
RAPPORT

Tovikskjeret - Skånland

OPPDRAGSGIVER

Skånland kommune

EMNE

Datarapport – Geoteknisk grunnundersøkelse

DATO / REVISJON: 2019-09-02 / 00

DOKUMENTKODE: 10212518-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	Tovikskjeret - Skånland	DOKUMENTKODE	10212518-RIG-RAP-001
EMNE	Datarapport – Geoteknisk grunnundersøkelse	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAGSGIVER	Skånland kommune	OPPDRAGSLEDER	Martine Johnsen Waldeland
KONTAKTPERSON	Ivar Hartviksen	UTARBEIDET AV	Silje Røde/Julie Berg
KOORDINATER	SONE: 33 ØST: 574844 NORD: 7620714	ANSVARLIG ENHET	10235011 Geoteknikk Nord
GNR./BNR./SNR.	3 / 11 Skånland kommune		

SAMMENDRAG

Skånland kommune planlegger utfylling i sjø ved Tovikskjeret for etablering av næringspark. Multiconsult Norge AS har i den forbindelse utført grunnundersøkelser på sjø i det aktuelle området.

Grunnundersøkelser viser at området består av 1-2 lag. Øverst er det et lag som har lav til høy sonderingsmotstand. Sonderingsmotstanden øker med dybden. Dette laget har et mektighet mellom 0,6 m og 11,2 m. Over berg er det i de fleste borpunkter et lag med høy sonderingsmotstand med en mektighet på opptil 12,6 m.

Registrert dybde til antatt berg varierer mellom 0,7 og 17,6 m, og bergoverflaten ligger mellom kote -4 og kote -20 i borpunktene.

Prøveseriene viser at løsmassene i området består av leire ned til 3 m dybde, og siltig leire fra ca. 3-4 m dybde. Leiren har varierende innhold av enkelte gruskorn, skjellrester og noen siltlag.

00	2019-09-02	Datarapport – Geoteknisk grunnundersøkelse	SR/JUB	BGJ	MAJ
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV

INNHOLDSFORTEGNELSE

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	Grunnforholdsbeskrivelse	8
4.1	Kvartærgeologisk kart	8
4.2	Eksisterende faresoner for kvikkleireskred	9
4.3	Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser	9
4.3.1	Generelt	9
4.3.2	Dybde til berg	9
4.3.3	Løsmasser	9
5	Geoteknisk evaluering av resultatene	10
5.1	Avvik fra standard utførelsesmetoder	10
5.2	Viktige forutsetninger	10
5.3	Undersøkelles- og prøve kvalitet	10
5.4	Påvisning av bergnivå	10
6	Behov for supplerende grunnundersøkelser	11
7	Referanser	12

TEGNINGER

10212518-RIG-TEG	-000	Oversiktskart
	-001	Borplan
	-200	Geotekniske data, BP. 3
	-201	Geotekniske data, BP. 12
	-250-253	Enaks, BP. 3
	-254	Enaks, BP. 4
	-300	Korngraderingsanalyser, BP. 3 og 12
	-500.1-4	Trykksoneering (CPTU), BP. 12
	-600	Profil A og B
	-601	Profil C, D og E

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 Skånland kommune.

1.1 Formål og bakgrunn

Skånland kommune planlegger utfylling i sjø ved Tovikskjæret for etablering av næringspark.

Multiconsult Norge AS har i den forbindelse utført grunnundersøkelser på sjø i det aktuelle området.

1.2 Utførelse

Feltundersøkelsen ble utført av Multiconsult Norge AS med borebåten Bore Cat i uke 27, 2019. Alle kotehøyder refererer til NN2000 og borpunktene er målt inn i koordinatsystem EUREF 89 UTM 33 ved hjelp av CPOS DGPS ± 5 cm.

Laboratorieundersøkelsene er utført ved Multiconsults geotekniske laboratorium i Tromsø i uke 35, 2019.

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 0 og tilgjengelige metodestandarder fra Norsk Geoteknisk Forening 0.

Laboratorieundersøkelsene er utført iht. NS 8000-serien og relevante ISO-standarder. Datarapporten er utarbeidet i henhold til NGF-melding nr. 2 0 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 prosjekteringsammenheng. 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. Dersom det foreligger mistanke om forurenset grunn, anbefaler vi at det bestilles miljøtekniske grunnundersøkelser. Dersom miljøtekniske grunnundersøkelser er utført av Multiconsult, rapporteres disse undersøkelsene med tilhørende analyser og resultater i separat miljøteknisk datarapport.

2 Områdebeskrivelse

2.1 Området og topografi

Det undersøkte området ligger på sjø ved Tovikskjeret i Skånland kommune, ca. 15 km nordøst for Tjeldsundbrua. Sjøbunnen i området har en gjennomsnittlig helning på 1:19,5 mellom kote +2 og -20. Figur 2-1 viser et kartutsnitt med det aktuelle området, og figur 2-2 viser området i flyfoto.



Figur2-1: Kartutsnitt med undersøkelsesområdet [norgeskart.no].



Figur 2-2: Flyfoto over undersøkt område [finn.no/kart].

3 Geotekniske grunnundersøkelser

3.1 Tidligere grunnundersøkelser

Multiconsult Norge AS kjenner ikke til at det er utført grunnundersøkelser i området tidligere.

3.2 Utførte grunnundersøkelser

3.2.1 Feltundersøkelser

Utførte grunnundersøkelser omfatter:

- 13 stk. totalsonderinger til antatt berg
- 1 stk. trykksone (CPTU)
- 2 stk. prøveserier med $\varnothing 54$ mm sylindrerprøver (stål)

Borpunktens plassering er vist på borplan, se tegning -001. Trykksone (CPTU) er vist på tegning -500.1-4, og utskrifter av totalsonderinger er vist på tegning -600 og -601.

Tabell 3-1: Koordinat-/høydesystem

Høydesystem	Koordinatsystem	Sone
NN 2000	Euref 89	UTM 33

Tabell 3-2: Utførte feltundersøkelser

Borpunkt	Koordinater			Metode	Boret dybde			Kommentar
	N	\varnothing	Z		Løs- masse	Ant. Berg	Totalt	
	[m]	[m]	[m]		[m]	[m]	[m]	
1	7620627,86	574981,22	-1,49	TOT	10,65	0,88	11,53	Avsluttet tidlig i fjell grunnet lite eller ingen borsynk
2	7620672,07	575063,47	-2,93	TOT	10,35	3,00	13,35	
3	7620710,35	575115,44	-3,41	TOT, PR	12,05	3,00	15,05	
4	7620668,90	574873,04	-1,27	TOT	10,20	2,88	13,08	Noe tungsjø
5	7620734,89	574937,86	-2,35	TOT	17,65	2,98	20,63	
6	7620799,74	574990,77	-3,07	TOT	13,48	3,00	16,48	
7	7620811,00	574814,43	-1,65	TOT	3,38	3,00	6,38	
8	7620854,21	574857,15	-3,32	TOT	0,73	3,00	3,73	
9	7620895,46	574898,68	-3,60	TOT	4,53	3,00	7,53	
10	7620898,67	574666,91	-4,22	TOT	8,07	2,88	10,95	Sondering noe påvirket av bølger
11	7620914,39	574771,05	-3,71	TOT	1,02	3,00	4,02	Sondering noe påvirket av bølger
12	7620943,16	574661,76	-4,85	TOT, CPTU, PR	3,63	3,00	6,63	Sondering noe påvirket av bølger
13	7620958,31	574767,12	-4,68	TOT	0,70	3,00	3,70	Sondering noe påvirket av bølger

TOT=Totalsondering; CPTU=Trykksone; PR=Prøveserie

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 prøvene klassifisert og beskrevet med måling av vanninnhold, tyngdetetthet, samt omrørt skjærfasthet i massene.

Følgende laboratorieundersøkelser er utført:

- Rutineundersøkelser av 8 sylinderprøver (54 mm)
- Konsistensgrenser i 4 av sylinderprøvene
- Korngraderingsanalyser i 4 av sylinderprøvene

Resultatene fra rutineundersøkelser er presentert som geotekniske data i tegning -200 og -201. Enaksforsøk er presentert i tegning -250-254. Korngraderingsanalyser er presentert i tegning -300.

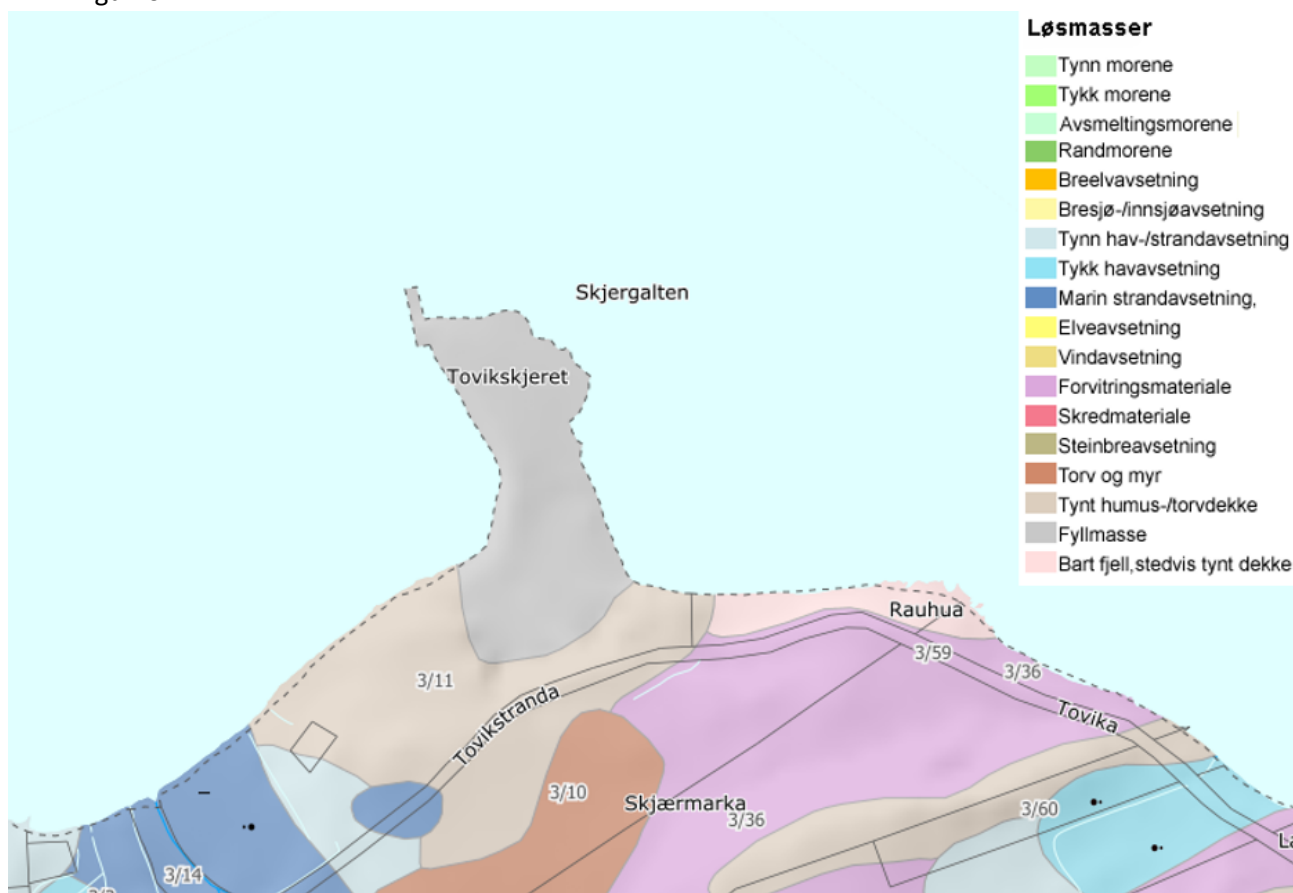
4 Grunnforholdsbeskrivelse

4.1 Kwartærgeologisk kart

Figur 4-1 viser et utsnitt av kvartærgeologisk kart ved det aktuelle området på land. Kartet indikerer at løsmassene vest i området består av tynt humus-/torvdekke. I øst er det bart fjell, stedvis tynt dekke. Tovikskjeret består av fyllmasser.

Det kvartærgeologiske kartgrunnet 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 løsmassemekanisk styrke. For mer informasjon om kvartærgeologiske kart og anvendelse/kvalitet vises til

www.ngu.no.



Figur 4-1: Kvartærgeologisk kart over området [4].

4.2 Eksisterende faresoner for kvikkleireskred

I henhold til faresonekart på NVE-Atlas [7] er det ingen tidligere kartlagte faresoner for kvikkleireskred i det aktuelle området.

4.3 Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser

4.3.1 Generelt

Grunnundersøkelser viser at området består av 1-2 lag. Øverst er det et lag som har lav til høy sonderingsmotstand. Sonderingsmotstanden øker med dybden. Dette laget har et mektighet mellom 0,6 m og 11,2 m. Over berg er det i de fleste borpunkter et lag med høy sonderingsmotstand med en mektighet på opptil 12,6 m.

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 0,7 og 17,6 m, og bergoverflaten ligger mellom kote -4 og kote -20 i borpunktene.

4.3.3 Løsmasser

Prøveseriene viser at løsmassene i området består av leire ned til 3 m dybde, og siltig leire fra ca. 3-4 m dybde. Leiren har varierende innhold av enkelte gruskorn, skjellrester og noen siltlag.

Basert på resultatene fra prøveserien i BP. 3 har løsmassene i den sørøstlige delen av området et naturlig vanninnhold i intervallet 26,9-29,4 %, densitet i intervallet 2,01-2,10 g/cm³, og porøsitet i intervallet 38-43 %. Plastisitetsindeksen er på 4,3 % og 6,2 %, og løsmassene kan karakteriseres som lite plastisk. Enaksiale og konusforsøk viser udrenert skjærfasthet mellom 23-72 kPa, som tilsier at leiren er bløt til fast. Konusforsøk på omrørte prøver viser omrørt skjærfasthet mellom 3,3-33,0 kPa, med tilhørende sensitivitet i størrelsesorden 2-8. Leiren kan karakteriseres som lite sensitiv. Løsmassene meget telefarlige, tilhører telefarlighetsklasse T4.

Basert på resultatene fra prøveserien i BP. 12 har løsmassene i den nordvestlige delen av området et naturlig vanninnhold i intervallet 27,0-39,6 %, densitet i intervallet 1,85-1,95 g/cm³, og porøsitet i intervallet 44-53 %. Plastisitetsindeksen er på 12,3 % og 5,7 %, og løsmassene kan karakteriseres som lite til middels plastisk. Enaksiale og konusforsøk viser omrørt skjærfasthet mellom 1,1 og 3,1. Dette kan være en indikasjon på at leiren har sprøbruddegenskaper, men grunnet prøveforstyrrelse er det ikke blitt utført udrenert skjærfasthet og sensitiviteten til leira er derfor ukjent. Løsmassene er meget telefarlige, tilhører telefarlighetsklasse T4.

5 Geoteknisk evaluering av resultatene

5.1 Avvik fra standard utførelsesmetoder

Sonderingen i BP. 1 måtte avsluttes tidlig i fjell grunnet lite borsynk. . Sonderingene i BP. 4, 10, 11, 12 og 13 er noe påvirket og bølger. Trykksondering (CPTU) ble avsluttet i faste masser/berg.

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.

5.3 Undersøkelles- og prøve kvalitet

Generelt vurderes kvaliteten på opptatte prøver og utførte undersøkelser som god/akseptabel. Noe prøveforstyrrelse må forventes i lagdelte masser, spesielt med siltinnhold.

5.4 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 morenemasser/ faste løsmasser 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;

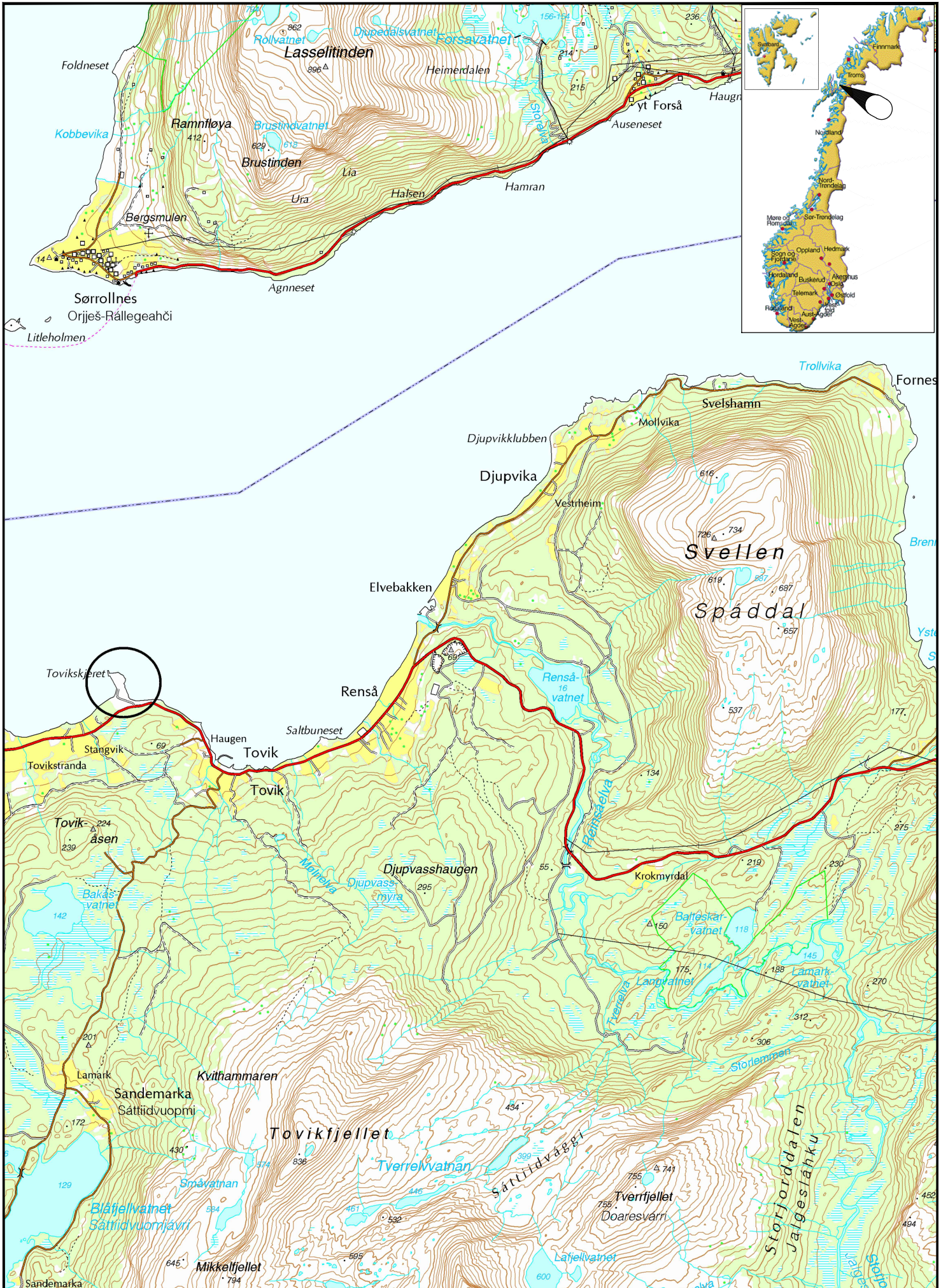
- Forundersøkelser (typisk skisse-/forprosjekt)
- Prosjekteringsundersøkelser (typisk detaljprosjekt)

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

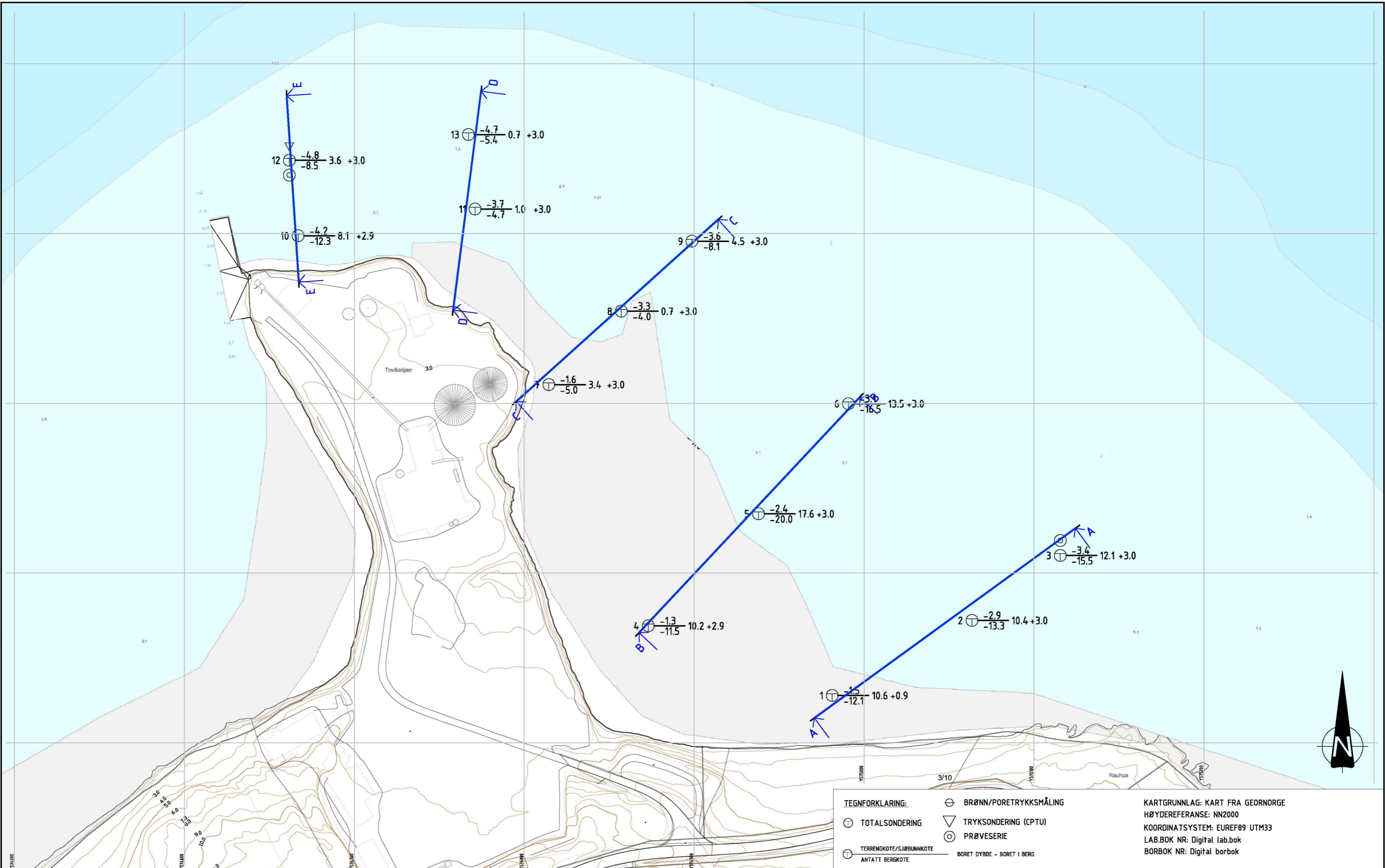
- [1] Standard Norge, «Systemer for kvalitetsstyring. Krav (ISO 9001:2015)», Standard Norge, Norsk standard (Eurokode) NS-EN ISO 9001:2015.
- [2] Standard Norge, «Eurokode 7: Geoteknisk prosjektering. Del 2: Regler basert på grunnundersøkelser og laboratorieprøver (NS-EN 1997-2:2007)», Standard Norge, Norsk standard (Eurokode) NS-EN 1997-2:2007/AC:2010+NA:2008, Mars 2007.
- [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, Juni. 2010.
- [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

\\netapptos02\GEO\Prosjekt\10212518-01\10212518-01\03 ARBEIDSSOMRÅDE\10212518-01\05 MODELLER\10212518-RIG-TEG-000.dwg, - Layout: (000), - Plottet av: sr., Dato: 2019.06.13 kl 14:49



 www.multiconsult.no	SKÅNLAND KOMMUNE TOVIKSKJERET - SKÅNLAND OVERSIKTSKART		Status	-	Fag	RIG	Original format	A4	Dato	2019-06-13
			Konstr./Tegnet	SR	Kontrollert	BGJ	Godkjent	MAJ	Målestokk	1:50 000
			Oppdragsnr.	10212518	Tegningsnr.		RIG-TEG-001		Rev.	-

Z:\1010212\10212518-01\10212518-01-03 ARBEIDSRÅDE\10212518-01 RIG\10212518-01 RIG-TEG-001.dwg, - Layout: (001), - Plottet av: jub, Dato: 2019.08.28 kl 8.51




Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
X			XX.XX.XXXX	XXX	XXX	XXX





Multiconsult
www.multiconsult.no

SKÅNLAND KOMMUNE
TOVIKSKJERET - SKÅNLAND
BORPLAN

Status	-	Fag	RIG	Original format	A3	Dato	2019-08-28
Konstr./Tegnet	SR/JUB	Kontrollert	BGJ	Godkjent	MAJ	Målestokk	1:2000
Oppdragsnr.	10212518	Tegningsnr.	RIG-TEG-001		Rev.	-	

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	Porøsitet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE	enkl.gruskom	K						2,01	43							6
	LEIRE	enkl.gruskom							2,02	42							8
	LEIRE	enkl.gruskom	K						2,03	41							5
	LEIRE, siltig	enkl.gruskom							2,10	38							4
10																	3
15																	2
20																	2

Symboler:  Enaksialforsøk (strek angir aksiell tøying (%) ved brudd)

 Vanninnhold ρ = Densitet
 Plastisitetsindeks, Ip S_t = Sensitivitet
 Omrørt konus
 Uomrørt konus
T = Treaksialforsøk
Ø = Ødometerforsøk
K = Korngradering

ρ_s : 2,75 g/cm³
Grunnvannstand: m
Borrbok: Digital
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE Borhull: 3

Skånland kommune Dato: 2019-08-27

Tovikskjeret - Skånland

 www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: TEREZK	Kontrollert: MARTM	Godkjent: JUB
	Oppdragsnummer: 10212518	Tegningsnr.: RIG-TEG-200	Rev. nr.: 00

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	Porøsitet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE forstyrret, enkl.gruskorn								1,86	52	▼1,1						
	LEIRE forstyrret, skjellrester, enkl.gruskorn		K						1,85	53	▼1,2						
	LEIRE forstyrret, siltlag								1,94	46	▼1,1						
	LEIRE, siltig skjellrester, enkl.gruskorn		K						1,95	44	▼						
10																	
15																	
20																	

Symboler: Enaksialforsøk (strek angir aksiell tøyning (%) ved brudd)

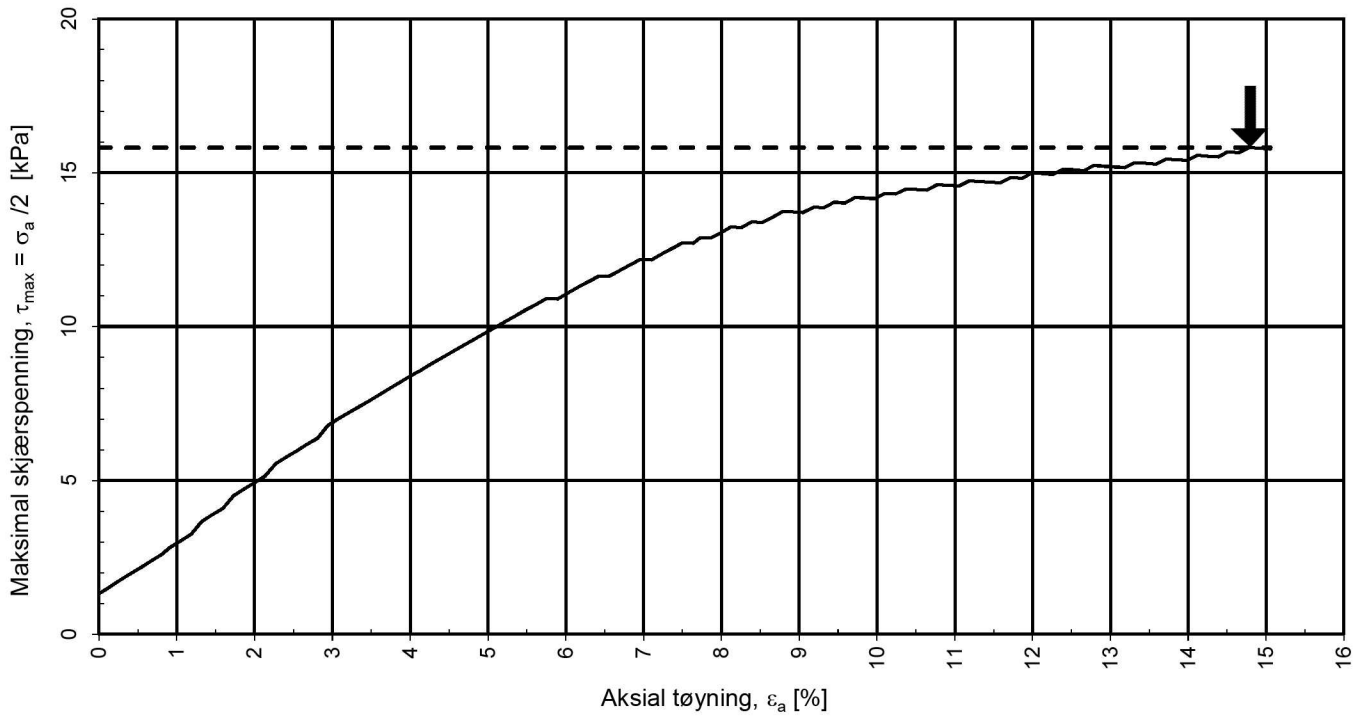
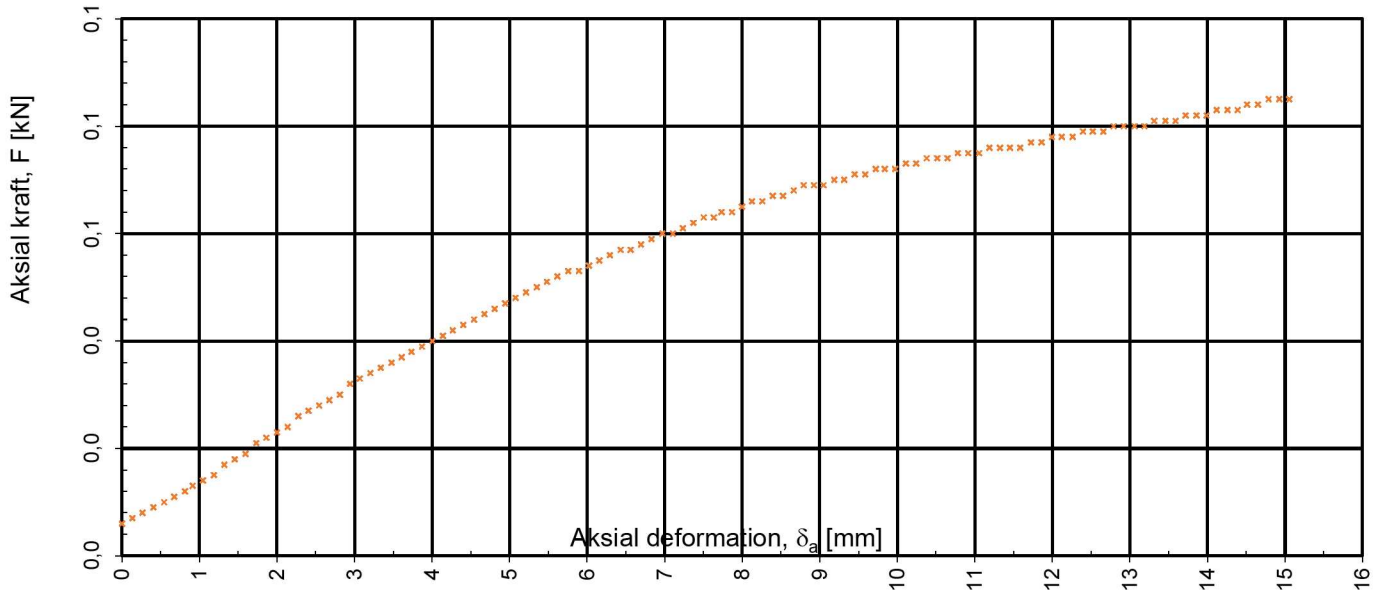
○ Vanninnhold ρ = Densitet
 Plastisitetsindeks, Ip S_t = Sensitivitet

▼ Omrørt konus
 Uomrørt konus


T = Treaksialforsøk
Ø = Ødometerforsøk
K = Korngradering

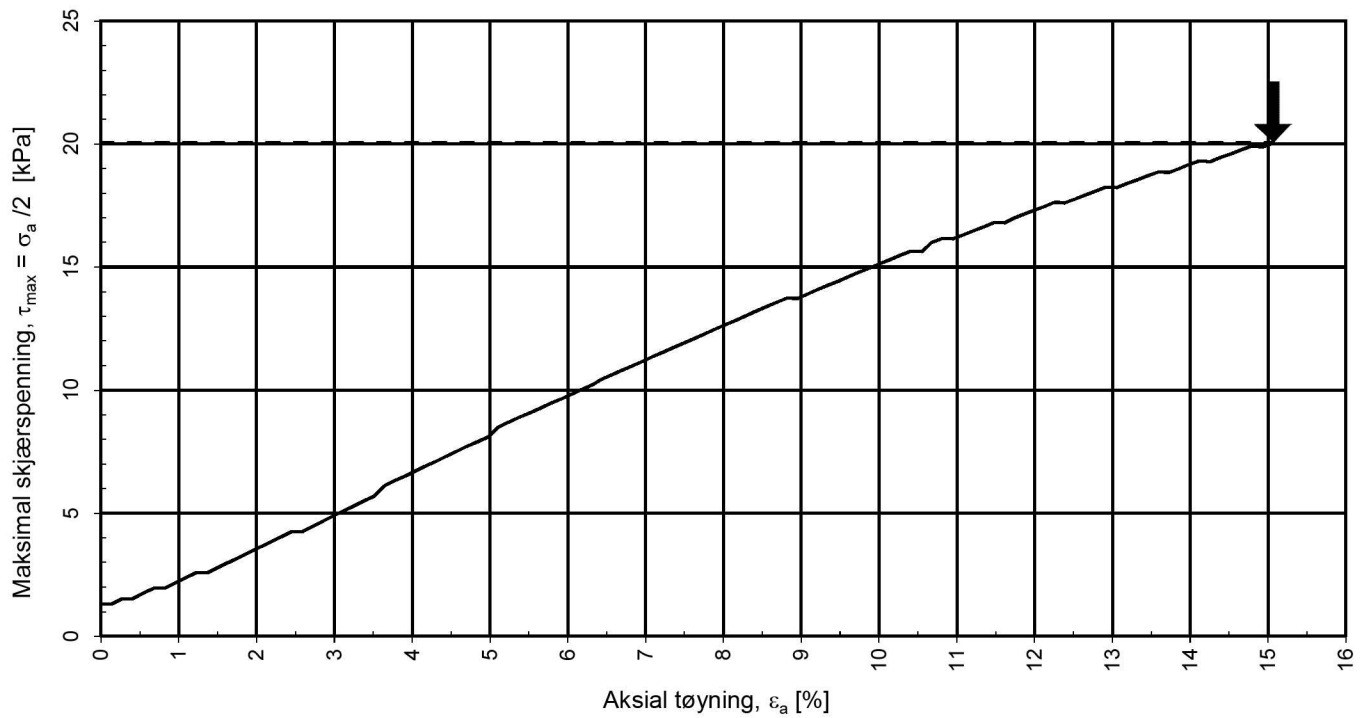
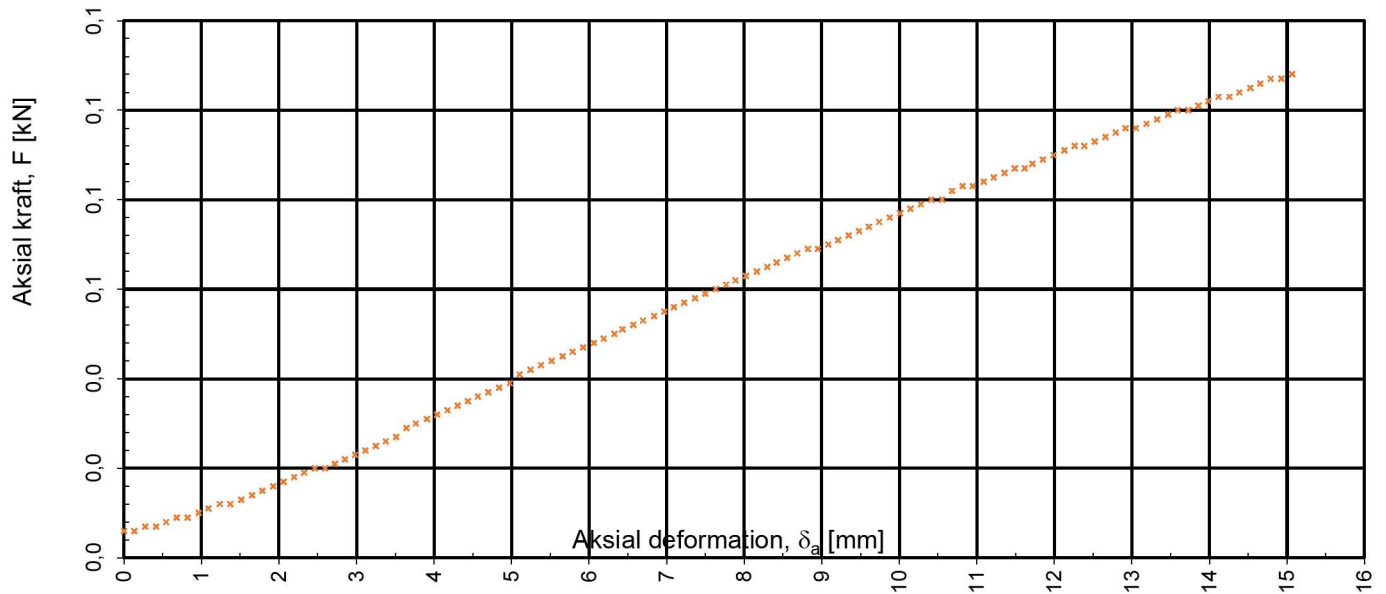
ρ_s : 2,75 g/cm³
Grunnvannstand: m
Borbok: Digital
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE		Borhull: 12	
Skånland kommune		Dato: 2019-08-27	
Tovikskjeret - Skånland			
Multiconsult www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: TEREZK	Kontrollert: MARTM	Godkjent: JUB
	Oppdragsnummer: 10212518	Tegningsnr.: RIG-TEG-201	Rev. nr.: 00




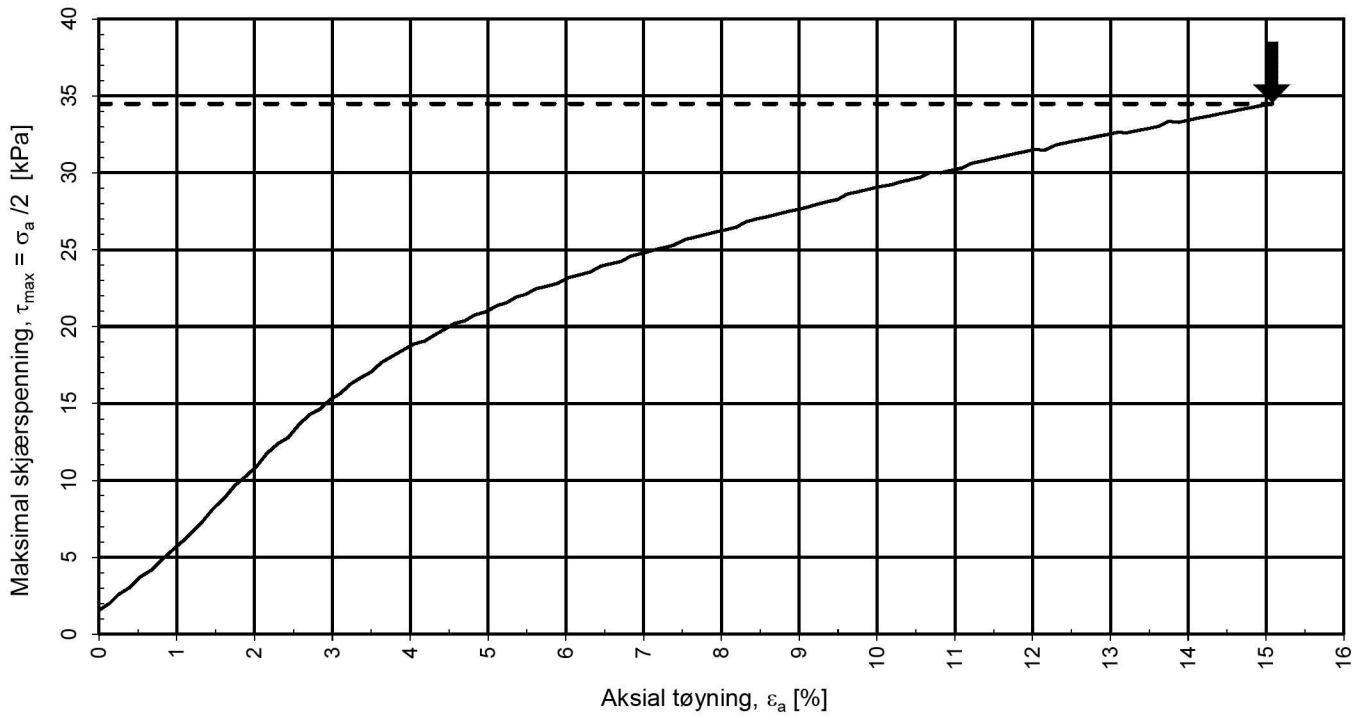
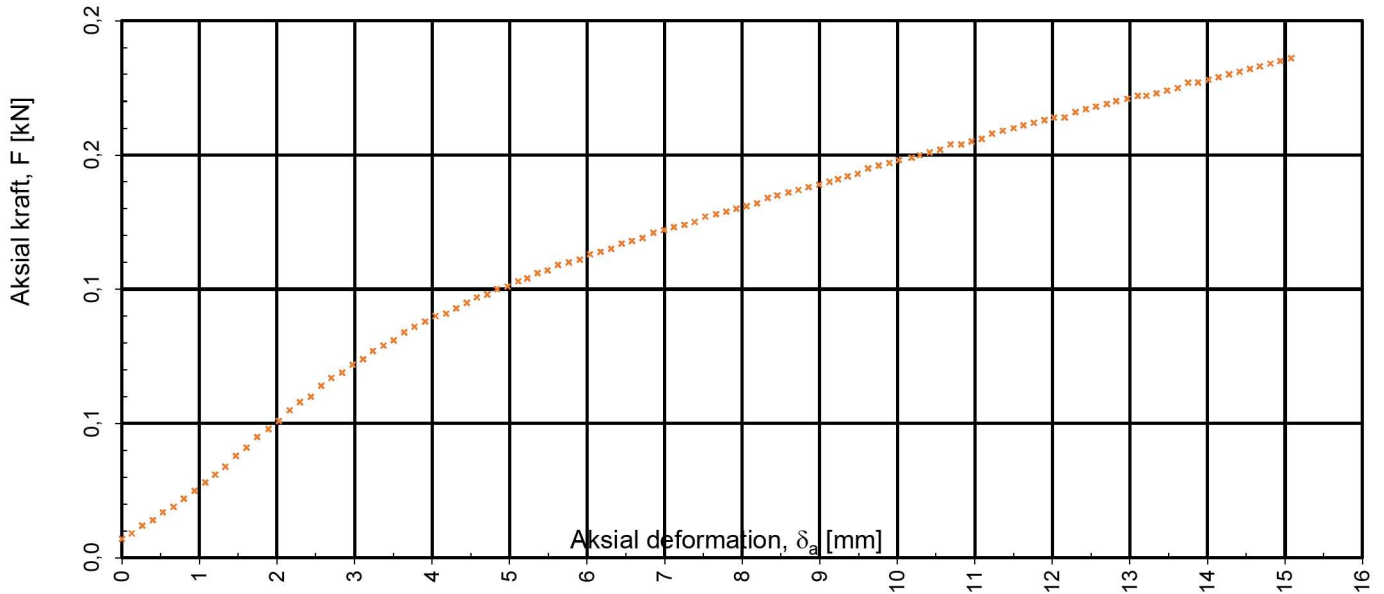
E50: 0,44 Mpa Maksimal skjærspenning: 15,81 kPa
 G50: 0,15 MPa Tøyning: 14,79 %

				Tegningens filnavn:	
Prøvediameter 54,00	Prøvehøyde 100,00				
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00	Forsøksdato: 23.08.2019	Dybde, z (m): 0,2-1,0 m	Borpunkt nr.: 3		
	Forsøk nr.: 01	Tegnet: TEREZX	Kontrollert: SR		Godkjent: JUB
	Oppdrag nr.: 10212518	Tegning nr.: RIG-TEG-250	Prosedyre: Enaks		Programrevisjon: 0



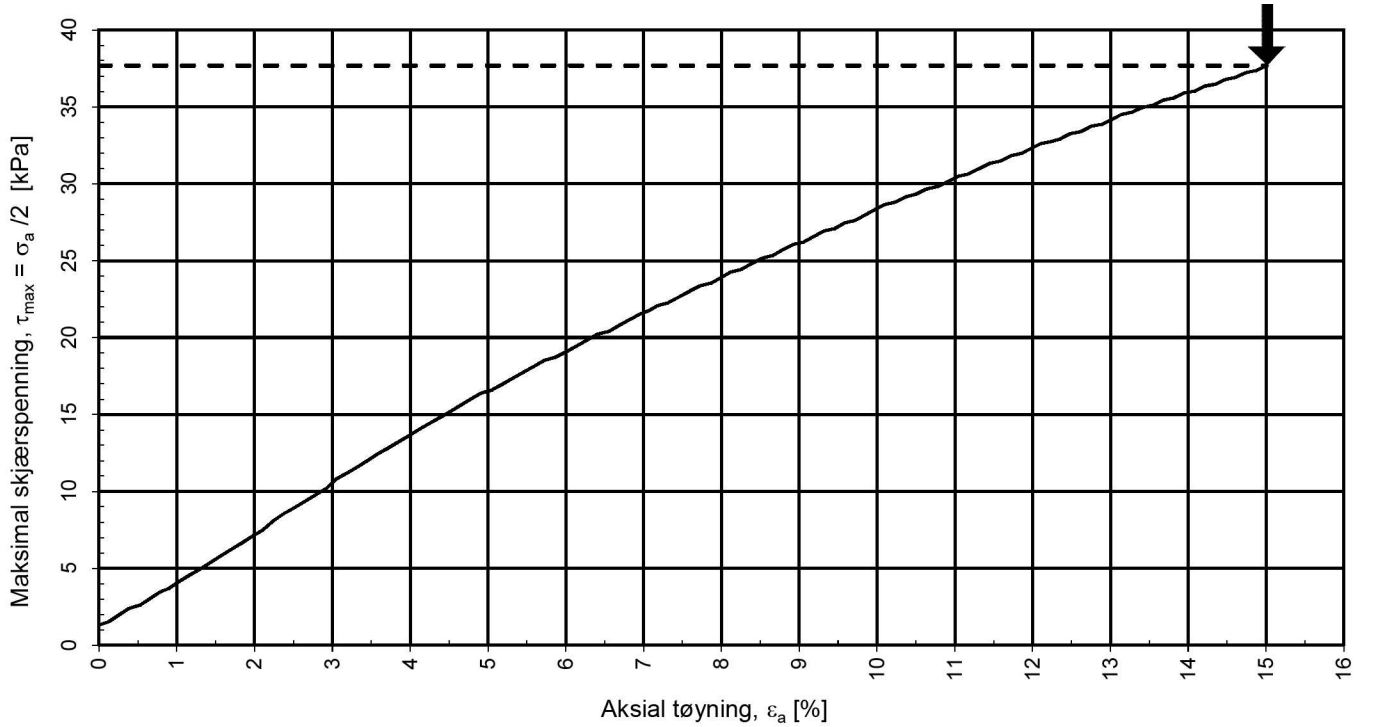
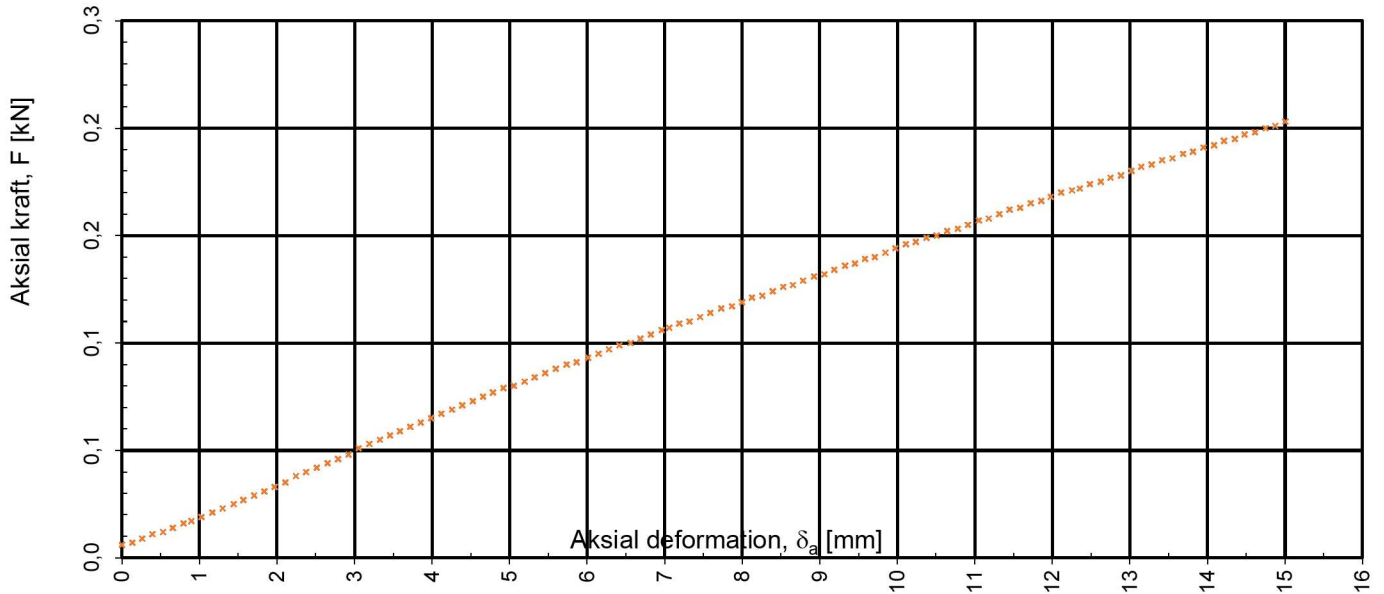
E50: 0,33 Mpa Maksimal skjærspenning: 20,03 kPa
 G50: 0,11 MPa Tøyning: 15,07 %

Prøvediameter				Prøvehøyde				Tegningens filnavn:					
54,00				100,00									
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00				Forsøksdato:		Dybde, z (m):						Borpunkt nr.:	
				23.08.2019		1,2-2,0 m						3	
				Forsøk nr.:		Tegnet:						Kontrollert:	
01		TEREJK		SR		JUB							
Oppdrag nr.:		Tegning nr.:		Prosedyre:		Programrevisjon:							
10212518		RIG-TEG-251		Enaks		0							




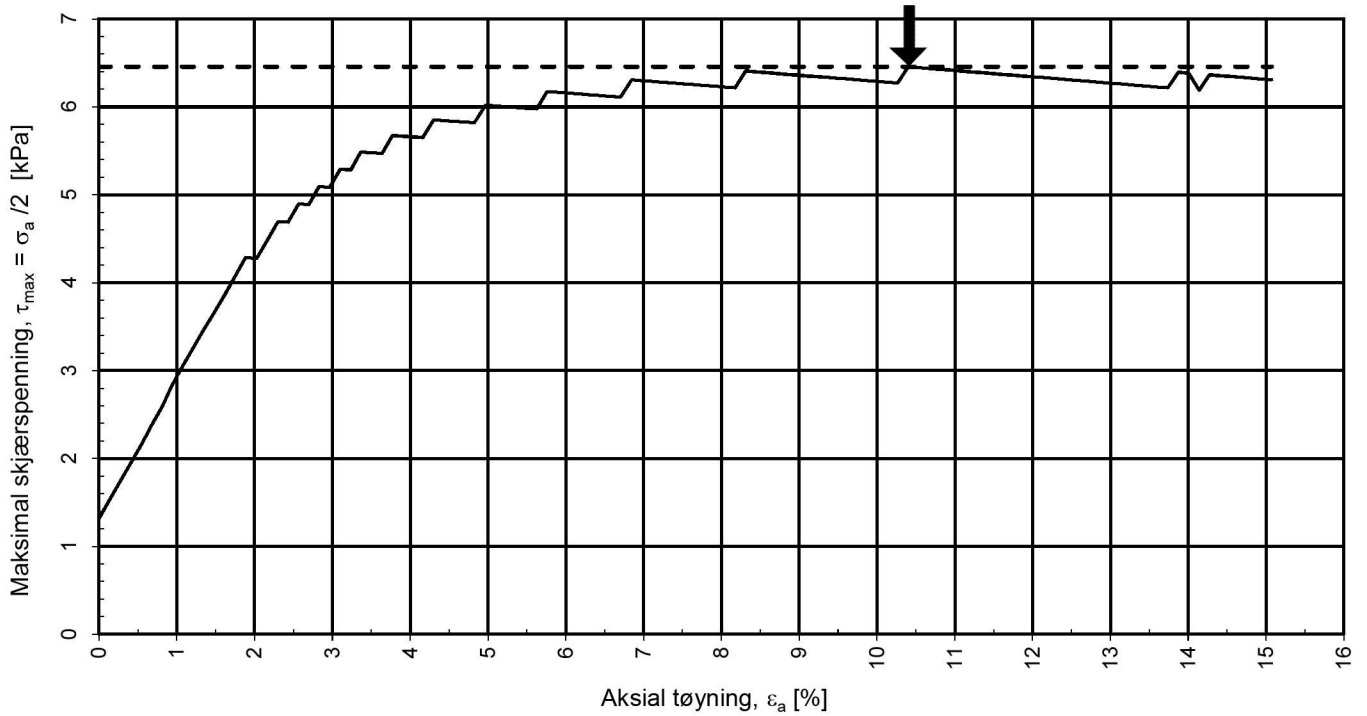
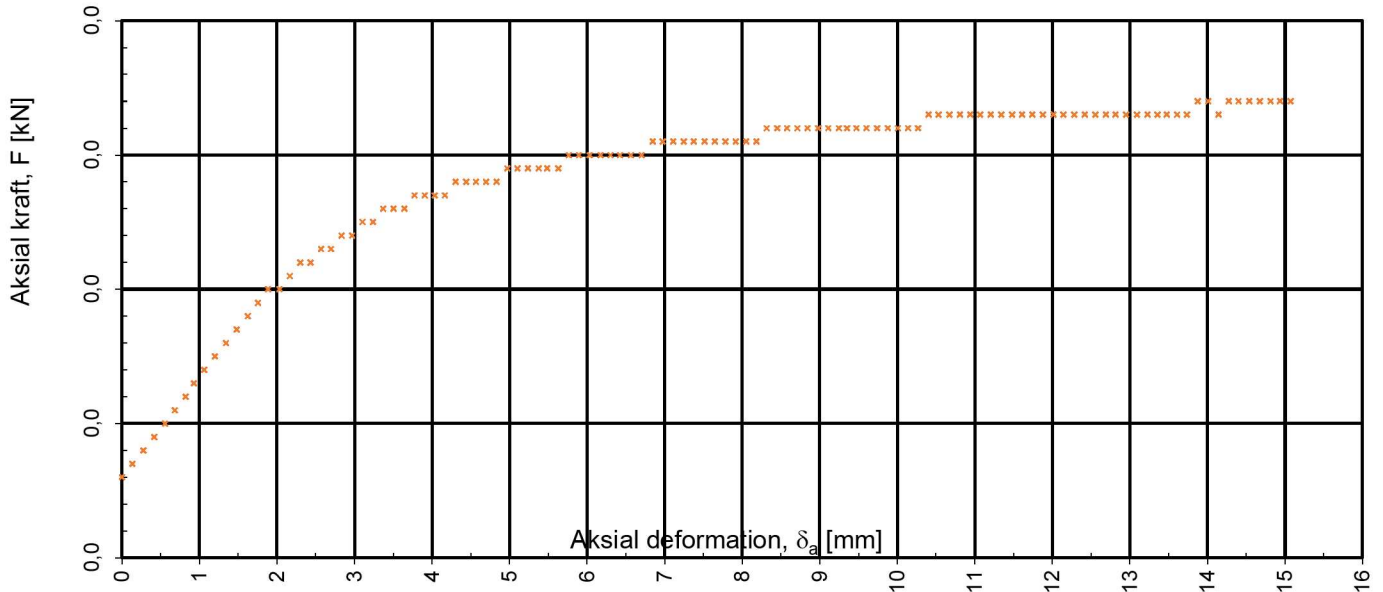
E50: 0,98 Mpa Maksimal skjærspenning: 34,48 kPa
 G50: 0,33 MPa Tøyning: 15,08 %

				Tegningens filnavn:	
Prøvediameter 54,00	Prøvehøyde 100,00				
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00	Forsøksdato: 23.08.2019	Dybde, z (m): 2,2-3,0 m	Borpunkt nr.: 3		
	Forsøk nr.: 01	Tegnet: TEREZX	Kontrollert: SR		Godkjent: JUB
	Oppdrag nr.: 10212518	Tegning nr.: RIG-TEG-252	Prosedyre: Enaks		Programrevisjon: 0



E50: 0,64 Mpa Maksimal skjærspenning: 37,67 kPa
 G50: 0,21 MPa Tøyning: 15,01 %

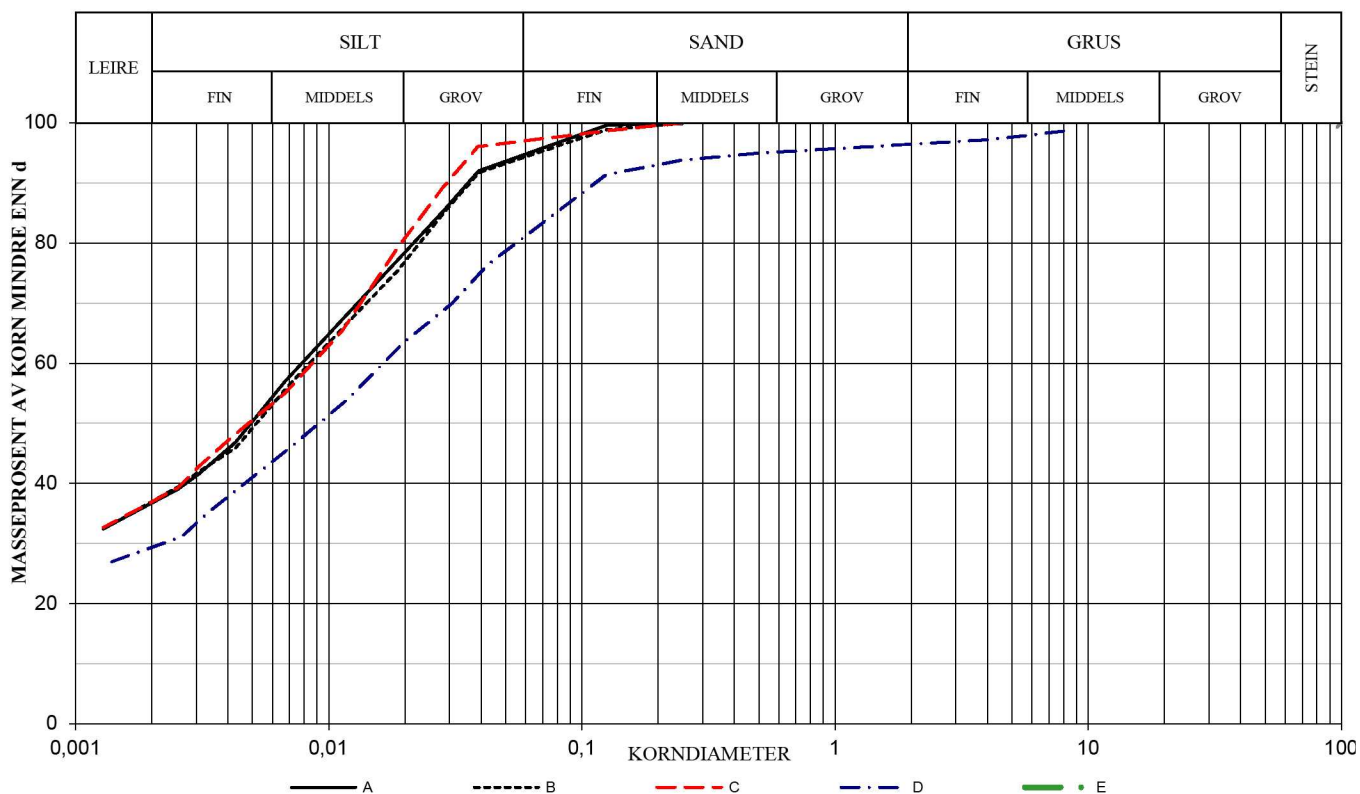
Prøvediameter				Prøvehøyde				Tegningens filnavn:					
54,00				100,00									
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00				Forsøksdato:		Dybde, z (m):						Borpunkt nr.:	
				23.08.2019		3,2-4,0 m						3	
				Forsøk nr.:		Tegnet:						Kontrollert:	
01		TEREZX		SR		JUB							
Oppdrag nr.:		Tegning nr.:		Prosedyre:		Programrevisjon:							
10212518		RIG-TEG-253		Enaks		0							



E50: 0,61 Mpa Maksimal skjærspenning: 6,46 kPa
 G50: 0,20 MPa Tøyning: 10,40 %

Prøvediameter				Prøvehøyde				Tegningens filnavn:					
54,00				100,00									
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00				Forsøksdato:		Dybde, z (m):						Borpunkt nr.:	
				23.08.2019		0,2-1,0 m						12	
				Forsøk nr.:		Tegnet:						Kontrollert:	
01		TEREJK		SR		JUB							
Oppdrag nr.:		Tegning nr.:		Prosedyre:		Programrevisjon:							
10212518		RIG-TEG-254		Enaks		0							

SYM BOL	SERIE NR.	DYBDE (kote)	BESKRIVELSE	ANMERKNINGER	METODE		
					TS	VS	HYD
A	3	0,2-1,0 m	LEIRE				X
B	3	2,2-3,0 m	LEIRE				X
C	12	1,2-2,0 m	LEIRE				X
D	12	3,2-3,6 m	LEIRE, siltig	skjellrester	X	X	X
E							



SYMBOL:

Ogl. = Glødetap (%)

Ona. = Humusinnhold (%)

Perm. = Permeabilitet (m/s)

$$C_z = \frac{D^2_{30}}{(D_{60})(D_{10})}$$

$$C_u = \frac{D_{60}}{D_{10}}$$

METODE:


TS = Torr sikt

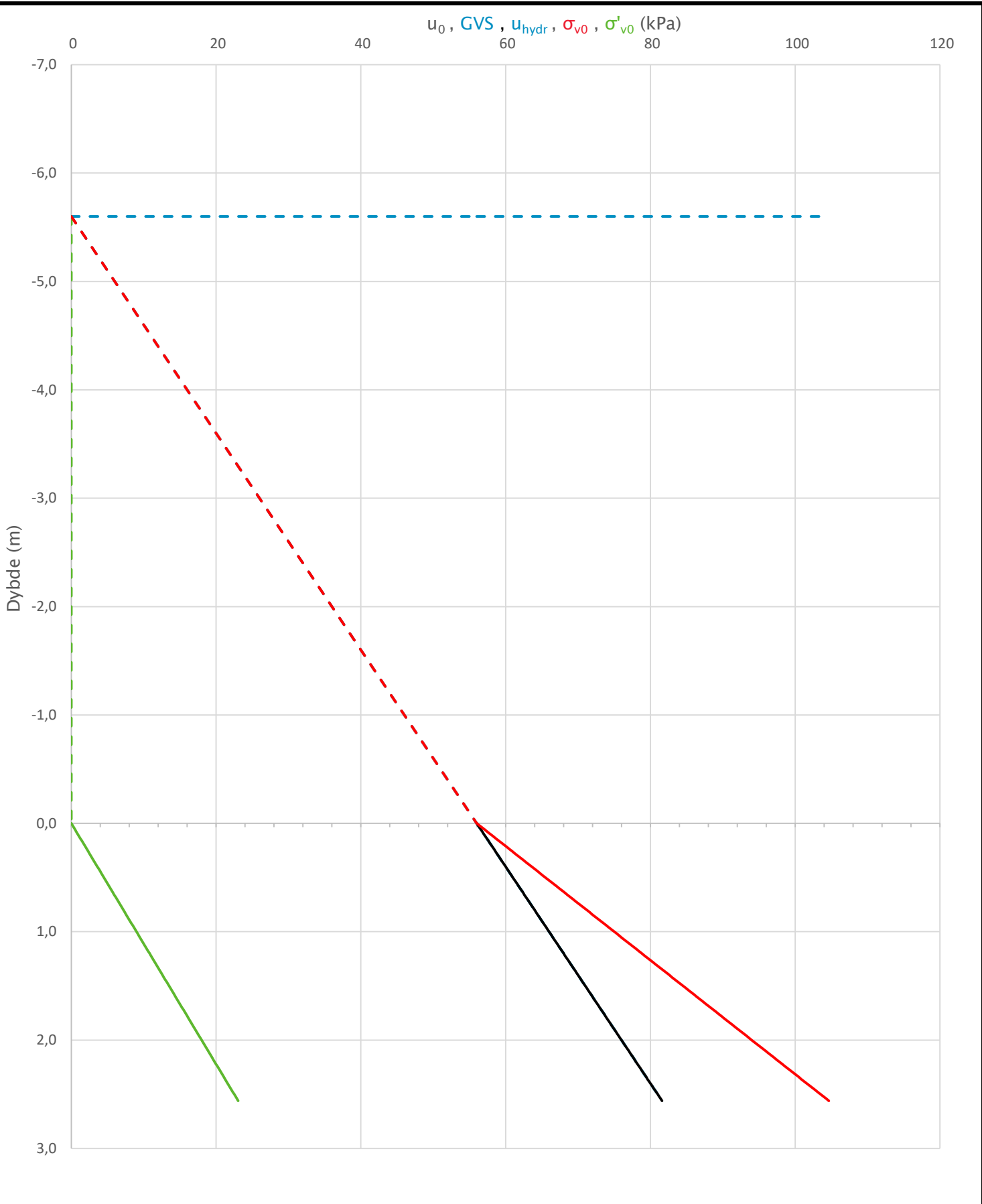
VS = Våt sikt

HYD = Hydrometer

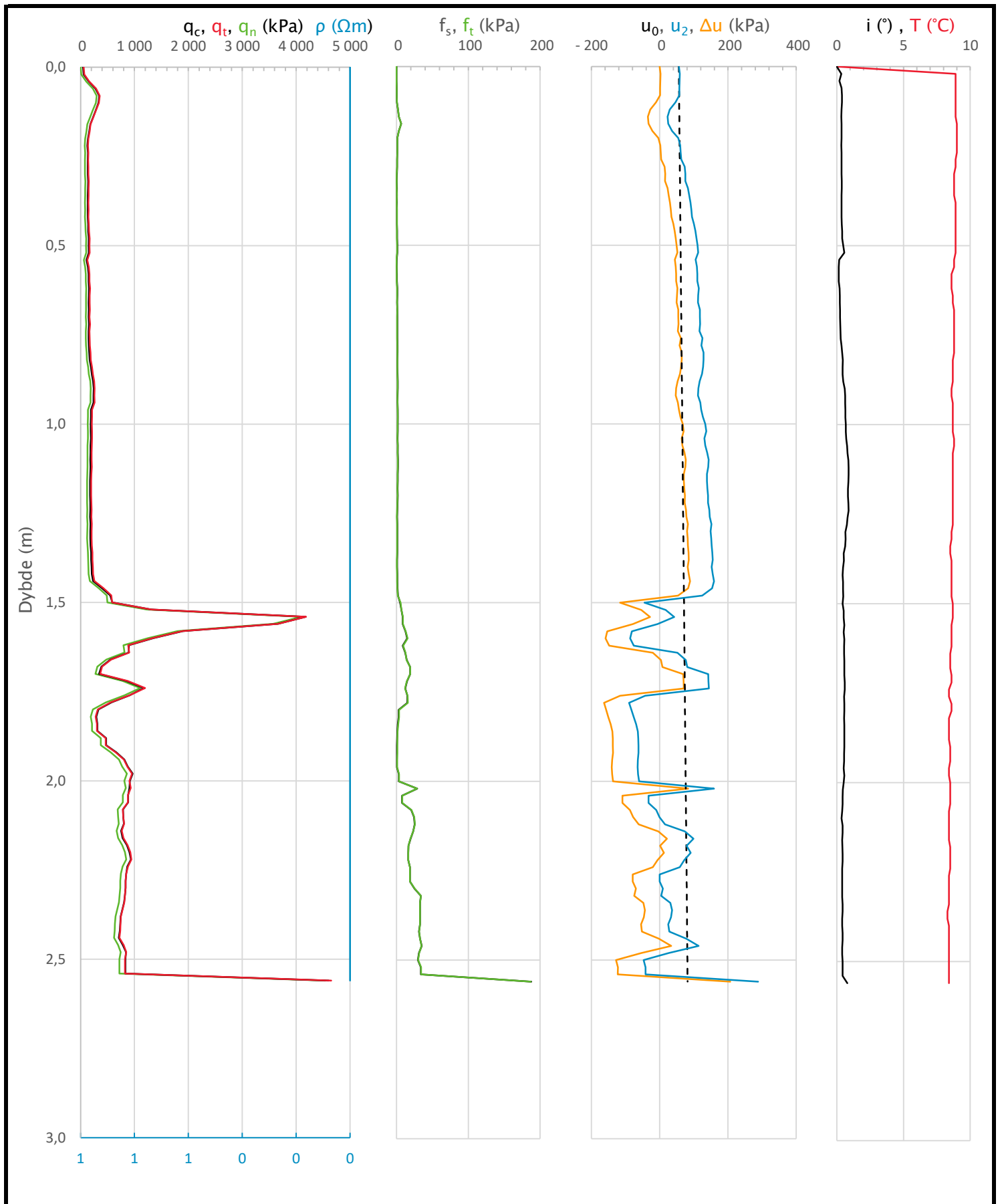
SYM BOL	Vanninnhold %	Telegruppe	Korndensitet ρ_s	< 0,02 mm %	Glødetap %	C_u	D_{10} mm	D_{30} mm	D_{50} mm	D_{60} mm
A	29,4	T4		78,2					0,005	0,008
B	26,6	T4		76,6					0,005	0,009
C	39,6	T4		80,5					0,005	0,009
D	27,0	T4		63,6				0,002	0,010	0,017
E										

KORNGRADERING		Konstr./Tegnet	Kontrollert	Multiconsult
Skånland kommune		TEREZK	MARTM	
Tovikskjeret - Skånland		Dato	Godkjent	
Skånland		27.08.2019	JUB	
MULTICONSULT AS		Oppdragsnummer		Tegnings nr.
Kvaløyveien 156, 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00		10212518		RIG-TEG- 300
				Rev.

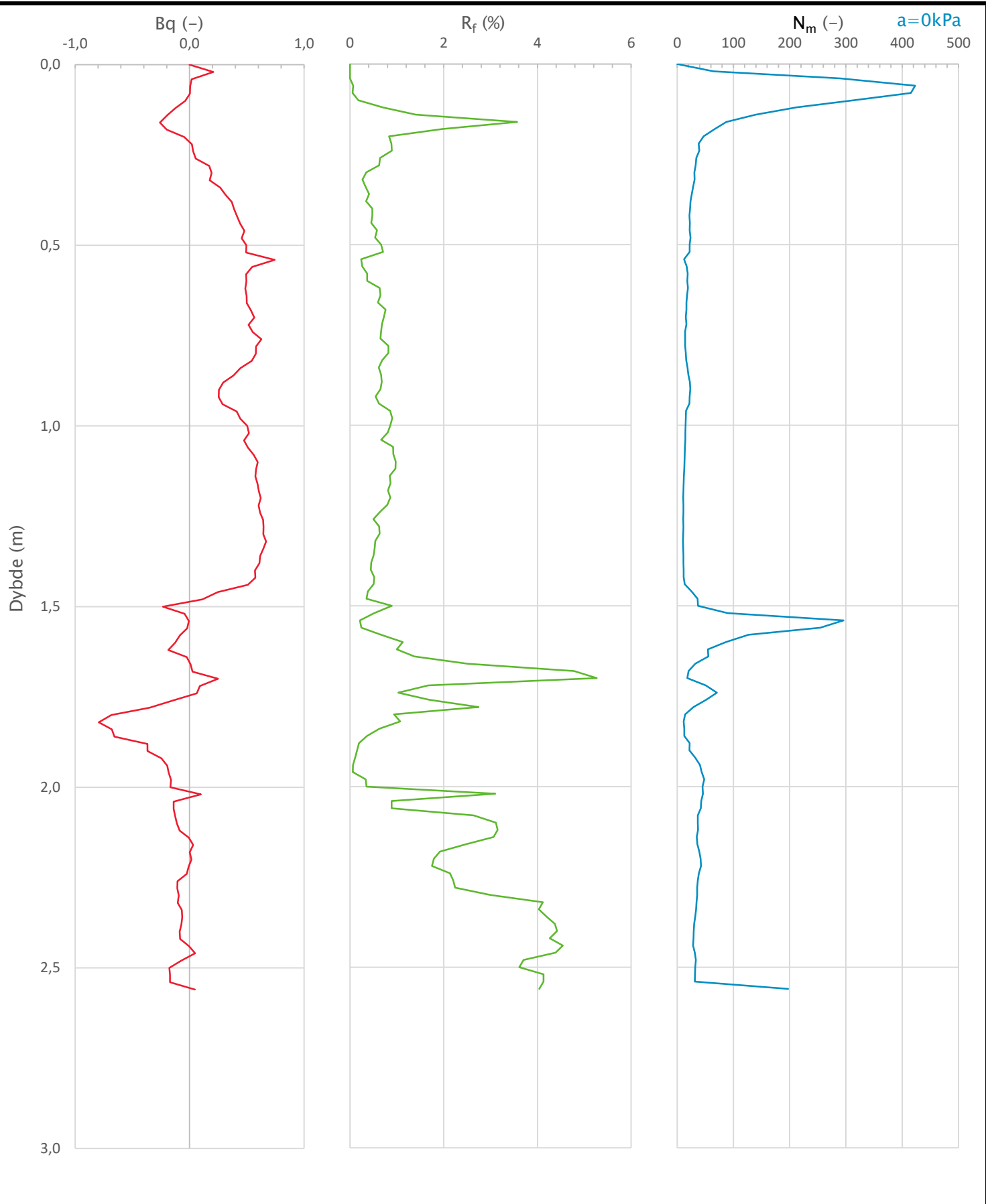
Sonde og utførelse						
Sondennummer	4357		Boreleder		GKA	
Type sonde	Nova		Temperaturendring (°C)		9	
Kalibreringsdato	14.08.2018		Maks helning (°)		0,9	
Dato sondering	19-07-01		Maks avstand målinger (m)		0,02	
Filtertype						
Kalibreringsdata						
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
Maksimal last (MPa)	50		0,5		2	
Måleområde (MPa)	50		0,5		2	
Skaleringsfaktor	1310		3755		3742	
Oppløsning 2 ¹² bit (kPa)	-		-		-	
Oppløsning 2 ¹⁸ bit (kPa)	0,5824		0,0102		0,0204	
Arealforhold	0,8430		0,0000			
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	34,341		0,67		0,611	
Temperaturområde (°C)	40					
Nullpunktskontroll						
	NA		NB		NC	
Registrert før sondering (kPa)	7424,8		126,4		301,7	
Registrert etter sondering (kPa)	-25,1		-0,1		-0,7	
Avvik under sondering (kPa)	25,1		0,1		0,7	
Maksimal temperatureffekt (kPa)	7,7		0,2		0,1	
Maksverdi under sondering (kPa)	4603,6		187,8		288,0	
Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012						
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	33,4	0,7	0,3	0,1	0,9	0,3
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10	10	2
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15	25	3
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15	50	5
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20		
Anvendelsesklasse	1	1	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1					
Anvendelsesklasse	1					
Måleverdier under kapasitet/krav						
Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur		
OK	OK	OK	OK	OK		
Kommentarer:						
Prosjekt					Prosjektnummer: 10212518 Rapportnummer: 10212518-RIG-RAP-001	
10212518 - Tovikskjeret - Skånland					Borhull Kote -4,85	
					12	
Innhold					Sondennummer	
Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet					4357	
	Tegnet	Kontrollert	Godkjent		Anvend.klasse	
	JUB	BGJ	MAJ		1	
	Utførende	Dato sondering	Revisjon		RIG-TEG	
	Multiconsult	19-07-01	Rev. dato		500.1	



Prosjekt		Prosjektnummer: 10212518 Rapportnummer: 10212518-RIG-RAP-001		Borhull	Kote -4,85
10212518 - Tovikskjeret - Skånland				12	
Innhold				Sondennummer	
In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger				4357	
Multiconsult	Tegnet	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	
	JUB	BGJ	MAJ	1	
	Utførende	Dato sondering	Revisjon	RIG-TEG	
	Multiconsult	19-07-01	Rev. dato	500.2	

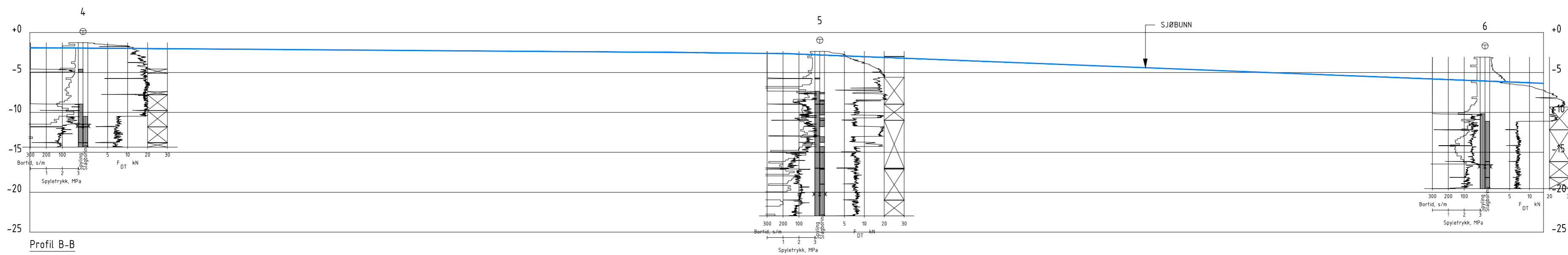
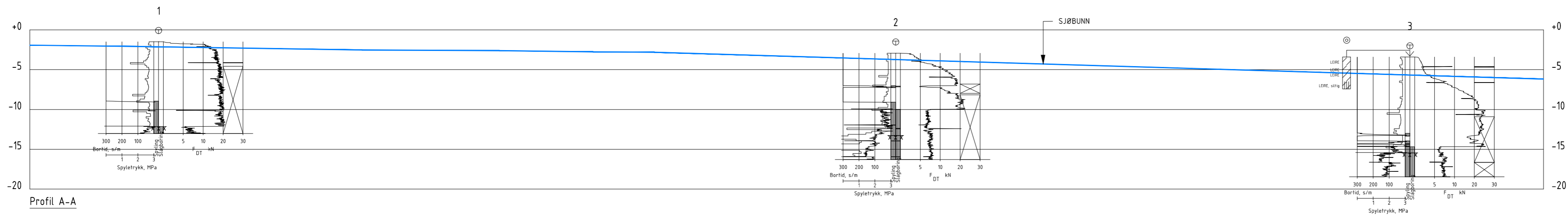


Prosjekt	Prosjektnummer: 10212518 Rapportnummer: 10212518-RIG-RAP-001			Borhull	Kote -4,85
10212518 - Tovikskjeret - Skånland					12
Innhold	Måledata og korrigerede måleverdier				Sondennummer
					4357
Multiconsult	Tegnet	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	1
	JUB	BGJ	MAJ		
Utførende		Dato sondering	Revisjon	RIG-TEG	500.3
Multiconsult		19-07-01	Rev. dato		



Prosjekt		Prosjektnummer: 10212518 Rapportnummer: 10212518-RIG-RAP-001		Borhull	Kote -4,85
10212518 - Tovikskjeret - Skånland				12	
Innhold				Sondennummer	
Avledede dimensjonsløse forhold				4357	
Multiconsult	Tegnet	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	
	JUB	BGJ	MAJ	1	
	Utførende	Dato sondering	Revisjon	RIG-TEG	
	Multiconsult	19-07-01	Rev. dato	500.4	

Z:\10212518-01\10212518-01\10212518-01-03 ARBEIDSDOMRÅDE\10212518-01-05 MODELLER\10212518-RIG-TEG-600.dwg - Layout: (600) - Plottet av: jub. Dato: 2019.09.02 kl. 14:40

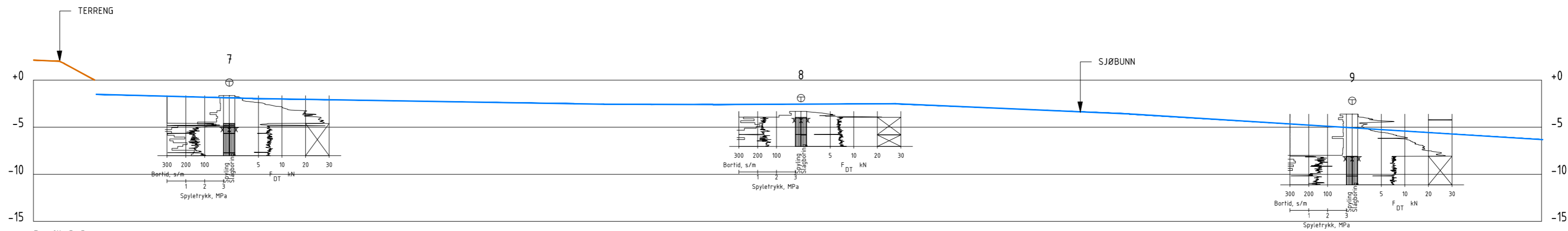


Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
x			xx.xx.xxxx	xxx	xxx	xxx

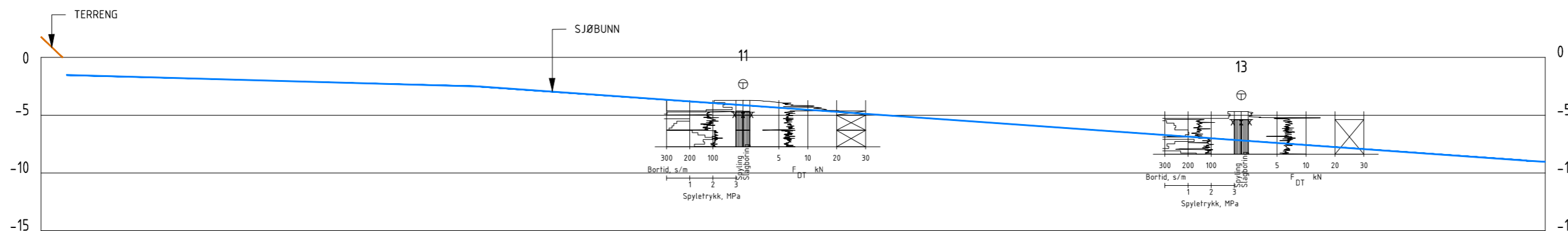
Multiconsult
www.multiconsult.no

SKÅNLAND KOMMUNE
TOVIKSKJERET - SKÅNLAND
PROFIL A OG B

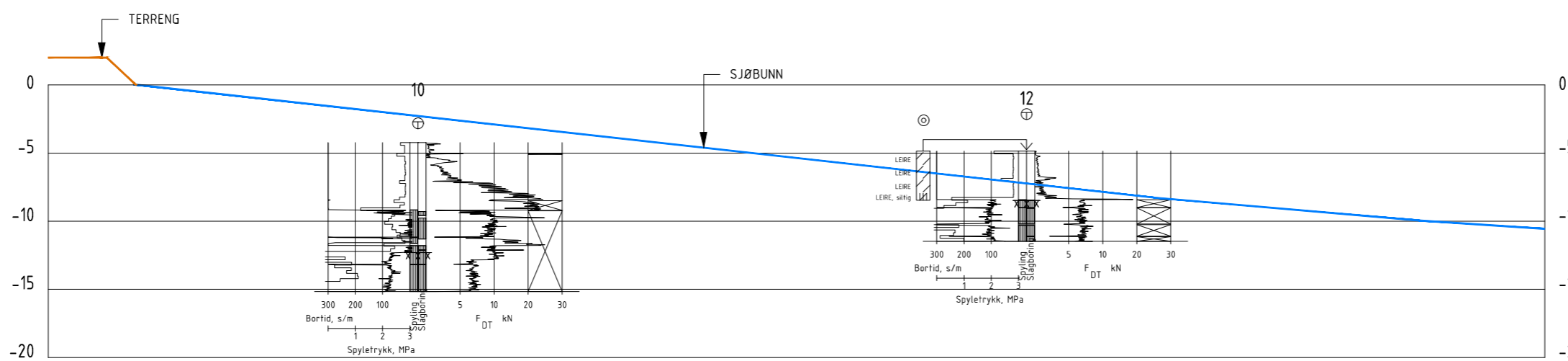
Status	-	Fag	RIG	Original format	A3	Dato	2019-08-28
Konstr./Tegnet	JUB	Kontrollert	BGJ	Godkjent	MAJ	Målestokk	1:400
Oppdragsnr.	10212518	Tegningsnr.	RIG-TEG-600	Rev.			-



Profil C-C



Profil D-D



Profil E-E

Z:\010212\10212518-01\10212518-01-03 ARBEIDSOHRÅDE\10212518-01-05 MODELLER\10212518-RIG-TEG-600.dwg - Layout: (601) - Plottet av: jub_ Date: 2019.09.02 kl 14:41

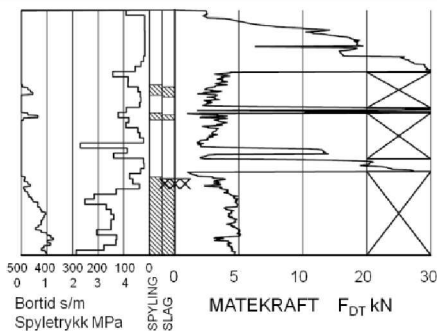
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
x			xx.xx.xxxx	xxx	xxx	xxx

Multiconsult
www.multiconsult.no

SKÅNLAND KOMMUNE
TOVIKSKJERET - SKÅNLAND
PROFIL C, D OG E

Status	-	Fag	RIG	Original format	A3	Dato	2019-08-28
Konstr./Tegnet	JUB	Kontrollert	BGJ	Godkjent	MAJ	Målestokk	1:400
Oppdragsnr.	10212518	Tegningsnr.	RIG-TEG-601	Rev.			-

<p>Avsluttet mot stein, blokk eller fast grunn</p>	<p>Avsluttet mot antatt berg</p>	<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>
<p>Forboret Middels stor motstand Meget liten motstand Meget stor motstand Avsluttet uten å nå fast grunn eller berg</p>	<p>Forboret 0,25 0,50 0,75 1,00 Slått med slegge Halve omdreininger pr. m synk</p>	<p>DREIESONDERING 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. 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>
<p>Middels stor motstand Liten motstand Stor motstand</p> <p>0 50 100 150 kNm/m</p>	<p>0 50 Q₀ kNm/m</p>	<p>RAMSONDERING 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. $Q_0 = \text{loddets tyngde} \cdot \text{fallhøyde/synk pr. slag (kNm/m)}$</p>
<p>CPT2 +18,5 5 10 15 dybde, m</p> <p>Korr. spissmotstand [MPa] Poretrykk [MPa] Sidefriksjon [MPa]</p>	<p>TRYKKSONDERING (CPT - CPTU) 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. Resultatene kan benyttes til å bestemme lagdeling, jordart, lagringsbetingelser og mekaniske egenskaper (skjærfasthet, deformasjons- og konsolideringsparametre).</p>	
<p>0 5 10 20 30 F_{DT} kN</p>	<p>DREIETRYKKSONDERING 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. 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. Metoden er spesielt hensiktsmessig ved påvisning av kvikkleire i grunnen, men den gir ikke sikker dybde til bergoverflaten.</p>	
<p>Stein 10 15 20 Borsynk i berg cm/min.</p>	<p>BERGKONTROLLBORING 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.

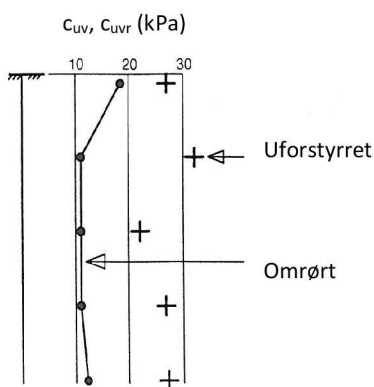
Maskinell naverboring (forstyrrede poseprøver):

Utføres med hul borstang påsveiset en metallspiral med fast stige høyde (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):

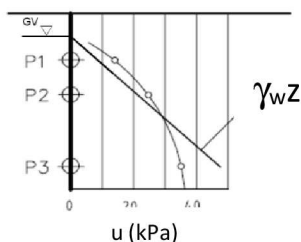
Vanligvis benyttes stempel-prøvetaking med innvendig stempel for opptak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde skjæres det ut en jordprøve som trekkes opp til overflaten, der 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 stige høyde 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

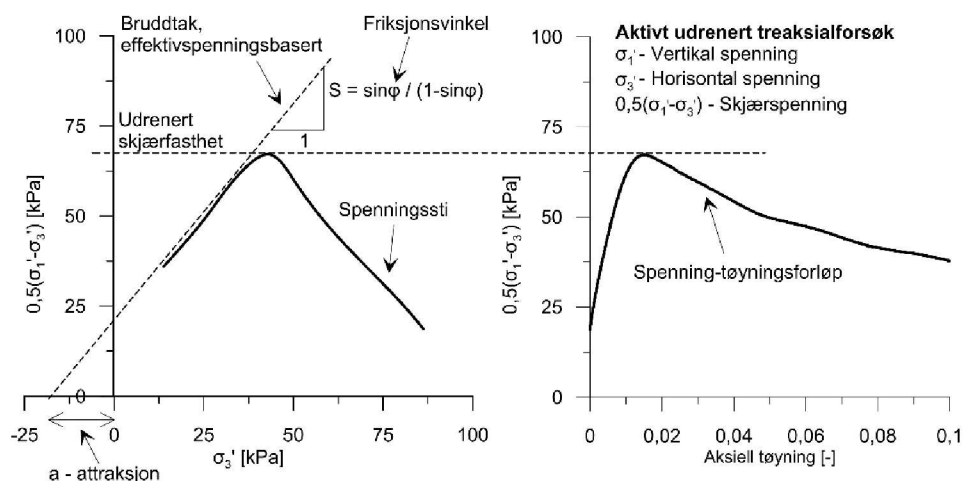
Navn	Symbol	Enhet	Beskrivelse
Densitet	ρ	g/cm^3	Masse av prøve per volumenhet. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del
Korndensitet	ρ_s	g/cm^3	Masse av fast stoff per volumenhet fast stoff
Tørr densitet	ρ_d	g/cm^3	Masse tørt stoff per volumenhet
Tyngdetetthet	γ	kN/m^3	Tyngde av prøve per volumenhet ($\gamma = \rho g = \gamma_s(1+w/100)(1-n/100)$, 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}).

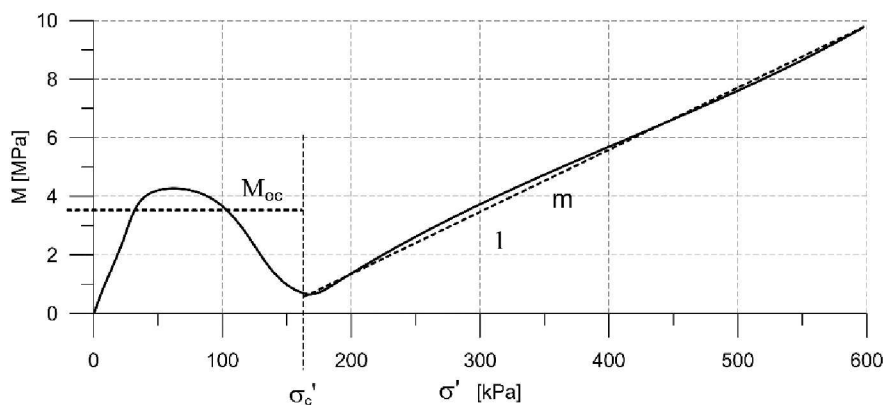


SENSITIVITET

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), 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

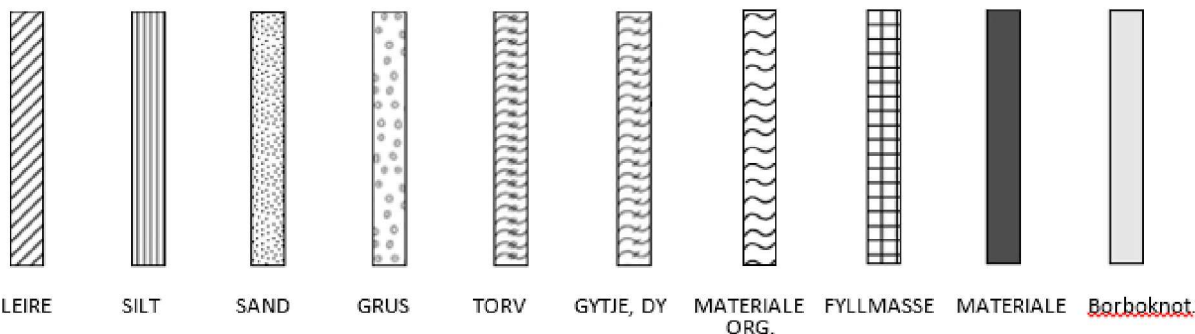
Ved komprimering av en jordart oppnås tettere lagring av mineralkornene. Komprimeringsegenskapene for en jordart bestemmes ved at prøver med forskjellig vanninnhold komprimeres med et bestemt komprimeringsarbeid (Standard eller Modifisert Proctor). Resultatene fremstilles i et diagram som viser tørr densitet ρ_d som funksjon av innbyggingsvanninnhold w_i . Den maksimale tørrdensiteten som oppnås (ρ_{dmax}) benyttes ved spesifisering 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
NS8015	Skjærfasthet ved konusforsøk
NS8016	Skjærfasthet ved enaksialt trykkforsøk
NS8017	Ødometerforsøk, trinnvis belastning
NS8018	Ødometerforsøk, kontinuerlig belastning
NS-EN ISO/TS 17892-8 og -9	Treaksialforsøk (UU, CD)
Statens vegvesen Håndbok R210	Laboratorieundersøkelser