
RAPPORT

Krokstad Sykehjem

OPPDRAKSGIVER

Drammen kommune

EMNE

Datarapport – Geotekniske
grunnundersøkelser

DATO / REVISJON: 16. juni 2020 / 01

DOKUMENTKODE: 10216196-02-RIG-RAP-001



Multiconsult

Denne rapporten er utarbeidet av Multiconsult i egen regi eller på oppdrag fra kunde. Kundens rettigheter til rapporten er regulert i oppdragsavtalen. Tredjepart har ikke rett til å anvende rapporten eller deler av denne uten Multiconsults skriftlige samtykke.

Multiconsult har intet ansvar dersom rapporten eller deler av denne brukes til andre formål, på annen måte eller av andre enn det Multiconsult skriftlig har avtalt eller samtykket til. Deler av rapportens innhold er i tillegg beskyttet av opphavsrett. Kopiering, distribusjon, endring, bearbeidelse eller annen bruk av rapporten kan ikke skje uten avtale med Multiconsult eller eventuell annen opphavsrettshaver.

RAPPORT

OPPDRAG	Krokstad Sykehjem	DOKUMENTKODE	10216196-02-RIG-RAP-001
EMNE	Datarapport – Geotekniske grunnundersøkelser	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAGSGIVER	Drammen kommune	OPPDRAGSLEDER	Jeremy R. King
KONTAKTPERSON	Monika Pedersen	UTARBEIDET AV	Tomine Vikse
KOORDINATER	SONE: UTM32 ØST: 555520 NORD: 6625290	ANSVARLIG ENHET	10101020 Geoteknikk Bygg og Eiendom
GNR./BNR./SNR.	238 / 259 / 0 Drammen		

SAMMENDRAG

Multiconsult er engasjert av Drammen kommune til å utføre supplerende geotekniske grunnundersøkelser i forbindelse med bygging av Krokstad sykehjem.

Registrert dybde til antatt berg varierer mellom ca. 1,7 m og 15,1 m i borpunktene. Dybde til berg er minst i nordøst der berg ligger på kote +8,8 og dypest i sør der berg er på kote -0,8.

Utførte totalsonderinger antyder at løsmassene består av et lag med tørrskorpeleire, over leire. Stedvis er det et lag av friksjonsmateriale, muligens morene, over berg.

Laboratorieundersøkelser fra borpunkt 4 og 11 viser at løsmassene består av middels fast til bløt siltig leire over kvikkleire. Leira beskrives som middels plastisk og har et vanninnhold på 25-40 %. Det er funnet kvikkleire fra ca. kote +6.

Det er utført innblandingsforsøk med kalksement i 8 prøver fra borpunkt 11. 4 prøver fra dybde 5,5 m og 4 prøver i dybde 10,5 m. Målte gjennomsnittlige skjærfastheter varierte mellom 110 kPa og 311 kPa avhengig av dybde og tid.

Det er installert to poretrykksmålere i borpunkt 18, hhv. 6 m og 13,9 m dybde under terreng. Poretrykksavlesninger utført i mai 2020 viser at grunnvannstanden er registrert i dybde 3,0 m og 4,9 m under terreng. Dette betyr at det er et undertrykk langs berg.

REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV
01	16.06.2020	Oppdatert med resultater fra KS-forsøk	Tomine Vikse	Jeremy R. King	Jeremy R. King
00	13.05.2020	Utarbeidet, uten resultater fra KS-forsøk.	Tomine Vikse	Jeremy R. King	Jeremy R. King

INNHALDSFORTEGNELSE

1	Innledning	5
1.1	Formål og bakgrunn	5
1.2	Utførelse	5
1.3	Kvalitetssikring og standardkrav	5
1.4	Innhold og bruk av rapporten	5
2	Områdebeskrivelse	6
2.1	Området og topografi	6
3	Geotekniske grunnundersøkelser	7
3.1	Tidligere grunnundersøkelser	7
3.2	Utførte grunnundersøkelser	7
3.2.1	Feltundersøkelser	7
3.2.2	Laboratorieundersøkelser	8
4	Grunnforhold	9
4.1	Kvartærgeologisk kart	9
4.2	Eksisterende faresoner for kvikkleireskred	9
4.3	Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser	10
4.3.1	Generelt	10
4.3.2	Dybde til berg	10
4.3.3	Løsmasser	10
4.3.4	Poretrykk og grunnvann	10
4.3.5	Innblandingsforsøk med kalksement	11
5	Geoteknisk evaluering av resultatene	12
5.1	Avvik fra standard utførelsesmetoder	12
5.2	Viktige forutsetninger	12
5.3	Undersøkelses- og prøve kvalitet	12
5.4	Måling av poretrykk	12
5.5	Påvisning av bergnivå	12
6	Behov for supplerende grunnundersøkelser	13
7	Referanser	13

TEGNINGER

10216196-RIG-TEG	-000	Oversiktskart
	-001	Borplan
	-010 til -027	Totalsondering
	-200 til -201	Geotekniske data
	-350	Poretrykksregistrering

VEDLEGG

Vedlegg 1 – Resultater fra innblandingsforsøk

BILAG

1. Geoteknisk bilag – Feltundersøkelser
2. Geoteknisk bilag – Laboratorieundersøkelser
3. Geoteknisk bilag – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer

1 Innledning

Foreliggende rapport presenterer resultater fra utførte geotekniske grunnundersøkelser for Krokstad Sykehjem i Drammen kommune.

Revisjon 01 er oppdatert med resultater fra innblandingsforsøk med kalksement. Der det er gjort endringer i notatet er dette markert med vertikal strek i venstre marg.

1.1 Formål og bakgrunn

Drammen kommune skal bygge nytt sykehjem på Krokstad. Det er tidligere utført grunnundersøkelser i flere omganger på tomte ifm. tidligfase av prosjektet.

Formålet med supplerende geotekniske grunnundersøkelsene er for å få et mer detaljert bilde av grunnforholdene i område der sykehjemmet er bestemt etablert, innboring i berg, samt å utføre laboratorieforsøk med innblanding av kalksement.

1.2 Utførelse

Feltundersøkelsene ble utført av Multiconsult med hydraulisk borerigg av typen Geomachine 100 i mars og april 2020. Alle kotehøyder referer til NN 2000 og borpunktene er målt inn i koordinatsystem Euref 89 UTM 32 av Multiconsult.

Laboratorieundersøkelsene er utført ved Multiconsults geotekniske laboratorium i Oslo i uke 17 2020.

Boringens utførelse er generelt beskrevet i geoteknisk bilag 1, mens oversikt over metodestandarder for utførelse er gitt i geoteknisk bilag 3.

Metodikk/prosedyre for utførelse av laboratorieundersøkelsene er generelt beskrevet i geoteknisk bilag 2.

1.3 Kvalitetssikring og standardkrav

Oppdraget er kvalitetssikret i henhold til Multiconsults styringssystem. Systemet omfatter prosedyrer og beskrivelser som er dekkende for kvalitetsstandard NS-EN ISO 9001:2015 [1]. Feltundersøkelsene er utført iht. NS 8020-1:2016 [3] og tilgjengelige metodestandarder fra Norsk Geoteknisk Forening [6].

Laboratorieundersøkelsene er utført iht. NS 8000-serien og relevante ISO-standarder. Datarapporten er utarbeidet i henhold til NGF-melding nr. 2 [6] og krav i NS-EN-1997 (Eurokode 7) – Del 2 [2].

Oversikt over utvalgte metodestandarder er vist i geoteknisk bilag 3.

1.4 Innhold og bruk av rapporten

Geoteknisk datarapport presenterer resultater fra utførte geotekniske grunnundersøkelser i geotekniske termer og krever geoteknisk kompetanse for videre bruk i rådgivings- og prosjekteringssammenheng. Rapporten inneholder i så måte ingen vurderinger av byggbarhet, metoder eller tiltak, og vi anbefaler at det engasjeres geoteknisk kompetanse i det videre arbeidet med prosjektet.

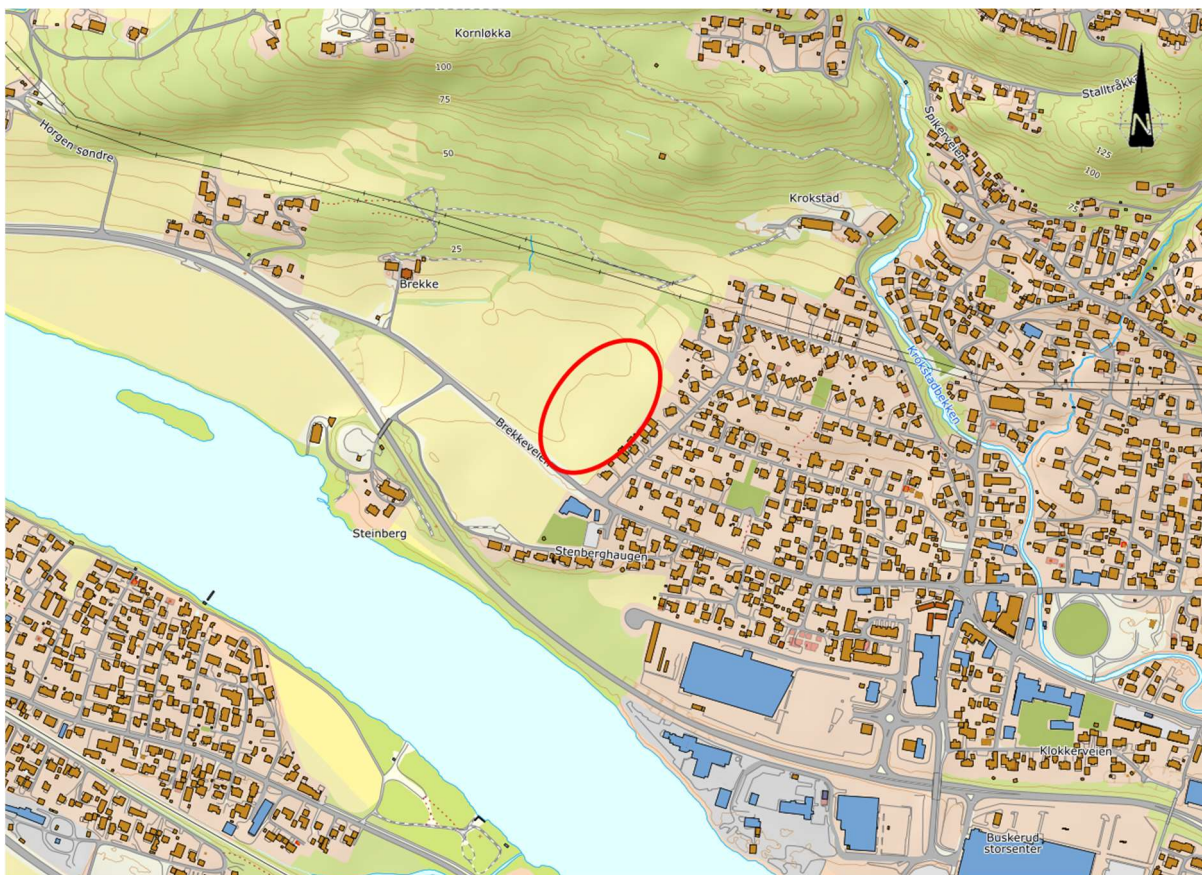
Geoteknisk datarapport omhandler ikke data eller vurderinger knyttet til tilstedeværelse av forurenset grunn i det undersøkte området. Det er utført miljøundersøkelser på tomten. Det henvises til miljøteknisk rapport 10216196-02-RIGm-RAP-001 for resultater fra utførte miljøundersøkelser.

2 Områdebeskrivelse

2.1 Området og topografi

Krokstad sykehjem skal bygges i Brekkeveien 2. Tomta består i dag av dyrket mark, og grenser til eksisterende bebyggelse i øst og Brekkeveien i sør. Figur 2-1 viser et kartutsnitt som viser plassering av tomta markert i rødt.

Den sentrale delen av tomta er en rygg i dagens terreng som starter i samme høyde som eksisterende bebyggelse i øst og heller vestover ned mot et annet jorde. Rundt denne ryggen ligger terrenget lavere, men stiger så igjen mot Brekkeveien i sør og mot dyrka mark og skogen i nord. Terrenget varierer mellom kote +8,9 og kote +14,3 i borpunktene.



Figur 2-1: Kartutsnitt med prosjektområdet markert i rødt [norgeskart.no]

3 Geotekniske grunnundersøkelser

3.1 Tidligere grunnundersøkelser

Det er tidligere utført grunnundersøkelser på tomta i flere omganger for å kartlegge utstrekning av kvikkleire og vurdere områdestabilitet. Tidligere utførte grunnundersøkelser for tomta er oppsummert i Tabell 3-1.

Tabell 3-1: Tidligere grunnundersøkelsesrapporter

Ref.	Rapportnummer	Utført av	År	Oppdragsgiver	Oppdragsnavn/ rapportnavn
[A]	6131655-01	Rambøll	2013	Nedre Eiker kommune (nå Drammen)	Krokstad sykehjem
[B]	918/1	GeoStrøm	2013	Nedre Eiker kommune (nå Drammen)	Grunnundersøkelse for planlagt bebyggelse i Brekkeveien 2

3.2 Utførte grunnundersøkelser

3.2.1 Feltundersøkelser

Utførte grunnundersøkelser omfatter:

- 18 stk. totalsonderinger
- 2 stk. prøveserier med 5 stk. poseprøver og 12 stk. prøvesylindere
- Installering og avlesning av 2 stk. hydrauliske piezometere

Borpunktens plassering er vist på borplan, se tegning -001. Totalsonderingene er vist på tegning-010 tom. -027. Installasjonsdata og resultater fra poretrykksmålere er vist på tegning -350.

Tabell 3-2: Koordinat-/høydesystem

Høydesystem	Koordinatsystem	Sone
NN 2000	Euref 89	UTM 32

Tabell 3-3: Utførte feltundersøkelser

Borpunkt	Koordinater			Metode	Boret dybde			Kommentar
	X	Y	Z		Løs- masse	Ant. Berg	Totalt	
	[m]	[m]	[m]		[m]	[m]	[m]	
1	6625344,6	555571,0	10,5	TOT	1,7	2,0	3,7	
2	6625325,5	555556,5	10,1	TOT	2,0	1,5	3,5	
3	6625305,7	555543,4	10,5	TOT	3,1	1,9	5,0	
4	6625284,1	555542,0	12,0	TOT, PR	7,3	2,0	9,2	
5	6625260,3	555535,8	14,2	TOT	11,7	2,0	13,6	
6	6625358,1	555551,6	9,7	TOT	1,9	2,0	3,8	
7	6625337,8	555535,9	9,5	TOT	2,1	2,0	4,1	
8	6625318,7	555523,0	11,1	TOT	4,3	2,0	6,3	
9	6625291,3	555521,0	12,5	TOT	7,2	1,9	9,0	

10	6625268,7	555513,1	14,1	TOT	11,2	1,8	13,0	
11	6625245,4	555507,2	13,5	TOT, PR	13,5	1,7	15,2	
12	6625370,5	555531,6	9,4	TOT	3,8	2,0	5,7	
13	6625352,7	555517,7	8,9	TOT	4,1	2,0	6,1	
14	6625332,3	555504,2	9,6	TOT	4,6	1,9	6,5	
15	6625297,0	555496,4	10,7	TOT	6,9	2,0	8,8	
16	6625272,8	555489,9	12,9	TOT	11,7	1,9	13,6	
17	6625252,0	555484,9	11,2	TOT	10,6	2,0	12,6	
18	6625232,1	555538,7	14,3	TOT, PZ	15,1	2,2	17,2	Piezometer er installert i to dybder, 6 og 13,9 m under terreng.
TOT = Totalsondering, PR = Prøveserie, PZ = poretrykksmåling								

3.2.2 Laboratorieundersøkelser

Prøvene er undersøkt i geoteknisk laboratorium med tanke på klassifisering og identifisering av jordartene, samt bestemmelse av prøvenes mekaniske egenskaper.

Ved undersøkelsen er prøvesylindrene klassifisert og beskrevet med måling av vanninnhold, tyngdetetthet, samt udrenert og omrørt skjærfasthet i massene. Poseprøvene er beskrevet og måling av vanninnhold er utført på poser.

Følgende laboratorieundersøkelser er utført:

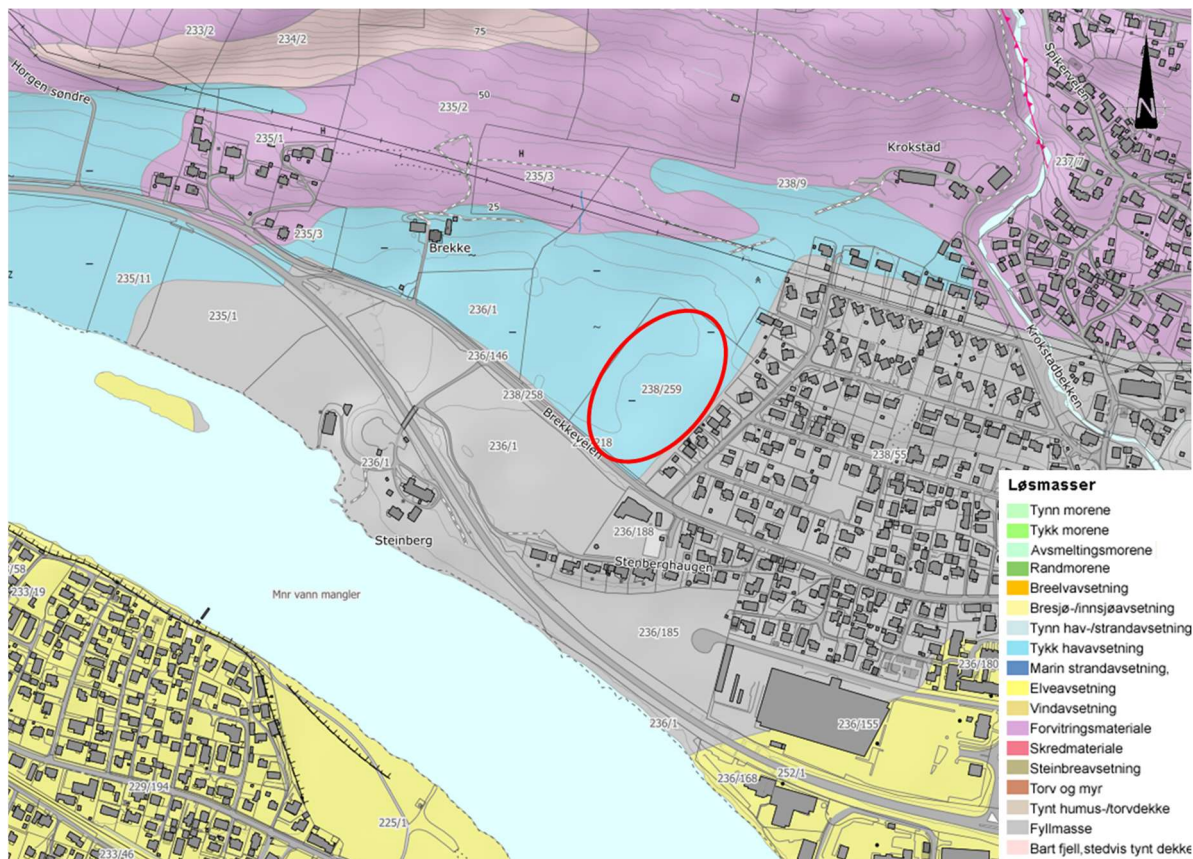
- Rutineundersøkelser av 12 stk. prøvesylindre
- Rutineundersøkelser av 5 stk. poseprøver
- Undersøkelse av vanninnhold i 4 stk. poseprøver
- 8 stk. innblandingsforsøk med kalksement

Resultatene fra rutineundersøkelser er presentert som geotekniske data på tegning -200 tom. -201. Resultatene fra innblandingsforsøkene med kalksement er presentert i vedlegg 1.

4 Grunnforhold

4.1 Kwartærgeologisk kart

Figur 4-1 viser et utsnitt av kvartærgeologisk kart for det aktuelle området. Kartet indikerer at løsmassene i området består av tykk havavsetning, med fyllmasser og forvitningsmateriale like i nærheten av tomta.



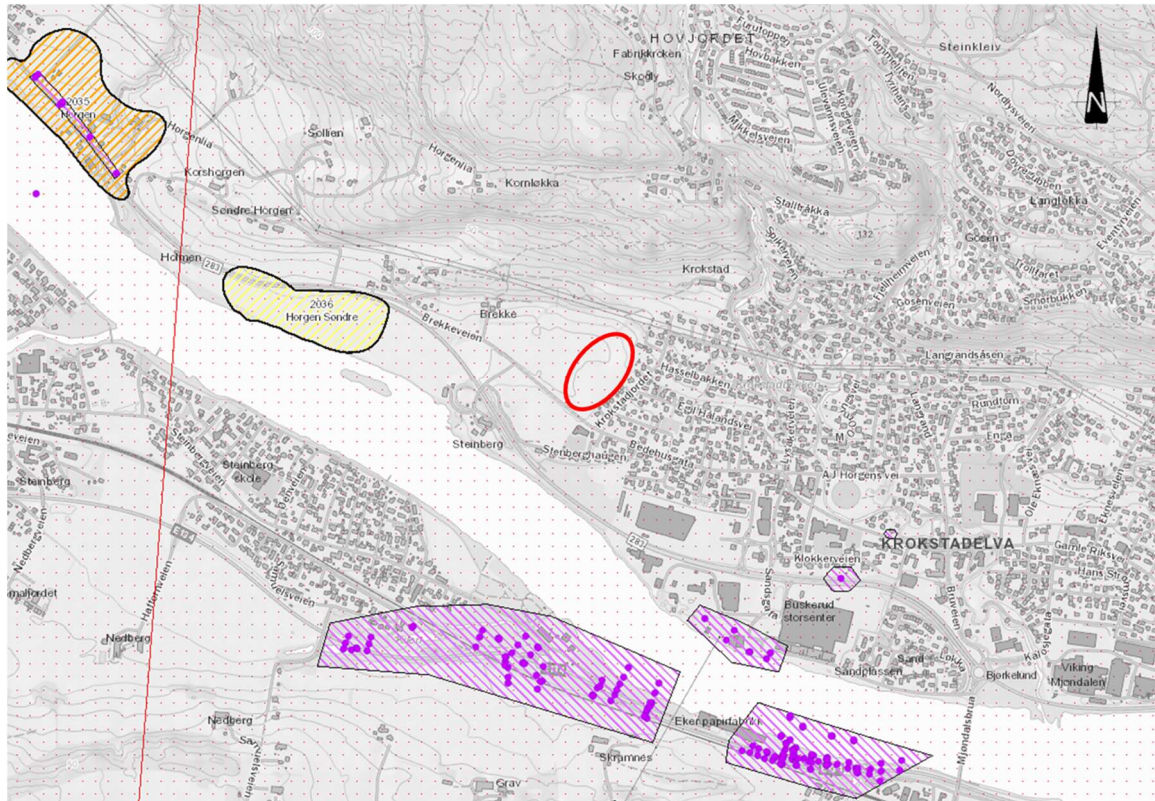
Figur 4-1: Kwartærgeologisk kart over området [5]

Det kvartærgeologiske kartgrunnlaget gir en visuell oversikt over landskapsformende prosesser over tid, samt løsmassenes overordnede fordeling. Utgangspunktet for disse oversiktskartene er i all hovedsak visuell overflatekartlegging, og kun i begrenset omfang fysiske undersøkelser. Kartene gir ingen informasjon om løsmassefordeling i dybden og kun begrenset informasjon om løsmassemekthet. For mer informasjon om kvartærgeologiske kart og anvendelse/kvalitet vises til www.ngu.no.

4.2 Eksisterende faresoner for kvikkleireskred

Figur 4-2 viser kartlagte faresoner for kvikkleire i området. Nærmeste registrerte kvikkleiresone er «2036 Horgen Søndre», ca. 600 m vest for prosjektområdet. Det er i tillegg flere områder Statens Vegvesen har registrert kvikkleire langs Krokstadelva, vist i lilla på figur.

Fra tidligere utførte grunnundersøkelser på tomten [A og B] er det registrert kvikkleire. Rambøll har utført en vurdering av områdestabilitet i tidligere fase, med en avgrensning av kvikkleira.



Figur 4-2: Kart som viser faresone for kvikkleire [7].

4.3 Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser

4.3.1 Generelt

Beskrivelse av usikkerhet og evaluering av resultatene fra grunnundersøkelsen er angitt i kap. 5.

4.3.2 Dybde til berg

Registrert dybde til antatt berg varierer mellom ca. 1,7 m og 15,1 m i borpunktene. Dybde til berg er minst i nordøst der berg ligger på kote +8,8 og dypest i sør der berg er på kote -0,8.

Bergoverflatens forløp mellom borpunktene vil kunne være svært variabel, og det kan finnes lokale forhøyninger eller forsenkninger i bergoverflaten som ikke er fanget opp av utførte undersøkelser.

4.3.3 Løsmasser

Utførte totalsonderinger antyder at løsmassene består av et lag med tørrskorpeleire, over leire. Stedvis er det et lag av friksjonsmateriale, muligens morene, over berg.

Laboratorieundersøkelser fra borpunkt 4 og 11 viser at løsmassene består av middels fast til bløt siltig leire over kvikkleire. Leira beskrives som middels plastisk og har et vanninnhold på 25-40 %. Det er funnet kvikkleire fra ca. kote +6.

Dette korresponderer bra med resultater fra tidligere undersøkelser.

4.3.4 Poretrykk og grunnvann

Det er installert to poretrykksmålere i borpunkt 18, hhv. 6 m og 13,9 m dybde under terreng. Poretrykksavlesninger utført i mai 2020 viser at grunnvannstanden er registrert i dybde 3,0 m og 4,9 m under terreng. Dette betyr at det er et undertrykk langs berg.

4.3.5 Innblandingsforsøk med kalksement

Det er utført innblandingsforsøk med kalksement i 8 prøver fra borpunkt 11. 4 prøver fra dybde 5,5 m og 4 prøver i dybde 10,5 m. Forsøkene er utført med Multicem med innblandingsmengde 100 kg/m³ og det er benyttet 50% CKD og 50% sement. Prøvene er testet med enaksjelt trykkforsøk etter 7 og 28 døgn. Resultatene fra innblandingsforsøkene er presentert i vedlegg 1, og er oppsummert i Tabell 4-1.

Tabell 4-1 Resultater fra innblandingsforsøk med kalksement

Dybde	Antall døgn	Gjennomsnittlig s_u
[m]		[kPa]
5,5	7	110,3
5,5	28	164,6
10,5	7	202,5
10,5	28	311,1

5 Geoteknisk evaluering av resultatene

5.1 Avvik fra standard utførelsesmetoder

Feilregistrering av spyletrykk under enkelte av totalsonderingene er manuelt korrigert på vedlagt opptegning.

5.2 Viktige forutsetninger

Det gjøres oppmerksom på at grunnundersøkelsene kun avdekker lokale forhold i de respektive utførte borpunktene. Dette benyttes videre til å gi en generell beskrivelse av grunnforholdene i området. Grunnforholdene mellom borpunktene kan variere mer enn det som eventuelt kan interpoleres fra utførte grunnundersøkelser. Utførte sonderinger bør sees sammen med tidligere utførte undersøkelser.

5.3 Undersøkelses- og prøve kvalitet

De fleste enaksialforsøkene har en bruddindikasjon ved aksialtøyninger over 5% og anses som dårlige prøver med grad av prøveforstyrrelse.

Prøvesylindern fra borhull 4, dybde 6-7 m var synlig forstyrret i topp. Sylindern fra 9,0-9,8 m dybde i borpunkt 11 var tom.

5.4 Måling av poretrykk

Grunnvannstand og poretrykksfordeling må påregnes å variere med terreng, nedbørsforhold og årstider. Vi anbefaler å følge med på variasjonen i en lengre periode i forkant av byggefase.

5.5 Påvisning av bergnivå

Spesielt for påvisning av overgang til antatt berg ved totalsondering anmerkes følgende:

1. Påvisning av overgang til antatt berg foregår normalt sett ved at det kontrollbores 2-3 m ned i antatt berg. Slik påvisning kan være utfordrende i tilfeller med fast morene over berg. Dette på grunn av at sonderingsresultatet (responsen) fra fast morenemateriale i noen tilfeller er vanskelig å skille fra respons i berg.
2. I områder med dårlig bergkvalitet i overgangssonen mellom løsmasser og berg er det ofte meget vanskelig å skille ut berghorisonten, spesielt i overgangen mellom faste løsmasser (f.eks. morene) og berg. Som utgangspunkt settes alltid antatt bergnivå til tolket øvre berghorisont, uavhengig av kvaliteten til berget. Antatt sone med dårlig bergkvalitet er evt. beskrevet i tekst i rapporten og/eller angitt på sonderingsutskrifter.
3. I tilfeller der det kan være blokk i grunnen med størrelse over 2-3 m i tverrmål, vil det også være en mulighet for at det som antas som bergnivå i virkeligheten er blokk dersom kontrollboringen avsluttes etter 2-3 m boring i blokk.

I nevnte tilfeller kan virkelig bergnivå/berghorisont avvike vesentlig fra antatte nivåer tolket fra undersøkelsene. Angitte kotenivåer for antatt bergoverflate må derfor benyttes med forsiktighet.

6 Behov for supplerende grunnundersøkelser

Iht. NS-EN-1997-2 skal grunnundersøkelser normalt utføres i minst to omganger;

- Forundersøkelser (typisk skisse-/forprosjekt)
- Prosjekteringsundersøkelser (typisk detaljprosjekt)

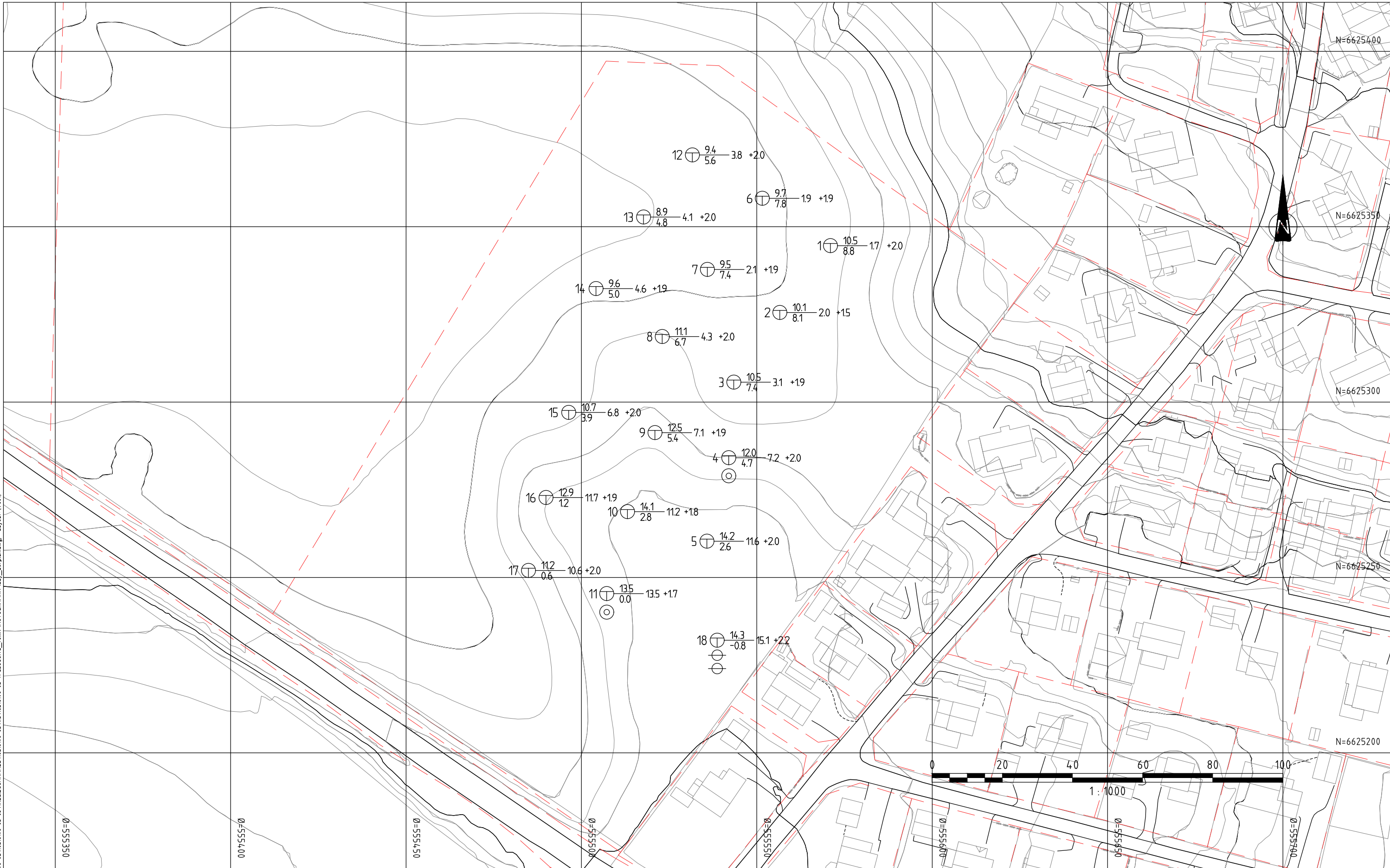
Det er geoteknisk prosjekterende som er ansvarlig for å bedømme nødvendig omfang for geotekniske grunnundersøkelser for aktuelt prosjekt og relevante problemstillinger. Tilsvarende er det også geoteknisk prosjekterende som må vurdere om det er behov for supplerende grunnundersøkelser, utover de undersøkelsene som er presentert i foreliggende rapport.

7 Referanser

- [1] Standard Norge, «Systemer for kvalitetsstyring. Krav (ISO 9001:2015)», Standard Norge, Norsk standard (Eurokode) NS-EN ISO 9001:2015.
- [2] Standard Norge, «Eurokode 7: Geoteknisk prosjektering. Del 2: Regler basert på grunnundersøkelser og laboratorieprøver (NS-EN 1997-2:2007)», Standard Norge, Norsk standard (Eurokode) NS-EN 1997-2:2007/AC:2010+NA:2008, September 2010
- [3] Standard Norge, «Kvalifikasjonskrav til utførende av grunnundersøkelser – Del 1: Geotekniske feltundersøkelser (NS 8020-1:2016)», Standard Norge, Norsk standard NS 8020-1:2016, Juni 2016
- [4] Statens vegvesen, Vegdirektoratet, «Geoteknikk i vegbygging (Håndbok V220)», Vegdirektoratet, Oslo, Veiledning, 2018.
- [5] NGU, «Løsmasser - Nasjonal løsmassedatabase - kvartærgeologiske kart».
- [6] Norsk Geoteknisk Forening (NGF): NGF-Melding nr. 1-11.
- [7] Norges Vassdrags- og energidirektorat(NVE): atlas.nve.no



\\ms2-nasuni-02\Drømme\Oppdrag\10216196-02\10216196-02-03 ARBEIDSDOKR\A\0216196-02 RIG\10216196-02-11 GEGS\SITE_tomiv\AUT\GRAF\RT\Layout_borplan.dwg - Layout: (V001)



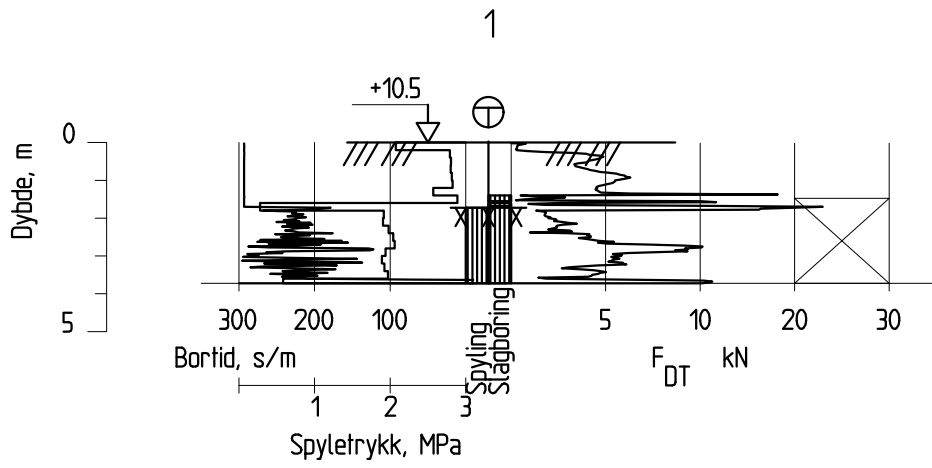
SYMBOLER

- Dreiesondering
- Enkel sondering
- ▽ Trykksondering
- ◆ Dreietrykksondering
- ⊕ Totalsondering
- ⊛ Fjellkontrollboring
- + Vingeboring
- ⊙ Prøveserie (PR)/ Naver (SK)
- Prøvegrop
- ⊖ Poretrykksmåling
- ▲ Fjell i dagen

Borhull nr. $\frac{\text{Terreng (bunn) kote}}{\text{Antatt fjelkkote}}$ Boret dybde + (boret i fjell)

DO	Ufærdig	13.05.2020	TOMIV	JRK	JRK
Rev.	Beskrivelse	Dato	Taget	Kontr.	Godkj.
			Fas	Format	A3
			Dato	13.05.2020	
			Format/Målestokk	1:1000	
Drammen kommune Krokstad Sykehjem					
Borplan					
Multiconsult		Status	Konstr./Taget	Kontrollert	Godkjent
www.multiconsult.no		Til rapport	TOMIV	JRK	JRK
10216196-02		Oppdrag	RIG-TEG-001		Rev.
RIG-TEG-001		00			

Koordinatsystem: UTM sone 32 basert på EUREF89/WGS84. Høydegrunnlag: NN2000.



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625344.60 Y 555570.99

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune

Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-010

Original format
A4

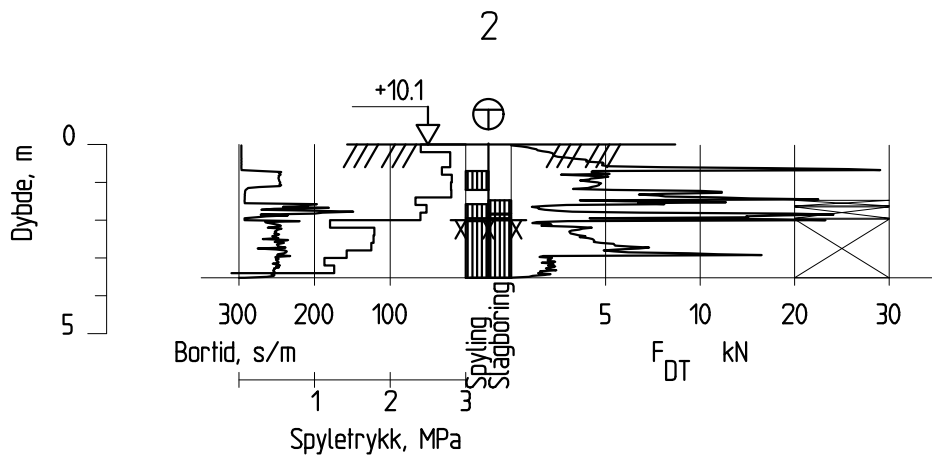
Godkjent
JRK

Rev.

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

00



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625325.54 Y 555556.55

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-011

Original format
A4

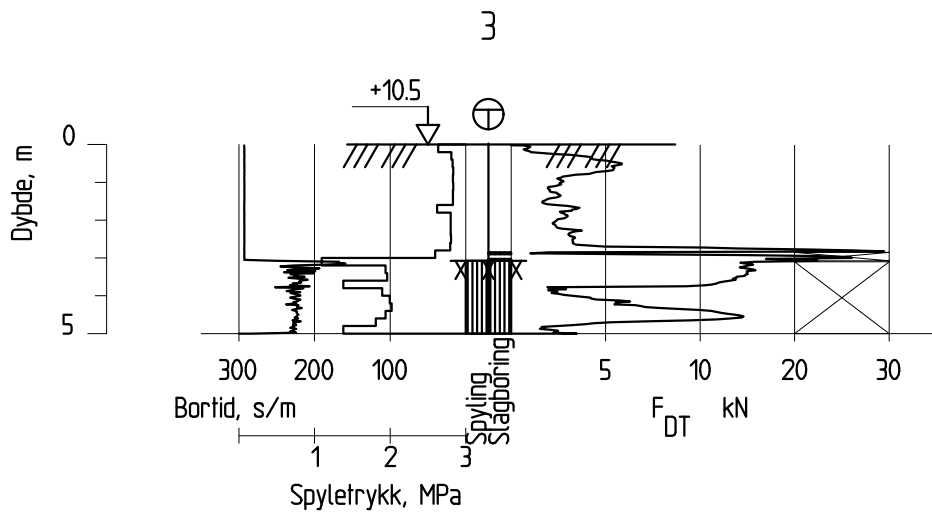
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625305.66 Y 555543.44

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-012

Original format
A4

Godkjent
JRK

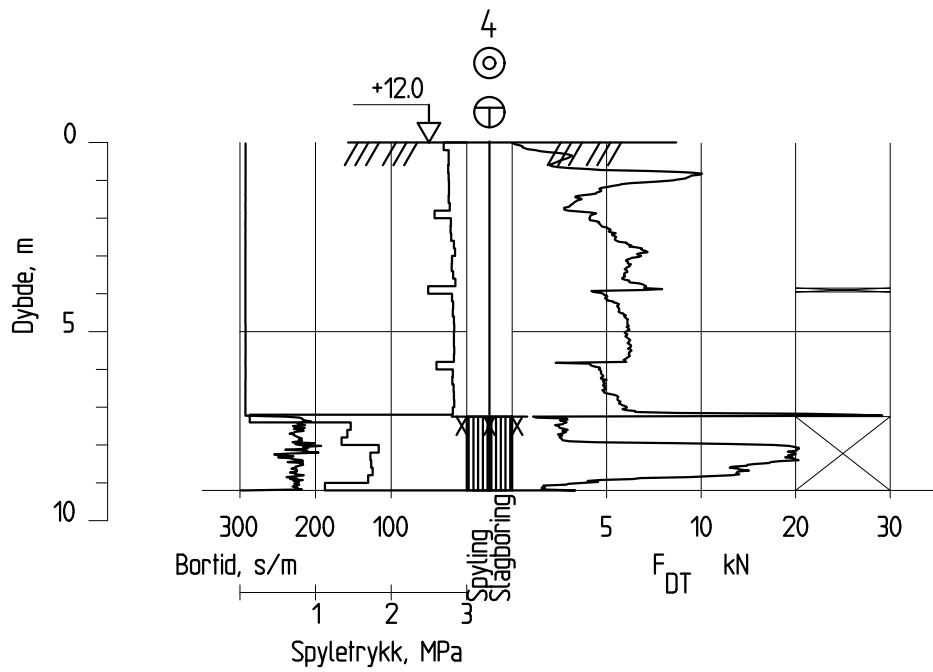
Målestokk

1:200

Dato
13.05.2020

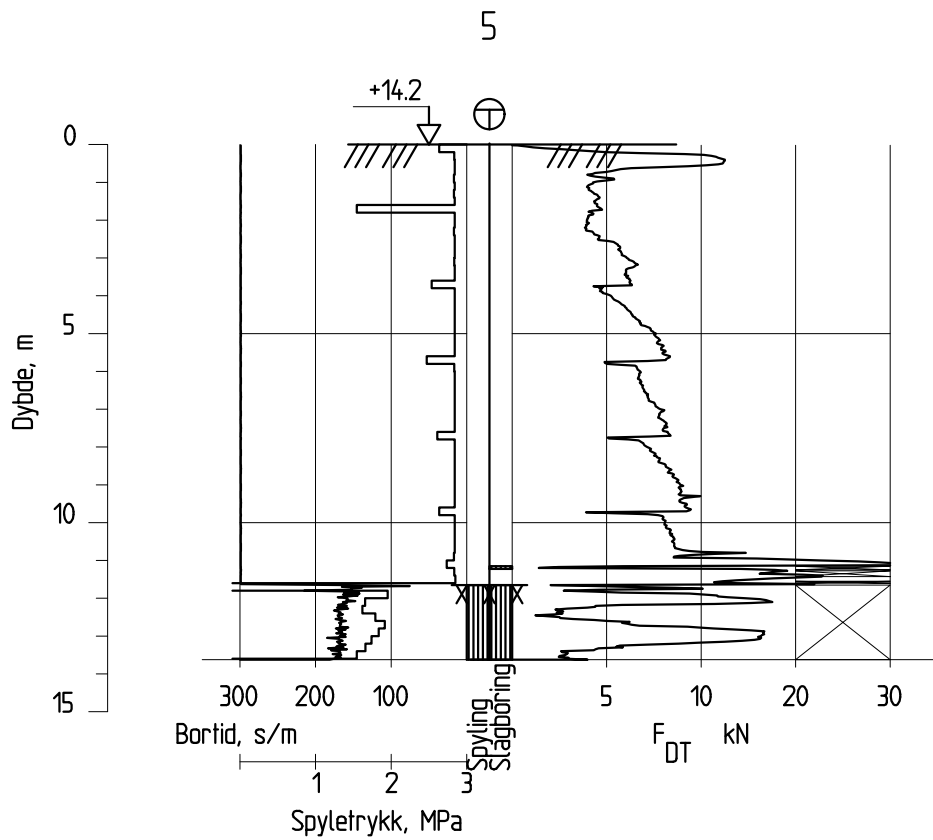
Rev.

00



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625284.10 Y 555541.98



Dato boret :30.03.2020

Posisjon: X 6625260.34 Y 555535.79

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-014

Original format
A4

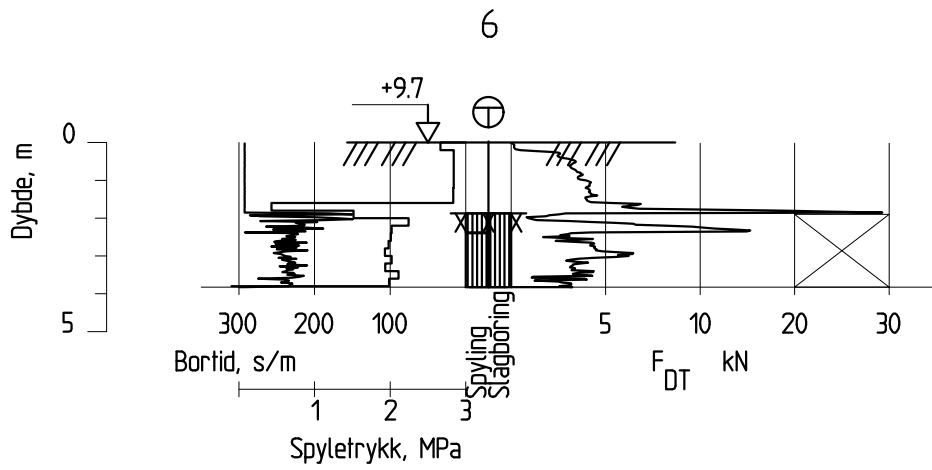
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

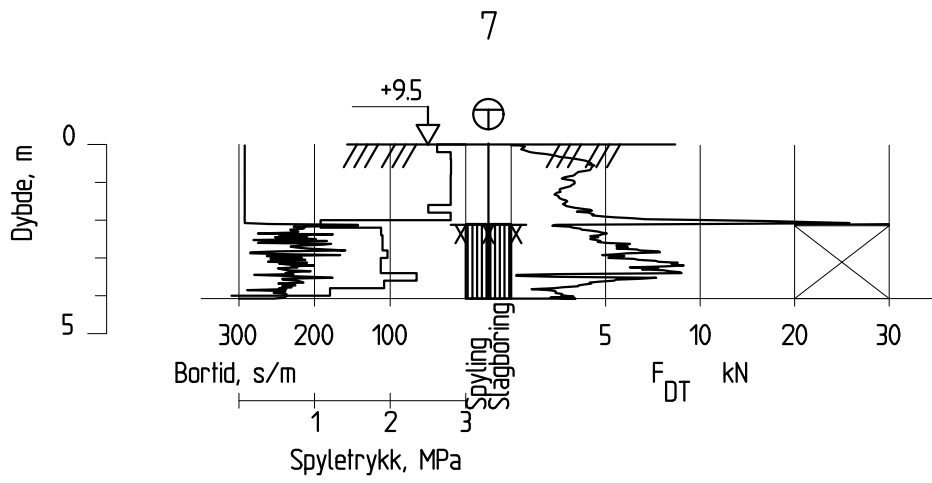
00



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625358.07 Y 55555156

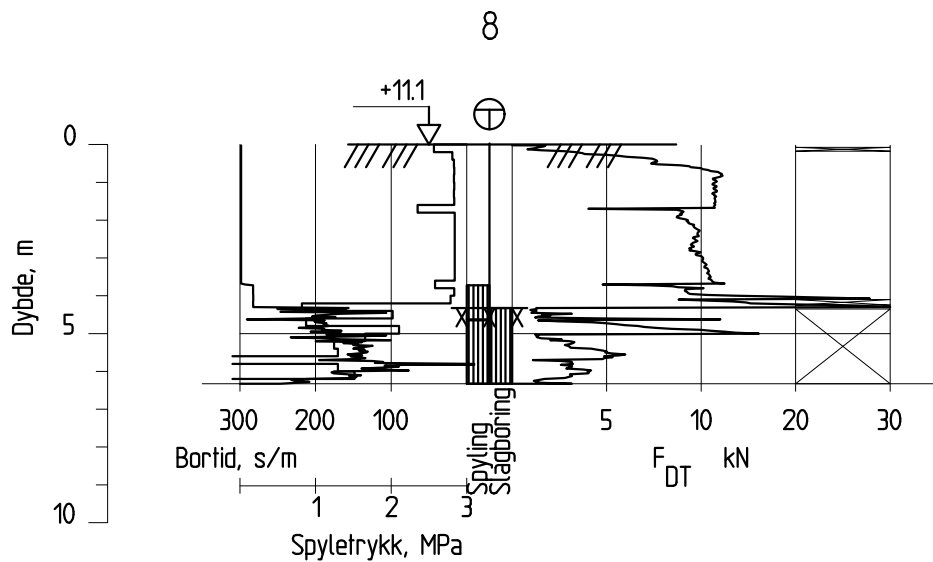
Multiconsult www.multiconsult.no	Drammen Kommune	Status	Fag	Original format	Dato
	Krokstad sykehjem Totalsondering	Til rapport	RIG	A4	13.05.2020
		Konstr./Tegnet TOMIV	Kontrollert JRK	Godkjent JRK	Målestokk 1:200
	Oppdragsnr. 10216196-02	Tegningsnr. RIG-TEG-015		Rev. 00	



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625337.79 Y 555535.88

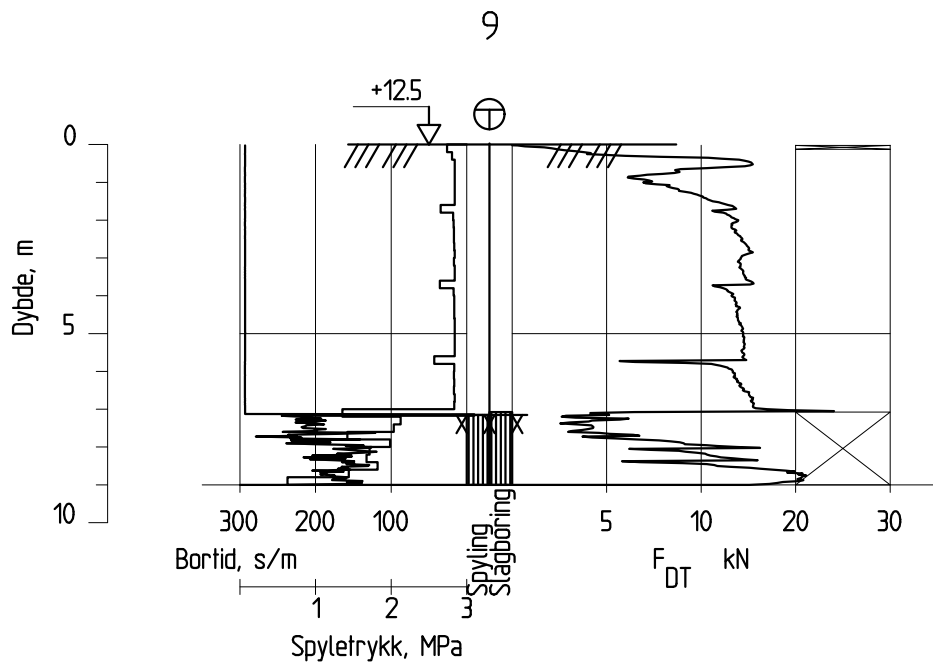
Multiconsult www.multiconsult.no	Drammen Kommune	Status	Til rapport	Fag	RIG	Original format	A4	Dato	13.05.2020
	Krokstad sykehjem Totalsondering	Konstr./Tegnet	TOMIV	Kontrollert	JRK	Godkjent	JRK	Målestokk	1:200
		Oppdragsnr.	10216196-02	Tegningsnr.	RIG-TEG-016	Rev.	00		



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625318.67 Y 555523.03

Multiconsult www.multiconsult.no	Drammen Kommune	Status	Til rapport	Fag	RIG	Original format	A4	Dato	13.05.2020
	Krokstad sykehjem Totalsondering	Konstr./Tegnet	TOMIV	Kontrollert	JRK	Godkjent	JRK	Målestokk	1:200
		Oppdragsnr.	10216196-02	Tegningsnr.	RIG-TEG-017	Rev.	00		



Dato boret :01.04.2020

Posisjon: X 6625291.29 Y 555520.96

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-018

Original format
A4

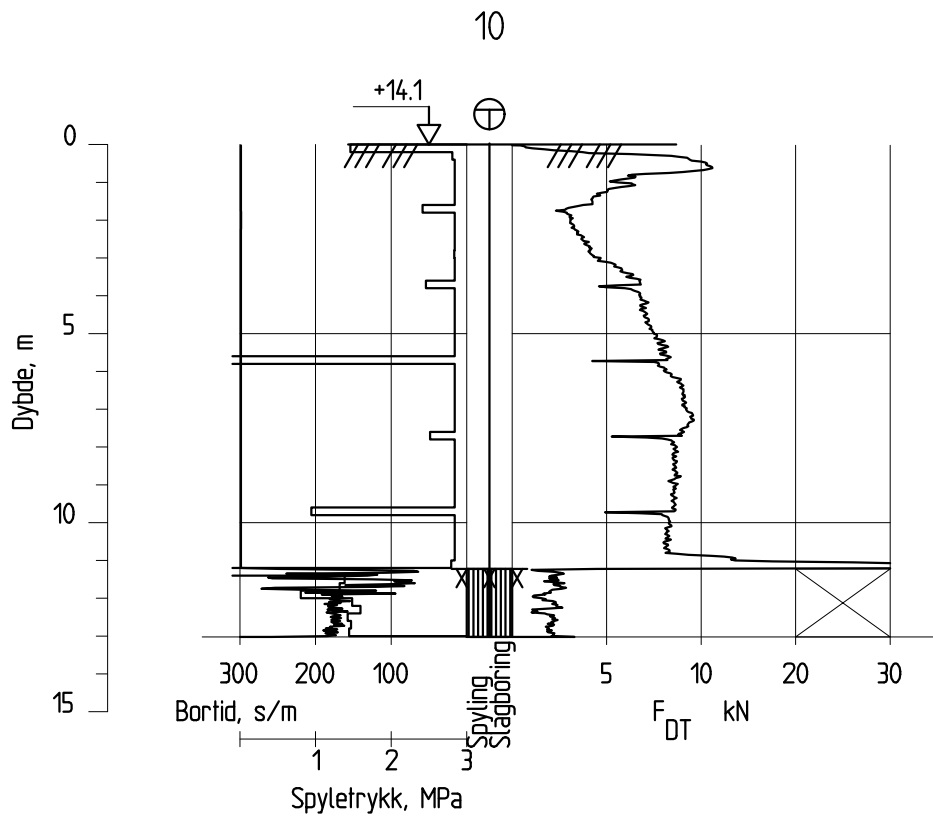
Godkjent
JRK

Rev.

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

00



Dato boret :30.03.2020

Posisjon: X 6625268.74 Y 555513.15

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-019

Original format
A4

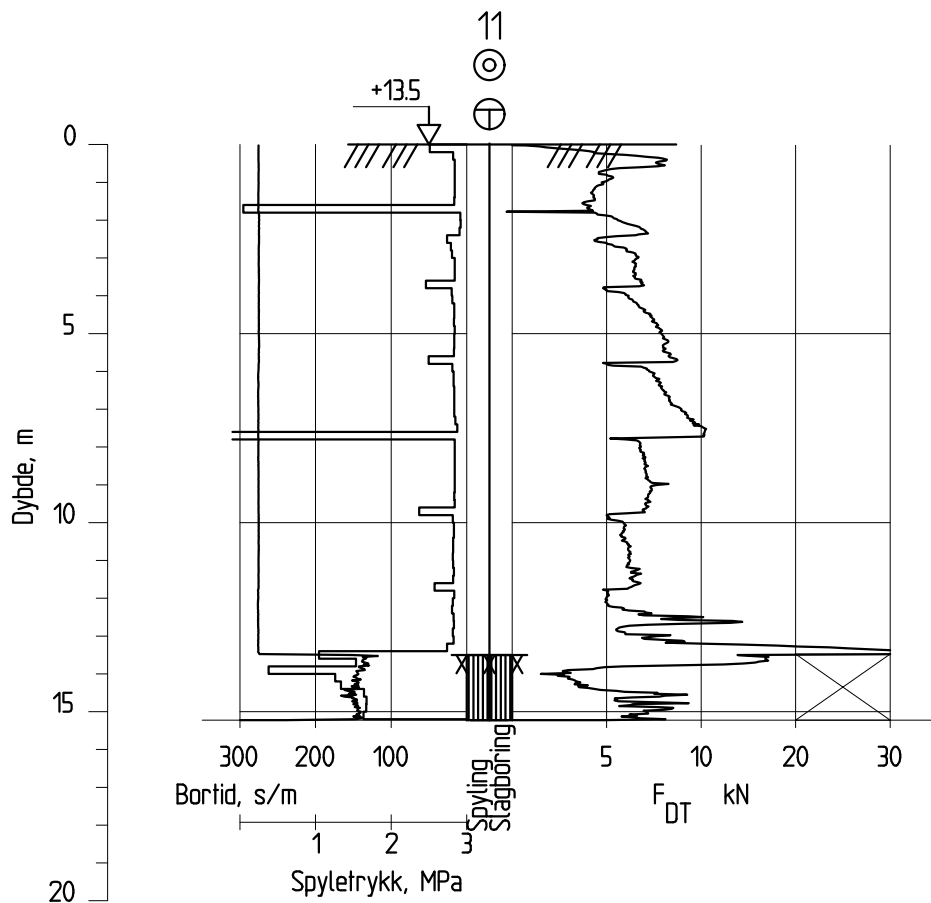
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :30.03.2020

Posisjon: X 6625245.37 Y 555507.22

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-020

Original format
A4

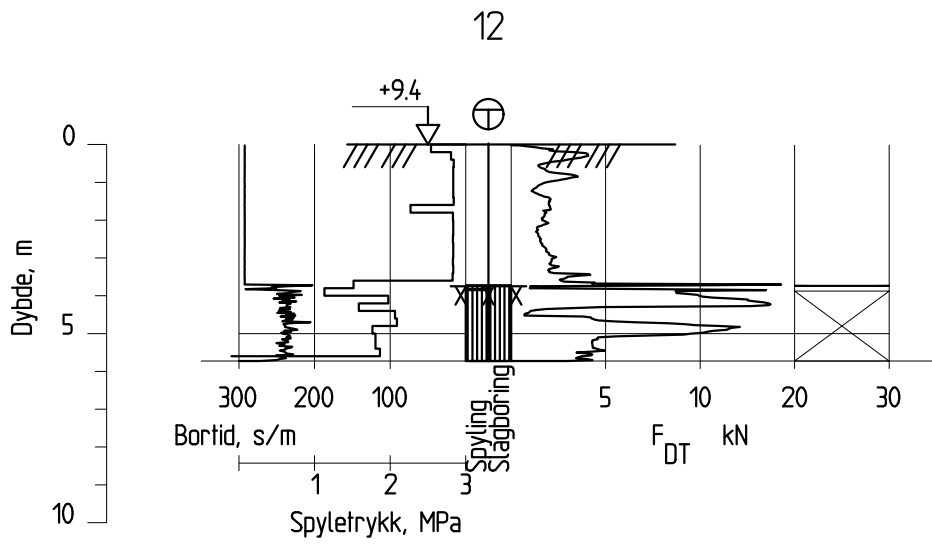
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :02.04.2020

Posisjon: X 6625370.46 Y 555531.60

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-021

Original format
A4

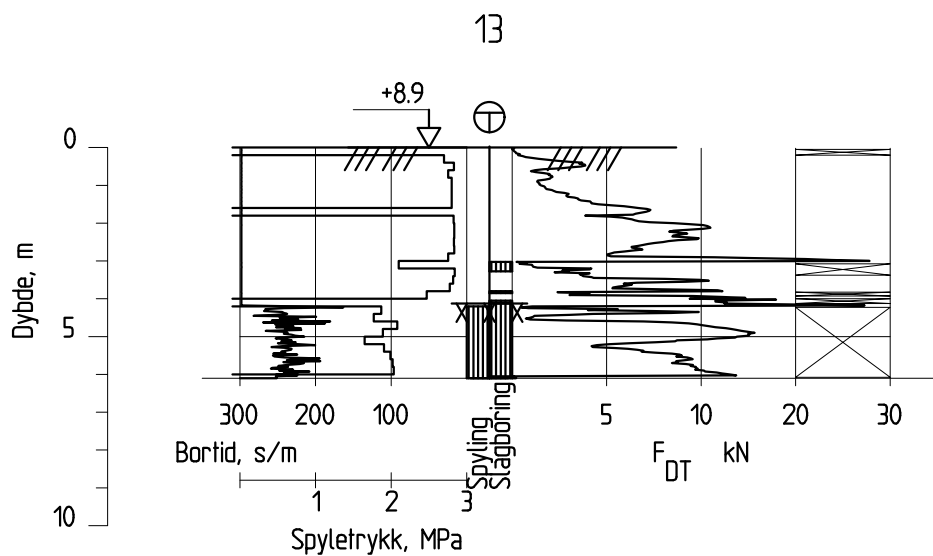
Godkjent
JRK

Rev.

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

00



Dato boret :02.04.2020

Posisjon: X 6625352.74 Y 555517.69

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune

Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-022

Original format
A4

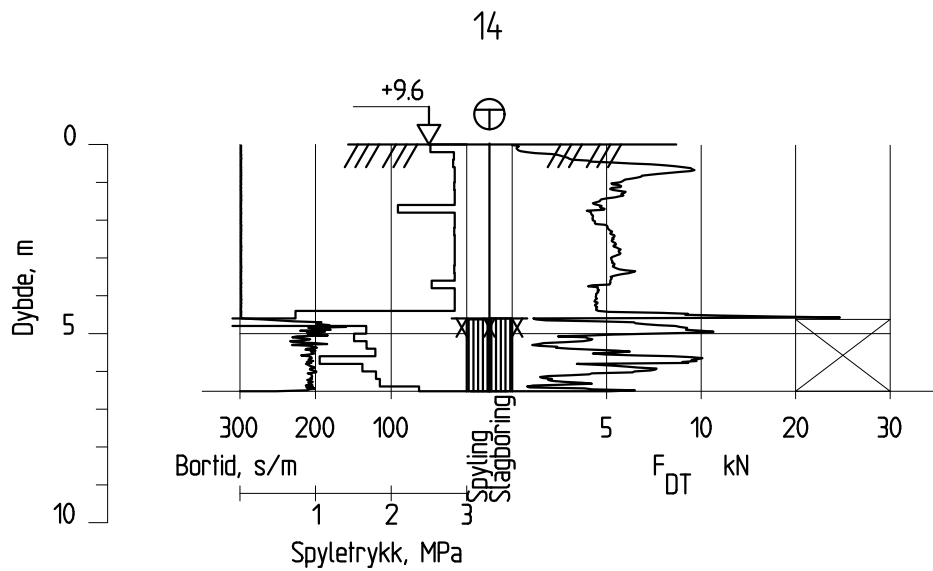
Godkjent
JRK

Rev.

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

00



Dato boret :31.03.2020

Posisjon: X 6625332.35 Y 555504.16

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-023

Original format
A4

Godkjent
JRK

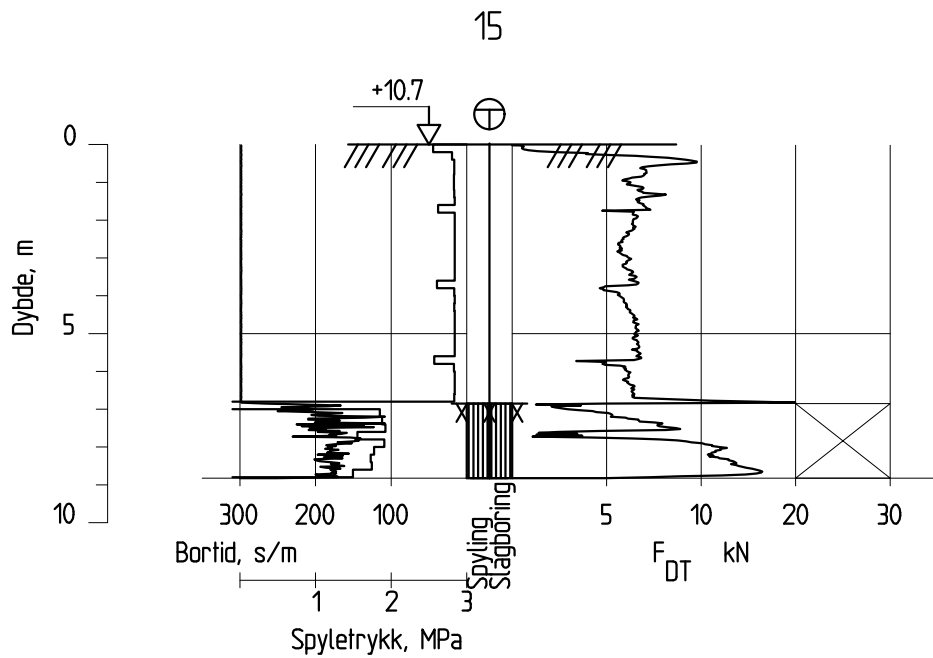
Målestokk

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :31.03.2020

Posisjon: X 6625297.04 Y 555496.35

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-024

Original format
A4

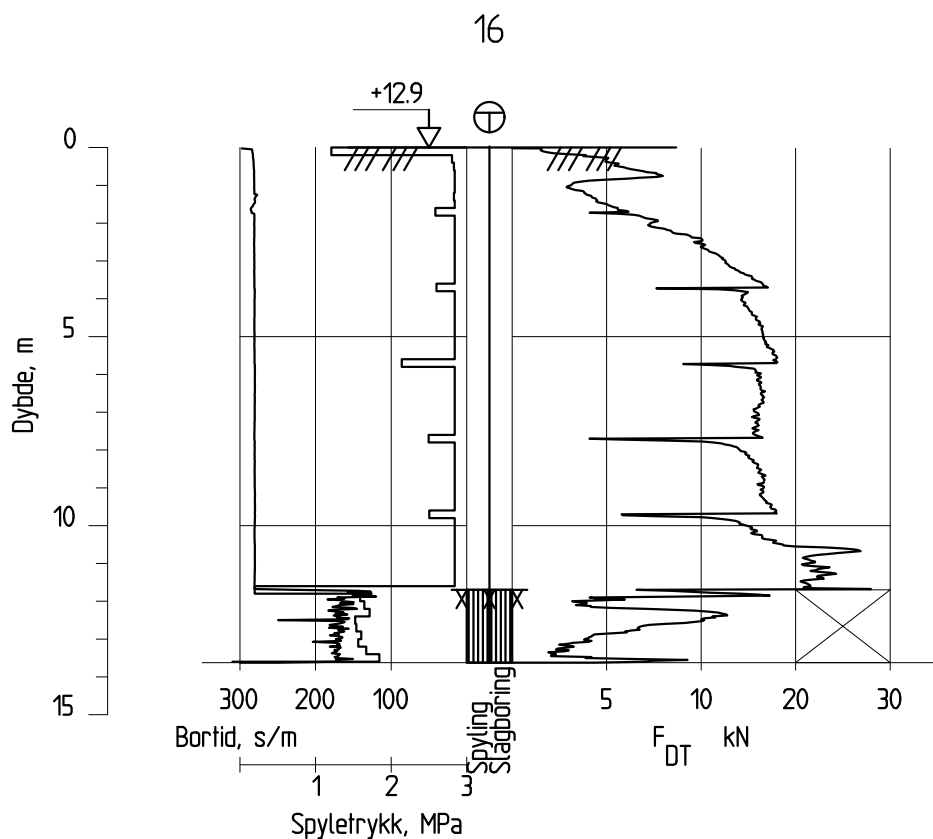
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :31.03.2020

Posisjon: X 6625272.75 Y 555489.91

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune

Krokstad sykehjem
Totalsondering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-025

Original format
A4

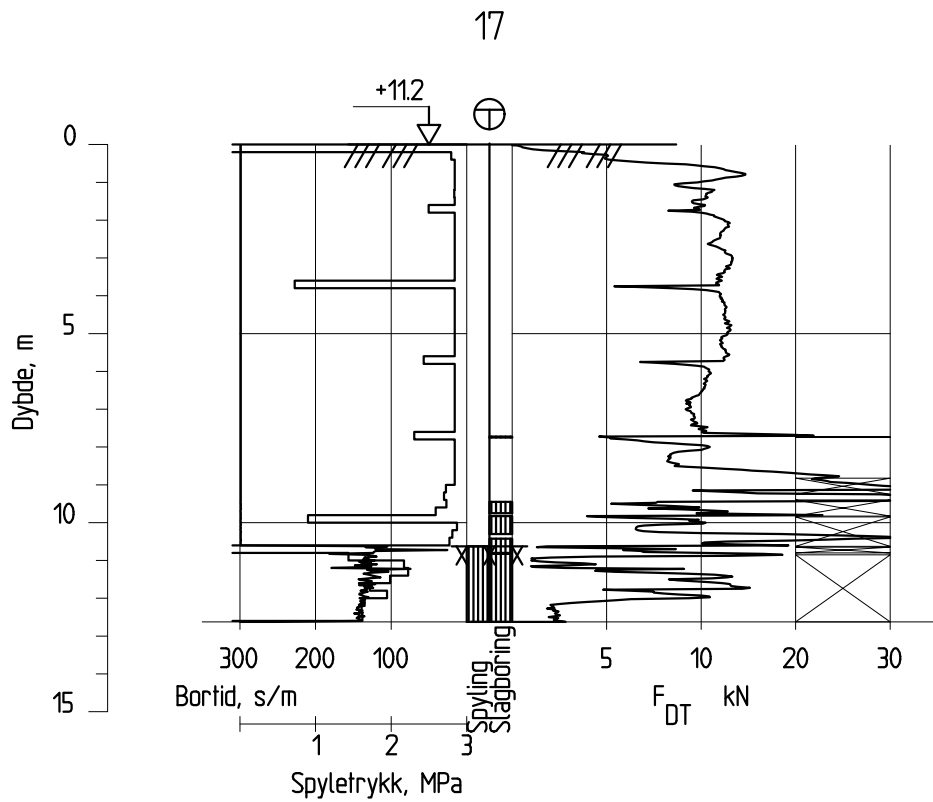
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :30.03.2020

Posisjon: X 6625252.00 Y 555484.90

Multiconsult
www.multiconsult.no

Drammen Kommune
Krokstad sykehjem
Totalsonering

Status
Til rapport

Konstr./Tegnet
TOMIV

Oppdragsnr.

10216196-02

Fag
RIG

Kontrollert
JRK

Tegningsnr.

RIG-TEG-026

Original format
A4

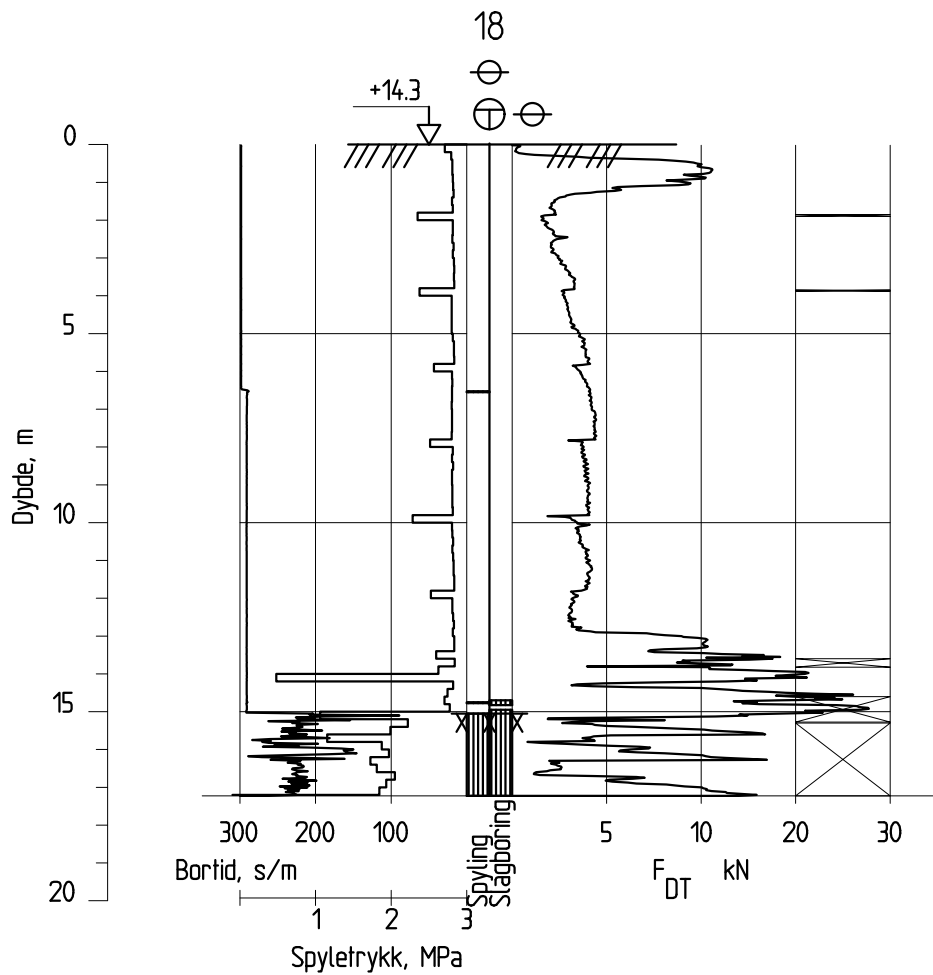
Godkjent
JRK

Dato
13.05.2020

Målestokk
1:200

Rev.

00



Dato boret :02.04.2020

Posisjon: X 6625232.11 Y 555538.70

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	ρ_s (g/cm ³)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
	SILT, leirig	spor av forvitring															
	LEIRE, siltig																
	LEIRE, siltig	spor av forvitring															
	LEIRE, siltig							1,89									7
	LEIRE, siltig							1,89									7
5	LEIRE, siltig																8
	LEIRE, siltig																13
	LEIRE, siltig							1,90									21
	LEIRE, siltig							1,94									21
	LEIRE, siltig overgang til KVIKKLEIRE, siltig, forstyrret i topp																16
10																	
15																	
20																	

Symboler:



Enaksialforsøk (strek angir aksjell tøyning (%) ved brudd)

○ Vanninnhold
 ┌─ Plastisitetsindeks, I_p

ISO 17892-6: 2017
 ▼ Omrørt konus
 ▽ Uomrørt konus

ρ = Densitet
 ρ_s = Korndensitet
 S_t = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk
 Ø = Ødometerforsøk
 K = Korngradering

Grunnvannstand: m
 Borbok: Digital

PRØVESERIE

Borhull: 4

Drammen Kommune

Krokstad Sykehjem

Dato: 2020-04-27

Multiconsult
 www.multiconsult.no

Konstr./Tegnet: METS

Oppdragsnummer: 10216196-02

Kontrollert: GEO

Tegningsnr.: RIG-TEG-200

Godkjent: JRK

Rev. nr.: 00

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	ρ_s (g/cm ³)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
	SILT, leirig	spor av forvitring															
	LEIRE, siltig	spor av forvitring															
	LEIRE, siltig	forvitret						1,90									5 8
	LEIRE, siltig	forvitret i topp						1,91									7 6
5	LEIRE, siltig							1,93									12 7
	LEIRE, siltig							1,90									13 6
	LEIRE, siltig							1,88									9 14
	LEIRE, siltig							1,91									23 28
	KVIKKLEIRE, siltig							1,93									64 60
10	KVIKKLEIRE, siltig	ett sandlag i topp						2,07									80 64
15																	
20																	

Symboler:



Enaksialforsøk (strek angir aksjell tøyning (%) ved brudd)

○ Vanninnhold
 — Plastisitetindeks, I_p

▼ ISO 17892-6: 2017
 ▼ Uomrørt konus

ρ = Densitet
 ρ_s = Korndensitet
 S_t = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk
 Ø = Ødometerforsøk
 K = Korngradering

Grunnvannstand: m
 Borrbok: Digital

PRØVESERIE

Borhull: 11

Drammen Kommune

Krokstad Sykehjem

Dato: 2020-04-27

Multiconsult
 www.multiconsult.no

Konstr./Tegnet: METS

Oppdragsnummer: 10216196-02

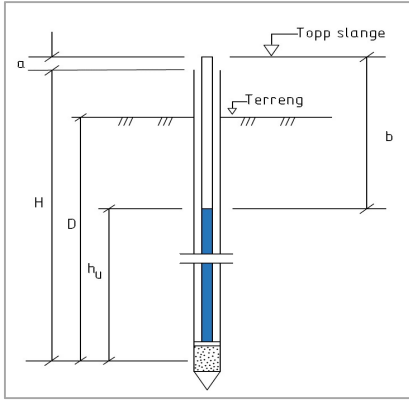
Kontrollert: GEO

Tegningsnr.: RIG-TEG-201

Godkjent: JRK

Rev. nr.: 00

Poretrykksmåler 1 (PZ 1) - dyp: 6,0 m
Poretrykksmåler 2 (PZ 2) - dyp: 13,9 m



Lokasjon og geometri

	Enhet	PZ 1	PZ 2	Anmerking
Koordinat NORD (X)	[m]	6625232	6625232	UTM 32
Koordinat ØST (Y)	[m]	555539	555539	
Terrengkote	[m]	14,3	14,3	
Topp slange over terreng	[m]	1,0	1,1	
Topp slange - topp rør (a)	[m]	0,0	0,0	
Topp slange kote	[m]	15,3	15,4	
Lengde rør + spiss (H)	[m]	7,0	15,0	
Dybde filterspiss under terreng (D)	[m]	6,0	13,9	
Filterspiss kote	[m]	8,3	0,4	

Avlesning/Logging

Dato registrert **Dybde fra topp slange (b) [m]** **Trykkehøyde hu [m]** **Trykkehøyde kote [m]** **Trykkehøyde trykk [kPa]** **Anmerking**

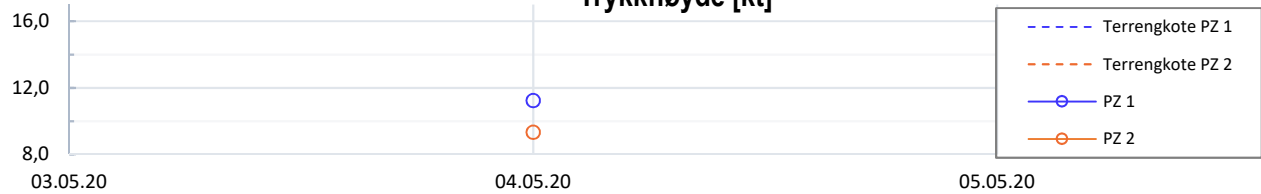
Poretrykksmåler 1: 6 m

04.05.2020	4,1	3,0	11,3	29,5	Nærmest Drammen, merket oransje

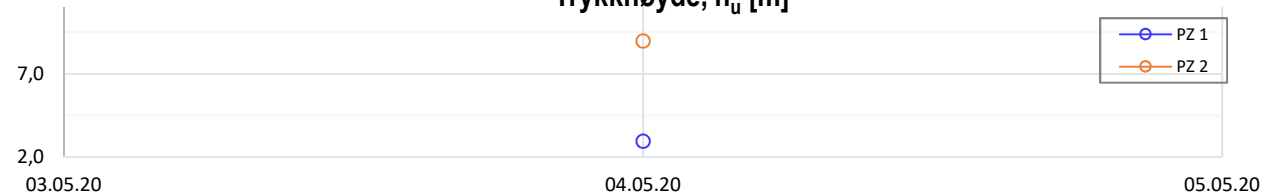
Poretrykksmåler 2: 14 m

04.05.2020	6,1	9,0	9,3	89,7	Nærmest Hokksund

Trykkehøyde [kt]



Trykkehøyde, h_u [m]




Trykkehøyde [kPa]






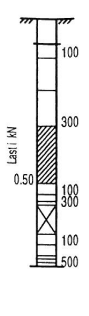
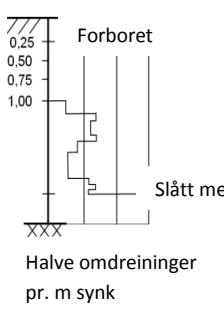
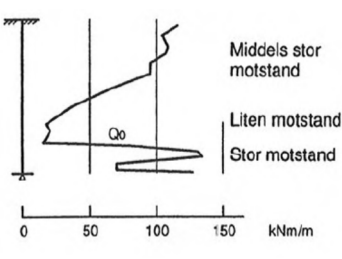
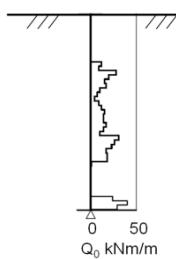
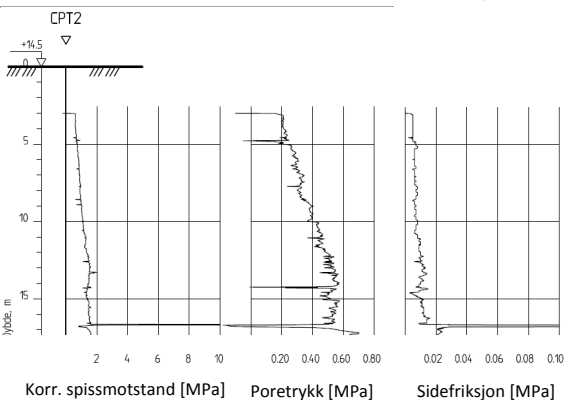
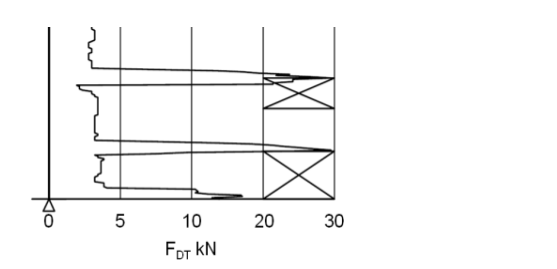
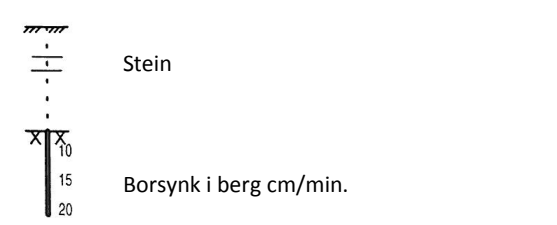
Type	Hydraulisk m/filter og plastslange, to dyp	Borpunkt	18	Id	PZ 18-1, PZ 18-2	Installert dato	14.04.2020	Borboke nr	Digital
Drammen Kommune Krokstad Sykehjem	Status	Til rapport	RIG	Prosjekt		Original format	A4	Dato	13.05.2020
	Konstr./regul.	TOMIV	Kontrollert	JRK	Godkjent	JRK		Revisjon	-
	Oppdragsnr	10216196-02	Legningsnr	RIG-TEG-350	Rev	00			

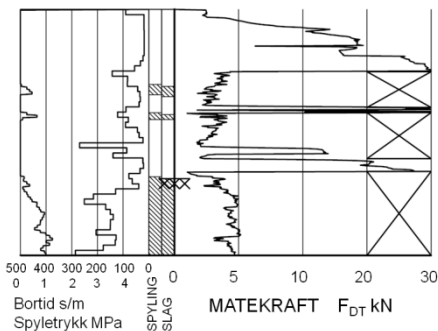
INNBLANDINGSFORSØK

 www.multiconsult.no			Oppdragsnummer: 10216196-02									
			Oppdragsnavn: Krokstad sykehjem									
			Prøveserie: 11									
			Dybde: 5,5 m									
			Innstøpt: 07.05.20									
			Multicem									
Dato testet	Antall døgn	Innblanding kg/m ³	CKD	Sement	Test nr.	Vekt (g)	Høyde (mm)	Romvekt kN/m ³	Arkivering GDS Enaks RIG-TEG-XXX.Y	Su avlest kN/m ²	Su snitt kN/m ²	Def. %
14.05.20	7	100	½	½	A	371,80	102,00	18,2	RIG-TEG-290.1	113,08	110,3	4,3
14.05.20	7	100	½	½	B	372,27	103,00	18,1	RIG-TEG-290.2	107,61		4,3
04.06.20	28	100	½	½	A	372,13	103,30	18,0	RIG-TEG-290.3	152,79	164,6	3,4
04.06.20	28	100	½	½	B	372,04	101,20	18,4	RIG-TEG-290.4	176,40		3,8

INNBLANDINGSFORSØK

 www.multiconsult.no			Oppdragsnummer:		10216196-02							
			Oppdragsnavn:		Krokstad sykehjem							
			Prøveserie:		11							
			Dybde:		10,5 m							
			Innstøpt:		07.05.20							
			Multicem									
Dato testet	Antall døgn	Innblanding kg/m ³	CKD	Sement	Test nr.	Vekt (g)	Høyde (mm)	Romvekt kN/m ³	Arkivering GDS Enaks RIG-TEG-XXX.Y	Su avlest kN/m ²	Su snitt kN/m ²	Def. %
14.05.20	7	100	½	½	A	402,50	103,00	19,6	RIG-TEG-291.1	193,36	<u>202,2</u>	5,1
14.05.20	7	100	½	½	B	402,77	103,00	19,6	RIG-TEG-291.2	211,09		5,4
04.06.20	28	100	½	½	A	404,76	104,46	19,4	RIG-TEG-291.3	289,9	<u>311,1</u>	5,0
04.06.20	28	100	½	½	B	401,77	102,98	19,5	RIG-TEG-291.4	332,2		5,1

 Avsluttet mot stein, blokk eller fast grunn  Avsluttet mot antatt berg	<p>Sonderinger utføres for å få en indikasjon på grunnens relative fasthet, lagdeling og dybder til antatt berg eller fast grunn. For utførelsesstandarder henvises det til «Geoteknisk bilag – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer».</p>
 Forboret Middels stor motstand Meget liten motstand Meget stor motstand Avsluttet uten å nå fast grunn eller berg  Forboret 0,25 0,50 0,75 1,00 Slått med slegge Halve omdreininger pr. m synk	<p>DREIESONDERING</p> <p>Utføres med skjøtbare $\phi 22$ mm borstenger med 200 mm vridd spiss. Boret dreies manuelt eller maskinelt ned i grunnen med inntil 1 kN (100 kg) vertikalbelastning på stengene. Hvis det ikke synker for denne lasten, dreies boret maskinelt eller manuelt. Antall $\frac{1}{2}$-omdreininger pr. 0,2 m synk registreres.</p> <p>Boremotstanden presenteres i diagram med vertikal dybdeskala og tverrstrek for hver 100 $\frac{1}{2}$-omdreininger. Skravur angir synk uten dreining, med påført vertikallast under synk angitt på venstre side. Kryss angir at borstengene er rammet ned i grunnen.</p>
 Middels stor motstand Liten motstand Stor motstand 0 50 100 150 kNm/m  Q ₀ kNm/m	<p>RAMSONDERING</p> <p>Boringen utføres med skjøtbare $\phi 32$ mm borstenger og spiss med normert geometri. Boret rammes med en rammeenergi på 0,38 kNm. Antall slag pr. 0,2 m synk registreres. Boremotstanden illustreres ved angivelse av rammemotstanden Q_0 pr. m nedramming.</p> <p>$Q_0 = \text{loddets tyngde} \cdot \text{fallhøyde/synk pr. slag (kNm/m)}$</p>
 CPT2 +18,5 5 10 15 Korr. spissmotstand [MPa] Poretrykk [MPa] Sidefriksjon [MPa]	<p>TRYKKSONDERING (CPT - CPTU)</p> <p>Utføres ved at en sylindrisk, instrumentert sonde med konisk spiss presses ned i grunnen med konstant penetrasjonshastighet 20 mm/s. Under nedpressingen måles kraften mot konisk spiss og friksjonshylse, slik at spissmotstand q_c og sidefriksjon f_s kan bestemmes (CPT). I tillegg kan poretrykket u måles like bak den koniske spissen (CPTU). Målingene utføres kontinuerlig for hver 0,02 m, og metoden gir derfor detaljert informasjon om grunnforholdene.</p> <p>Resultatene kan benyttes til å bestemme lagdeling, jordart, lagringsbetingelser og mekaniske egenskaper (skjærfasthet, deformasjons- og konsolideringsparametre).</p>
 F _{DT} kN	<p>DREIETRYKKSONDERING</p> <p>Utføres med glatte skjøtbare $\phi 36$ mm borstenger med en normert spiss med hardmetallsveis. Borstengene presses ned i grunnen med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min.</p> <p>Rotasjonshastigheten kan økes hvis nødvendig (markeres med kryss på høyre side). Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres automatisk under disse betingelsene, og gir grunnlag for å bedømme grunnforholdene.</p> <p>Metoden er spesielt hensiktsmessig ved påvisning av kvikkleire i grunnen, men den gir ikke sikker dybde til bergoverflaten.</p>
 Stein Borsynk i berg cm/min. 10 15 20	<p>BERGKONTROLLBORING</p> <p>Utføres med skjøtbare $\phi 45$ mm stenger og hardmetall borkrone med tilbakeslagsventil. Det benyttes tung slagborhammer og vannspyling med høyt trykk. Boring gjennom lag med ulike egenskaper, for eksempel grus og leire, kan registreres, likedan penetrasjon av blokker og større steiner. For verifisering av berginntrengning bores 3 m ned i berget, eventuelt med registrering av borsynk for sikker påvisning.</p>



TOTALSONDERING

Kombinerer metodene dreietrykksondring og bergkontrollboring. Det benyttes $\phi 45$ mm borstenger og $\phi 57$ mm stiftborkrone med tilbakeslagsventil. Under nedboring i bløte lag presses boret ned i bakken med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min. Når faste lag påtreffes økes først rotasjonshastigheten (markeres som kryss til høyre). Gir ikke dette synk av boret benyttes spyling og slag på borkronen.

Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres kontinuerlig og vises på diagrammets høyre side, mens markering av spyletrykk, slag og bortid vises til venstre.



Prøvemarkering



PRØVETAKING

Utføres for undersøkelse av jordlagenes geotekniske egenskaper i laboratoriet.

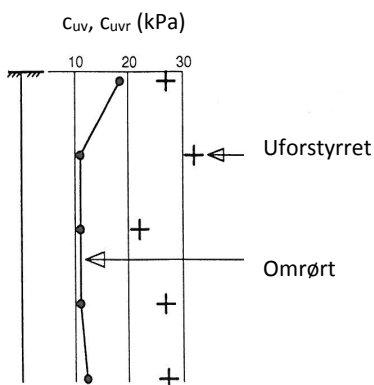
Maskinell naverboring (forstyrrede poseprøver):

Utføres med hul borstang påsveiset en metallspiral med fast stighøyde (auger). Med borrigg kan det bores til 5-20 m dybde, avhengig av jordart, lagringsfasthet og beliggenhet av grunnvannstanden. Med denne metoden kan det tas forstyrrede poseprøver ved å samle materialet mellom spiralskivene. Det er også mulig å benytte enklere håndholdt utstyr som for eksempel skovlprøvetaking.

Sylinder/blokkprøvetaking (Uforstyrrede prøver):

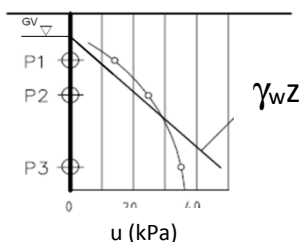
Vanligvis benyttes stempel-prøvetaking med innvendig stempel for opptak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde skjæres det ut en jordprøve som trekkes opp til overflaten, der den blir forseglet for transport til laboratoriet. Prøvediameteren kan variere mellom $\phi 54$ mm (vanligst) og $\phi 95$ mm. Det er også mulig å benytte andre typer prøvetakere, som for eksempel ramprøvetakere og blokkprøvetakere.

Prøvekvaliteten inndeles i Kvalitetsklasse 1-3, der 1 er høyeste kvalitet.



VINGEBORING

Utføres ved at et vingekorset med dimensjoner $b \times h = 55 \times 110$ mm eller 65×130 mm presses ned i grunnen til ønsket målenivå. Her blir vingekorset påført et økende dreiemoment til jorden rundt vingen når brudd. Det tilhørende dreiemomentet blir registrert. Dette utføres med jorden i uforstyrret ved første gangs brudd og omrørt tilstand etter 25 gjentatte omdreininger av vingekorset. Udrenert skjærfasthet C_{uv} og C_{ur} beregnes ut fra henholdsvis dreiemomentet ved brudd og etter omrøring. Fra dette kan også sensitiviteten $S_t = C_{uv}/C_{ur}$ bestemmes. Tolkede verdier må vanligvis korrigeres empirisk for opptredende effektivt overlagingstrykk i måledybden, samt for jordartens plastisitet.



PORETRYKSMÅLING

Målingene utføres med et standrør med filterspiss eller med hydraulisk (åpent)/elektrisk piezometer (poretrykksmåler). Filteret eller piezometerspissen påmontert piezometerrør presses ned i grunnen til ønsket dybde. Stabilt poretrykk registreres fra vannets stighøyde i røret, eller ved avlesning av en elektrisk trykkmåler i spissen. Valg av utstyr vurderes på bakgrunn av grunnforhold og hensikten med målingene.

Grunnvannstand observeres eller peiles direkte i borhullet.

Laboratorieundersøkelser utføres for sikker klassifisering og bestemmelse av mekaniske egenskaper. Forsøkene utføres på prøver som er tatt opp i felt. For utførelsesstandarder henvises det til «Geoteknisk bilag 3 – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer».

MINERALSKE JORDARTER

Ved prøveåpning klassifiseres og indentifiseres jordarten. Mineralske jordarter klassifiseres vanligvis på grunnlag av korngraderingen. Betegnelse og kornstørrelser for de enkelte fraksjonene er:

Fraksjon	Leire	Silt	Sand	Grus	Stein	Blokk
Kornstørrelse [mm]	<0,002	0,002-0,063	0,063-2	2-63	63-630	>630

En jordart kan inneholde en eller flere av fraksjonene over. Jordarten benevnes i henhold til korngraderingen med substantiv for den fraksjon som har dominerende betydning for jordartens egenskaper og adjektiv for medvirkende fraksjoner (for eksempel siltig sand). Leirinnholdet har størst betydning for benevnelse av jordarten. Morene er en usortert breavsetning som kan inneholde alle fraksjoner fra leir til blokk. Den største fraksjonen angis først i beskrivelsen etter egne benevningsregler, for eksempel grusig morene.

ORGANISKE JORDARTER

Organiske jordarter klassifiseres på grunnlag av jordartens opprinnelse og omdanningsgrad. De viktigste typer er:

Benevnelse	Beskrivelse
Torv	Myrplanter, mer eller mindre omdannet
<ul style="list-style-type: none"> Fibrig torv 	Fibrig med lett gjenkjennelig plantestruktur. Viser noe styrke
<ul style="list-style-type: none"> Delvis fibrig torv, mellomtorv 	Gjenkjennelig plantestruktur, ingen styrke i planterestene
<ul style="list-style-type: none"> Amorf torv, svarttorv 	Ingen synlig plantestruktur, svampig konsistens
Gytje og dy	Nedbrutt struktur av organisk materiale, kan inneholde mineralske bestanddeler
Humus	Planterester, levende organismer sammen med ikke-organisk innhold
Mold og matjord	Sterkt omdannet organisk materiale med løs struktur, utgjør vanligvis det ovre jordlaget

KORNFORDELINGSANALYSER

En kornfordelingsanalyse utføres ved våt eller tørr sikting av fraksjonene med diameter $d > 0,063$ mm. For mindre partikler bestemmes den ekvivalente korndiameteren ved slemmeanalyse og bruk av hydrometer. I slemmeanalysen slemmes materialet opp i vann og densiteten av suspensjonen måles ved bestemte tidsintervaller. Kornfordelingen kan da bestemmes fra Stokes lov om sedimentering av kuleformede partikler i vann. Det vil ofte være nødvendig med en kombinasjon av metodene.

VANNINNHOOLD

Vanninnholdet angir masse av vann i % av masse tørt (fast) stoff i massen og bestemmes fra tørking av en jordprøve ved 110°C i 24 timer.

KONSISTENSGRENSER

Konsistensgrensene (Atterbergs grenser) for en jordart angir vanninnholdsområdet der materialet er plastisk (formbart). Flytegrensen angir vanninnholdet der materialet går fra plastisk til flytende tilstand. Plastisitetsgrensen (utrullingsgrensen) angir vanninnholdet der materialet ikke lenger kan formes uten at det sprekker opp. Plastisitetsindeksen $I_p = w_f - w_p$ (%) angir det plastiske området for jordarten og benyttes til klassifisering av plastisiteten. Er det naturlige vanninnholdet høyere enn flytegrensen blir materialet flytende ved omrøring (vanlig for kvikkleire).

HUMUSINNHOOLD

Humusinnholdet kan bestemmes ved kolorimetri og bruk av natronlut (NaOH-forbindelse), glødning av jordprøve i varmeovn eller våt-oksidasjon med hydrogenperoksyd. Metoden angir innholdet av humufiserte organiske bestanddeler i en relativ skala.

DENSITET, TYNGDETETHET, PORETALL OG PORØSITET

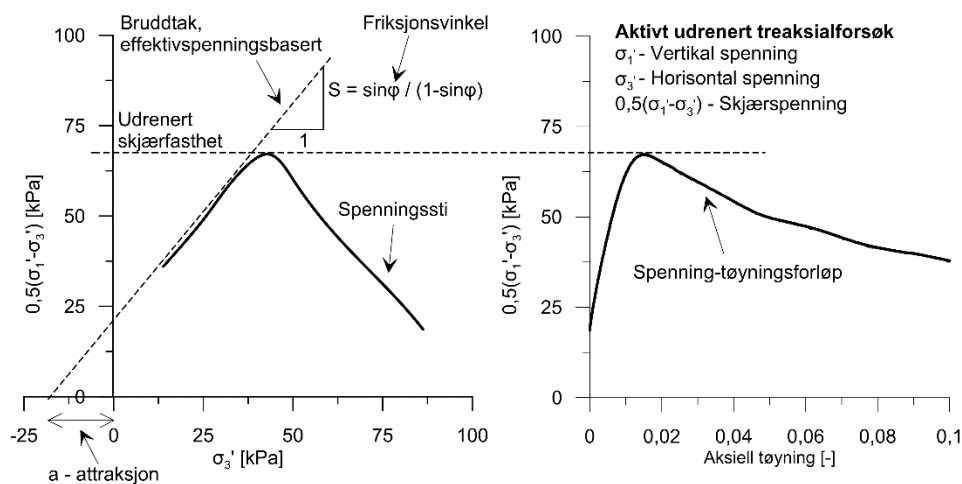
Navn	Symbol	Enhet	Beskrivelse
Densitet	ρ	g/cm ³	Masse av prøve per volumenhet. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del
Korndensitet	ρ_s	g/cm ³	Masse av fast stoff per volumenhet fast stoff
Tørr densitet	ρ_d	g/cm ³	Masse tørt stoff per volumenhet
Tyngdetetthet	γ	kN/m ³	Tyngde av prøve per volumenhet ($\gamma = \rho g = \gamma_s(1+w/100)(1-n/100)$, der g er tyngdeakselerasjonen)
Spesifikk tyngdetetthet	γ_s	kN/m ³	Tyngde av fast stoff per volumenhet fast stoff ($\gamma_s = \rho_s g$)
Tørr tyngdetetthet	γ_d	kN/m ³	Tyngde av tørt stoff per volumenhet ($\gamma_d = \rho_d g = \gamma_s(1-n/100)$)
Poretall	e	-	Volum av porer dividert med volum av fast stoff ($e = n/(1-n)$, n som desimaltall)
Porøsitet	n	%	Volum av porer i % av totalt volum av prøven ($n = e/(1+e)$)

SKJÆRFASTHET

Skjærfastheten beskriver jordens styrke og benyttes bla. til beregning av motstand mot utglidninger og grunnbrudd. Skjærfasthet benyttes i beregninger av skråningsstabilitet og bæreevne. For korttidsbelastninger i finkornige materialer (leire) oppfører jorden seg udrenert og skjærfastheten beskrives ved udrenert skjærfasthet. Over lengre tidsintervaller vil oppførselen karakteriseres som drenert. Det benyttes da effektivspenningsparametere.

Effektive skjærfasthetsparametre a (attraksjon) og $\tan \phi$ (friksjon) bestemmes ved treaksiale belastningsforsøk på uforstyrrede (leire) eller innbyggede prøver (sand). Skjærfastheten er avhengig av effektiv normalspenning (totalspenning – poretrykk) på kritisk plan. Forsøksresultatene fremstilles som spenningsstier som viser spenningsutvikling og tilhørende tøyningutvikling i prøven frem mot brudd. Fra disse, samt fra annen informasjon, bestemmes karakteristiske verdier for skjærfasthetsparametre for det aktuelle problemet.

Udrenert skjærfasthet c_u (kPa) bestemmes som den maksimale skjærspenning et materiale kan påføres før det bryter sammen i en situasjon med raske spenningsendringer uten drenering av poretrykk. I laboratoriet bestemmes denne egenskapen ved enaksiale trykkforsøk (c_{ut}), konusforsøk (uforstyrret c_{ufc} , omrørt c_{urfc}), udrenerte treaksialforsøk (kompresjon/aktiv c_{uA} , avlastning/passiv c_{uP}) og direkte skjærforsøk (c_{uD}). Udrenert skjærfasthet kan også bestemmes i felt ved for eksempel trykksondering med poretrykksmåling (CPTU) ($c_{u\text{CPTU}}$) eller vingebor (uforstyrret c_{uv} , omrørt c_{uvr}).

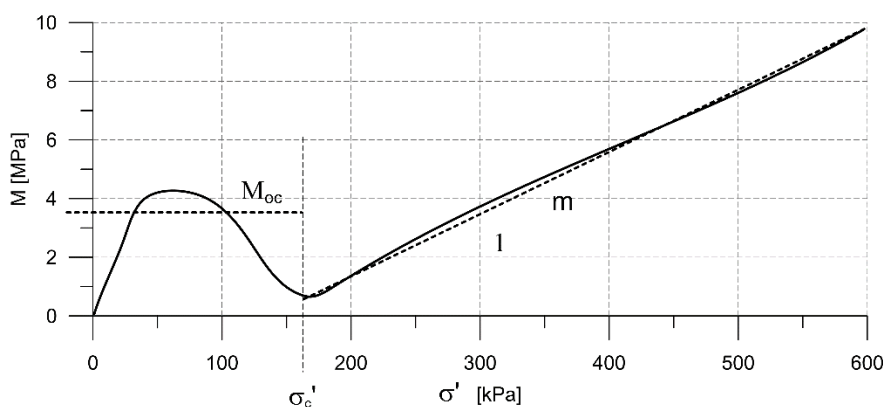


SENSITIVITET

Sensitiviteten $St = c_u/c_r$ uttrykker forholdet mellom en leires udrenerte skjærfasthet i uforstyrret og omrørt tilstand. Denne størrelsen kan bestemmes fra konusforsøk i laboratoriet eller ved vingeborforsøk i felt. Kvikkleire har for eksempel meget lav omrørt skjærfasthet ($c_r < 0,5$ kPa NS8015, $c_r < 0,33$ kPa ISO 17892-6), og viser derfor som regel meget høye sensitivitetsverdier.

DEFORMASJONS- OG KONSOLIDERINGSEGENSKAPER

Jordartens deformasjons- og konsolideringsegenskaper benyttes ved beregning av setninger og deformasjoner. Disse mekaniske egenskapene bestemmes ved hjelp av belastningsforsøk i ødometer. Jordprøven bygges inn i en stiv ring som forhindrer sideveis deformasjon. Belastningen skjer vertikalt med trinnvis eller kontinuerlig økende last/spenning (σ'). Sammenhørende verdier for spenning og deformasjon (tøyning ϵ) registreres, og materialets stivhet (deformasjonsmodul) kan beregnes som $M = \Delta\sigma' / \Delta\epsilon$. Denne presenteres som funksjon av vertikalspenningen. En sentral parameter som tolkes i sammenheng med ødometerforsøk er forkonsolideringsspenningen (σ'_c). Dette er det største lastnivået som jorda har opplevd tidligere (f.eks. tidligere overlaging eller islast). Deformasjonsmodulen viser typisk forskjellig oppførsel under og over forkonsolideringsspenningen. I leire vil stivheten for spenningsnivåer under σ'_c representeres ved en konstant stivhetsmodul M_{oc} . For spenningsnivåer over σ'_c vil stivheten øke med økende spenning. Denne økningen kan beskrives ved modultallet m .



TELEFARLIGHET

En jordarts telefarlighet bestemmes ut i fra kornfordelingskurven eller ved å måle den kapillære stighøyde for materialet. Telefarligheten klassifiseres i gruppene T1 (Ikke telefarlig), T2 (Litt telefarlig), T3 (Middels telefarlig) og T4 (Meget telefarlig) etter SVV Håndbok N200.

KOMPRIMERINGSEGENSKAPER

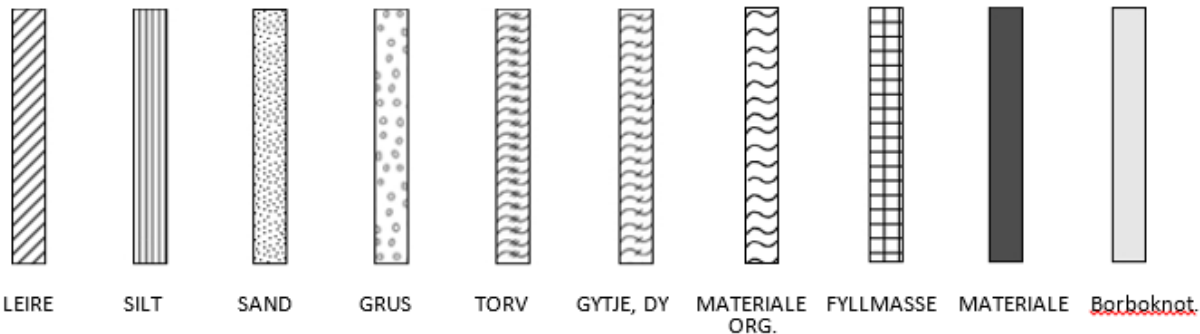
Ved komprimering av en jordart oppnås tettere lagring av mineralkornene. Komprimeringsegenskapene for en jordart bestemmes ved at prøver med forskjellig vanninnhold komprimeres med et bestemt komprimeringsarbeid (Standard eller Modifisert Proctor). Resultatene fremstilles i et diagram som viser tørr densitet ρ_d som funksjon av innbyggingsvanninnhold w_i . Den maksimale tørrdensiteten som oppnås (ρ_{dmax}) benyttes ved spesifikasjon av krav til utførelsen av komprimeringsarbeider. Det tilhørende vanninnhold benevnes optimalt vanninnhold (w_{opt}).

PERMEABILITET

Permeabiliteten defineres som den vannmengden q som under gitte betingelser vil strømme gjennom et jordvolum pr. tidsenhet. Generelt bestemmes permeabiliteten fra følgende sammenheng: $q = kiA$, der A er bruttoareal av tverrsnittet normalt på vannets strømningsretning og i = hydraulisk gradient i strømningsretningen (= potensialforskjell pr. lengdeenhet). Permeabiliteten kan bestemmes ved strømningsforsøk i laboratoriet, ved konstant eller fallende potensial, eventuelt ved pumpe- eller strømningsforsøk i felt samt ødometerforsøk.

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - PRØVESKRAVERING

Analyserte prøver skraveres på prøveserietegningen i henhold til hovedbenevnelsen av materialet. Det er i tillegg en egen skravering for eventuelle notater hentet fra borbok til den gjeldende prøveserien. De ulike skraveringene er som følger:



NB: Med mindre en kornfordelingsanalyse er utført, er dette kun en subjektiv og veiledende klassifisering som er basert på laborantens visuelle vurdering av materialet.

LEIRE: Leirinnholdet er større enn 15 %

SILT: Siltinnholdet er større enn 45 % og leirinnholdet er mindre enn 15 %

SAND: Sandinnholdet er større enn 60 % og leirinnholdet er mindre enn 15 %

GRUS: Grusinnholdet er større enn 60 % og leirinnholdet er mindre enn 15 %

MATERIALE: Brukes når materialet har en slik sammensetning at ingen av de ovennevnte betegnelse kan benyttes. Dette fremkommer normalt fra en kornfordelingsanalyse

TORV: Mer eller mindre omvandlede planterester

GYTJE/DY: Består av vannavsatte plante- og dyrerester. De kan virke fete og elastiske

MATERIALE ORG.: Sterkt omdannet organisk materiale med løs struktur

FYLLMASSE: Avsetninger som ikke er naturlige (utlagte masser)

Borboknotat: Merknader fra borleder (hentet fra borbok), f.eks. «tom sylinder», «foringsrør», «forboring» osv.

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SPESIALFORSØK – Korngradering (K) / Treksialforsøk (T) / Ødometerforsøk (Ø)

Eventuelt utførte spesialforsøk på en prøveserie markeres med K, T eller Ø ved tilhørende prøve. Markeringene indikerer ikke nøyaktig dybde for spesialforsøkene, men er referanse til at det foreligger egne tegninger for forsøket inkludert resultater og ytterlig forsøksinformasjon.

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SYMBOLFORKLARING - Vanninnhold og konsistensgrenser

Vanninnhold og konsistensgrenser utført ved rutineundersøkelsen fremvises på prøveserietegningen ved plassering av symboler på tilhørende graf. Dersom et vanninnhold overstiger grafens maksimumsgrense vil verdien oppgis i siffer ved grafens øvre ytterpunkt.

Vanninnhold w		Plastisitetsgrense w_p	
		Flytegrense w_f	

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SYMBOLFORKLARING - Udrenert skjærfasthet

Resultatene fra utførte konus- og enaksiale trykkforsøk ved rutineundersøkelsen fremvises på prøveserietegningen ved plassering av symboler på tilhørende graf. Dersom en skjærfasthetverdi overstiger grafens maksimumsgrense vil verdien oppgis i siffer ved grafens øvre ytterpunkt.

Uomrørt konus c_{urfc}		Omrørt konus c_{urfc}	
Enaksialt trykkforsøk Strek angir aksial tøyning (%) ved brudd		Omrørt konus $c_{urfc} \leq 2,0 \text{ kPa}$	0,9

METODESTANDARDER OG RETNINGSLINJER – FELTUNDERSØKELSER

Feltundersøkelsesmetoder beskrevet i geotekniske bilag, samt terminologi og klassifisering benyttet i rapportering, baserer seg på gjeldende versjon av følgende standarder og referansedokumenter:

Dokument	Tema
NGF Melding 1	SI-enheter
NGF Melding 2, NS-EN ISO 14688-1 og -2	Symboler og terminologi
NGF Melding 3	Dreiesondering
NGF Melding 4	Vingeboring
NGF Melding 5, NS-EN ISO 22476-1	Trykksondering med poretrykksmåling (CPTU)
NGF Melding 6	Grunnvanns- og poretrykksmåling
NGF Melding 7	Dreietrykksondering
NGF Melding 8	Kommentarkoder for feltundersøkelser
NGF Melding 9	Totalsondering
NS-EN ISO 22476-2	Ramsondering
NGF Melding 10	Beskrivelsestekster for grunnundersøkelser
NGF Melding 11, NS-EN ISO 22475-1	Prøvetaking
Statens vegvesen Håndbok R211	Feltundersøkelser
NS 8020-1	Kvalifikasjonskrav til utførende av grunnundersøkelser

METODESTANDARDER OG RETNINGSLINJER – LABORATORIEUNDERSØKELSER

Laboratorieundersøkelser beskrevet i geotekniske bilag, samt terminologi og klassifisering benyttet i rapportering, baserer seg på følgende standarder og referansedokumenter:

Dokument	Tema
NS8000	Konsistensgrenser – terminologi
NS8001	Støtflytegrense
NS8002	Konusflytegrense
NS8003	Plastisitetsgrense (utrullingsgrense)
NS8004	Svinggrense
NS8005, NS-EN ISO 17892-4	Kornfordelingsanalyse
NS8010, NS-EN ISO 14688-1 og -2	Jord – bestanddeler og struktur. Klassifisering og indentifisering.
NS8011, NS-EN ISO 17892-2	Densitet
NS8012, NS-EN ISO 17892-3	Korndensitet
NS8013, NS-EN ISO 17892-1	Vanninnhold
NS8014	Poretall, porøsitet og metningsgrad
ISO 17892-6:2017	Skjærfasthet ved konusforsøk
NS8016	Skjærfasthet ved enaksialt trykkforsøk
NS-EN ISO 17892-5:2017	Ødometerforsøk, trinnvis belastning
NS8018	Ødometerforsøk, kontinuerlig belastning
NS-EN ISO/TS 17892-8 og -9	Treaksialforsøk (UU, CD)
Statens vegvesen Håndbok R210	Laboratorieundersøkelser