel : +0,00m sondering S3 : -0,03m
sondeergat dichtgevallen op 0,8m diepte	met meting van de totale wrijving
CPTM continu - conus M1 - 10 ton - zonder kleefvanger	

