

BG ENGINEERING bvba
Truilingenstraat 38A
B-3891 - GINGELOM (BUV)
Tel +32 (0)478/95.93.51
Fax +32 (0)11/72.86.87
Email info@bg-engineering.be
URL www.bg-engineering.be

Gingelom, 22/01/19

Dhr [REDACTED]
Brusselseweg 700
NL - MAASTRICHT

GEOTECHNISCH VERSLAG BG19006

Project	Gesloten bebouwing te Smeermaas
Terrein	Brusselseweg 700
Datum uitvoering	14+18/01/19
Uitgevoerde proeven	10 CPT/E 100 kN (S01 tot S10)*
Zaak behandeld door	ir [REDACTED]

* Sondering met opname van de lokale kleef

Gemeente Maastricht
Veiligheid en Leefbaarheid

Ontvangen op : 26-02-2019

Zaaknummer : 18-1983WB

Behoort bij besluit van B&W
d.d. 19-10-2021

PLAN OP HOOFDLIJNEN GETOETST

Gezien [REDACTED] d.d. 9 mei 2019

Behoort bij ontwerpbesluit van B&W
d.d. 10-03-2021

BG ENGINEERING bvba Truilingenstraat 38A B-3891 - GINGELOM

Tel +32(0)478/95.93.51 Fax +32(0)11/72.86.87 Email info@bg-engineering.be URL www.bg-engineering.be

Brusselseweg 700 - Smeermaas - Blz 1 van 9

INHOUD VAN HET VERSLAG

1. VOORAFGAANDELIJKE INFORMATIE
2. NOMENCLATUUR VAN DE GEBRUIKTE SYMBOLEN
3. FUNDERINGSPRINCIPES
4. INFORMATIE OVER DE GEBRUIKTE SONDEERCONUS
5. ACHTERGRONDEN BIJ DE GEBRUIKTE REKENMETHODEN
6. UITVOERING VAN DE SONDERINGEN
7. SIMULATIEBEREKENINGEN VOOR ZOOLFUNDERINGEN
8. SIMULATIEBEREKENINGEN VOOR PLAATFUNDERINGEN
9. FUNDERINGSADVIES

BIJLAGEN

- A. INPLANTING VAN DE SONDERINGEN
- B. SCHEMA VAN HET CPT/E SONDEERAPPARAAT
- C. TABEL DER SONDEERRESULTATEN
- D. SONDEERGRAFIEKEN
- E. SIMULATIEKROMMEN VOOR STROOK- EN POERFUNDERINGEN
- F. SIMULATIEBEREKENINGEN VOOR PLAATBEREKENINGEN

1. VOORAFGAANDELIJKE INFORMATIE

- Opdracht : In het kader van een bouwproject aan de Brusselseweg 700 te Smeermaas werd ons door de bouwheer opdracht gegeven tot uitvoering van 10 sonderingen 100 kN.
- Inplanting : De sonderingen werden ingeplant volgens de aanduidingen op het inplantingsplan in bijlage A.
- Nulpas : Als referentiepeil R werd gekozen voor (zie bijlage A). Zijn niveau werd vastgesteld op 0,00 m.
Navolgende studie geeft steeds zowel de diepte ten opzichte van het plaatselijke maaiveld als ten opzichte van deze overeengekomen nulpas (enig voor de ganse campagne).
- Diepte : De maximale sondeerdiepte bedroeg 10,0 m.
- Helling : Het terrein mag als horizontaal beschouwd worden .
- Grondwater : Na verwijdering van de sondeerstangen wordt het grondwaterpeil in het sondeergat opgemeten. Deze meetmethode is indicatief en dient met voorzichtigheid te worden geïnterpreteerd. Afhankelijk van de doorlatendheid van de grond wordt het evenwicht soms pas na verloop van tijd bereikt. In niet-cohesieve zandachtige gronden duidt een dichtvallen van het sondeergat vaak het niveau van de grondwaterspiegel aan.
- ☒ Er werd geen grondwater gevonden tot 9,7 m – mv.

2. NOMENCLATUUR VAN DE GEBRUIKTE SYMBOLEN

Notatie	Eenheid	Verklaring
<i>(kracht)</i>	kN	1 kilo-Newton $\approx$ 100 kg - 10 kN $\approx$ 1 ton
<i>(spanning)</i>	N/mm ²	1 Newton/mm ² $\approx$ 10 bar = 10 kg/cm ²
z	m	diepte onder het maaiveld
peil	m	absoluut niveau t.o.v. een referentie-nulpas (zie §1 - Nulpas)
q _c	N/mm ²	puntconusweerstand (conus : tophoek 60° - oppervlak 10 cm ²)
q _r	N/mm ²	berekende eenheidsdraagkracht van de grond onder zoelfundering
q _u	N/mm ²	berekende eenheidsdraagkracht van de grond onder een fundeerpaal
f _s	N/mm ²	plaatselijke zijdelingse wrijvingsweerstand op kleefmantel 150 cm ²
Fl	kN	totale zijdelingse wrijvingsweerstand
Q _t	kN	totale opgemeten indringingsweerstand
γ _d	kN/m ³	effectief volumegewicht van de droge grond (boven GW)
γ _n	kN/m ³	effectief volumegewicht van de ondergedompelde grond (onder GW)
p _o	kN/m ²	natuurlijke korrelspanning in de grond (ongerekend de waterspanning)
C	-	samendrukkingsconstante van de grond = α . q _c /P _o
α	-	coëfficiënt van Sanglerat (1.5 in zand, ...)
w _f	-	wrijvingsgetal van de grond (= 100 x f _s /q _c)
mv	-	maaiveld
φ	(°)	schijnbare inwendige wrijvingshoek (ongecompakteerde meetwaarde)
φ'	(°)	werkelijke inwendige wrijvingshoek (gecompakteerde rekenwaarde)
s	-	veiligheidscoëfficiënt (zie § 4).

3. FUNDERINGSPRINCIPES

Een fundering heeft tot doel de belasting te verdelen en over te brengen op een draagkrachtige ondergrond. Hieronder worden de voornaamste fundeerprincipes voor woningbouw beschreven. In de laatste paragraaf *Funderingsadvies* wordt het meest aangewezen type voor onderhavig project aanbevolen. In stijgende graad van veiligheid (en kostprijs) onderscheidt men :

a. Rechtstreekse fundering (ook genoemd : fundering op staal)

- Meest verspreide methode, toepasbaar op goed draagkrachtige en weinig zettingsgevoelige grond. De zool bevindt zich op beperkte maar vorstvrije diepte (minstens 80 cm).
- Men onderscheidt strookfunderingen (lijnvormige zolen, bv. onder draagmuren) en poerfunderingen of sokkels (rechthoekige of vierkante zolen, bv. onder kolommen).

b. Algemene fundeerplaat

- Wordt toegepast bij zwakke, matig draagkrachtige of zettingsgevoelige ondergrond
- Soms ook omwille van de eenvoud (interessant als werkvloer)
- De vloerplaat (dikte/wapening zijn te berekenen) wordt rechtstreeks op de (voorafgegraven) grond gestort
- Bestaat uit gewapend beton (meestal met dubbele staalnettenlaag of vezelbeton)
- Onder de draagmuren kunnen balken of verzwaringen en extra wapening nodig zijn
- Dient steeds vorstvrij geplaatst te worden (minstens 80 cm onder het maaiveld of met een vorstrand tot een diepte van minstens 80 cm onder het maaiveld onder de buitengevels)

c. Gebruik van kruipkelder of kelder op algemene fundeerplaat

- Door het uitgraven van een (kruip)kelder ontlast men de ondergrond, zodat de latere belasting van de nieuwbouw hierdoor gedeeltelijk gecompenseerd wordt en de zettingen gereduceerd worden.
- De keuze van een (kruip)kelder heeft vaak ook te maken met de aanwezige stand van het grondwater, de plaatsing van nutsleidingen of het gewenste hogere peil van de nulpas van het gelijkvloers.
- Het gedeeltelijk onderkelderen kan soms af te raden zijn (wegens mogelijke zettingsverschillen tussen de verschillend onderkelderde delen en aanhorige schade)..
- Indien de (kruip)kelder zich onder het grondwaterpeil bevindt dienen zijn buitenwanden uitgevoerd te worden in gewapend beton.

d. Fundering op palen of putten

- Wordt toegepast als de draagkrachtige grond te diep zit (vb. moeras, alluviale grond, veengrond, zwakke aanvulgrond, ...). Dit fundeertype sluit latere zettingen nagenoeg volledig uit.
- Indien de weerstandbiedende ondergrond niet dieper zit dan 6 m en de uitvoering mogelijk is i.f.v. het grondwater en de cohesiviteit van de bovenlagen, dan opteert men voor putfunderingen.
- Indien de weerstandbiedende ondergrond dieper zit dan 6 m, dan opteert men beter voor paalfunderingen. Het type paalfundering (boorpaal, schroefpaal, heipaal, grindpaal, injectiepaal, ..) dient project per project bekeken te worden in functie van de ondergrond, draagvermogen en toepassing.

4. INFORMATIE OVER DE HOLLANDSE CONUS

De Hollandse conus of Deltse mantelconus (type E) beantwoordt aan de Europese Voorschriften van het ISSMFE voor CPT-sondes (CPT : Cone Penetration Testing).

De sonde (zie figuren in Bijlage B) heeft een dwarsdoorsnede van 10 cm² en een tophoek van 60°. Het betreft een elektrische sonde welke via stangen op continue wijze (snelheid 2 cm/s) wordt ingedrukt. Via elektrische weg worden de drukweerstand onder de conus (conusweerstand) en schuifweerstand op de mantel (lokale wrijving) om de 2 cm gemeten. Dit induwen wordt voortgezet tot uitputting van het beschikbare tegengewicht (10 ton) of tot het bereiken van de gewenste sondeerdiepte.

Om praktische reden wordt de conus- en wrijvingsweerstand verwerkt per dieptestap van 20 cm i.p.v. 2 cm. Hiertoe worden per 10 opeenvolgende metingen de grootste en kleinste waarde geëlimineerd en wordt het gemiddelde berekend van de 8 resterende meetwaarden. Dit zal beschouwd worden als rekenwaarde voor de betreffende grondlaag met dikte 20 cm.

Uit de kennis van de conus- en de lokale wrijvingsweerstand van de grond kunnen volgende karakteristieken worden berekend (onder voorbehoud) :

- | | |
|---|-----------------------------|
| ■ de ongedraineerde inwendige wrijvingshoek φ (volgens De Beer) | - <i>zoldraagvermogen</i> |
| ■ de eenheidspuntweerstand q_u (volgens De Beer of Begemann) | - <i>paal draagvermogen</i> |
| ■ de samendrukkingsconstante C (volgens Terzaghi) | - <i>zettingen</i> |
| ■ de relatieve dichtheid D_R voor zand (volgens Schertmann) | - <i>verdichtbaarheid</i> |
| ■ het wrijvingsgetal, of de verhouding $R = f_s/q_c$ (volgens Begemann) | - <i>grondherkenning</i> |
| ■ de ongedraineerde schuifweerstand c_u (volgens Baligh) | - <i>taludevenwicht</i> |
| ■ de samendrukkingsmodulus E_o (volgens Michell en Gardner) | - <i>plaatberekening</i> |

5. ACHTERGRONDEN BIJ DE GEBRUIKTE REKENMETHODEN

Het *uiterste grensdragvermogen* q_r van de grond wordt hierna bepaald door vergelijking van de resultaten uit 6 erkende rekenwijzen van de grondmechanica voor zoelfunderingen (De Beer, Meyerhof, Buisman, Brinch-Hanssen, EC7 en DIN 4017). Ter ondersteuning van het funderingsadvies zal gebruikt gemaakt worden van de eerste kwartiel-waarde uit deze reeks van 6 resultaten (de waarde waarvoor 25% van de resultaten groter zijn).

Het *toelaatbaar zooldraagvermogen* q_a wordt vervolgens verkregen door deling van deze waarde door een veiligheidscoëfficiënt ($s = 2.5$).

Voor de bepaling van het *uiterste grensdragvermogen* van de grond q_r (N/mm^2) heeft men voor elk van de aangehaalde rekenmethoden de algemene uitdrukking :

$$q_r = D_q + D_i + D_c \quad (\text{waaruit verder :} \quad q_a = q_r/2.5)$$

waarin :	D_q	=	diepteterm	=	$s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot \gamma_{d1} \cdot D \cdot N_q$
	D_i	=	breedeterm	=	$s_i \cdot d_i \cdot i_i \cdot \gamma_{d2} \cdot B' / 2 \cdot N_i$
	D_c	=	cohesieterm	=	$s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot c \cdot N_c$
met :	D	=	diepte van de zoolaanzet onder het maaiveld		
	B'	=	betekenisvolle breedte van de zool (i.f.v. excentriciteit van de last)		
	c	=	cohesie van de grond (<i>buiten beschouwing gelaten in deze studie</i>)		
	γ_{d1}, γ_{d2}	=	effectief volumegewicht van de grond boven/onder de funderingsaanzet		
	s	=	vormfactor, functie van de dimensies van de zool		
	d	=	dieptefactor, functie van de diepte van de zool		
	i	=	hellingsfactor, functie van de inclinatie van de belasting		
	N	=	geotechnische draagvermogenfactoren welke functie zijn van φ		
	φ	=	inwendige wrijvingshoek ($^\circ$) berekend uit de conuswaarden (Cf De Beer).		

Deze parameters worden in de verschillende rekenmethoden op een onderscheiden wijze berekend. Voor meer inlichtingen verwijzen we naar de vakliteratuur. Naderhand wordt een controle uitgevoerd van de zettingen welke optreden onder het weerhouden toelaatbare grensdragvermogen q_a voor zoelfunderingen of de reële belasting bij plaatfunderingen. Hiervoor wordt de klassieke hydrodynamische zettingswet van Terzaghi gebruikt.

($^\circ$) Opmerking in verband met de inwendige wrijvingshoek

Voor de bepaling van de rekenwaarde van de inwendige wrijvingshoek φ wordt diens harmonisch gemiddelde berekend over de invloedsdiepte onder de zool. Deze invloedsdiepte is op zijn beurt functie van φ zodat zijn rekenwaarde φ_d bepaald wordt door middel van recursief-iteratieve berekeningen tot convergentie.

6. UITVOERING VAN DE SONDERINGEN

De sonderingen (10 x CPT 100 kN) werden uitgevoerd op 14 + 18/01/19.
Bijlage A bevat het inplantingsplan. Onderstaande tabel geeft de opgemeten peilen :

Sonderingen	Maaiveldpeil In NAP (m)	Grondwater (m - mv)	Sondeerdiepte (m - mv)
S01	51,32	Dicht op 2,7	3,0 (bij 57,3 MPa)
S02	51,52	Geen	3,8 (bij 64,0 MPa)
S03	51,23	Geen	2,8 (bij 44,3 MPa)
S04	51,34	Dicht op 9,7	10,0
S05	51,42	Geen	2,2 (bij 63,9 MPa)
S06	51,39	Geen	2,6 (bij 66,6 MPa)
S07	51,39	Geen	3,6 (bij 76,6 MPa)
S08	51,42	Geen	3,4 (bij 62,0 MPa)
S09	52,94	Geen	2,6 (bij 45,8 MPa)
S10	51,42	Geen	1,0 (bij 62,7 MPa)

7. SIMULATIESTUDIE VOOR ZOOLFUNDERINGEN

Bijlage E groepeert de simulatiekrommen (veilige draagvermogens en zettingen) voor strook- en poerfunderingen met breedten tussen 0.5 m en 1.6 m en aanzetdiepten tussen 0,8 m en 2,0 m - mv. Men vindt hierop het veilig draagvermogen (opwaartse ordinaatsas) en zijn zetting (neerwaartse ordinaatsas) in functie van de aanzetdiepte onder het maaiveld (abscisas).

8. SIMULATIESTUDIE VOOR PLAATFUNDERINGEN

Bijlage F geeft, voor elke sondering, een simulatieberekening van het veilig draagvermogen voor een fundeerplaat van 10 m x 10 m alsook de te verwachten zetting voor een plaatbelasting van 40 kN/m² en dit voor 4 aanzetdiepten (0.3 m, 1.2 m, 1.8 m en 2.4 m - mv).

9. FUNDERINGSADVIES

Op basis van de uitgevoerde sonderingen (10 x CPT 100 kN) en aansluitende rekensimulaties kunnen wij u als volgt berichten (zie ook § 3. Funderingsprincipes) :

De sonderingen geven een beeld van

- *zeer dichtgepakt (kleihoudend) zand tot $\pm 3,8$ m – mv (q_c tot méér dan 70 MPa);*
- *matigvaste tot zwakke kleilaag tot $\pm 5,6$ m – mv (zone S04);*
- *goedgepakt glauconietzand tot einde sonderingen (10,0 m – mv);*
- *geen grondwater tot 9,7 m – mv.*

Het veilig draagvermogen q_a van strookfunderingen op vorstvrije diepte (0,8 m - mv) en de overeenstemmende zettingen Δz worden in navolgende tabel weergegeven :

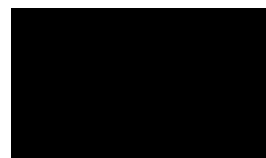
<i>Sondering</i>	<i>q_a [bar]</i>	<i>Δz [mm]</i>
S01	> 10	< 5
S02	> 10	< 5
S03	> 10	< 5
S04	10,2	66
S05	> 10	< 5
S06	> 10	< 5
S07	> 10	< 5
S08	> 10	< 5
S09	5,6	< 10
S10	> 10	< 5

Advies

*Er kan gefundeerd worden op vorstvrije strook- of poerfunderingen waarbij de zooldruk tot maximaal **5,0 kg/cm²** (0,5 MPa) mag bedragen. De zettingen die hiermee overeenstemmen blijven klein en aanvaardbaar (Bijlage E).*

Alternatief kan gefundeerd worden op een stijve funderplaat met vorstranden onder de buitenmuren of onder een ontlastende kruipruimte (Bijlage F).

Wij hopen met dit onderzoek een nuttige bijdrage gerealiseerd te hebben voor uw project en verblijven met de meeste hoogachting.



ir  
Zaakvoerder