



Geoteknisk rapport

Indledende undersøgelse



Sag: J20.0403 – Skolegade v/B13A+B13B, Løsning

Salg af parcelhusgrund

Horsens, den 24. marts 2020

Rekvirent:
Hedensted Kommune
Tjørnevej 1-6
7171 Uldum

Jylland & Fyn
Sandøvej 3
8700 Horsens
jyadm@geoteknik.dk

Sjælland & Øerne
Industrivej 22
3550 Slangerup
sjadm@geoteknik.dk

FRANCK GEOTEKNIK AS
WWW.GEOTEKNIK.DK
TLF.: 4733 3200
CVR 89 54 63 11



Geoteknisk rapport

Indledende undersøgelse

Sag

J20.0403 – Skolegade v. B13A+B13B, Løsning.

Emne

Nærværende jordbundsundersøgelse er udført med henblik på salg af parcelhusgrund, med forventning om parcelhusbebyggelse i et plan uden kælder.

Med udgangspunkt heri har Franck Miljø- & Geoteknik til orientering om bund- og grundvandsforholdene udført en undersøgelse omfattende 2 geotekniske borer.

Det bemærkes at borerne er udført inden den egentlige byggemodning af arealet er foretaget.

Vi er således ikke bekendt med et konkret projekt.

Til vor rådighed har vi modtaget situationsplan – bilag 1.

Konklusion

Geologi:

I borerne træffes, under ca. 0,7 – 0,9 m muld, bæredygtige aflejringer af senglacialt smeltevandssand og -ler, underlejret af glacialt ler og moræneler, til borerne afslutning 4 m under terræn.

Leraflejringerne fremstår med en slap zone vekslande fra ca. 0,6 – 1,0 og 2,2 – 2,4 m under terræn, med forholdsvis lave styrker.

Terrænet fremstår med en højdeforskel på ca. 1,3 m i mellem borerne.



Jf. historisk kort ligger matriklens østlige del tæt på et blødbundsområde, hvorfor der evt. her kan forventes at finde sætningsgivende aflejringer af postglacialt tørv/gytje, hvilket der ikke er truffet i de udførte borer. Se afsnit 4.

Fundering:

Fremitdigt byggeri kan, med forhold som i den udførte undersøgelse, mest relevant opføres ved direkte fundering dels på bæredygtige aflejringer og dels på sandpude udlagt efter udskiftning til disse aflejringer.

Hvor der funderes over de slappe lag, skal det ved relevant trykspredning sikres, at der ikke sker gennemlokning ned i disse lag ($c_v = 30 - 45 \text{ kN/m}^2$). Alternativt kan fundamentet føres gennem de slappe lag eller der kan udføres udskiftning med velkomprimeret sandfyld i relevant omfang.

Gulve kan opbygges som terrændæk og på velkomprimeret sandfyld, som angivet i afsnittet "Gulve".

Principiel udstrækning af sandpude er vist på bilag 3.

Grundvand:

Der er registeret et vandspejl over udgravningsniveau hvorfor det anbefales at udskiftningen udføres med større gravemateriel, samt at sandtilfylденingen sker umiddelbart efter afgravningen. Hvis dette ikke er tilstrækkelig kan en evt. midlertidig tørholdelse blive nødvendigt.

Den midlertidige tørholdelse kan mest relevant udføres ved simpel lænsning.

Vi deltager gerne i nærmere vurderinger, såfremt dette måtte blive aktuelt.

Bemærkning:

Det bemærkes, at denne rapport er en indledende undersøgelse. I henhold til Eurocode 7 (EN1997) skal denne suppleres med en undersøgelsesrapport, samt en projekteringsrapport afhængig af det akutelle projekt.

Indhold og bilag

Indhold

1. Markarbejde
2. Laboratoriearbejde
3. Grundvandsforhold
4. Geologiske forhold
5. Funderingsforhold
- 5.1 Styrkeparametre
- 5.2 Sætninger
- 5.3 Gulve
6. Kontrolundersøgelse
7. Tørholdelse
- 7.1 Midlertidig tørholdelse
- 7.2 Permanent tørholdelse
8. Anlægsforhold
9. Naboforhold
10. Miljøforhold
11. Bemærkninger

Bilag

- 1 Situationsplan
- 2 Boreprofiler
- 3 Princip for fundering på sandpude i frit profil
- Standardbilag, signaturforklaringer



1. Markarbejde

Der blev udført 2 geotekniske prøveboringer. Boredatoen fremgår af boreprofilerne. Borestederne er markeret på arealet med de monterede pejlerør.

I boringerne blev der:

- udtaget prøver i alle relevante aflejringer, ligesom betydende laggrænser blev indmålt.
- udført vingeforsøg/styrceforsøg.

Markundersøgelsen er udført i overensstemmelse med retningslinjerne i Dansk Geoteknisk Forening Bulletin 14 "Felthåndbogen".

Resultater af forsøgene er optegnet på boreprofilerne med angivelse af placering af prøver og laggrænser.

Afsætning af borestederne er udført på baggrund af fremsendte tegning, og terræn ved borestederne er indmålt i DVR90 (Dansk Vertikal Reference 1990).

2. Laboratoriearbejde

På de optagne prøver er der udført:

- geologisk bedømmelse.
- bestemmelse af naturligt vandindhold, w %.

Resultater af bestemmelserne fremgår af boreprofilerne.

Laboratorieundersøgelsen er udført i overensstemmelse med retningslinjerne i Dansk Geoteknisk Forening Bulletin 1 "Vejledning i Ingeniørgeologisk prøvebeskrivelse".

3. Grundvandsforhold

Umiddelbart efter afslutning af sidste boring er der indmålt frit vandspejl i borehullerne som angivet på boreprofilerne og i efterfølgende skema.

Pga. den korte tid mellem borearbejdets udførelse og pejling af vandspejlet er de målte vandspejl næppe repræsentative.

Vandspejlet forventes dog at være svingende og nedbørsafhængigt, og anbefales genpejlet før anlægsarbejdets planlægning og start.

I boringerne er der monteret pejlerør for senere kontrol.

Boring Nr.	Terrænkote [m]	GVS-kote [m]	Dybde [m u.t.]
B13A	67,03	66,53	0,50
B13B	65,72	65,67	0,05

4. Geologiske forhold

I boringerne træffes, under ca. 0,7 – 0,9 m muld, bæredygtige aflejringer af senglacialt smeltevandssand og -ler, underlejret af glacialt ler og moræneler, til boringernes afslutning 4 m under terræn.

Leraflejringerne fremstår med en slap zone vekslende fra ca. 0,6 – 1,0 og 2,2 – 2,4 m under terræn, med forholdsvis lave styrker.

Terrænet fremstår med en højdeforskel på ca. 1,3 m i mellem boringerne.

Jf. historisk kort ligger matriklens østlige del tæt på et blødbundsområde (det grønne), hvorfor der evt. her kan forventes at finde sætningsgivende aflejringer af postglacialt tørv/gytje, hvilket der ikke er truffet i de udførte boringer.



5. Funderingsforhold

Med de trufne forhold kan der funderes i geoteknisk kategori 2, jf. Eurocode 7 (EN1997).

Der kan foretages en direkte fundering af alle bygningsdele.

Fundering kan ske i bæredygtige aflejringer eller på velkomprimeret sandfyld udlagt efter udskiftning til disse aflejringer.

Fundamenter/sand-/grusfyld kan funderes/opbygges i eller under den dybde, der er angivet i efterfølgende skema.

Gulve kan opbygges som terrændæk efter afrømning som angivet i skema.

Boring Nr.	Terrænkote [m]	AFR-kote [m]	Dybde [m u.t.]	OBL-kote [m]	Dybde [m u.t.]
B13A	67,03	66,33	0,7	66,33	0,7
B13B	65,72	64,82	0,9	64,82	0,9

"OBL" angiver overside af bæredygtige aflejringer.

"AFR" angiver niveau for afrømning, for opbygning af normalt sætningsfrie gulve og normale befæstede arealer.

Fundamenter skal altid føres til frostfri dybde, svarende til 0,9 m for almindeligt byggeri og 1,2 m under fremtidigt terræn for fritstående konstruktioner.

5.1 Styrkeparametre

Jf. Eurocode 7 (EN1997) skal konstruktioner under jorden sikres ved beregninger i både anvendelses- og brudgrænsetilstand. Følgende karakteristiske styrkeparametre kan anvendes ved beregning:

LER:

$$\begin{aligned} c_v &= 60 \text{ kN/m}^2 \\ c' &= 6 \text{ kN/m}^2 \\ \phi &= 30^\circ \\ \gamma/\gamma' &= 19/9 \text{ kN/m}^3 \end{aligned}$$

SAND:

$$\begin{aligned} \phi &= 36^\circ \\ \gamma/\gamma' &= 17/7 \text{ kN/m}^3 \end{aligned}$$

Hvor der funderes over de slappe lag, skal det ved relevant trykspredning sikres, at der ikke sker gennemlokning ned i disse lag ($c_v = 30 - 45 \text{ kN/m}^2$). Alternativt kan fundamenter føres gennem de slappe lag eller der kan udføres udskiftning med velkomprimeret sandfyld i relevant omfang.

5.2 Sætninger

Generelt skønner vi, at der ikke vil komme betydende sætninger, men fundamenter anbefales dog armeret med min. 0,2 % ribbestål, fordelt foroven og forneden, som sætningsudjævnende armering.



For almindelige liniefundamenter vil vi anbefale, at der anvendes 3Y12 i både top og bund. Der bør anvendes min. betonstyrke C12. Betonen vibreres omhyggeligt, og jernenes placering skal sikres under udstøbning.

Alternativ kan der anvendes fiberarmeret beton med samme styrke- og deformationsegenskaber.

5.3 Gulve

Normalt sætningsfrie gulve kan udlægges som terrændæk efter afrømning til "AFR" eller derunder.

6. Kontrolundersøgelse

I henhold til Eurocode 7 (EN1997) skal der i forbindelse med byggeri foretages kontrolinspektioner af samtlige udgravnninger til sikring af, at der overalt funderes på de forudsatte intakte aflejringer, med de forudsatte styrkeparametre og egenskaber.

Hvis afrømning medfører opbygning af sandfyld på over 0,6 m under gulve, skal der jf. Eurocode 7 (EN1997), udføres kontrol med fyldens lejringstæthed, som bør være min. 98 % standardproctortæthed bestemt ved isotopmetoden.

Den anførte komprimeringsgrad er at opfatte som et gennemsnit af min. 5 forsøg, hvor intet forsøg må ligge mere end 3 % under det krævede gennemsnit.

7. Tørholdelse

Der skelnes mellem to typer jordarter i forbindelse med tørholdelse. Jordarter med god eller ringe permeabilitet.

Ved jordarter med god permeabilitet, forstås jordarter med permeabilitetskoefficienten $k \geq 0,0001 \text{ m/s}$.

Ved jordarter med ringe permeabilitet, forstås jordarter med permeabilitetskoefficienten $k \leq 0,00001 \text{ m/s}$.

Forholdene skal dog vurderes i hvert enkelt tilfælde, under hensyntagen til vandspejlsniveau. (kilde "Norm for dræning af bygværker DS 436, afsnit 2.6").

7.1 Midlertidig tørholdelse

Der er registeret et vandspejl over udgravningsniveau hvorfor det anbefales at udskiftningen udføres med større gravemateriel, samt at sandtilfyldningen sker umiddelbart efter afgravingen. Hvis dette ikke er tilstrækkelig kan en evt. midlertidig tørholdelse blive nødvendigt.

Den midlertidige tørholdelse kan mest relevant udføres ved simpel lænsning.

Vi deltager gerne i nærmere vurderinger, såfremt dette måtte blive aktuelt.

7.2 Permanent tørholdelse

De aktuelle øvre leraflejringer er lavpermeable aflejringer med en skønnet permeabilitetskoefficient $k \leq 0,00001$ m/s, og vurderes dermed ikke at være selvdrænende.

If. Bygningsreglementet 2010 skal konstruktioner udføres på en sådan måde, at regn og sne samt overfladevand, grundvand, jordfugt, kondensvand og luftfugtighed ikke medfører fugtskader og fugtgener.

Det betyder bl.a., at terrændæk skal udføres på fast og tør jordbund og at terrænet ikke må kunne udsættes for oversvømmelser.

Overfladevand skal således bortledes, f.eks. ved anvendelse af tilstrækkelig fald på terræn bort fra bygningen.

Det har hidtil været god praksis, at der anvendes dræn, hvor gulvoverfladen ligger mindre end 300 mm over terræn, og jorden ikke samtidig er tilstrækkelig selvdrænende.

(kilde SBI-anvisning 231, Fundering af mindre bygninger, s. 69).
Der henvises i øvrigt til ”Norm for dræning af bygværker DS 436”.

8. Anlægsforhold

Udgravningerne kan udføres som åben udgraving.

Den aktuelle lerjord kan ved mekanisk påvirkning (gummihjulstrafik m.m.) let blive opblødt, æltet og ufremkommelig, hvilket der må tages hensyn til ved planlægning og udførelse af jordarbejdet.



9. Naboforhold

Franck Miljø- & Geoteknik AS har ikke foretaget grundig besigtigelse af arealet og er således ikke bekendt med eventuelle nabogener i forbindelse med opførelse af bygningen.

10. Miljøforhold

Ifølge Miljøportalen ligger grunden uden for områdeklassificeret område, hvilket betyder, at kommunen har oplysninger om at jorden forventes at være ren og kan henføres til kategori 1. Evt. overskudsjord fra grunden kan bortkøres uden yderligere kemiske analyser og godkendelser.

Såfremt der under gravearbejdet mod forventning træffes tegn på forurening skal relevante myndigheder kontaktes.

11. Bemærkninger

Det bemærkes, at denne rapport er en indledende undersøgelse. I henhold til Eurocode 7 (EN1997) skal denne suppleres med en undersøgelsesrapport, samt en projekteringsrapport afhængig af det akutelle projekt.

Der kan være afvigelser fra en retlinet interpolation mellem prøvesteder.

Vi deltager gerne i supplerende vurderinger og kontrol. Kontrol må rekvireres senest dagen før.

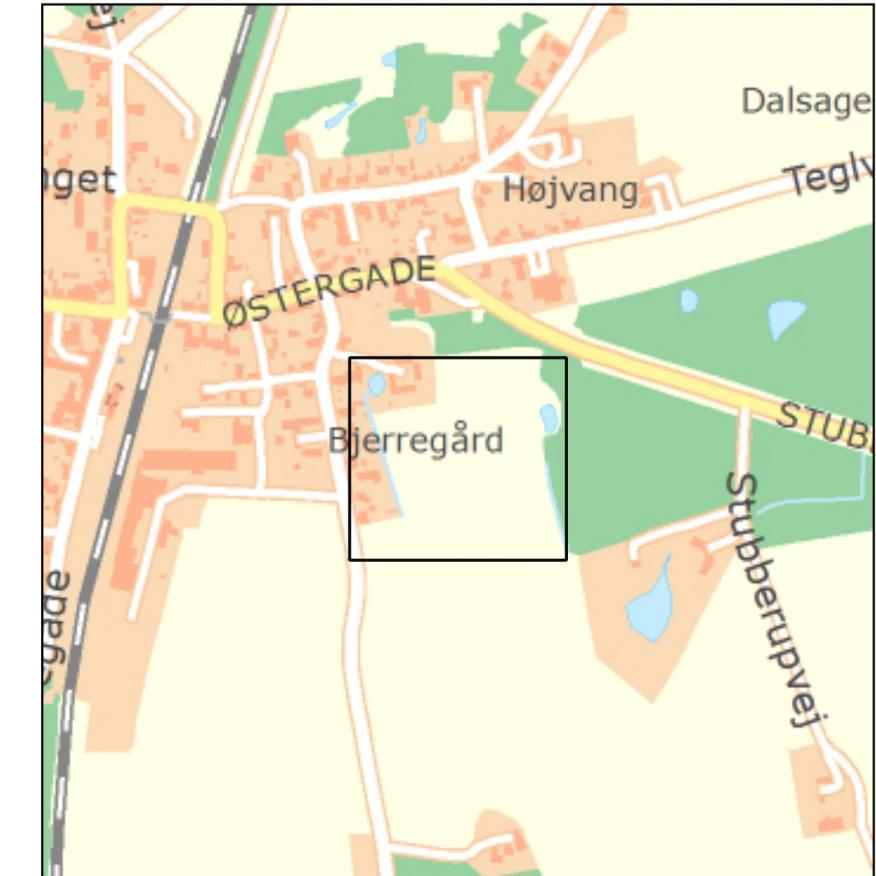
Jordprøver opbevares 14 dage fra dato, medmindre andet aftales.

Horsens, den 24. marts 2020

FRANCK MILJØ- & GEOTEKNIK AS

Signe Fuglsang Andersen
Sagsingeniør

Thomas Ravn
Kvalitetssikring



1:8.000

Signaturforklaring

(Boringsnummer)
 (Kote)

20.0403

Skolegade, 8723 Løsning

Sti: F:\Sager\20\Sager\20-0403\J20.0403 - Skolegade,
 løsning\Landmåling-Situationsplaner
 Rev: Malene Jensen



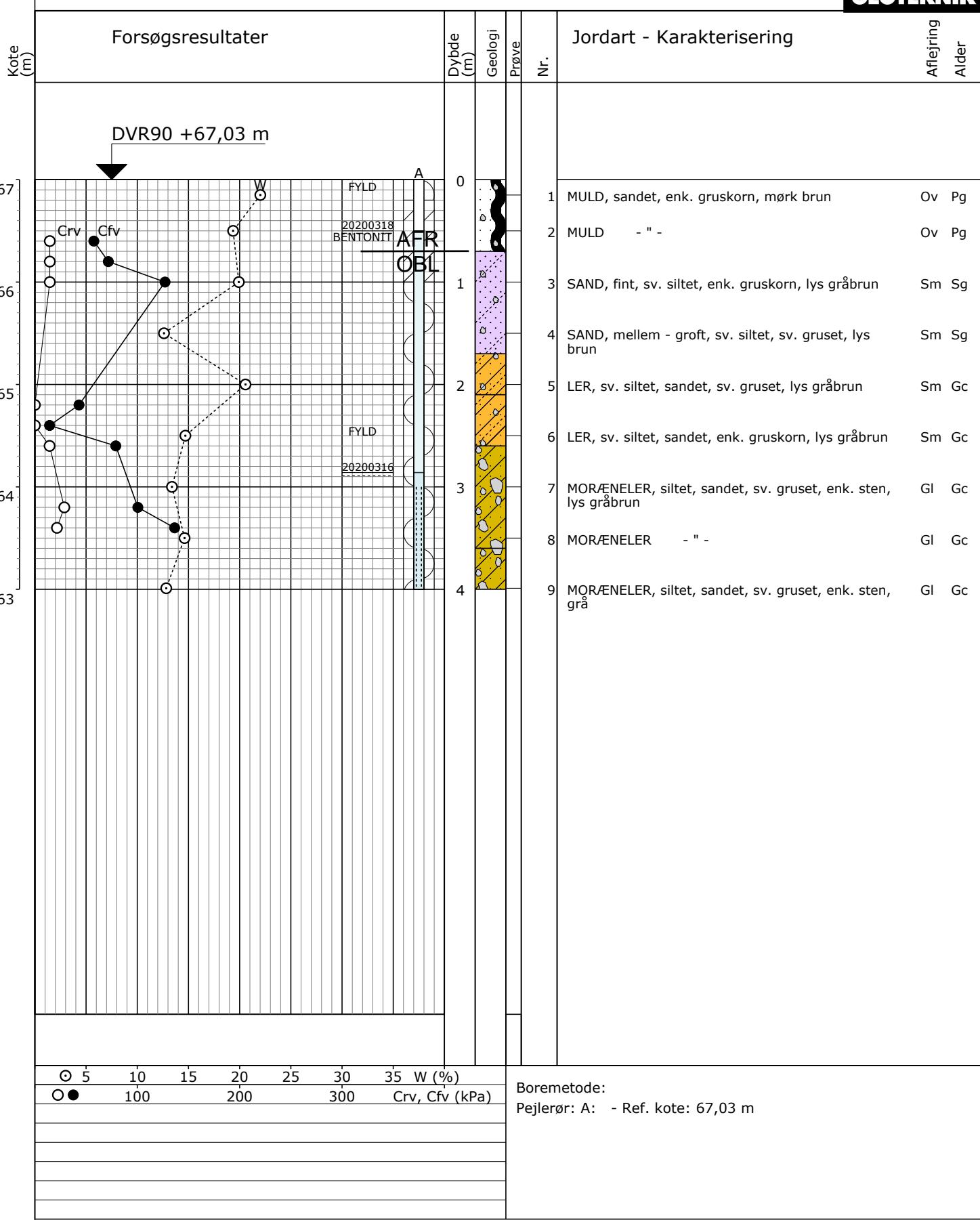
Bilag 1

Situationsplan

Franck Miljø & Geoteknik AS
 Tlf: 4733 3200
www.geoteknik.dk

Design: Jesper Ravn
 Kilde: Kart og ortofotos er data fra Styrelsen for Dataforsyning og
 Effektivisering (kortforsyningen.dk), samt GEUS (geus.dk)

Boreprofil



Sag: 20.0403

Skolegade, Løsning

Bedømt af: OLE

Dato: 2020.03.16 Boret af: AC-PB

Boring: B13A

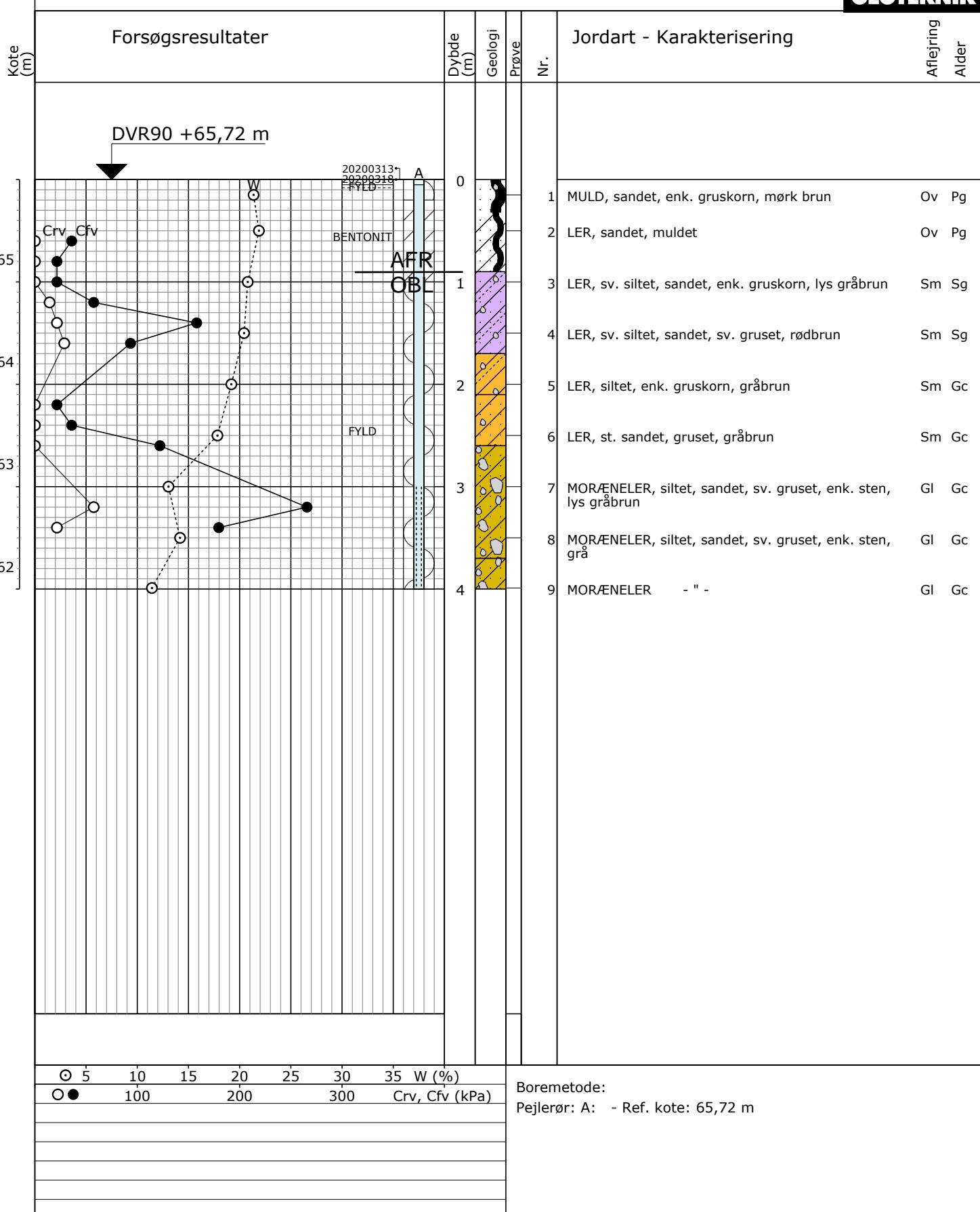
Udarb. af: SFA

Dato: 2020.03.24 Godkendt: SFA

Bilag: 2

S. 1/1

Boreprofil



Sag: 20.0403

Skolegade, Løsning

Bedømt af: OLE

Dato: 2020.03.13 Boret af: AC-PB

Boring: B13B

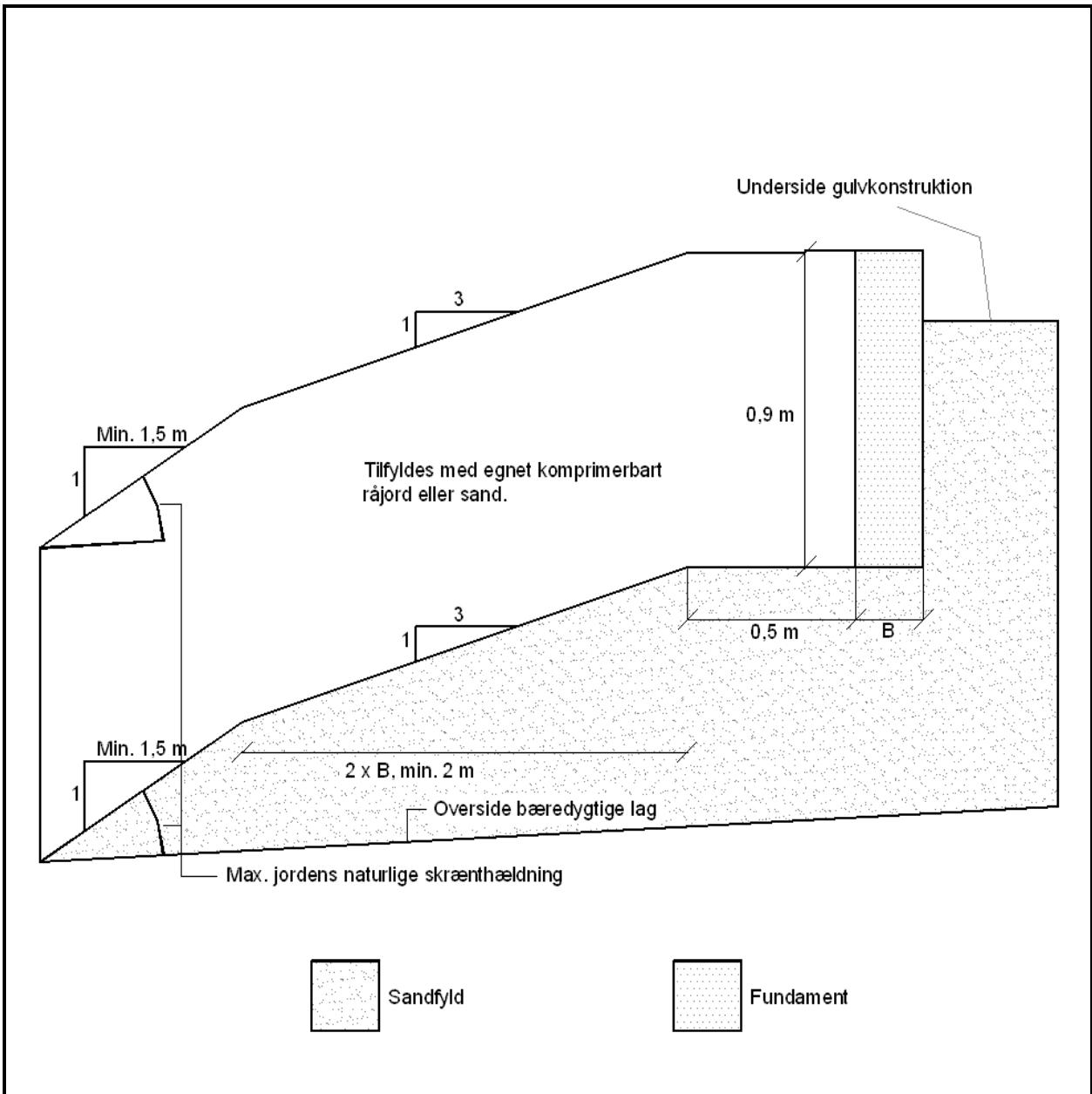
Udarb. af: SFA

Dato: 2020.03.24 Godkendt: SFA

Bilag: 2

S. 1/1

Fundering på sandpuude i frit profil



Sag: Skolegade, Løsning	Sagsnr.: J20.0403
Emne: Salg af parcelhusgrund	Bilag: 3
Jylland: Sandøvej 3, 8700 Horsens Tlf.: 47333200 Email: jyadm@geoteknik.dk	Sjælland: Industrivej 22, 3550 Slangerup Tlf.: 47333200 Email: sjadm@geoteknik.dk

Forsøgsresultater

Jordartssignatur		Situationsplan		Boreprofil	
	FYLD		MORÆNELER		Pumpeboring (BU)
	MULD		MORÆNESILT		Pejleboring (BW)
	MULDET		MORÆNESAND		Miljøboring (BE)
	MULDSTRIBER		KALK (KRIDT)		Prøvegravning (PG)
	MULDZONER		FLINT		Boring med prøvetagning (BS)
	LER		KLIPPE		Boring med prøver og vingeprøve (BG)
	SILT		GYTJE		CPT forsøg (C)
	SAND		SKALLER		Sondering, rammesonde (F)
	GRUS		TØRV		
	STEN		TØRVEDYND		
			PLANTERESTER		
I moræneaflejringer kan der forventes sten og blokke, der ikke ses i boringerne.					
		Pejlerør		Prøvegravninger	

Definitioner

Signatur	Emne	Fork.	Enhed	Beskrivelse	Geologiske forkortelser
	Vandindhold	W	[%]	Vand i % af tørstofvægt	Miljø
	Flydegrænse	WL	[%]	Vandindhold ved flydegrænsen	Alder
	Plasticitetsgrænser	WP	[%]	Vandindhold ved plasticitetsgrænse	Br Brakvand
	Plasticitetsgrænser	IP	[%]	IP = WL - WP	Fe Ferskvand
	Rumvægt	γ	[kN/m³]	Forholdet mellem totalvægt og totalvolumen	Fl Fly dejord
	Poretal	e		Forhold mellem porevolumen og kornvolumen	Gl Gletscher
	Glødetab	gl	[%]	Vægttab ved glødning i % af tørstofvægten	Ma Marin
	Reduceret Glødetab	glr	[%]	gl - ka	Ne Nedskyl
	Kalkindhold	ka	[%]	Vægt af CaCO3 i % af tørstofvægten	O Overjord
-/(+)/++	Kalkprøve	kp		Reaktion med saltsyre: - kf.: kalkfrit, (+) sv.khf.: svagt kalkholdigt, + khf.: kalkholdigt, ++ st. khf.: stærkt kalkholdigt	Sm Smeltevand
+++/+(+/-/-/+?)	Frost			++ Opfrysningssfarlige under alle betingelser + Opfrysningssproblemer, under korte frostperioder (+) Opfrysningssproblemer, under lange frostperioder - Ikke opfrysningssfarlig -- Absolut ingen opfrysningssfare ? Frostfare kan ikke bedømmes -?+? Frostfare er vanskelig at bedømme	Sk Skredjord
H1,H2,H3,H4,H5	Hærdningsgrader			H1: Uhærdnet, H2: Svagt hærdnet, H3: Hærdnet, H4: Stærkt hærdnet, H5: Meget stærkt hærdnet	Vi Vindaflejret
	Gradering			U<3: Sorteret, 3<U<6: Ringe graderet, 6<U<15: Graderet, U>15: Velgraderet	Vu Vulkansk
	Vingestyrke, intakt	cfv	[kN/m²]	Udrænet forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg i intakt jord	
	Vingestyrke, omrørt	crv	[kN/m²]	Udrænet forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg i omrørt jord	
	Sonderingsmodstand	RSP	N200	vr. Vinge afvist	
	- Belastet spidsbor	RRS	N200	vd. Forsøg med defekt vinge	
	- Svensk rammesonde	RLSD	N200	st. Forsøg påvirket af sten	
	- Let rammesonde			Antal halve omdrejninger pr. 200 mm nedsynkning	
	- SPT-prøve, lukket/åben	SPT	N300	Antal slag pr. 200 mm nedsynkning	
				Antal slag pr. 200 mm nedsynkning	
				Antal slag pr. 300 mm nedsynkning	