

---

## RAPPORT

# Regional kvikkleirekartlegging Nord-Troms - Supplerende grunnundersøkelser

---

OPPDRAUGSGIVER

Norges vassdrags- og energidirektorat

EMNE

Datarapport - Geoteknisk grunnundersøkelse

DATO / REVISJON: 2020-08-31 / 00

DOKUMENTKODE: 10219639-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. Hvis kunden i samsvar med oppdragsavtalen gir tredjepart tilgang til rapporten, har ikke tredjepart andre eller større rettigheter enn det han kan utlede fra kunden. 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

OPPDRA�	<b>Regional kvikkleirekartlegging Nord-Troms - Supplerende grunnundersøkelser</b>	DOKUMENTKODE	10219639-RIG-RAP-001
EMNE	Datarapport - Geoteknisk grunnundersøkelse	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRA�SGIVER	<b>Norges vassdrags- og energidirektorat</b>	OPPDRA�SLEDER	Martine Johnsen Waldeland
KONTAKTPERSON	Ingrid Havnen	UTARBEIDET AV	Martine Johnsen Waldeland
KOORDINATER	SONE: UTM33 ØST: 704699 NORD: 7723996	ANSVARLIG ENHET	10235011 Geoteknikk Nord
KOMMUNER	Målselv, Storfjord, Lyngen og Nordreisa		

## SAMMENDRAG

I forbindelse med regional kvikkleirekartlegging i Nord-Troms, har Multiconsult Norge AS utført supplerende grunnundersøkelser i fire eksisterende faresoner; Ellevoll, Karnes, Spåkenes og Nordkjosen, og i Leirbekkmoen der det skal utføres faregradsvurdering.

De supplerende grunnundersøkelsene har påvist kvikkleire og/eller løsmasser med sprøbruddegenskaper i alle områdene.

00	2020-08-31	Datarapport – Geoteknisk grunnundersøkelse	MAJ	ERBK	MAJ
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV

## INNHOLDSFORTEGNELSE

<b>1</b>	<b>Innledning .....</b>	<b>6</b>
1.1	Formål og bakgrunn.....	6
1.2	Utførelse .....	6
1.3	Kvalitetssikring og standardkrav .....	6
1.4	Innhold og bruk av rapporten .....	6
<b>2</b>	<b>Områdebeskrivelse .....</b>	<b>7</b>
2.1	Området og topografi .....	7
2.1.1	Leirbekkmoen .....	7
2.1.2	Ellevoll.....	8
2.1.3	Karnes .....	9
2.1.4	Spåkenes .....	10
2.1.5	Nordkjosen.....	11
<b>3</b>	<b>Geotekniske grunnundersøkelser .....</b>	<b>12</b>
3.1	Tidligere grunnundersøkelser .....	12
3.2	Utførte grunnundersøkelser .....	12
3.2.1	Feltundersøkelser .....	12
3.2.2	Laboratorieundersøkelser .....	14
<b>4</b>	<b>Grunnforholdsbeskrivelse .....</b>	<b>16</b>
4.1	Kvantærgelogisk kart .....	16
4.1.1	Leirbekkmoen .....	16
4.1.2	Ellevoll.....	17
4.1.3	Karnes .....	18
4.1.4	Spåkenes .....	19
4.1.5	Nordkjosen.....	20
4.2	Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser .....	21
4.2.1	Leirbekkmoen .....	21
4.2.2	Ellevoll.....	21
4.2.3	Karnes .....	22
4.2.4	Spåkenes .....	23
4.2.5	Nordkjosen.....	24
<b>5</b>	<b>Geoteknisk evaluering av resultatene .....</b>	<b>25</b>
5.1	Avvik fra standard utførelsesmetoder .....	25
5.2	Viktige forutsetninger .....	25
5.3	Undersøkelses- og prøvekvalitet.....	25
5.4	Måling av poretrykk .....	25
<b>6</b>	<b>Referanser .....</b>	<b>25</b>

## **TEGNINGER**

10219639-RIG-TEG	-000	Oversiktskart
	-001	Borplan Leirbekkmoen
	-002	Borplan Ellevoll
	-003	Borplan Karnes
	-004	Borplan Spåkenes
	-005	Borplan Nordkjosen
	-200	Geotekniske data, BP.100 Leirbekkmoen
	-201	Geotekniske data, BP.101 Leirbekkmoen
	-202	Geotekniske data, BP.103 Leirbekkmoen
	-203	Geotekniske data, BP.6e-3 Spåkenes
	-204	Geotekniske data, BP.6e-4 Spåkenes
	-205	Geotekniske data, BP.6e-5 Spåkenes
	-206	Geotekniske data, BP.6e-7 Spåkenes
	-207	Geotekniske data, BP.7p-3 Ellevoll
	-208	Geotekniske data, BP.9a-3 Nordkjosen
	-209	Geotekniske data, BP.9a-4 Nordkjosen
	-210	Geotekniske data, BP.9a-5 Nordkjosen
	-211	Geotekniske data, BP.9a-6 Nordkjosen
	-212	Geotekniske data, BP.1q-2 Karnes
	-213	Geotekniske data, BP.1q-3 Karnes
	-214	Geotekniske data, BP.1q-4 Karnes
	-215	Geotekniske data, BP.1q-6 Karnes
	-300	Korngraderingsanalyser, Leirbekkmoen
	-301	Korngraderingsanalyser, Spåkenes
	-302	Korngraderingsanalyser, Ellevoll
	-303	Korngraderingsanalyser, Nordkjosen
	-304	Korngraderingsanalyser, Karnes
	-500	Trykksondering, Leirbekkmoen
	-501	Trykksondering, Karnes
	-600	Profil A1 og A2, Leirbekkmoen
	-601	Profil A3 og A4, Leirbekkmoen
	-602	Profil B1 og B2, Ellevoll
	-603	Profil C1 og C2, Karnes
	-604	Profil C3 og C4, Karnes
	-605	Profil D1 og D2, Spåkenes
	-606	Profil D3, Spåkenes
	-607	Profil E1 og E2, Nordkjosen
	-608	Profil E3 og E4, Nordkjosen

## **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 supplerende geotekniske grunnundersøkelser for kvikkleirekartlegging i Storfjord, Lyngen, Nordreisa og Målselv kommune.

### **1.1 Formål og bakgrunn**

I forbindelse med regional kvikkleirekartlegging i Nord-Troms, har Multiconsult Norge AS utført supplerende grunnundersøkelser i fire eksisterende faresoner; Ellevoll, Karnes, Spåkenes og Nordkjosen, og i Leirbekkmoen der det skal utføres faregradsvurdering.

### **1.2 Utførelse**

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.

Feltundersøkelsen ble utført av Multiconsult Norge As med hydraulisk borerigg av typen GT605 i juni 2020. Alle kotehøyder refererer til NN2000, og borpunktene er målt inn i koordinatsystem EUREF89 UTM33 ved hjelp av CPOS GPS med nøyaktighet  $\pm 5$  cm.

Laboratorieundersøkelsene er utført ved Multiconsults geotekniske laboratorium i Tromsø i juli 2020.

### **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**

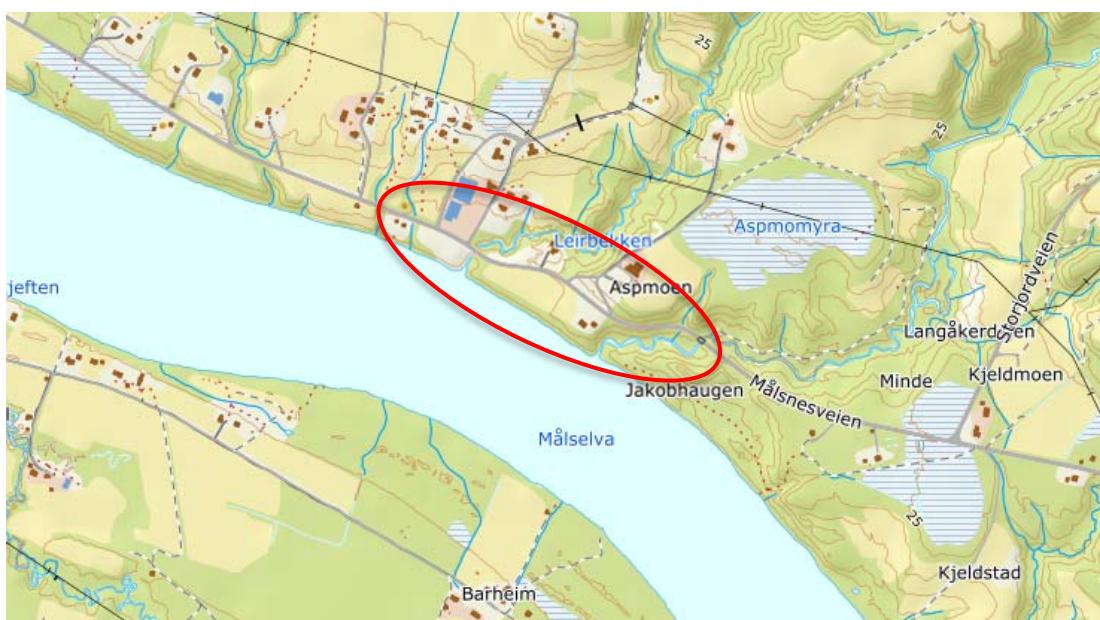
Geoteknisk datarapport presenterer resultater fra utførte geotekniske grunnundersøkelser i geotekniske termer og krever geoteknisk kompetanse for videre bruk i rådgivings- og prosjekteringssammenheng. Rapporten inneholder i så måte ingen vurderinger av byggbarhet, metoder eller tiltak, og vi anbefaler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

## 2 Områdebeskrivelse

### 2.1 Området og topografi

#### 2.1.1 Leirbekkmoen

Det undersøkte området ligger på Aspmoen, ved utløpene til Leirbekken og Fiskebekkene, i Målselv kommune. Bekkene renner ut i Målselva. Terrenget i området ligger på ca. kote 8, og heller ned mot Målselva i sørvest. Gjennomsnittlig helning varierer mellom ca. 1:4 og 1:12. Figur 2-1 viser et kartutsnitt over området og figur 2-2 viser området i flyfoto.



Figur 2-1 Kartutsnitt med undersøkelsesområdet ved Leirbekkmoen [norgeskart.no].



Figur 2-2 Flyfoto over det undersøkte området ved Leirbekkmoen [norgeskart.no].

### 2.1.2 Ellevoll

Det undersøkte området ligger på Ellevoll, nord for Storelva, i Storfjord kommune. Terrenget i området består av løsmasseterrasser og ligger mellom kote 11 og kote 25. Terrassene er mellom 8 og 14 meter høye og heller ned mot Storfjorden i øst-sørøst. Gjennomsnittlig helning på terrassene er ca. 1:2. Figur 2-3 viser et kartutsnitt med det aktuelle området, og figur 2-4 viser området i flyfoto.



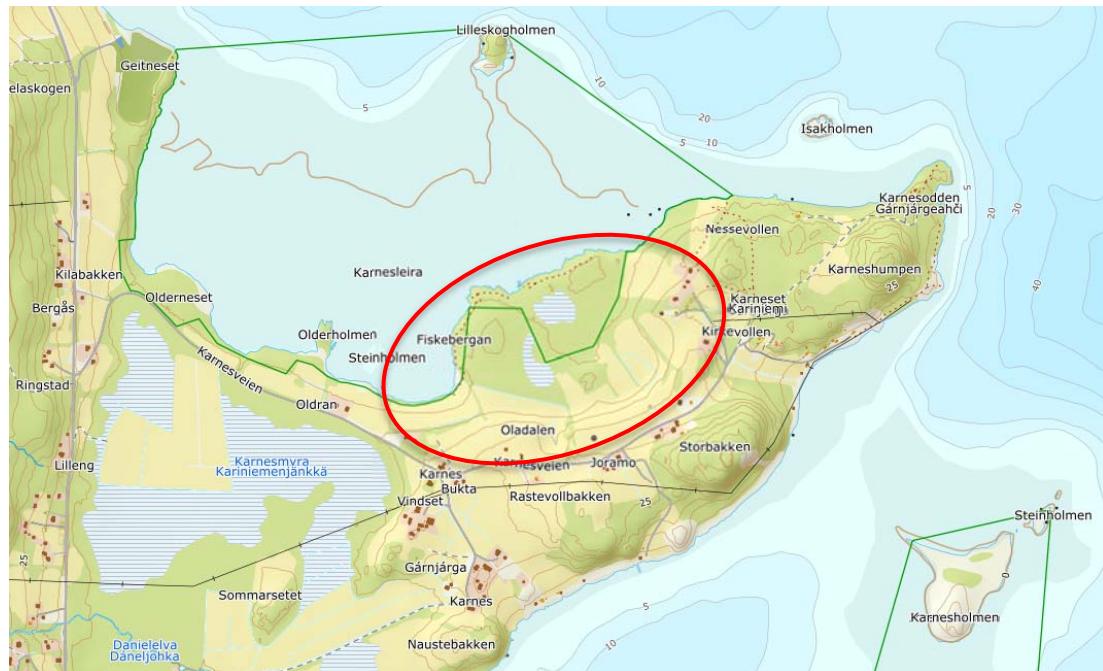
Figur 2-3 Kartutsnitt med undersøkelsesområdet ved Ellevoll [norgeskart.no].



Figur 2-4 Flyfoto over det undersøkte området ved Ellevoll [norgesløft.no].

### 2.1.3 Karnes

Det undersøkte området ligger på nordsiden av Karnes i Lyngen kommune. Terrenget i området ligger mellom kote 14 og kote 25, og består av gamle skredgropes og jevnt-hellende terrenget ned mot strandsonen i nord. Gjennomsnittlig helning er ca. 1:8 i skredgropene og ca. 1:10 i det jevnt-hellende terrenget. Figur 2-5 viser et kartutsnitt med det undersøkte området og figur 2-6 viser området i flyfoto.



Figur 2-5 Kartutsnitt med undersøkelsesområdet på Karnes [norgeskart.no].

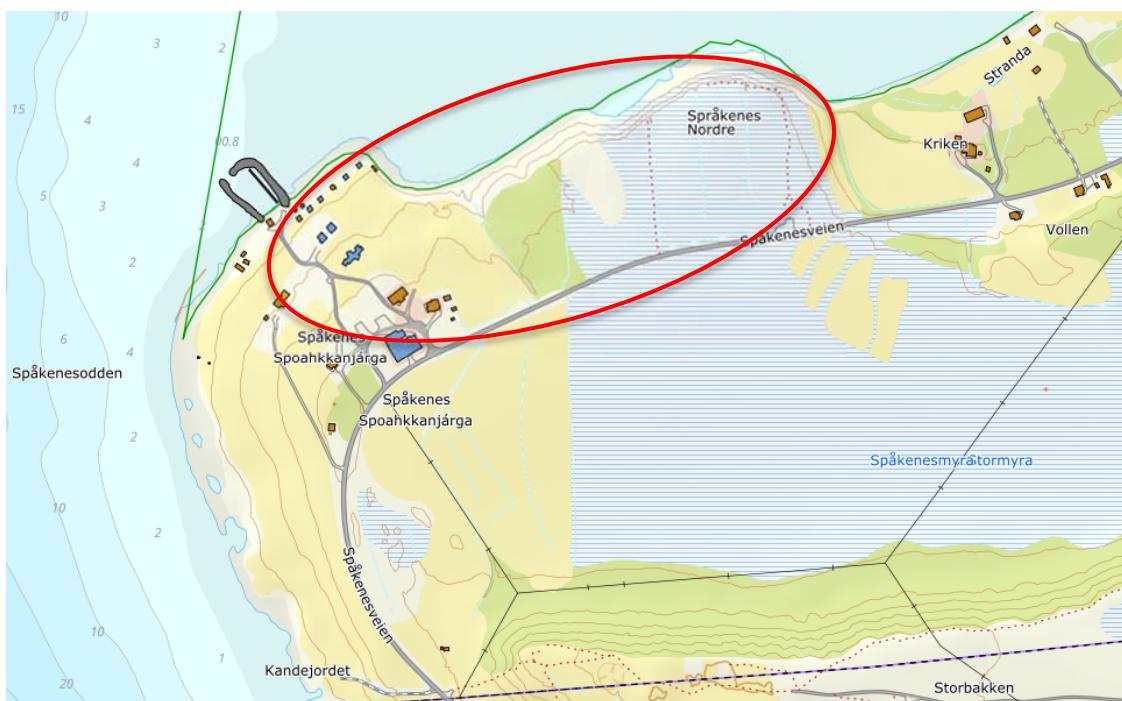


Figur 2-6 Flyfoto over det undersøkte området på Karnes [norgeskart.no].

### 2.1.4 Spåkenes

Det undersøkte området ligger på Spåkenes i Nordreisa kommune. Terrenget i området består av løsmasseterrasse i øst og jevnt-hellende terrenget ned mot strandsonen i vest-nordvest.

Løsmasseterrassen er ca. 13 meter høy og heller mot strandsonen i nord med gjennomsnittlig helning ca. 1:2. Terrenget i vest har gjennomsnittlig helning ca. 1:9. Figur 2-7 viser et kartutsnitt med området og figur 2-8 viser området i flyfoto.



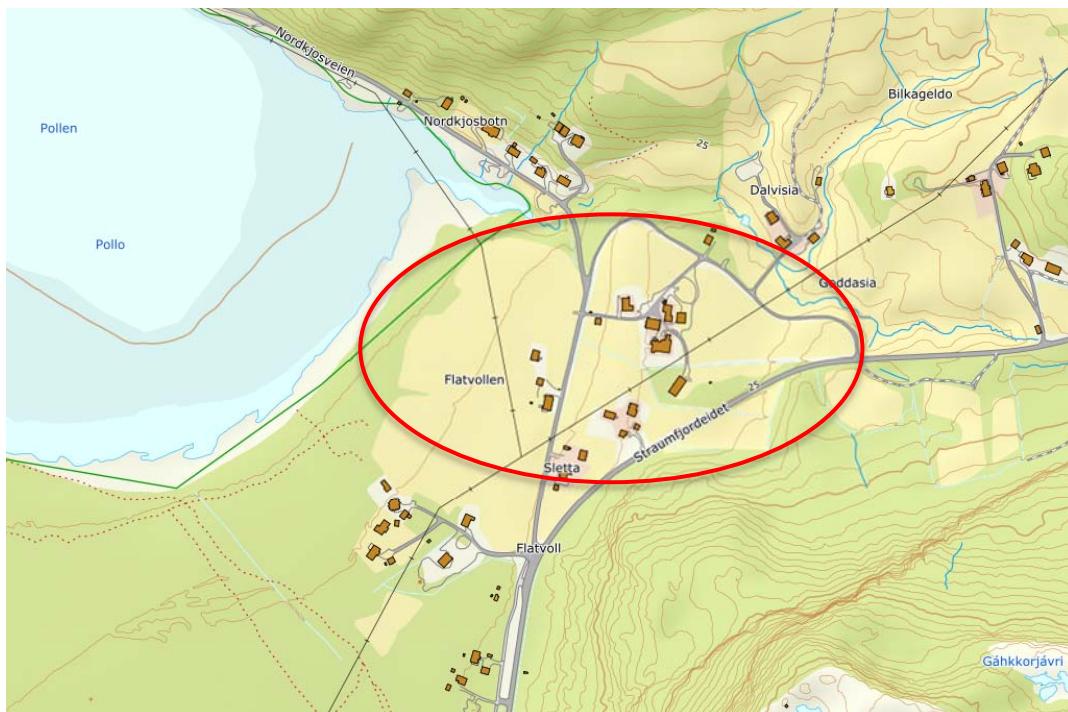
Figur 2-7 Kartutsnitt med undersøkelsesområdet på Spåkenes [norgeskart.no].



Figur 2-8 Flyfoto over området på Spåkenes [norgeskart.no].

### 2.1.5 Nordkjosen

Det undersøkte området ligger i Nordkjosen, like nord for Storslett, i Nordreisa kommune. Terrenget i området består av jevnt-hellende terreg ned mot strandsonen i vest, og ligger mellom kote 8 og kote 32. Gjennomsnittlig helning er ca. 1:17. Figur 2-9 viser et kartutsnitt med det undersøkte området og figur 2-10 viser området i flyfoto.



Figur 2-9 Kartutsnitt med undersøkelsesområdet i Nordkjosen [norgeskart.no].



Figur 2-10 Flyfoto over det undersøkte området [norgeskart.no].

### 3 Geotekniske grunnundersøkelser

#### 3.1 Tidligere grunnundersøkelser

Det er tidligere utført grunnundersøkelser i de aktuelle områdene, se tabell 3-1.

Resultatene fra de tidligere grunnundersøkelsene er ikke innarbeidet i foreliggende rapport.

Tabell 3-1 Tidligere grunnundersøkelser i de aktuelle områdene

Ref.	Rapport-nummer	Utført av	År	Oppdragsgiver	Oppdragsnavn/ rapportnavn	Vist på borplan
[A]	10214768-RIG-RAP-001	Multiconsult Norge AS	2019	NVE	Grunnundersøkelser ved Leirbekkmoen, Målselv	Nei
[B]	1898-1-r1-Lyngen_rev01	GeoStrøm AS	2018	NVE	Grunnundersøkelse for kvikkleirekartlegging i Lyngen, Storfjord, Kåfjord og Nordreisa	Nei
[C]	1898-2-r1-Storfjord_rev01	GeoStrøm AS	2018	NVE	Grunnundersøkelse for kvikkleirekartlegging i Lyngen, Storfjord, Kåfjord og Nordreisa	Nei
[D]	1898-4-r1-Nordreisa_rev01	GeoStrøm AS	2018	NVE	Grunnundersøkelse for kvikkleirekartlegging i Lyngen, Storfjord, Kåfjord og Nordreisa	Nei

#### 3.2 Utførte grunnundersøkelser

##### 3.2.1 Feltundersøkelser

Utførte grunnundersøkelser omfatter:

- Leirbekkmoen
  - 4 stk. dreietrykksønderinger
  - 3 stk. prøveserier med naverprøvetaker og ø54 mm cylinderprøver (stål)
  - 1 stk. trykksøndering

Borpunktene plassering er vist på borplanen, se tegning -001. Utskrifter av dreietrykksønderingene er vist i profil på tegning -600 og -601. Utskrift av trykksønderingen er vist på tegning -500.

- Ellevoll
  - 2 stk. dreietrykksønderinger
  - 1 stk. prøveserie med naverprøvetaker og ø54 mm cylinderprøver (stål)

Borpunktene plassering er vist på borplanen, se tegning -002. Utskrift av dreietrykksønderingene er vist i profil på tegning -602.

- Karnes
  - 4 stk. dreietrykksondøringer
  - 4 stk. prøveserier med ø54 mm sylinderprøver (stål)
  - 1 stk. trykksondøringer

Borpunktene plassering er vist på borplanen, se tegning -003. Utskrift av dreietrykksondøringerne er vist i profil på tegning -603 og -604. Utskrift av trykksondøringen er vist på tegning -501.

- Spåkenes
  - 4 stk. dreietrykksondøringer
  - 3 stk. prøveserier med naverprøvetaker og ø54 mm sylinderprøver (stål)

Borpunktene plassering er vist på borplanen, se tegning -004. Utskrift av dreietrykksondøringerne er vist i profil på tegning -605 og -606.

- Nordkjosen
  - 5 stk. dreietrykksondøringer
  - 4 stk. prøveserier med naverprøvetaker og ø54 mm sylinderprøver (stål)
  - 2 stk. elektriske piezometere

Borpunktene plassering er vist på borplanen, se tegning -005. Utskrift av dreietrykksondøringerne er vist i profil på tegning -607 og -608.

*Tabell 3-2 Koordinat-/ høydesystem*

Høydesystem	Koordinatsystem	Sone
NN 2000	EUREG 89	UTM 33

Tabell 3-3 Utførte feltundersøkelser

Borpunkt	Koordinater			Metode	Boret dybde			Kommentar
	N	Ø	Z		Løs-masse	Ant. Berg	Totalt	
	[m]	[m]	[m]		[m]	[m]	[m]	
100	7679214.20	641028.62	7.53	DRT, PR, CPTU	20,20	-	20,20	
101	7679313.95	640689.53	7.90	DRT, PR	20,20	-	20,20	
102	7679268.44	640778.12	8.87	DRT	20,20	-	20,20	
103	7679404.32	640480.63	7.52	DRT, PR	19,77	-	19,77	
7p-3	7700517.12	695329.68	11.02	DRT, PR	12,77	-	12,77	
7p-4	7700262.35	695397.38	14.77	DRT	19,35	-	19,35	
1q-2	7723748.62	704645.54	24.86	DRT, PR	8,57	-	8,57	
1q-3	7723819.30	704411.98	15.65	DRT, PR, CPTU	14,84	-	14,84	
1q-4	7724258.05	704930.19	13.97	DRT, PR	3,97	-	3,97	
1q-6	7724127.90	704857.90	14.75	DRT, PR	12,40	-	12,40	
6e-3	7748883.42	710960.14	15.51	DRT, PR	13,48	-	13,48	
6e-4	7748839.54	710762.47	17.43	DRT, PR	14,50	-	14,50	
6e-5	7748946.30	710735.76	8.99	DRT	8,63	-	8,63	
6e-7	7749086.33	711202.37	14.78	DRT, PR	20,13	-	20,13	
9a-2	7754176.60	733160.00	23.30	DRT	15,13	-	15,13	
9a-3	7754322.24	733037.83	17.16	DRT, PR, PZ	14,50	-	14,50	
9a-4	7754275.97	732894.07	8.25	DRT, PR	20,02	-	20,02	
9a-5	7754174.66	733294.75	31.47	DRT, PR	17,05	-	17,05	
9a-6	7754108.96	732994.39	15.43	DRT, PR	10,40	-	10,40	

DTR=Dreietrykksondring; CPTU=Trykksondring; PZ=Poretrykksmåling; PR=Prøveserie

### 3.2.2 Laboratorieundersøkelser

Prøvene er undersøkt i geoteknisk laboratorium med tanke på klassifisering og identifisering av jordartene, samt korngraderingsanalyser av massene.

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

Følgende laboratorieundersøkelser er utført:

- Leirbekkmoen
  - Rutineundersøkelser av 11 sylinderprøver
  - Korngraderingsanalyse i 4 av sylinderprøvene

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert som geoteknisk data i tegning -200 til -202.

Resultatene fra korngraderingsanalysene er presentert i tegning -300.

- Ellevoll
  - Rutineundersøkelser av 1 poseprøve
  - Rutineundersøkelser av 1 sylinderprøve
  - Korngraderingsanalyse i 1 av prøvene

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert som geoteknisk data i tegning -207. Resultatene fra korngraderingsanalysen er presentert i tegning -302.

- Karnes
  - Rutineundersøkelser av 5 sylinderprøver
  - Korngraderingsanalyse i 4 av sylinderprøvene

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert som geoteknisk data i tegning -212 til -215.  
Resultatene fra korngraderingsanalysen er presentert i tegning -304.

- Spåkenes
  - Rutineundersøkelser i 2 poseprøver
  - Rutineundersøkelser i 5 sylinderprøver
  - Korngraderingsanalyse i 3 av prøvene

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert som geoteknisk data i tegning -203 til -206.  
Resultatene fra korngraderingsanalysen er presentert i tegning -301.

- Nordkjosen
  - Rutineundersøkelser av 10 sylinderprøver
  - Korngraderingsanalyse i 2 av prøvene

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert som geoteknisk data i tegning -208 til -211.  
Resultatene fra korngraderingsanalysene er presentert i tegning -303.

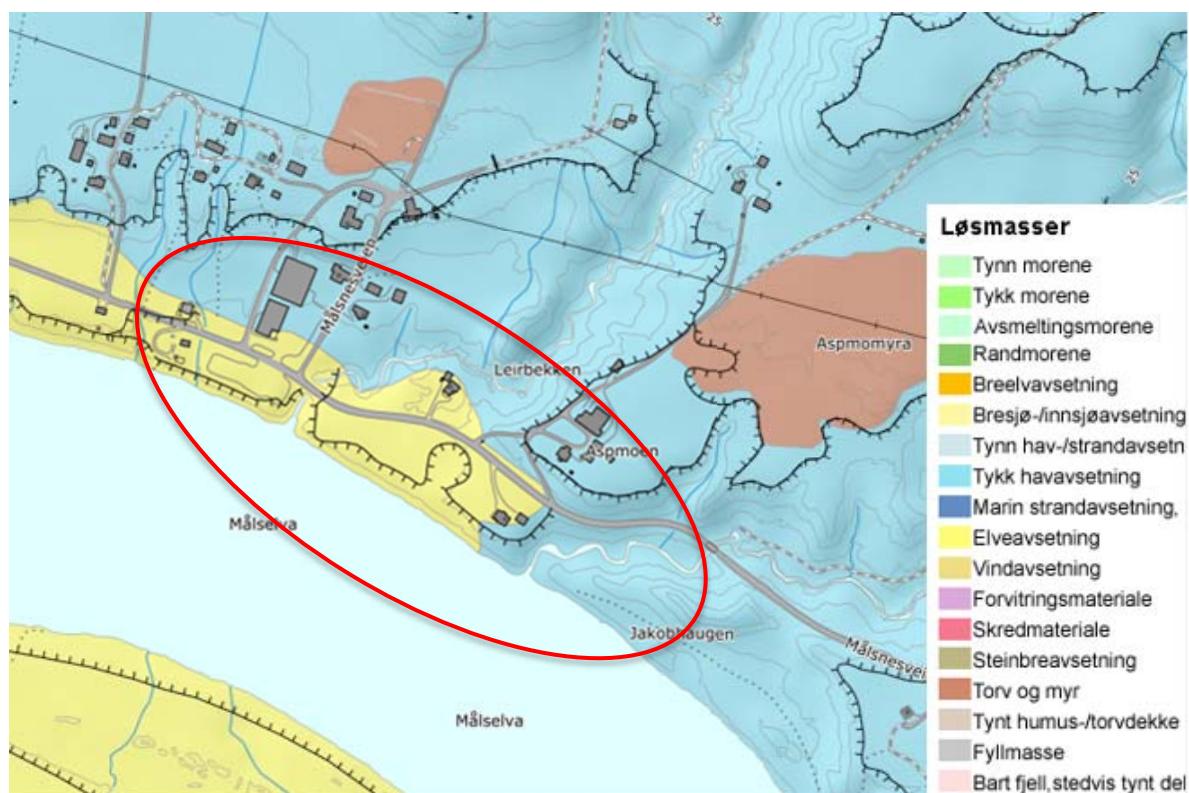
## 4 Grunnforholdsbeskrivelse

### 4.1 Kvartærgeologisk kart

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 løsmassemektighet. For mer informasjon om kvartærgeologiske kart og anvendelse/kvalitet vises til [www.ngu.no](http://www.ngu.no).

#### 4.1.1 Leirbekkmoen

Figur 4-1 viser et kvartærgeologisk kart over det aktuelle området ved Leirbekkmoen. Kartet indikerer at området består av tykke havavsetninger og elveavsetninger. Områder med tykk havavsetning forventes å bestå av finkornige materialer, hovedsakelig leire med varierende innhold av silt. Områder med elveavsetning forventes å bestå av sand og grus.



Figur 4-1 Kvartærgeologisk kart over området ved Leirbekkmoen [5].

#### 4.1.2 Ellevoll

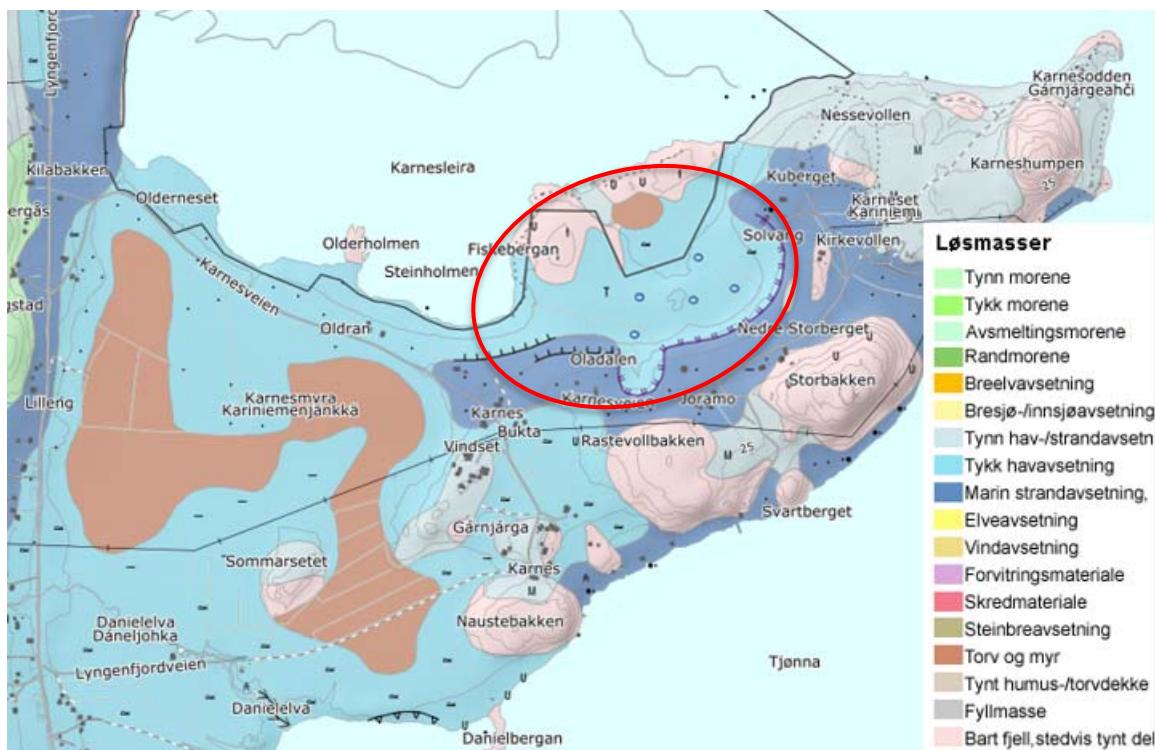
Figur 4-2 viser et kvartærgeologisk kart over det aktuelle området ved Ellevoll. Kartet indikerer at området består av elveavsetninger og marine strandavsetninger. Områder med elveavsetning og marin strandavsetning forventes å bestå av sand og grus.



Figur 4-2 Kvartærgeologisk kart over området ved Ellevoll [5].

#### 4.1.3 Karnes

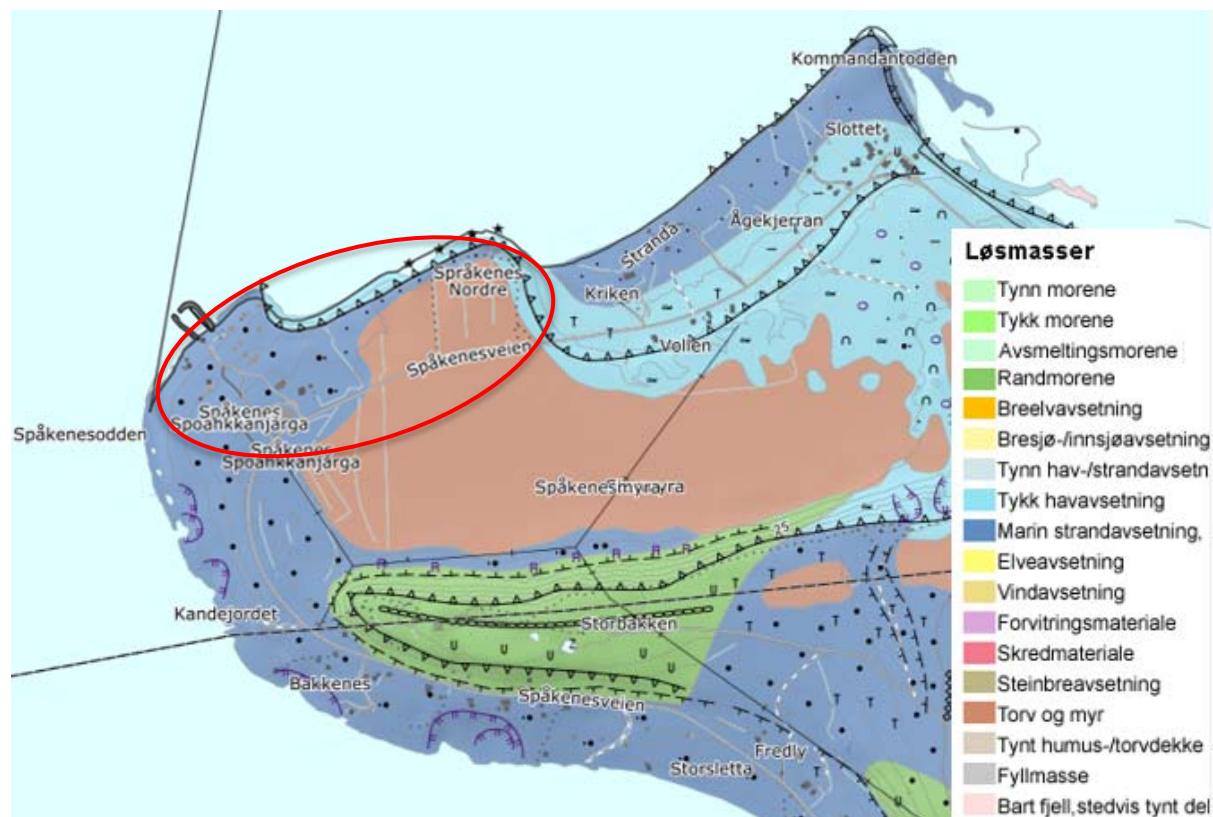
Figur 4-3 viser et kvartærgeologisk kart over det aktuelle området på Karnes. Kartet indikerer at området består av tykke havavsetninger og marine strandavsetninger. Områder med tykk havavsetning forventes å bestå av finkornige materialer, hovedsakelig leire med varierende innhold av silt. Områder med marin strandavsetning forventes å bestå av sand og grus.



Figur 4-3 Kvartærgeologisk kart over området på Karnes [5].

#### 4.1.4 Spåkenes

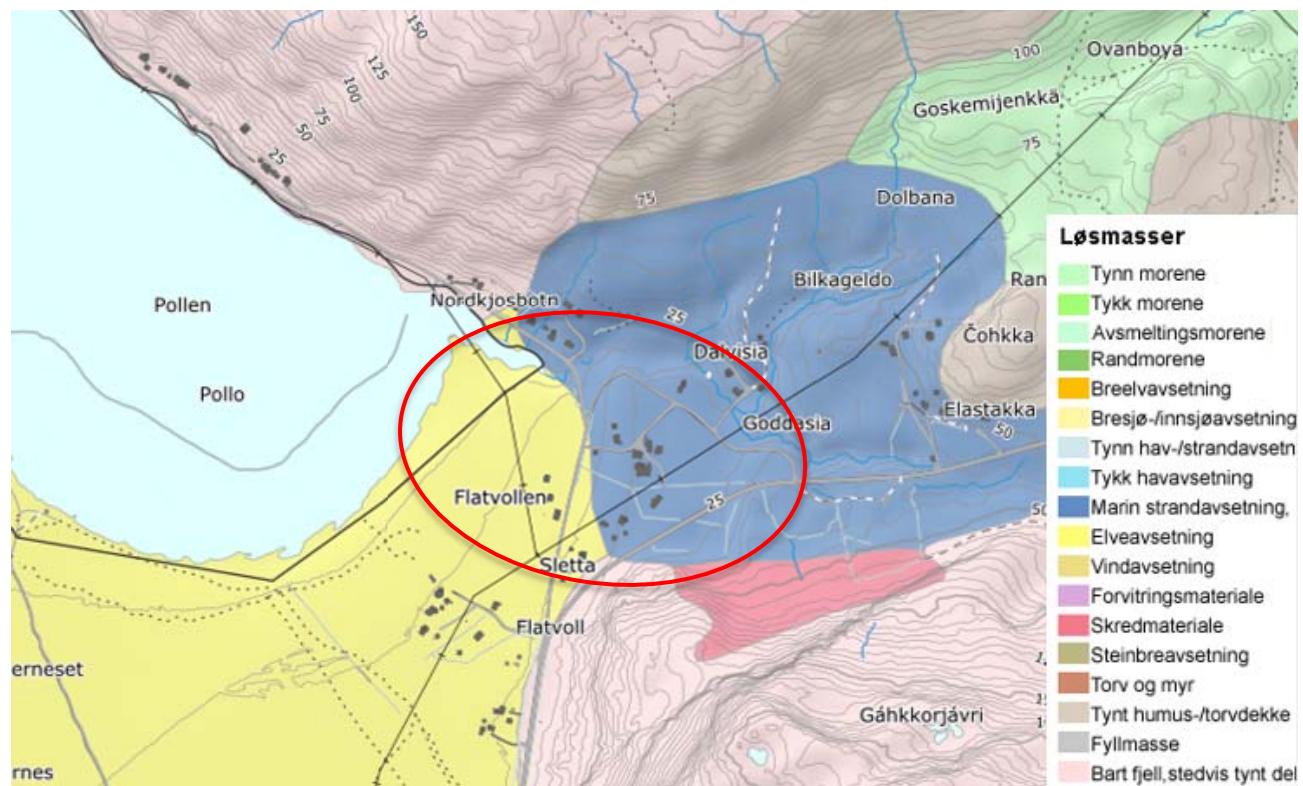
Figur 4-4 viser et kvartærgeologisk kart over det aktuelle området på Spåkenes. Kartet indikerer at området hovedsakelig består av marine strandavsetninger og torv og myr. Områder med marin strandavsetning forventes å bestå av sand og grus.



Figur 4-4 Kvartærgeologisk kart over området på Spåkenes [5].

#### 4.1.5 Nordkjosen

Figur 4-5 viser et kvartærgeologisk kart over det aktuelle området i Nordkjosen. Kartet indikerer at området består av elveavsetninger og marine strandavsetninger. Områder med elveavsetning og marin strandavsetning forventes å bestå av sand og grus.



Figur 4-5 Kvartærgeologisk kart over området i Nordkjosen [5].

## 4.2 Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser

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

### 4.2.1 Leirbekkmoen

Grunnundersøkelsen viser at området består av 1-2 lag. Øverst er det et lag som har lav sonderingsmotstand. Det er boret opptil ca. 20 meter i dette laget. Derunder er det stedvis et lag som har stor sonderingsmotstand. Det er boret opptil ca. 3 meter i dette laget.

Løsmassene i området består hovedsakelig av leire som stedvis er siltig. Beskrivelser av prøveseriene er gitt i tabell 4-1 under.

Det er påvist kvikkleire og materiale med sprøbruddegenskaper i området.

*Tabell 4-1 Beskrivelse av prøveseriene fra Leirbekkmoen med vanninnhold og skjærfasthet*

BP	Materiale	Vanninnhold	Udrenert skjærfasthet	Omrørt skjærfasthet	Tegningsnr.
100	4-5 m: Leire	29-34 %	19-36 kPa	1,36-1,44 kPa	
	7-8 m: Leire	28-30 %	23-30 kPa	1,02-1,31 kPa	-200
	10-11 m: Kvikkleire	28-30 %	13-25 kPa	0,24-0,26 kPa	-300
	16-17 m: Kvikkleire	26-30 %	11-33 kPa	0,15-0,16 kPa	
101	7-8 m: Leire, siltig	25-27 %	39-80 kPa	2,48 kPa	
	10-11 m: Leire, siltig	24-25 %	49-93 kPa	1,44-1,96 kPa	-201
	14-15 m: Leire siltig	28-29 %	30-40 kPa	0,41-0,94 kPa	-300
103	5-6 m: Leire	32-36 %	9-22 kPa	0,47-0,54 kPa	
	7-8 m: Leire	31-35 %	11-42 kPa	0,47-0,76 kPa	-202
	9-10 m: Leire	32-35 %	11-29 kPa	0,54-0,81 kPa	-300
	11-12 m: Leire	28-32 %	12-34 kPa	0,81-1,44 kPa	

### 4.2.2 Ellevoll

Grunnundersøkelsen viser at området består av 1 lag som har middels sonderingsmotstand med innslag av lavere motstand. Det er boret opptil ca. 20 meter i dette laget.

Løsmassene i området består generelt av sand/silt/leire. Beskrivelser av prøveseriene er gitt i tabell 4-2 under.

Det er påvist kvikkleire i området.

*Tabell 4-2 Beskrivelse av prøveseriene fra Ellevoll med vanninnhold og skjærfasthet*

BP	Materiale	Vanninnhold	Udrenert skjærfasthet	Omrørt skjærfasthet	Tegningsnr.
7p-3	6-7 m: Materiale, sandig, siltig, leirig	24 %	-	-	-207
	7-8 m: Kvikkleire	25-30 %	20-28 kPa	0,24-1,76 kPa	-302

#### 4.2.3 Karnes

Grunnundersøkelsen viser at området generelt består av 2 lag. Øverst er det et topplag som har middels sonderingsmotstand og mektighet mellom ca. 1-2 meter. Derunder er det et lag som har lav sonderingsmotstand. Laget har stedvis innslag av middelsfaste sjikt. Det er boret opp til ca. 14 meter i dette laget.

Løsmassene i området består generelt av leire. Beskrivelser av prøveseriene er gitt i tabell 4-3 under.

Det er påvist kvikkleire og løsmasser med sprøbruddegenskaper i området.

Tabell 4-3 Beskrivelse av prøveseriene fra Karnes med vanninnhold og skjærfasthet

BP	Materiale	Vanninnhold	Udrenert skjærfasthet	Omrørt skjærfasthet	Tegningsnr.
<b>1q-2</b>	4-5 m: Leire	29-32 %	14-18 kPa	1,31-1,69 kPa	-212 -304
<b>1q-3</b>	4-5 m: Leire 9-10 m: Kvikkleire	30-38 % 36-41 %	11 kPa 17 kPa	0,63-0,79 kPa 0,07 kPa	-213 -304
<b>1q-4</b>	2-3 m: Leire	31-32 %	29-34 kPa	3,24-9,69 kPa	-214 -304
<b>1q-6</b>	4-5 m: Leire	39-46 %	8-12 kPa	0,41-0,71 kPa	-215 -304

#### 4.2.4 Spåkenes

Grunnundersøkelsen viser at området generelt består 3-4 lag. Øverst er det et lag som har lav sonderingsmotstand og mektighet mellom ca. 1 og 7 meter. Derunder er det et lag som har middels sonderingsmotstand og mektighet ca. 3 meter. Derunder er det stedvis et lag som har lav sonderingsmotstand og mektighet mellom ca. 2 og 4 meter. Videre i dybden er det et lag som har middels til stor sonderingsmotstand. Det er boret opptil ca. 10 meter i dette laget.

Løsmassene i området består generelt av leire/silt/sand. Beskrivelser av prøveseriene er gitt i tabell 4-4 under.

Det er påvist kvikkleire og løsmasser med sprøbruddegenskaper i området.

*Tabell 4-4 Beskrivelse av prøveseriene fra Spåkenes med vanninnhold og skjærfasthet*

BP	Materiale	Vanninnhold	Udrenert skjærfasthet	Omrørt skjærfasthet	Tegningsnr.
<b>6e-3</b>	3-4 m: Leire	25-35 %	23-44 kPa	1,88-2,20 kPa	-203
	9,5-10,5 m: Kvikkleire	28-31 %	16-48 kPa	0,20-0,26 kPa	-301
<b>6e-4</b>	5-6 m: Siltig, sandig leire	20 %	-	6,36 kPa	-204 -301
<b>6e-5</b>	6-7 m: Siltig, sandig leire	19 %	-	-	-205
<b>6e-7</b>	2-3 m: Siltig kvikkleire	21-26 %	26 kPa	0,07 kPa	-206
	7-8 m: Siltig leire	30-33 %	16-47 kPa	1,31-1,59 kPa	-301
	13-14 m: Siltig leire	25-31 %	25-44 kPa	1,10-1,59 kPa	

#### 4.2.5 Nordkjosen

Grunnundersøkelsen viser at området generelt består av 1-2 lag. Øverst er det et lag som har lav sonderingsmotstand. Det er boret opptil ca. 20 meter i dette laget. Derunder er det stedvis et lag som har middels sonderingsmotstand. Det er boret opptil ca. 8 meter i dette laget.

Løsmassene i området består hovedsakelig av leire. Beskrivelse av prøveseriene er gitt i tabell 4-5 under.

Det er påvist kvikkleire i området.

*Tabell 4-5 Beskrivelse av prøveseriene fra Nordkjosen med vanninnhold og skjærfasthet*

BP	Materiale	Vanninnhold	Udrenert skjærfasthet	Omrørt skjærfasthet	Tegningsnr.
9a-3	4-5 m: Leire	33-36 %	11-31 kPa	1,96 kPa	-208
	8-9 m: Leire	20-30 %	23-37 kPa	1,44-2,48 kPa	-303
	10-11 m: Kvikkleire	27-31 %	10 kPa	0,07 kPa	
9a-4	5-6 m: Sandig, leirig silt	18-23 %	-	-	-209
	7-8 m: Kvikkleire	34-47 %	9-15 kPa	0,26-0,63	-303
9a-5	7-8 m: Leire	26-32 %	12-27 kPa	1,96-2,55 kPa	-210
	11-12 m: Leire	23-26 %	31-45 kPa	0,77-1,07 kPa	

Det ble satt ned hydraulisk piezometer ved to dybder i BP.9a-3, tabell 4-6.

*Tabell 4-6 Hydraulisk piezometer i BP.9a-3 i Nordkjosen*

9a-3	Dybde under terregn	Vannstand 2020-06-17	Vannstand 2020-06-22	Vannstand 2020-06-28
PZ1	5,5 m	5,3 m under terregn	2,6 m under terregn	2,75 m under terregn
PZ2	12,5 m	12,3 m under terregn	5,3 m under terregn	5,3 m under terregn

## 5 Geoteknisk evaluering av resultatene

### 5.1 Avvik fra standard utførelsesmetoder

Boringene er avsluttet etter ønsket dybde.

### 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 Undersøkelses- og prøvekvalitet

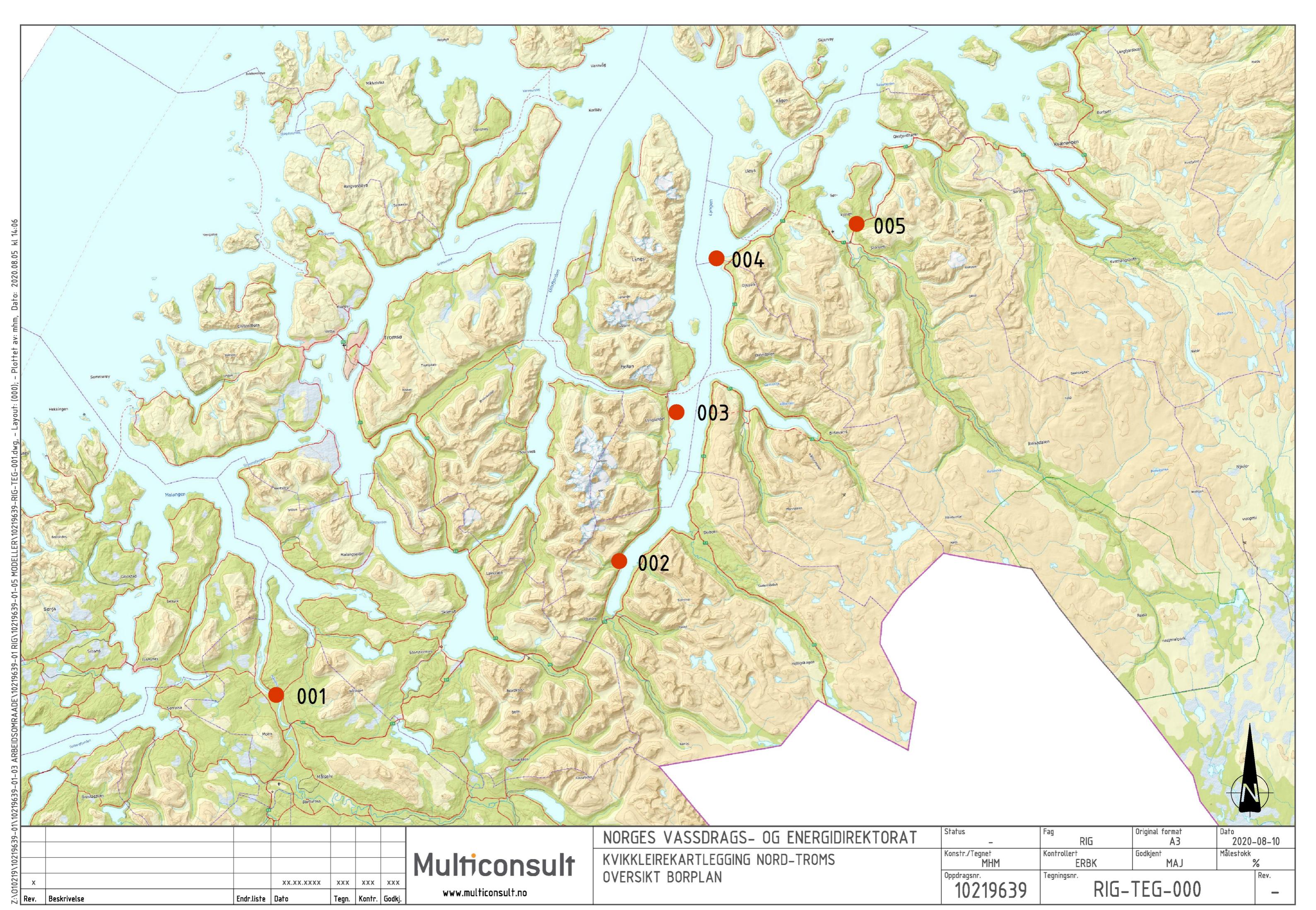
Kvaliteten på utførte undersøkelser og opptatte prøver vurderes som god. Noe prøveforstyrrelse må regnes med, spesielt i løsmasser med siltlag.

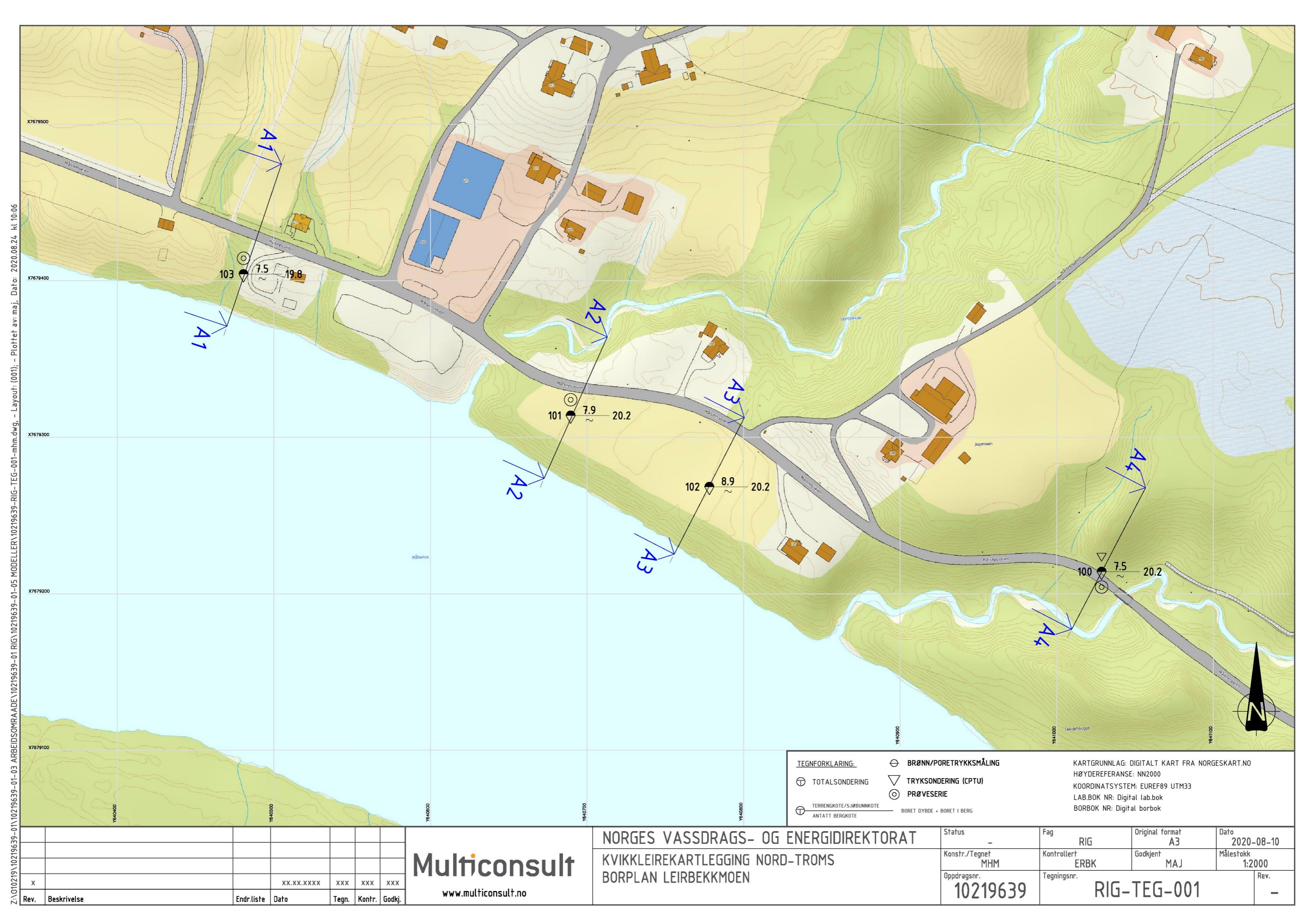
### 5.4 Måling av poretrykk

Grunnvannstanden og poretrykket vil kunne variere med nedbørsmengde og årstidsvariasjoner i området. Det kan derfor ikke utelukkes at vannstand og poretrykk kan være større i nedbørsintensive perioder enn det som er påvist i denne omgang.

## 6 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







## TEGNFORKLARING:

⊕ TOTALSONDERING

⊖ TERRENGKOTE/SJØBUNNKOTE  
ANTATT BERGKOTE

BRØNN/PORETRYKKSMÅLING

TRYKSONDERING (CPTU)

PRØVESERIE

BORET DYBDE + BORET I BERG

KARTGRUNNLAG: DIGITALT KART FRA NORGESKART.NO

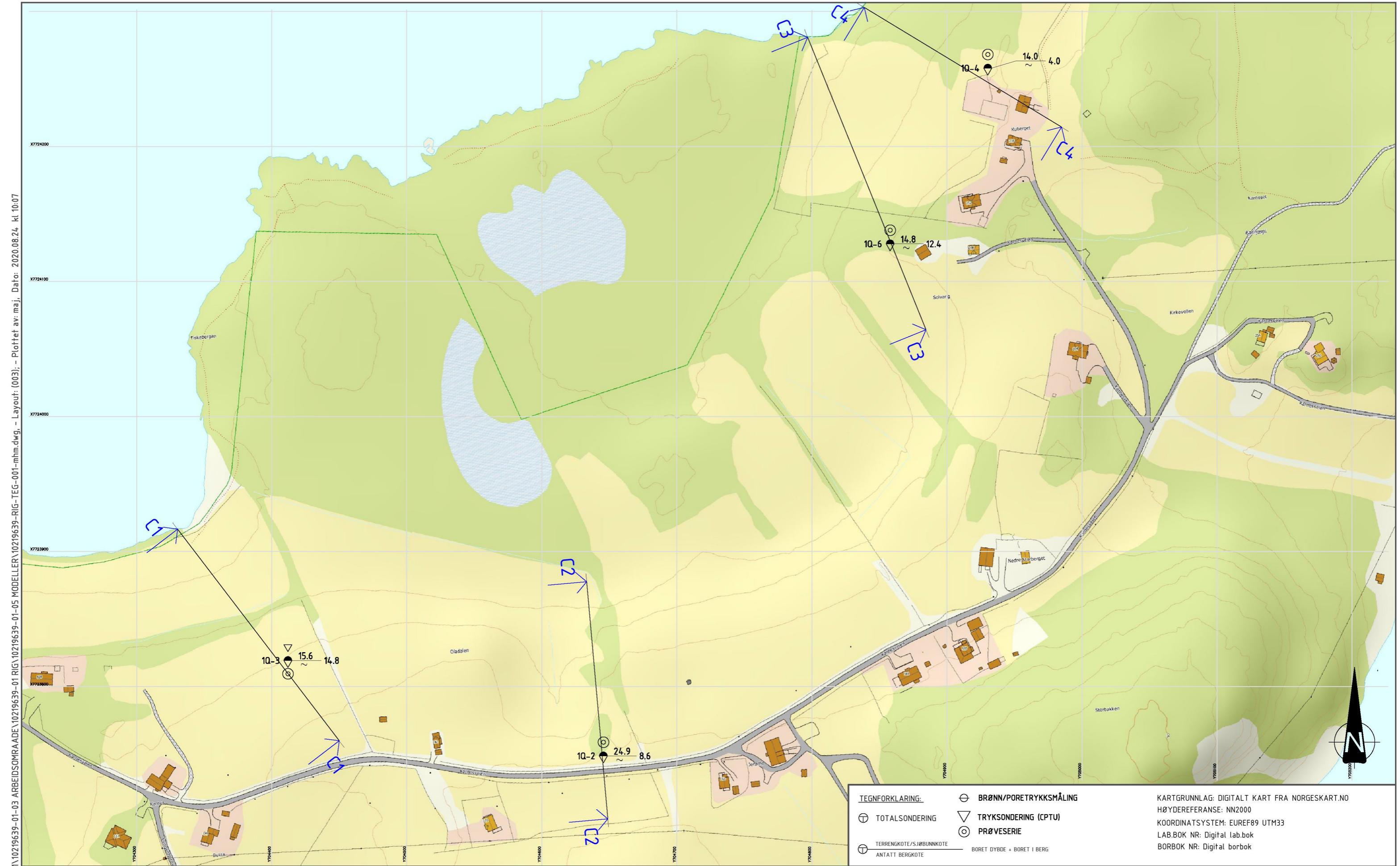
HØYDEREFERANSE: NN2000

KOORDINATSYSTEM: EUREF89 UTM33

LAB.BOK NR: Digital lab.bok

BORBOK NR: Digital borbok

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



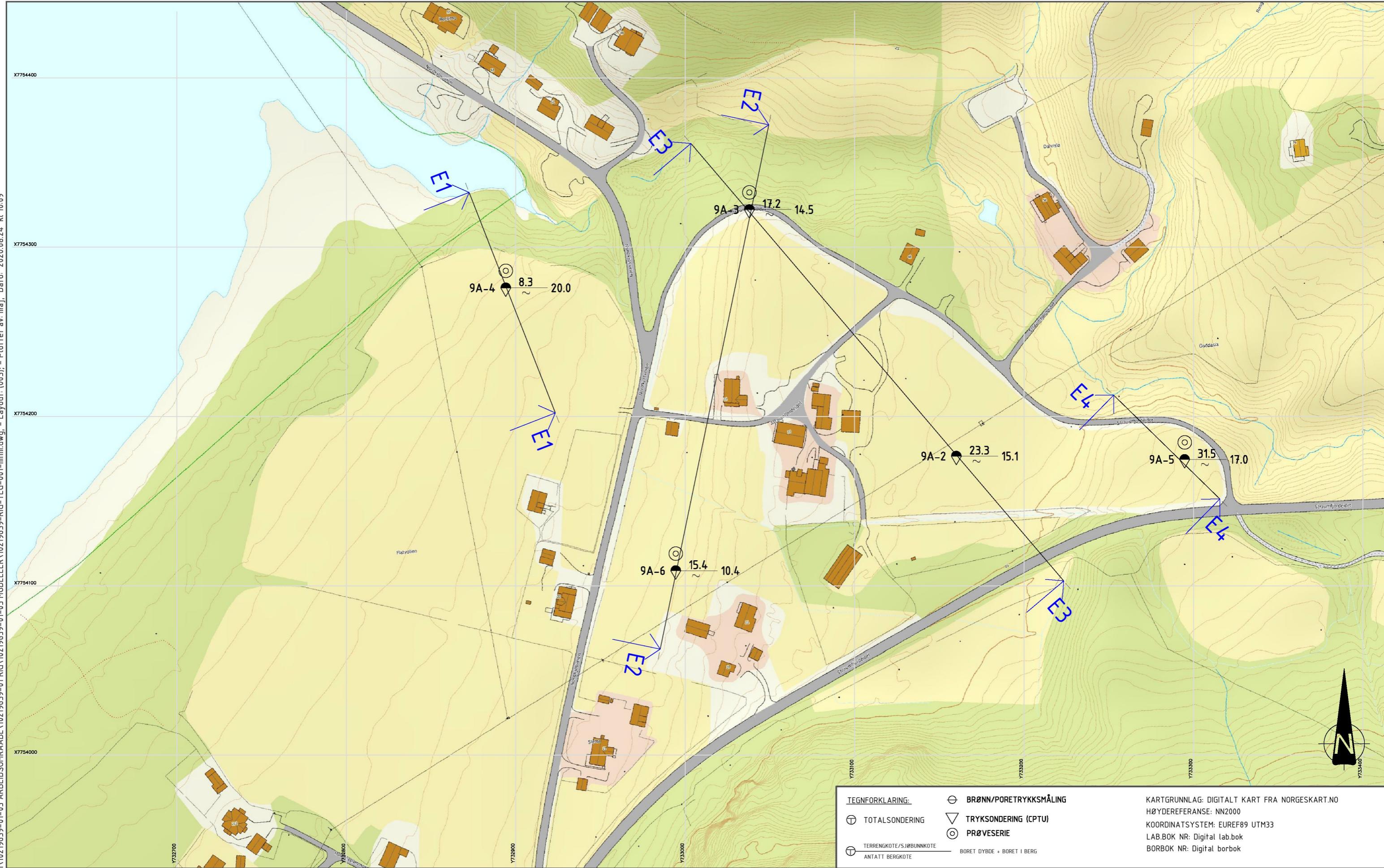


**Multiconsult**  
[www.multiconsult.no](http://www.multiconsult.no)

NORGES VASSDRAGS- OG ENERGIDIREKTORAT

KVIKKLEIREKARTLEGGING NORD-TROMS  
BØRPLAN SPÅKENES

<b>ENERGIDIREKTORAT</b>	Status -	Fag <b>RIG</b>	Original format <b>A3</b>	Dato <b>2020-08-10</b>
<b>-TROMS</b>	Konstr./Tegnet <b>MHM</b>	Kontrollert <b>ERBK</b>	Godkjent <b>MAJ</b>	Målestokk <b>1:2000</b>
	Oppdragsnr. <b>10219639</b>	Tegningsnr. <b>RIG-TEG-004</b>		Rev. -

**TEGNFORKLARING:**

⊕ TOTALSONDERING

⊖ TERRENGKOTE/SJØBUNNKOTE  
ANTATT BERGKOTE

○ BRØNN/PORETRYKKSMÅLING

▽ TRYKSONDERING (CPTU)

◎ PRØVESERIE

BORET DYBDE + BORET I BERG

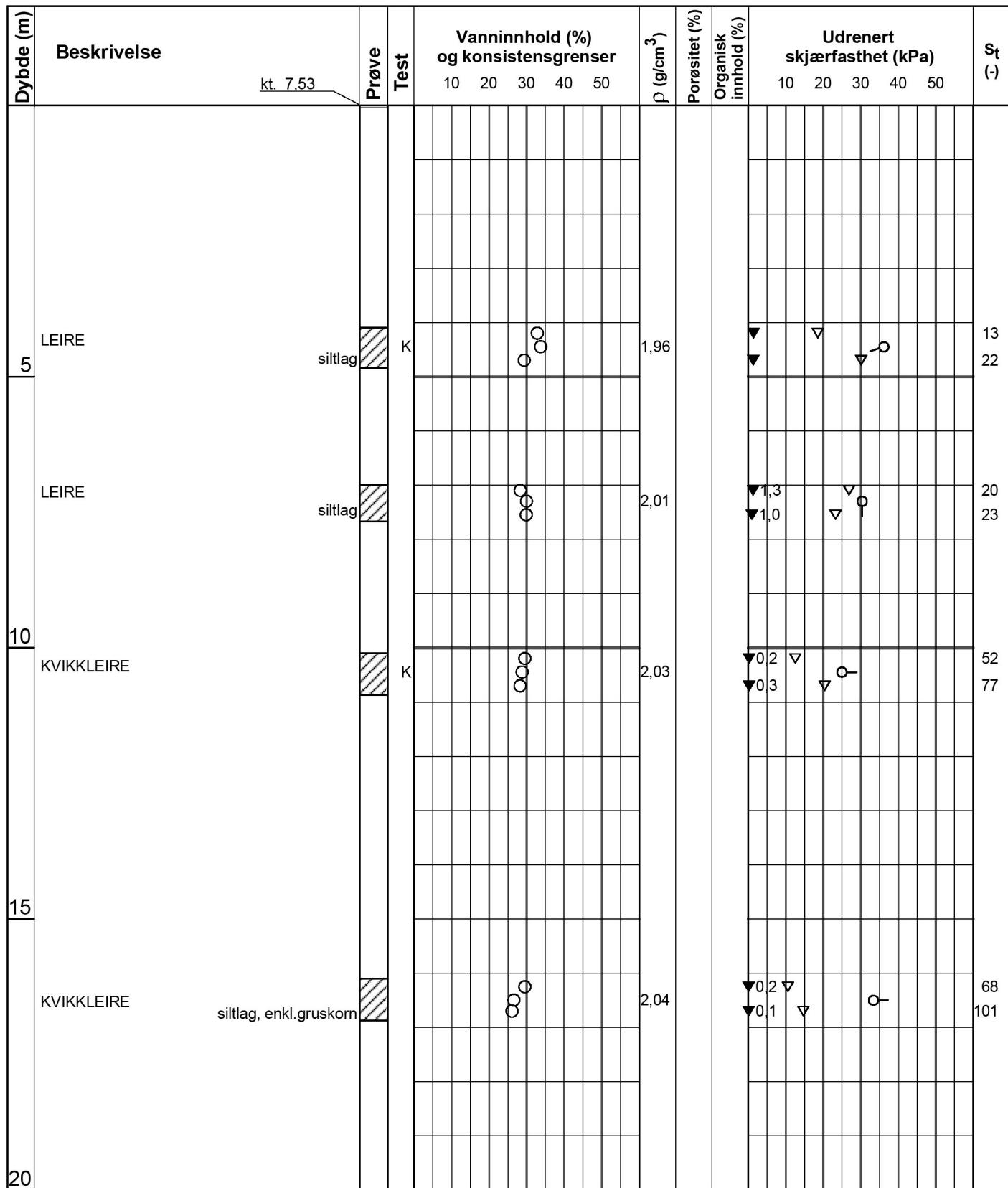
KARTGRUNNLAG: DIGITALT KART FRA NORGESKART.NO

HØYDEREFERANSE: NN2000

KOORDINATSYSTEM: EUREF89 UTM33

LAB.BOK NR: Digital lab.bok

BOR.BOK NR: Digital bor.bok



**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)

○ Vanninnhold  Omrørte konus  
— Plastisitetsindeks, Ip  Uomrørte konus

$\rho$  = Densitet  
 $S_t$  = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk  
Ø = Ødometerforsøk  
K = Korngradering

$\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
Grunnvannstand: m  
Borbok: Digital  
Lab-bok: Digital

**PRØVESERIE**

Borhull:

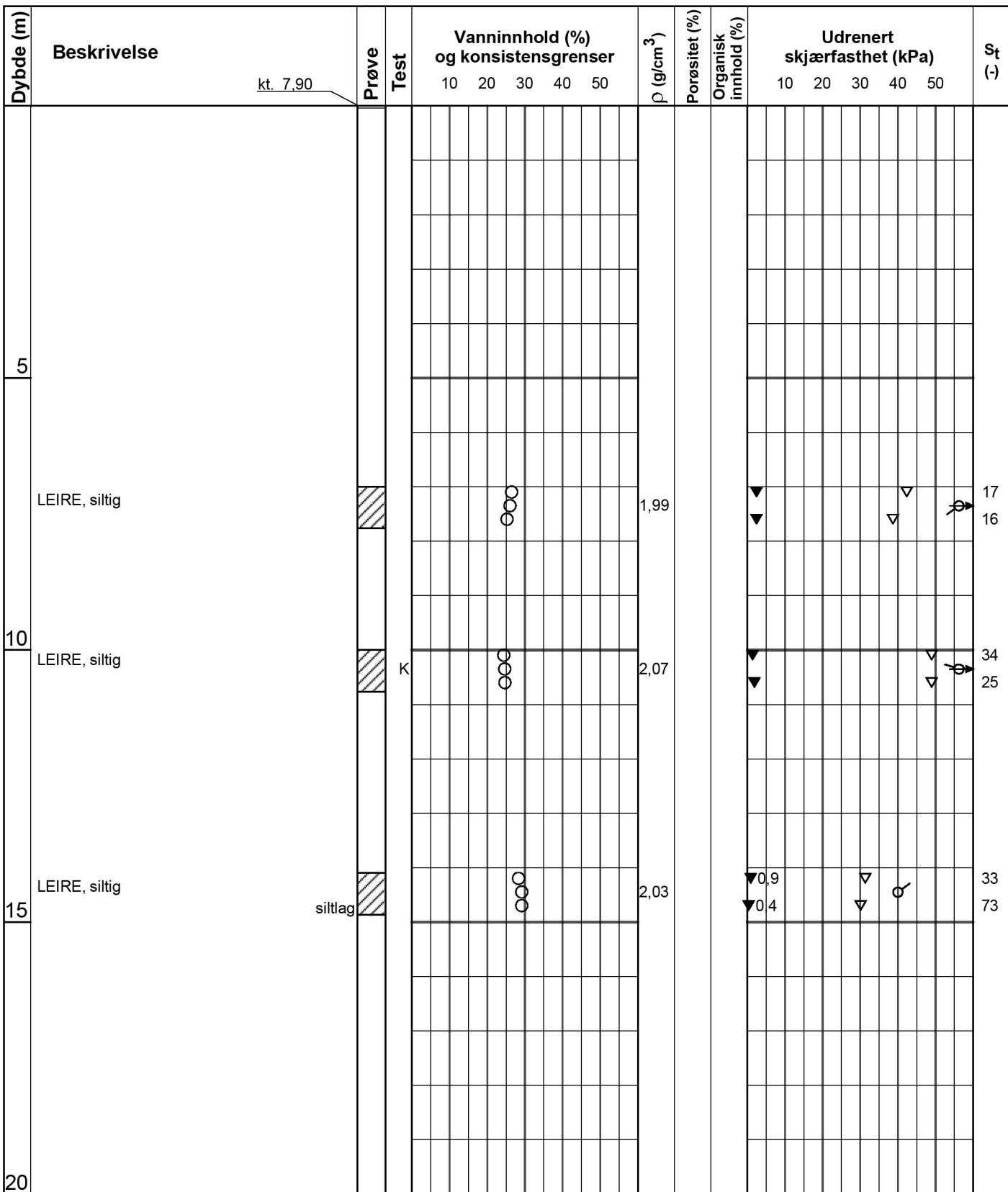
100

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:  
2020-07-02

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Leirbekkmoen

 <a href="http://www.multiconsult.no">www.multiconsult.no</a>	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-200</b>	Rev. nr.: <b>00</b>



**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksial tøyning (%) ved brudd)  
 Vanninnhold  Plastisitetsindeks, Ip  
 Omrørt konus   
 $\rho$  = Densitet  $S_t$  = Sensitivitet  $T$  = Treaksialforsøk  $\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
 $\varnothing$  = Ødometerforsøk  $\varnothing$  = Ødometerforsøk Grunnvannstand: m  
K = Korngradering Borbok: Digital Lab-bok: Digital

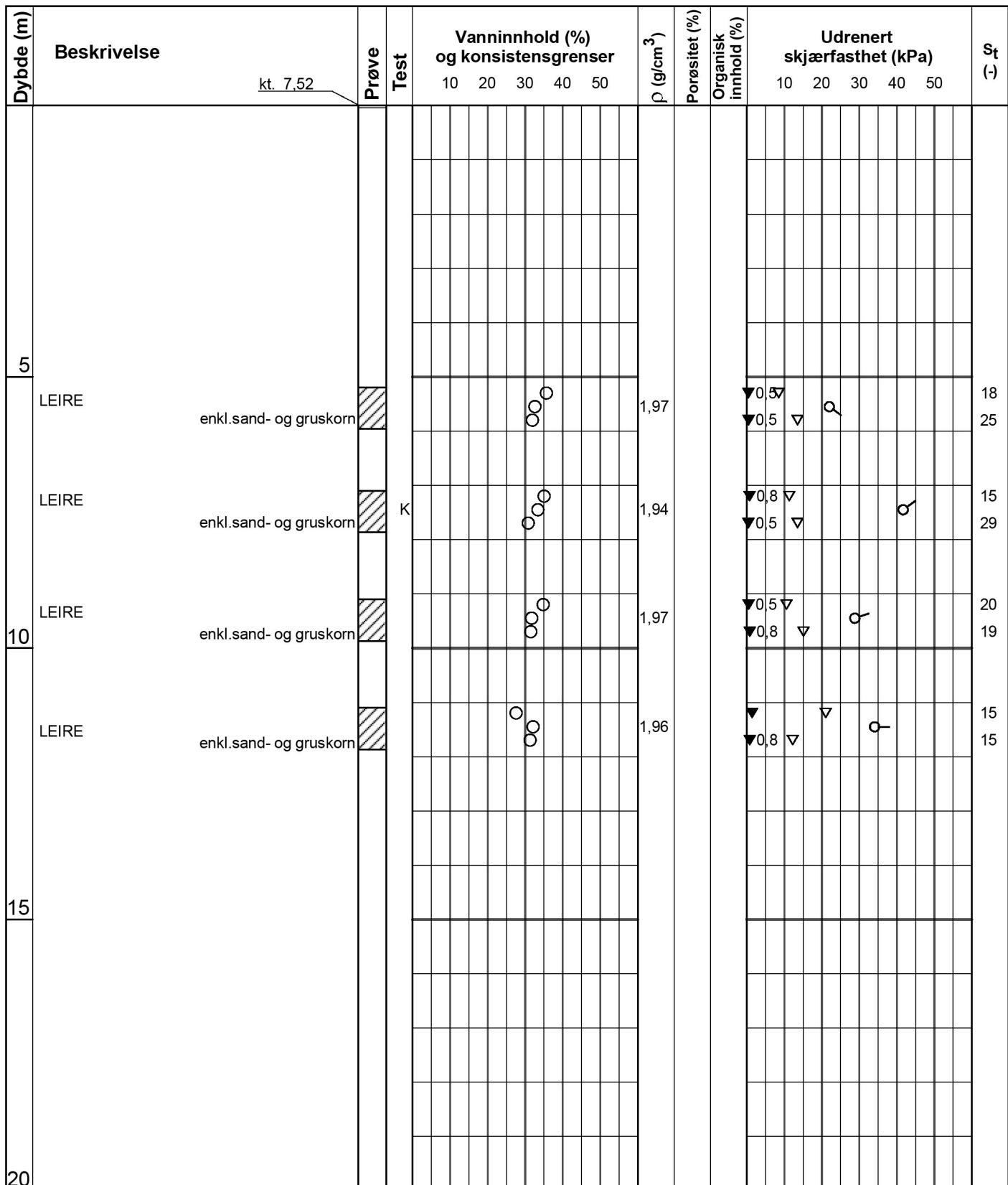
**PRØVESERIE** Borhull: 101

Dato: 2020-07-02

Norges vassdrags- og energidirektorat

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Leirbekkmoen

<b>Multiconsult</b> www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-201</b>	Rev. nr.: <b>00</b>


**Symboler:**


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

○ Vanninnhold

▼ Omrørt konus

ρ = Densitet

T = Treaksialforsøk

ρ<sub>s</sub>: 2,75 g/cm<sup>3</sup>

■ Plastisitetsindeks, Ip

▽ Uomrørt konus

Ø = Ødometerforsøk

Grunnvannstand: m

S<sub>t</sub> = Sensitivitet

Borbok: Digital

K = Korngradering

Lab-bok: Digital

**PRØVESERIE**

Borhull:

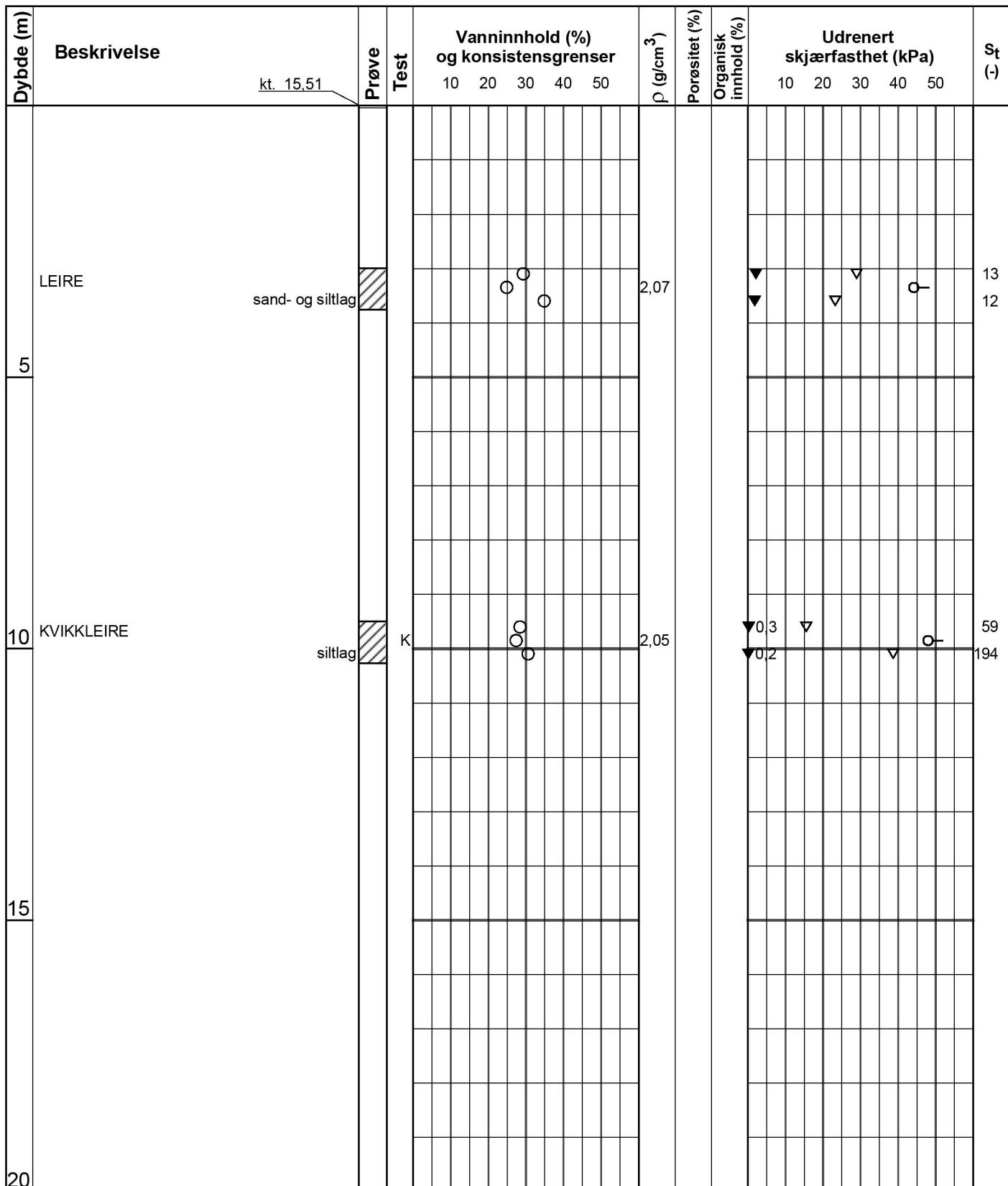
103

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-13

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Leirbekkmoen



**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)

○ Vanninnhold  Plastisitetsindeks, Ip

▼ Omrørt konus  Uomrørt konus

$\rho$  = Densitet  
 $S_t$  = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk  
 $\emptyset$  = Ødometerforsøk  
K = Korngradering

$\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
Grunnvannstand: m  
Borbok: Digital  
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

6e-3

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-10

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Spåkenes

 <a href="http://www.multiconsult.no">www.multiconsult.no</a>	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-203</b>	Rev. nr.: <b>00</b>

Dybde (m)	Beskrivelse kt. 17,43	Prøve	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)	
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50		
5	LEIRE, siltig, sandig		K															
10																		
15																		
20																		

**Symboler:**


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

○ Vanninnhold

▼ Omrørt konus

ρ = Densitet

T = Treaksialforsøk

ρ<sub>s</sub>: 2,75 g/cm<sup>3</sup>

─ Plastisitetsindeks, Ip

▽ Uomrørt konus

Ø = Ødometerforsøk

Grunnvannstand: m

K = Korngradering

Borbok: Digital

S<sub>t</sub> = Sensitivitet

Lab-bok: Digital

**PRØVESERIE**

Borhull:

6e-4

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-10

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Spåkenes

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 8.99	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5																	
	LEIRE, siltig, sandig		■				O										
10																	
15																	
20																	

**Symboler:**


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


Omrørt konus  
Uomrørt konus

 $\rho$  = Densitet

 $S_t$  = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk

Ø = Ødometerforsøk

K = Korngradering

 $\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>

Grunnvannstand: m

Borbok: Digital

Lab-bok: Digital

**PRØVESERIE**

Borhull:

6e-5

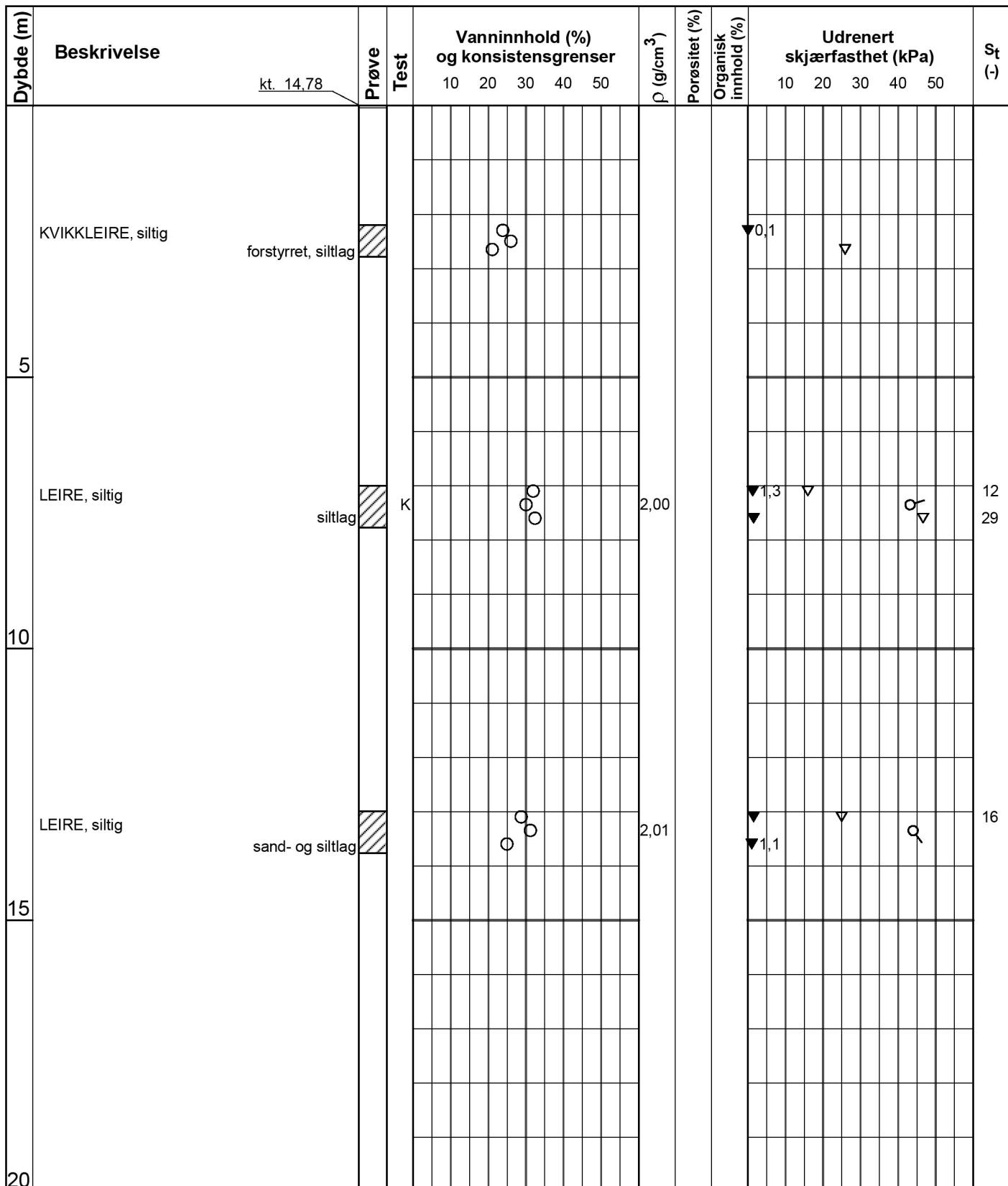
Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-10

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Spåkenes

 www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-205</b>	Rev. nr.: <b>00</b>



**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)

○ Vanninnhold  Plastisitetsindeks, Ip

▼ Omrørt konus  Uomrørt konus

$\rho$  = Densitet  
 $S_t$  = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk  
 $\varnothing$  = Ødometerforsøk  
K = Korngradering

$\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
Grunnvannstand: m  
Borbok: Digital  
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

6e-7

Norges vassdrags- og energidirektorat

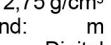
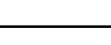
Dato:

2020-07-10

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Spåkenes

 <a href="http://www.multiconsult.no">www.multiconsult.no</a>	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-206</b>	Rev. nr.: <b>00</b>

Dypte (m)	Beskrivelse kt. 14,96	Prøve	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)	
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50		
5																		
MATERIALE, sandig, siltig, leirig enkl.gruskorn	KVIKKEIRE	enkl.gruskorn		O														
siltlag			K		O	O	O		2,02			▼ 0,2	▼	▼	O		12	
10																		
15																		
20																		

**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%)) ved brudd)  
 Vanninnhold  Omrørt konus  Plastisitetsindeks, Ip  Ø = Ødometerforsøk  Uomrørt konus  = Densitet  = Sensitivitet  T = Treaksialforsøk  K = Korngradering   $\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
 Grunnvannstand: m  Borbok: Digital  Lab-bok: Digital

### PRØVESERIE

Borhull:

7p-3

Dato:

2020-07-13

Norges vassdrags- og energidirektorat

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Ellevoll

**Multiconsult**  
www.multiconsult.no

Konstr./Tegnet:

TEREZK

Kontrollert:

MARTM

Godkjent:

BGJ

Oppdragsnummer:

10219639

Tegningsnr.:

RIG-TEG-207

Rev. nr.:

00

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 17,16	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE			enkl.gruskorn					1,96			▼	▽			♂	6 8
10	LEIRE			enkl.gruskorn					2,02			▼	▽	▽	▽		15 16
10	KVIKKEIRE		K	sandlag					2,01			▼ 0,1	▽ 0,1	Q			146
15																	
20																	

<b>Symboler:</b>	○ Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)	T = Treaksialforsøk	$\rho_s$ : 2,75 g/cm <sup>3</sup>
○ Vanninnhold	▼ Omrørt konus	$\varnothing$ = Ødometerforsøk	Grunnvannstand: m
— Plastisitetsindeks, Ip	▽ Uomrørt konus	S <sub>t</sub> = Sensitivitet	Borbok: Digital

PRØVESERIE	Borhull: 9a-3		
Norges vassdrags- og energidirektorat	Dato: 2020-07-13		
Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Nordkjosen			
Multiconsult	Konstr./Tegnet: TEREZK	Kontrollert: MARTM	Godkjent: BGJ
www.multiconsult.no	Oppdragsnummer: 10219639	Tegningsnr.: RIG-TEG-208	Rev. nr.: 00

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 8,25	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)	
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50		
5	SILT, sandig, leirig																	
	enkl.gruskorn		K			O	OO		2,06									
	KVIKKLEIRE		sittlag					O	1,95			▼0,3▼	▼0,6	▼	O			34 24
10																		
15																		
20																		

**Symboler:**

 Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)  
 Vanninnhold       Omrørt konus       Plastisitetsindeks, Ip       Uomrørt konus       $\rho$  = Densitet       $S_t$  = Sensitivitet  
 T = Treaksialforsøk      Ø = Ødometerforsøk      K = Korngradering       $\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
 Grunnvannstand: m      Borbok: Digital      Lab-bok: Digital

**PRØVESERIE**

Borhull:

9a-4

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-13

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Nordkjosen

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 31,47	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)	
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50		
5																		
LEIRE	enkl.gruskorn	enkl.gruskorn																6
10	LEIRE	siltlag	siltlag															11
15																		
20																		

**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)

 Vanninnhold  Plastisitetsindeks, Ip

 Omrørt konus  Uomrørt konus

$\rho$  = Densitet  
 $S_t$  = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk  
 $\varnothing$  = Ødometerforsøk  
K = Korngradering

$\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>  
Grunnvannstand: m  
Borbok: Digital  
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

9a-5

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-13

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Nordkjosen

 <a href="http://www.multiconsult.no">www.multiconsult.no</a>	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-210</b>	Rev. nr.: <b>00</b>

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 15.42	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE								1,83			▼1,2	▼1,0	○			6
	LEIRE								1,86			▼1,1	▼1,0	○			11
	LEIRE								1,84			▼	▼1,3	▼	○		10
												▼	▼1,3	▼	○		8
																	9
																	9
10																	
15																	
20																	

**Symboler:**  Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)

 Vanninnhold

 Plastisitetsindeks, Ip

 Omrørt konus

 Uomrørt konus

$\rho$  = Densitet

$S_t$  = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk

$\varnothing$  = Ødometerforsøk

K = Korngradering

$\rho_s$ : 2,75 g/cm<sup>3</sup>

Grunnvannstand: m

Borbok: Digital

Lab-bok: Digital

**PRØVESERIE**

Borhull:

9a-6

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-13

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Nordkjosen

<b>Multiconsult</b> www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-211</b>	Rev. nr.: <b>00</b>

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 24,86	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE	enkl.gruskorn	K						2,00			▼	▼1,3	○	○	○	11
10																	11
15																	
20																	

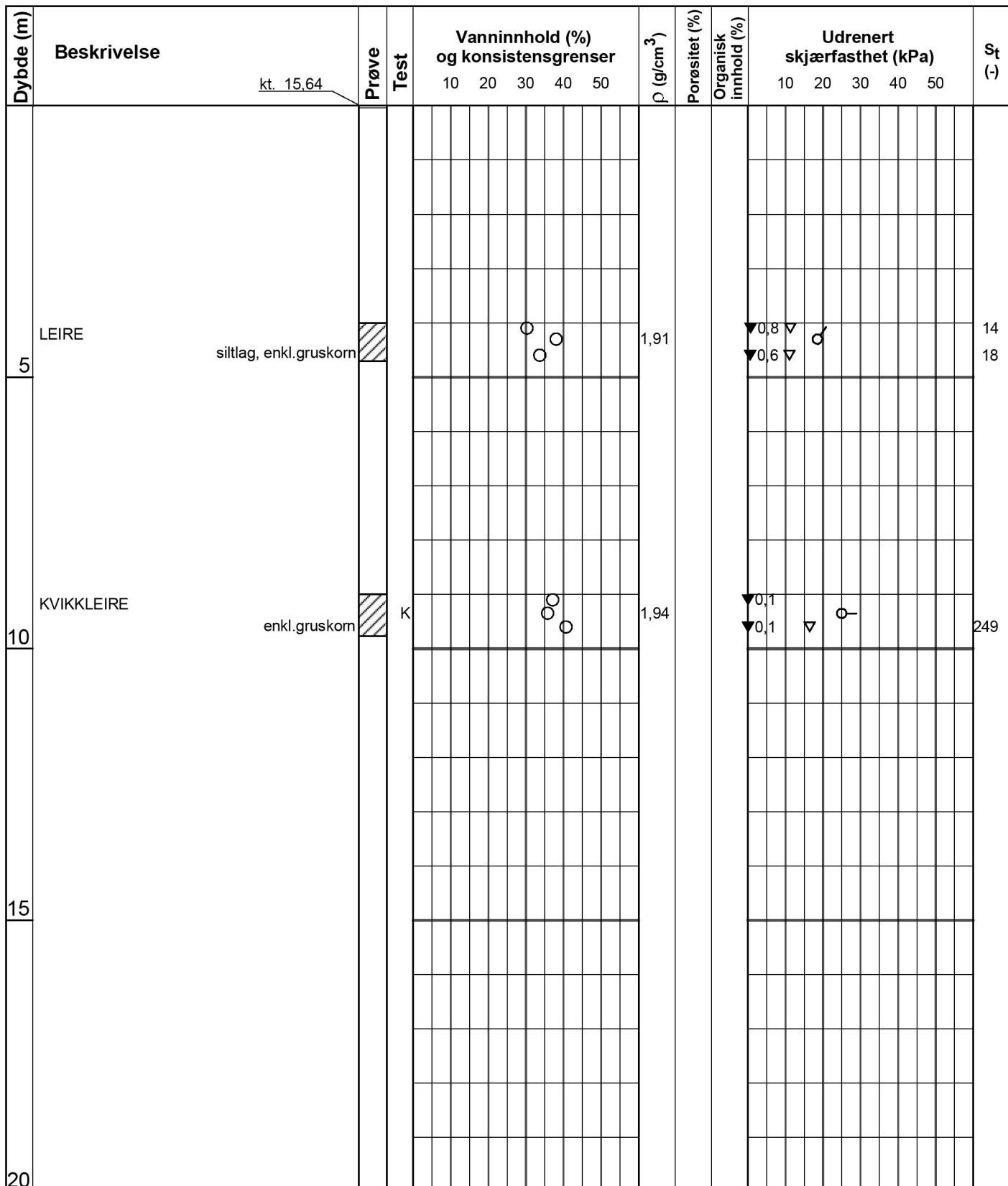
<b>Symboler:</b>		Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)	$T$ = Treaksialforsøk	$\rho_s$ : 2,75 g/cm <sup>3</sup>
	Vanninnhold		Omrørt konus	Grunnvannstand: m
	Plastisitetsindeks, $I_p$		Uomrørt konus	Borbok: Digital

PRØVESERIE	Borhull: 1q-2
------------	---------------

Norges vassdrags- og energidirektorat Dato: 2020-07-13

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Karnes

<b>Multiconsult</b> www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-212</b>	Rev. nr.: <b>00</b>


**Symboler:**


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

○ Vanninnhold

▼ Omrørt konus

ρ = Densitet

T = Treaksialforsøk

ρ<sub>s</sub>: 2,75 g/cm<sup>3</sup>

— Plastisitetsindeks, Ip

▽ Uomrørt konus

Ø = Ødometerforsøk

Grunnvannstand: m

**PRØVESERIE**

Borhull:

1q-3

Dato:

2020-07-13

Norges vassdrags- og energidirektorat

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Karnes

Dypte (m)	Beskrivelse	Prøve Kt. 13.97	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					P (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE siltlag, enkl.gruskorn		K			○○○			1,99			▼	▼	▽	○		4 9
10																	
15																	
20																	

**Symboler:**

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



Vanninnhold

Omrørt konus  
Uomrørt konus

Plastisitetsindeks, Ip

ρ = Densitet

S<sub>t</sub> = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk

Ø = Ødometerforsøk

K = Korngradering

ρ<sub>s</sub>: 2,75 g/cm<sup>3</sup>

Grunnvannstand: m

Borbok: Digital

Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

1q-4

Norges vassdrags- og energidirektorat

Dato:

2020-07-13

Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Karnes

<b>Multiconsult</b> www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-214</b>	Rev. nr.: <b>00</b>

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. 14,75	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					$\rho$ (g/cm <sup>3</sup> )	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
5	LEIRE sittlag, enkl.gruskorn		K			O	O	O	1,91			▼0,7	▼	O			17 20
10																	
15																	
20																	

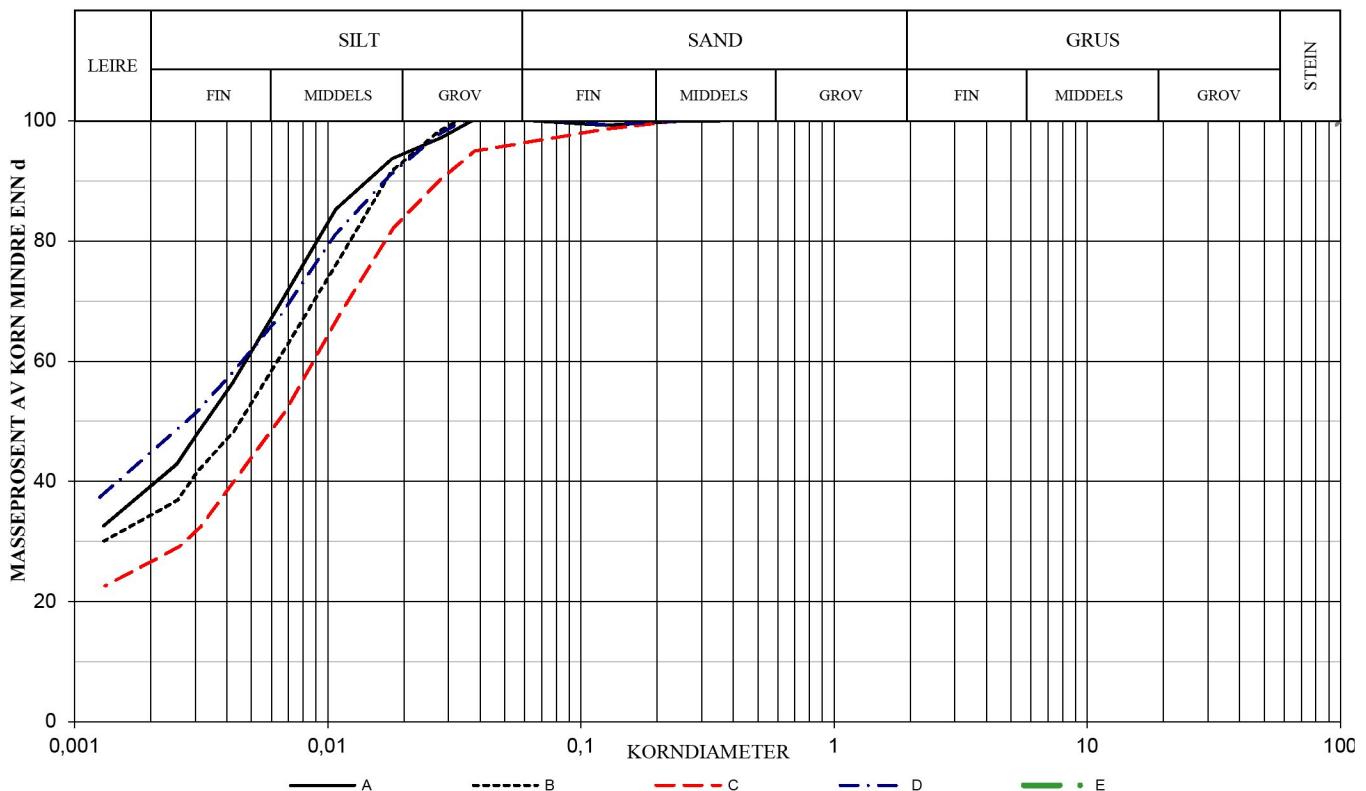
<b>Symboler:</b>	○ Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)	T = Treaksialforsøk Ø = Ødometerforsøk K = Korngradering	$\rho_s$ : 2,75 g/cm <sup>3</sup> Grunnvannstand: m Borbok: Digital Lab-bok: Digital
○ Vanninnhold ■ Plastisitetsindeks, Ip	▼ Omrørt konus ▽ Uomrørt konus	$\rho$ = Densitet $S_t$ = Sensitivitet	

PRØVESERIE Borhull: 1q-6

Norges vassdrags- og energidirektorat  
Dato: 2020-07-13  
Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus, Karnes

<b>Multiconsult</b> www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: <b>TEREZK</b>	Kontrollert: <b>MARTM</b>	Godkjent: <b>BGJ</b>
	Oppdragsnummer: <b>10219639</b>	Tegningsnr.: <b>RIG-TEG-215</b>	Rev. nr.: <b>00</b>

SYM BOL	SERIE NR.	Dybde (kote)	BESKRIVELSE	ANMERKNINGER			METODE		
				TS	VS	HYD			
A	100	4,1-4,9 m	LEIRE						x
B	100	10,1-10,9 m	LEIRE						x
C	101	10,0-10,8 m	LEIRE, siltig						x
D	103	7,1-7,9 m	LEIRE						x
E									



#### SYMBOL:

Ogl. = Glødetap (%)

Ona. = Humusinnhold (%)

Perm. = Permeabilitet (m/s)

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

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

#### METODE:

TS = Tørr sikt

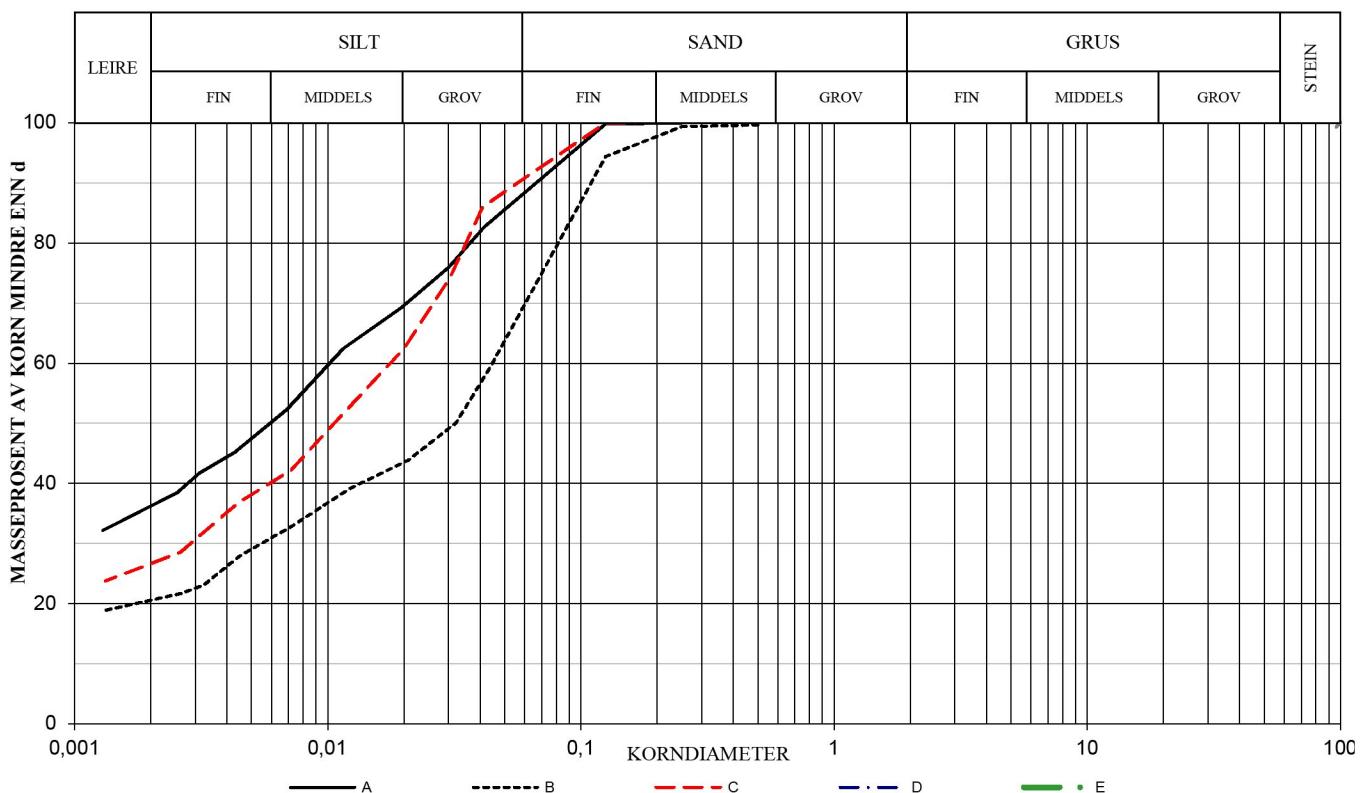
VS = Våt sikt

HYD = Hydrometer

SYM BOL	Vanninnhold %	Telegruppe	Korndensitet $\rho_s$	< 0,02 mm %	Glødetap %	$C_u$	$D_{10}$ mm	$D_{30}$ mm	$D_{50}$ mm	$D_{60}$ mm
A	33,8	T4		94,4					0,003	0,005
B	28,8	T4		93,0					0,005	0,006
C	24,7	T4		83,6				0,003	0,006	0,009
D	33,4	T3		92,6					0,003	0,005
E										

KORNGRADERING			Konstr./Tegnet TEREZK	Kontrollert MARTM	Multiconsult
Norges vassdrags- og energidirektorat Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus Leirbekkmoen					
			Dato 13.07.2020	Godkjent BGJ	
MULTICONULT AS Kvaløyveien 156, 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00		Oppdragsnummer 10219639	Tegnings nr. RIG-TEG- 300	Rev.	

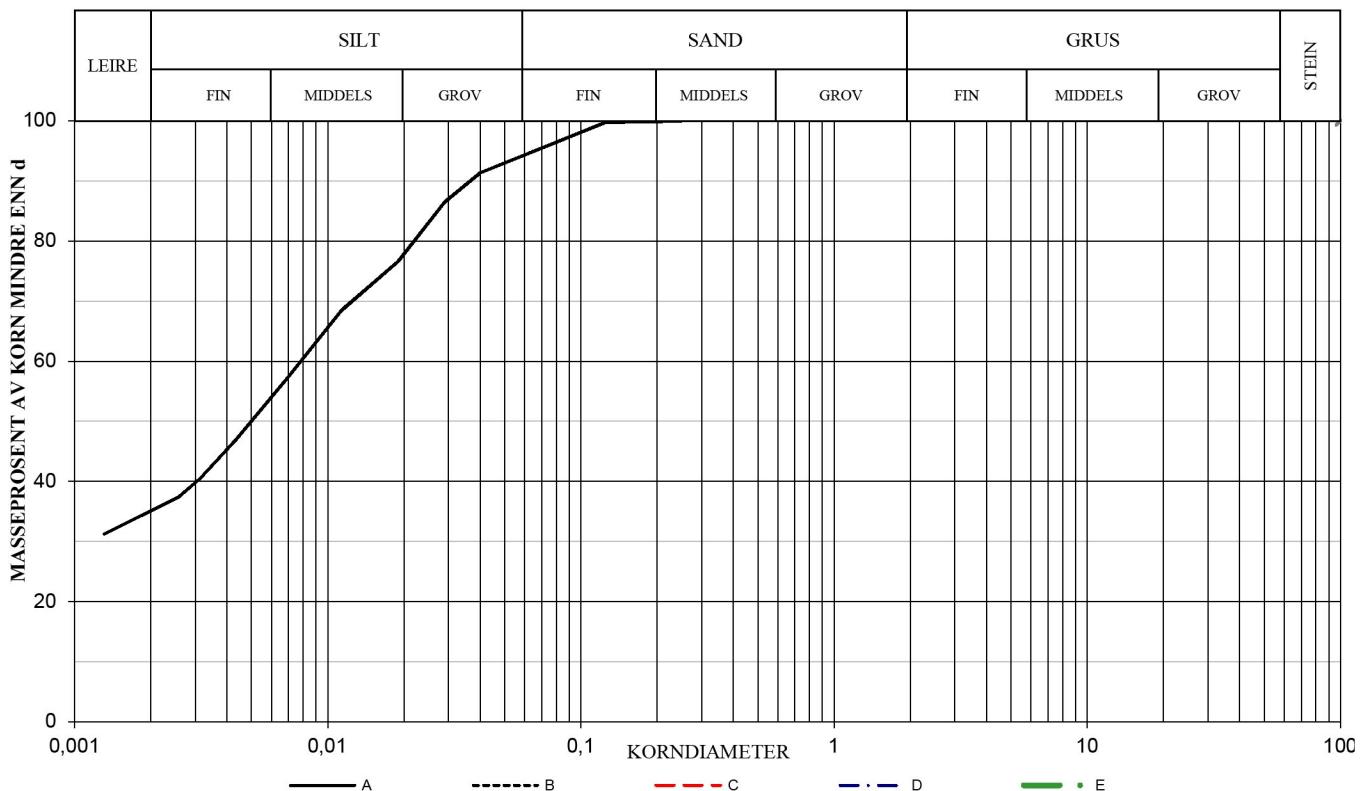
SYM BOL	SERIE NR.	Dybde (kote)	BESKRIVELSE	ANMERKNINGER			METODE		
				TS	VS	HYD			
A	6e-3	9,5-10,3 m	LEIRE						x
B	6e-4	4,8-5,3 m	LEIRE, siltig, sandig						x
C	6e-7	7,0-7,8 m	LEIRE, siltig						x
D									
E									



SYM BOL	Vanninnhold %	Telegruppe	Korndensitet $\rho_s$	$< 0,02 \text{ mm}$ %	Glødetap %	$C_u$	$D_{10}$ mm	$D_{30}$ mm	$D_{50}$ mm	$D_{60}$ mm
A	27,5	T4		69,5					0,006	0,010
B	19,6	T4		43,4				0,006	0,032	0,047
C	30,1	T4		62,3				0,003	0,011	0,018
D										
E										

KORNGRADERING			Konstr./Tegnet TEREZK	Kontrollert MARTM	Multiconsult
Norges vassdrags- og energidirektorat Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus Spåkenes					
			Dato 13.07.2020	Godkjent BGJ	
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156, 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00			Tegnings nr. 10219639	Rev. RIG-TEG- 301	

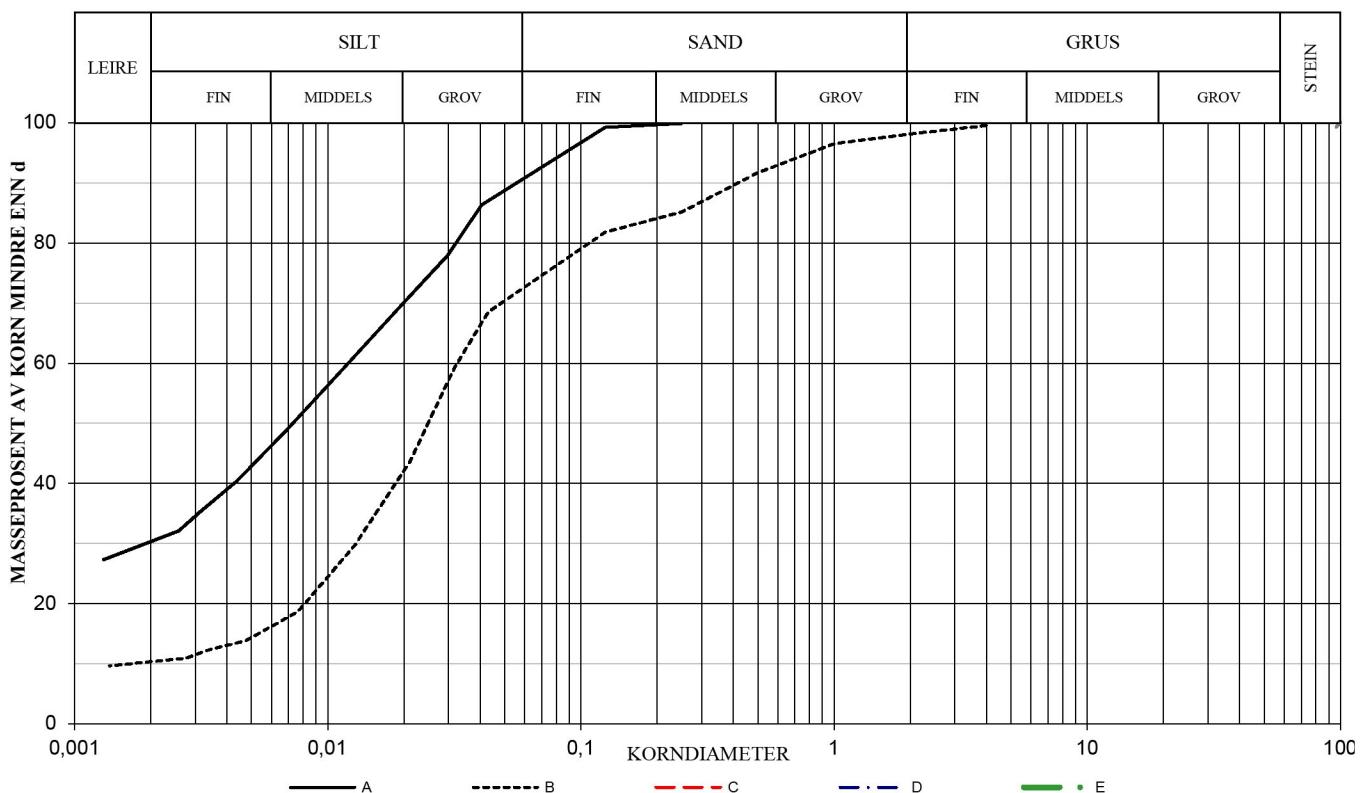
SYM BOL	SERIE NR.	DYBDE (kote)	BESKRIVELSE	ANMERKNINGER			METODE		
				TS	VS	HYD			
A	7p-3	7,2-8,0 m	LEIRE						x
B									
C									
D									
E									



SYM BOL	Vanninnhold %	Telegruppe	Korndensitet $\rho_s$	< 0,02 mm %	Glødetap %	$C_u$	$D_{10}$ mm	$D_{30}$ mm	$D_{50}$ mm	$D_{60}$ mm
A	30,1	T4		77,5					0,005	0,008
B										
C										
D										
E										

KORNGRADERING			Konstr./Tegnet	Kontrollert	Multiconsult
Norges vassdrags- og energidirektorat			TEREZK	MARTM	
Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus			Dato 13.07.2020	Godkjent BGJ	
Ellevoll					
MULTICONSULT AS			Oppdragsnummer 10219639	Tegnings nr. RIG-TEG- 302	Rev.
Kvaløyveien 156, 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00					

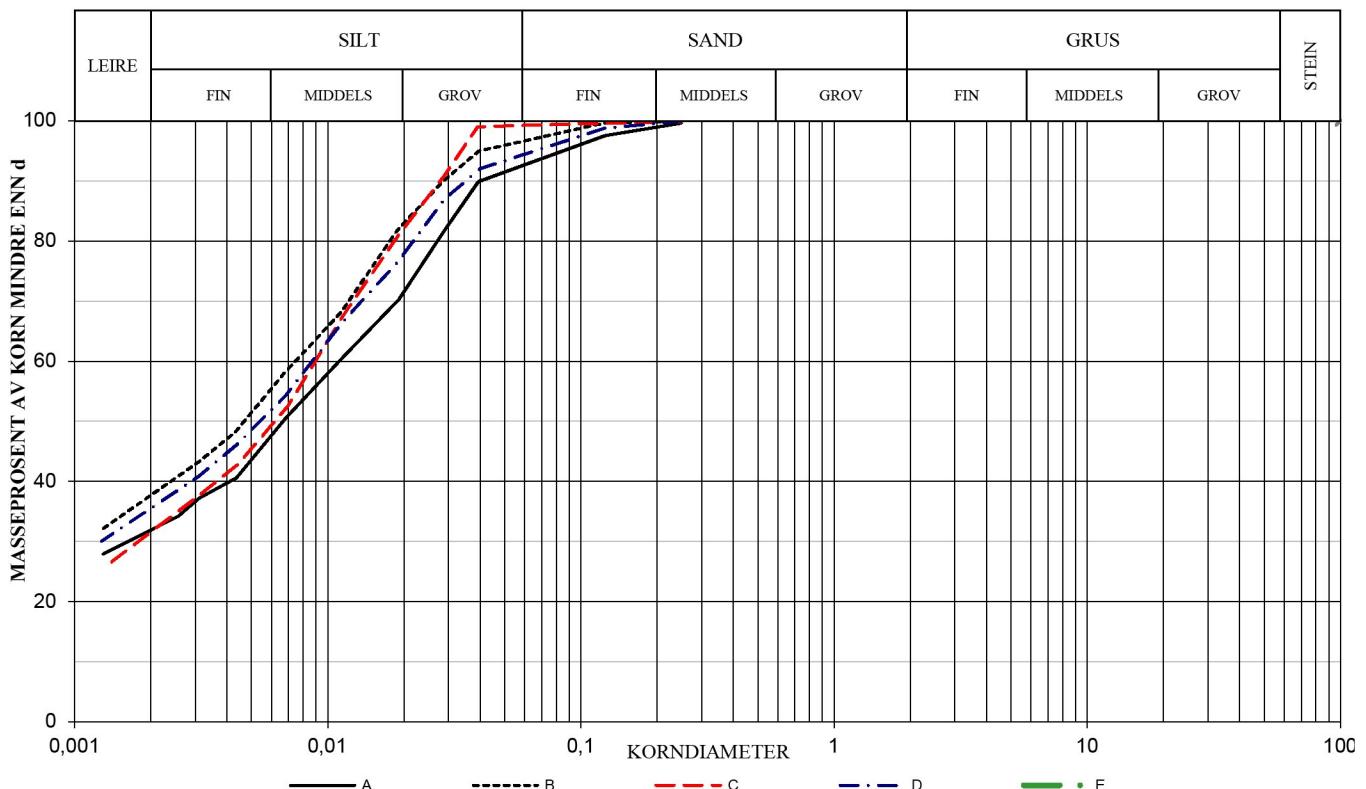
SYM BOL	SERIE NR.	Dybde (kote)	Beskrivelse	ANMERKNINGER			METODE		
				TS	VS	HYD			
A	9a-3	10,1-10,9 m	LEIRE						x
B	9a-4	5,1-5,9 m	SILT, sandig, leirig				x		x
C									
D									
E									



SYM BOL	Vanninnhold %	Telegruppe	Korndensitet $\rho_s$	< 0,02 mm %	Glødetap %	$C_u$	$D_{10}$ mm	$D_{30}$ mm	$D_{50}$ mm	$D_{60}$ mm
A	31,0	T4		69,9				0,002	0,007	0,012
B	23,3	T4		41,7		18,6	0,002	0,013	0,025	0,033
C										
D										
E										

KORNGRADERING			Konstr./Tegnet TEREZK	Kontrollert MARTM	Multiconsult
Norges vassdrags- og energidirektorat Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus Nordkjosen					
			Dato 13.07.2020	Godkjent BGJ	
MULTICONSULT AS Kvaløyveien 156, 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00		Oppdragsnummer 10219639	Tegnings nr. RIG-TEG- 303	Rev.	

SYM BOL	SERIE NR.	Dybde (kote)	BESKRIVELSE	ANMERKNINGER			METODE		
				TS	VS	HYD			
A	1q-2	4,0-4,8 m	LEIRE						x
B	1q-3	9,0-9,8 m	LEIRE						x
C	1q-4	2,1-2,9 m	LEIRE						x
D	1q-6	4,1-4,9 m	LEIRE						x
E									


**SYMBOL:**

Ogl. = Glødetap (%)

Ona. = Humusinnhold (%)

Perm. = Permeabilitet (m/s)

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

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

**METODE:**

TS = Tørr sikt

VS = Våt sikt

HYD = Hydrometer

SYM BOL	Vanninnhold %	Telegruppe	Korndensitet $\rho_s$	< 0,02 mm %	Glødetap %	$C_u$	$D_{10}$ mm	$D_{30}$ mm	$D_{50}$ mm	$D_{60}$ mm
A	30,4	T4		71,2				0,002	0,007	0,011
B	35,9	T4		82,7					0,005	0,008
C	30,6	T4		81,8				0,002	0,006	0,009
D	38,6	T4		77,6					0,006	0,009
E										

KORNGRADERING			Konstr./Tegnet	Kontrollert	<b>Multiconsult</b>
Norges vassdrags- og energidirektorat			TEREZK	MARTM	
Kvikkleirekartlegging Nord-Troms - supplerende grus			Dato 13.07.2020	Godkjent BGJ	
Karnes					
MULTICONSULT AS			Oppdragsnummer 10219639	Tegnings nr. RIG-TEG- 304	Rev.
Kvaløyveien 156, 9013 TROMSØ Tlf.: 77 62 26 00					

## Sonde og utførelse

Sonenummer	4827	Boreleder	Eskil
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	26
Kalibreringsdato	14.08.2018	Maks helning (°)	4,3
Dato sondering	20-06-23	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	1581	3942	3610
Oppløsning 2 <sup>12</sup> bit (kPa)	-	-	-
Oppløsning 2 <sup>18</sup> bit (kPa)	0,4826	0,0097	0,0211
Arealforhold	0,8450	0,0010	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	22,185	0,0715	0,633
Temperaturområde (°C)	40		

### Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	6010,3	126,9	259,0
Registrert etter sondering (kPa)	2,9	3,8	-0,3
Avvik under sondering(kPa)	2,9	3,8	0,3
Maksimal temperatureffekt (kPa)	14,4	0,0	0,4
Maksverdi under sondering (kPa)	3892,1	121,4	765,8

### Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
<b>Samlet nøyaktighet (kPa)</b>	<b>17,8</b>	<b>0,5</b>	<b>3,9</b>	<b>3,2</b>	<b>0,7</b>	<b>0,1</b>
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					
<b>Anvendelsesklasse</b>	<b>1</b>					

### Måleverdier under kapasitet/krav

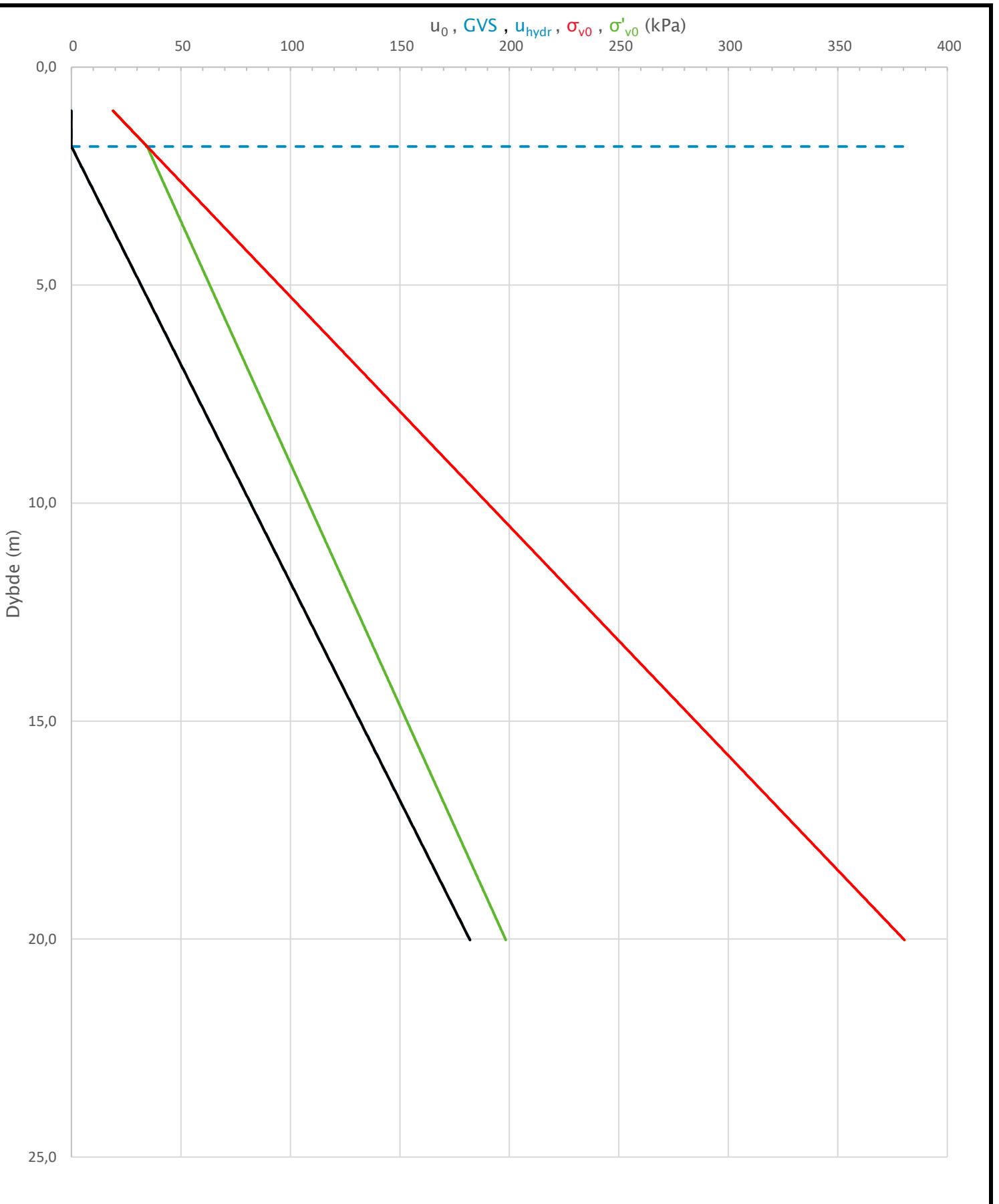
Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

Kommentarer:

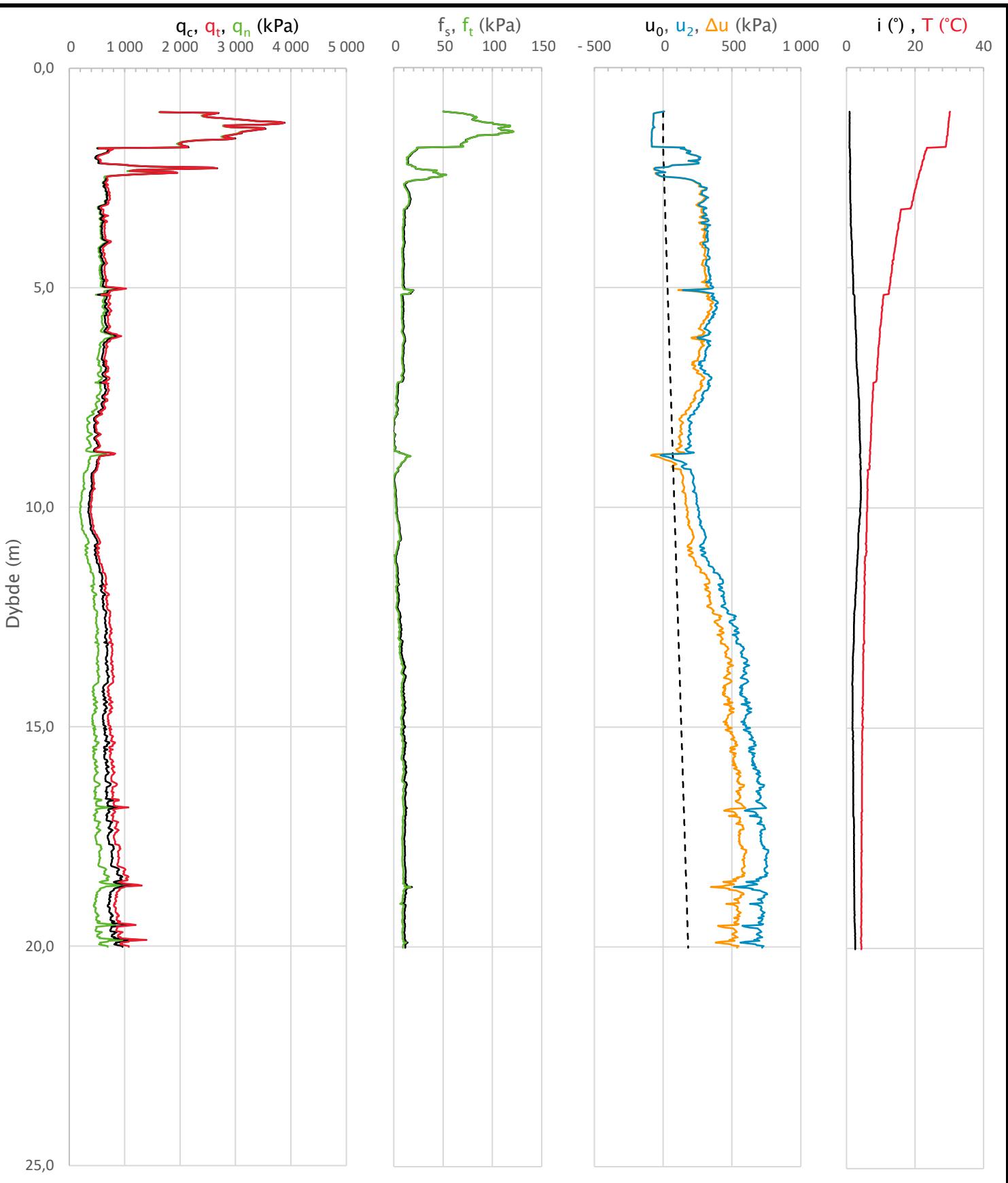
Prosjekt	Prosjektnummer: 10219639 Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull	Kote +7,53
<b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Leirbekkmoen</b>			<b>100</b>

Innhold	Sondenummer
Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet	<b>4827</b>

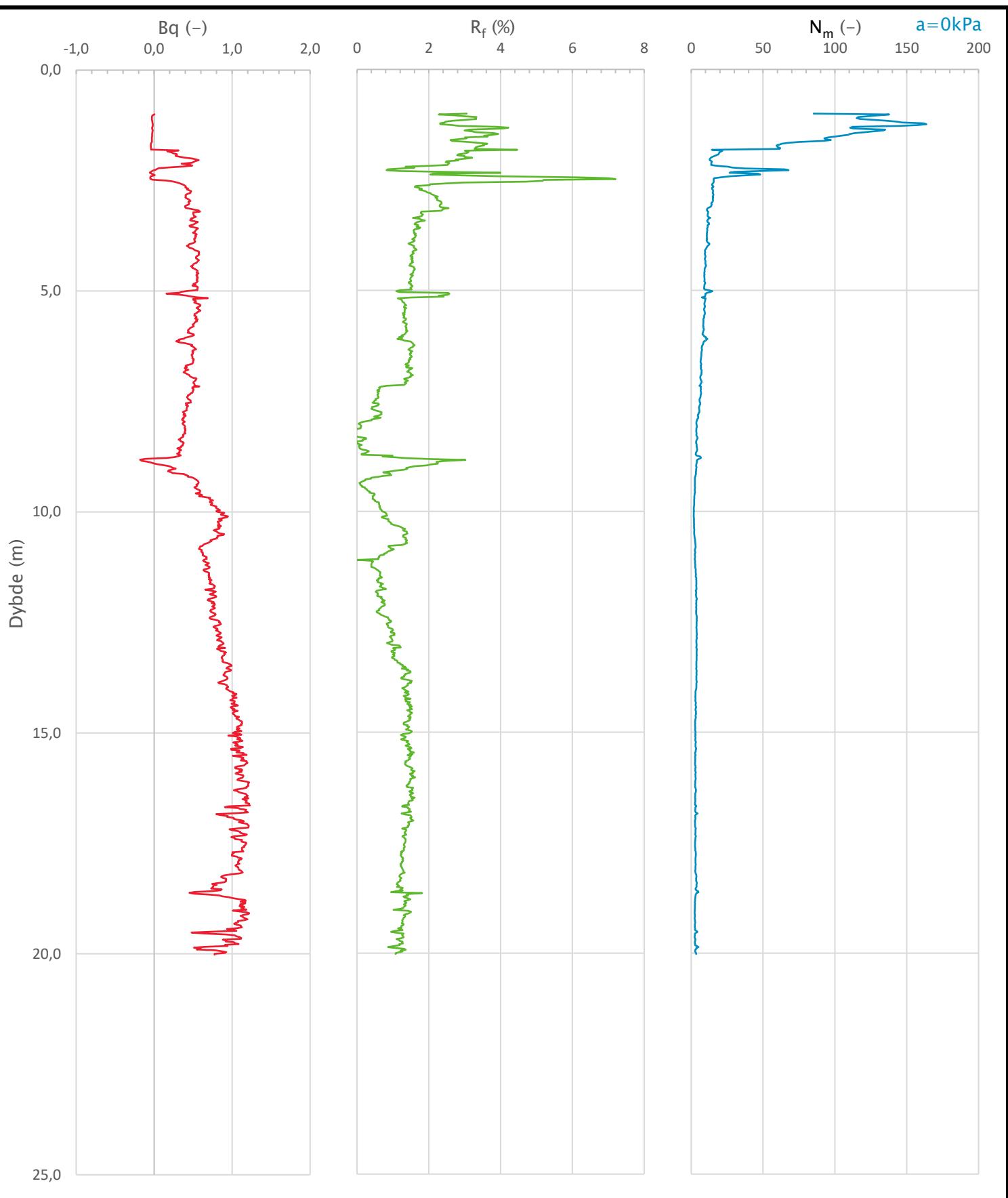
<b>Multiconsult</b>	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ	Anvend.klasse <b>1</b>
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-23	Revisjon Rev. dato	RIG-TEG <b>500.1</b>



Prosjekt <b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Leirbekkmoen</b>	Prosjektnummer: 10219639 Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull	Kote +7,53
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer	<b>100</b>
Multiconsult	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-23	Anvend.klasse 1
		Revisjon Rev. dato	RIG-TEG <b>4827</b>
			500.2



Prosjekt	Prosjektnummer: 10219639	Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull	Kote +7,53
<b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Leirbekkmoen</b>			<b>100</b>	
Innhold			Sondenummer	
Måledata og korrigerte måleverdier				<b>4827</b>
<b>Multiconsult</b>	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ	Anvend.klasse <b>1</b>
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-23	Revisjon Rev. dato	RIG-TEG <b>500.3</b>



Prosjekt <b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Leirbekkmoen</b>	Prosjektnummer: 10219639 Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull <b>100</b>	Kote +7,53
Innhold		Sondenummer	
Avleddede dimensjonsløse forhold			<b>4827</b>
<b>Multiconsult</b>	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-23	Anvend.klasse <b>1</b>
		Revisjon Rev. dato	RIG-TEG <b>500.4</b>

## Sonde og utførelse

Sonenummer	4827	Boreleder	Eskil
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	17,1
Kalibreringsdato	14.08.2018	Maks helning (°)	2,7
Dato sondering	20-06-22	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	1581	3942	3610
Oppløsning 2 <sup>12</sup> bit (kPa)	-	-	-
Oppløsning 2 <sup>18</sup> bit (kPa)	0,4826	0,0097	0,0211
Arealforhold	0,8450	0,0010	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	22,185	0,715	0,633
Temperaturområde (°C)	40		

## Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	5994,4	130,8	259,1
Registrert etter sondering (kPa)	19,8	2,0	-1,7
Avvik under sondering(kPa)	19,8	2,0	1,7
Maksimal temperatureffekt (kPa)	9,5	0,3	0,3
Maksverdi under sondering (kPa)	5812,1	92,8	597,7

## Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
<b>Samlet nøyaktighet (kPa)</b>	<b>29,8</b>	<b>0,5</b>	<b>2,3</b>	<b>2,5</b>	<b>2,0</b>	<b>0,3</b>
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					
<b>Anvendelsesklasse</b>	<b>1</b>					

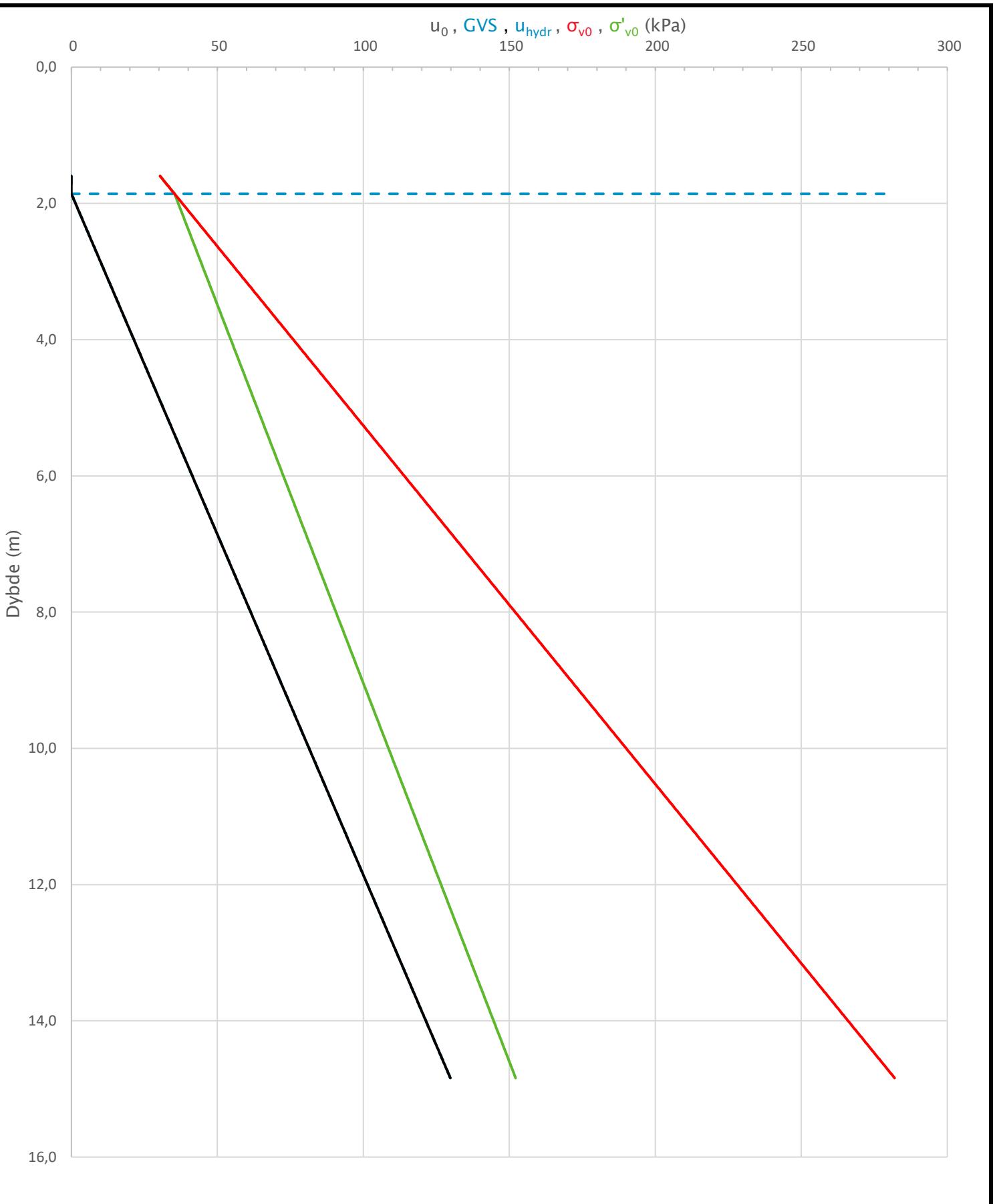
## Måleverdier under kapasitet/krav

Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

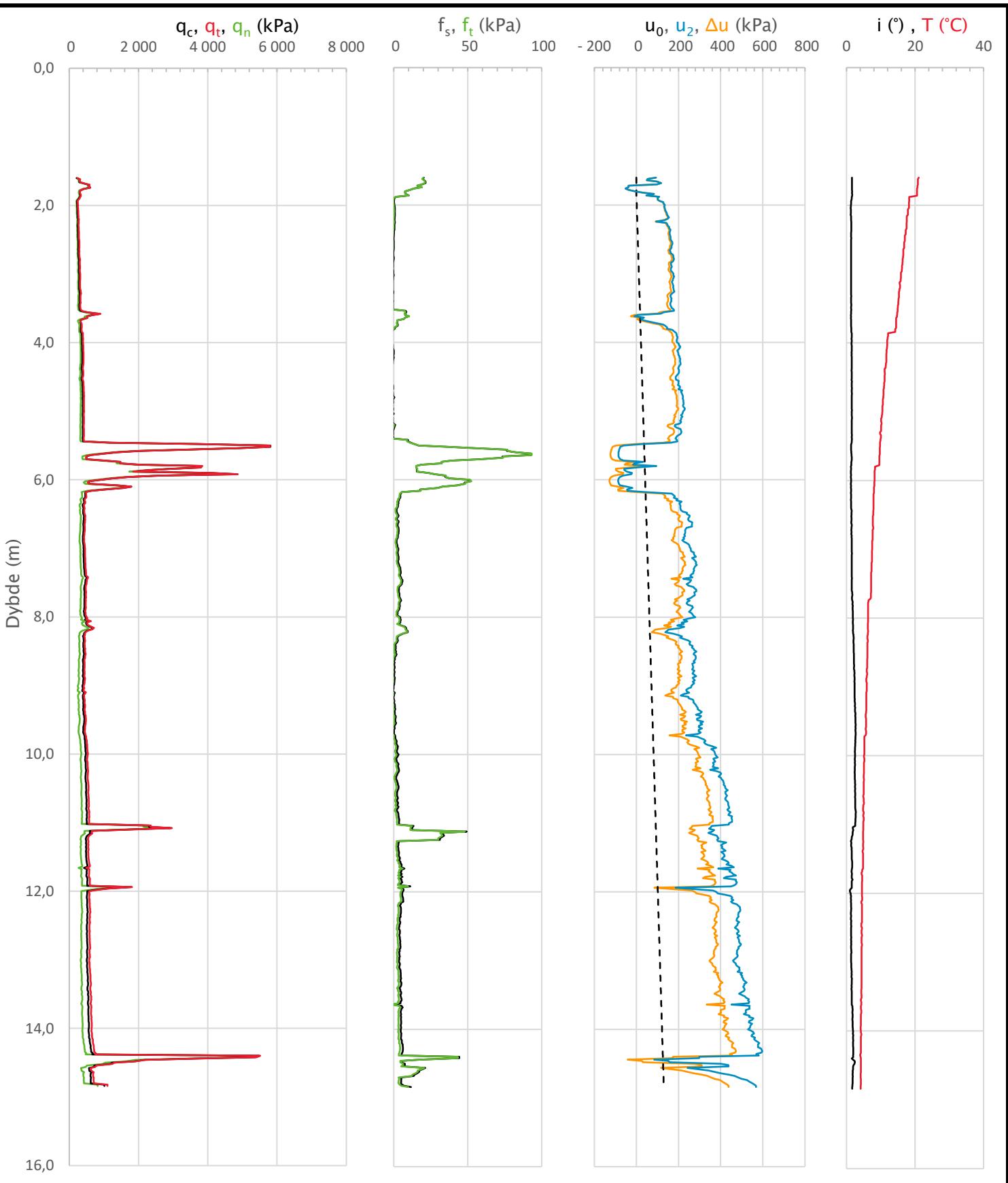
Kommentarer:

Prosjekt	Prosjektnummer: 10219639 Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull	Kote +15,65
<b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Karnes</b>			<b>1q-3</b>

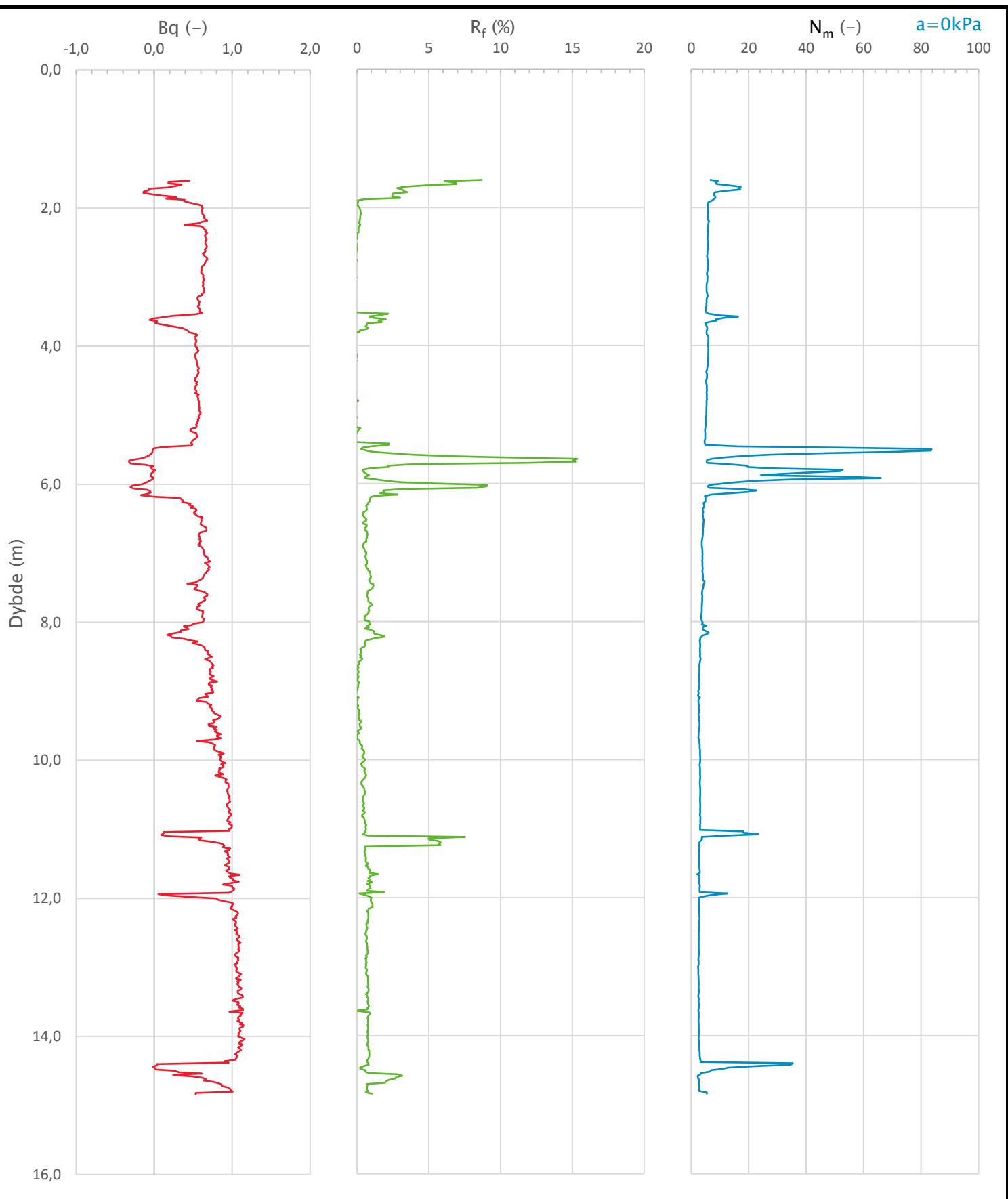
Innhold	Sondenummer
Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet	<b>4827</b>
<b>Multiconsult</b>	Anvend.klasse
Tegnet MAJ	Godkjent MAJ
Utførende Multiconsult	Rev. dato
	RIG-TEG
	<b>501.1</b>



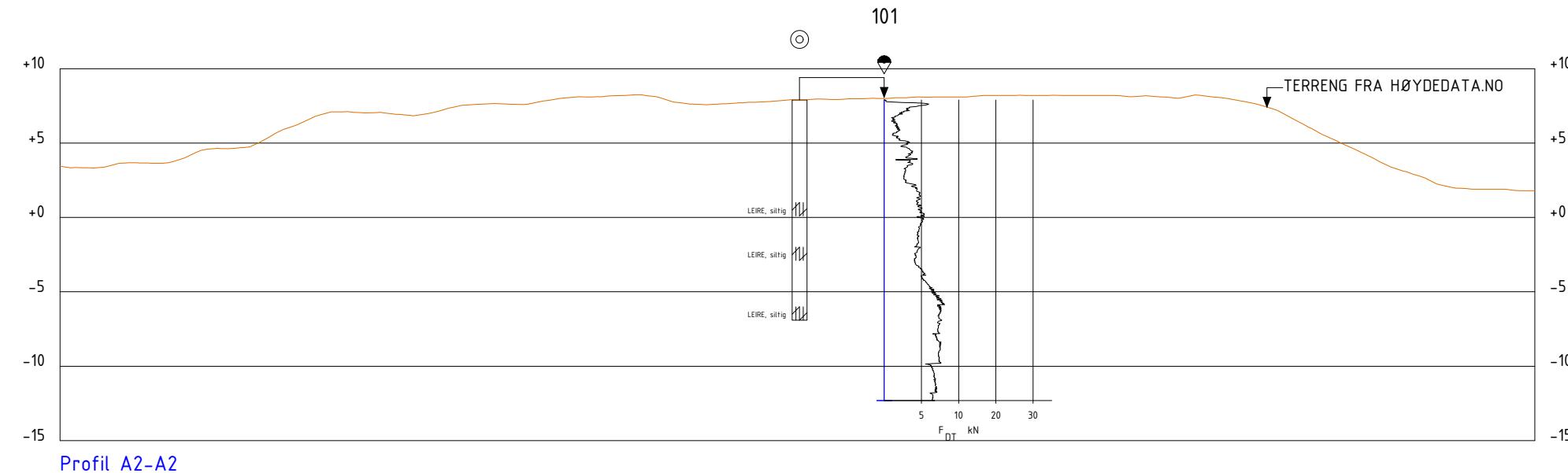
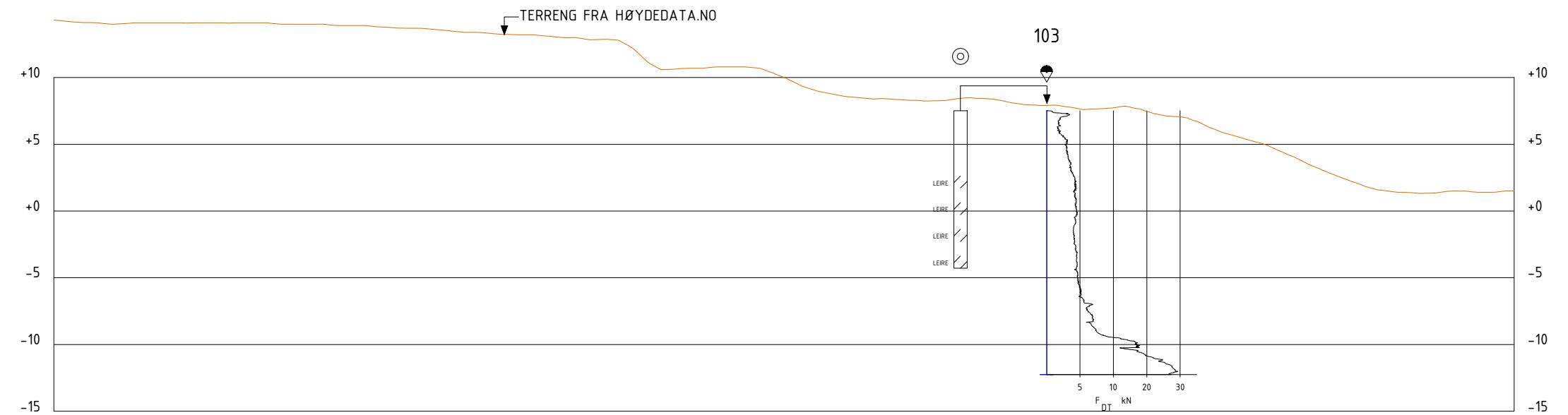
Prosjekt <b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Karnes</b>	Prosjektnummer: 10219639 Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull	Kote +15,65
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer	<b>1q-3</b>
Multiconsult	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-22	Anvend.klasse 1
		Revisjon Rev. dato	RIG-TEG 501.2



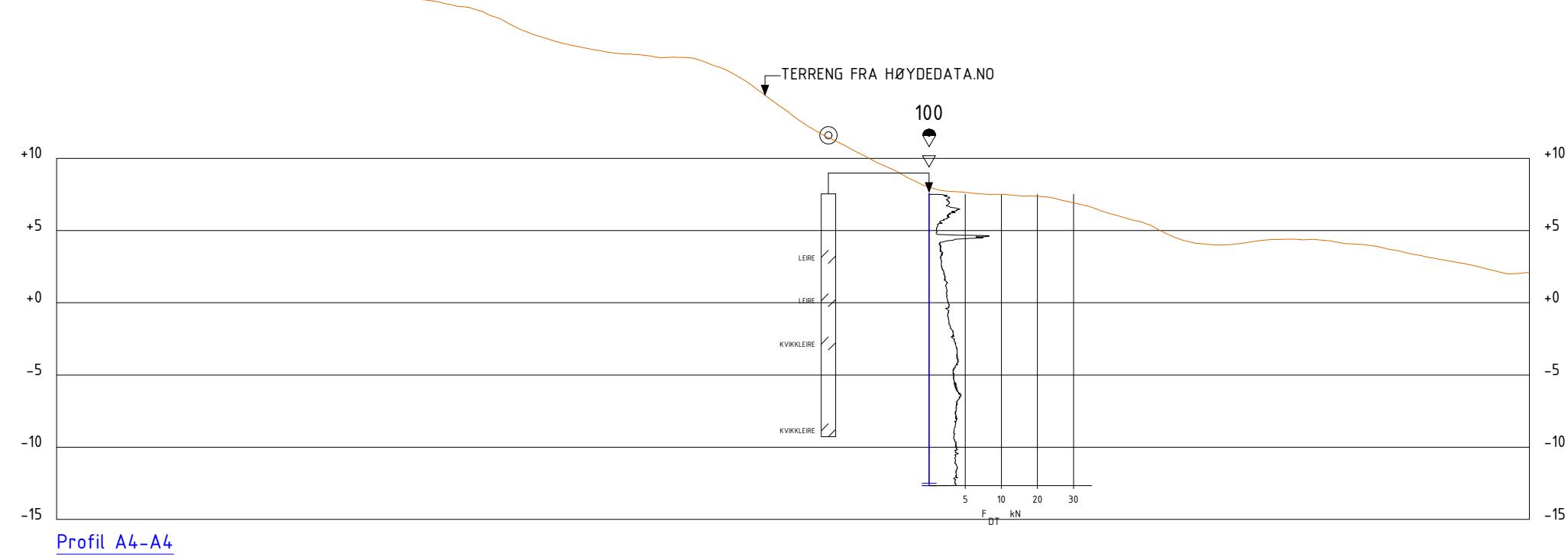
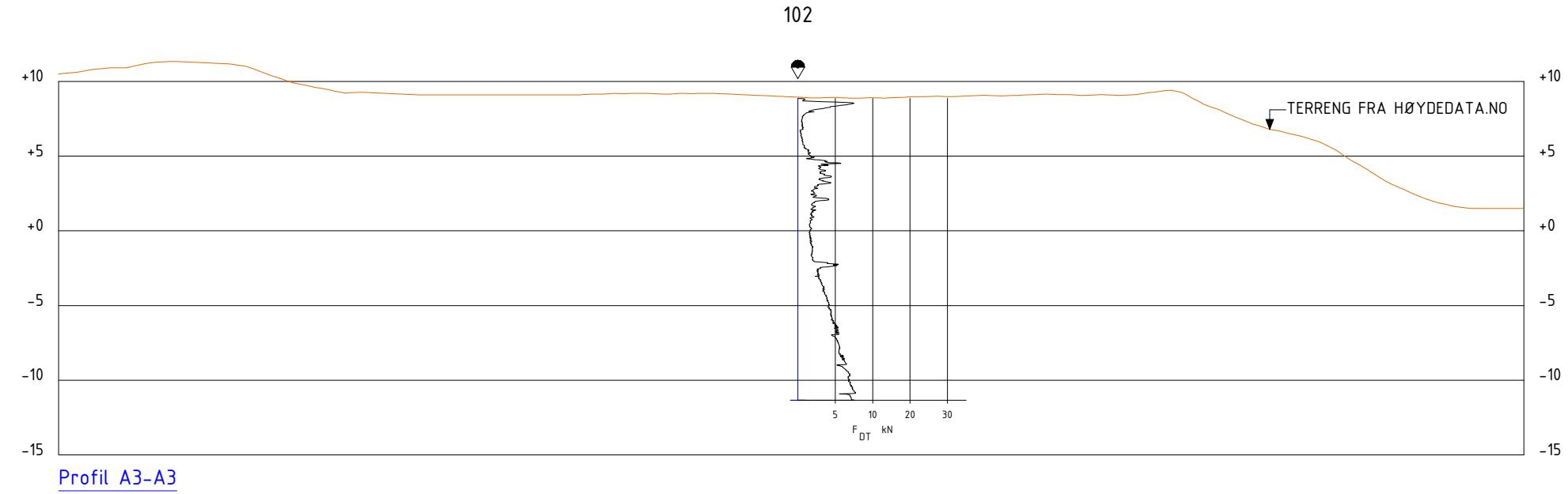
Prosjekt	Prosjektnummer:	10219639	Rapportnummer:	RIG-RAP-001	Borhull	Kote +15,65
<b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Karnes</b>					<b>1q-3</b>	
Innhold					Sondenummer	
Måledata og korrigerte måleverdier					<b>4827</b>	
<b>Multiconsult</b>	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ	Anvend.klasse	1	
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-22	Revisjon Rev. dato	RIG-TEG	<b>501.3</b>	



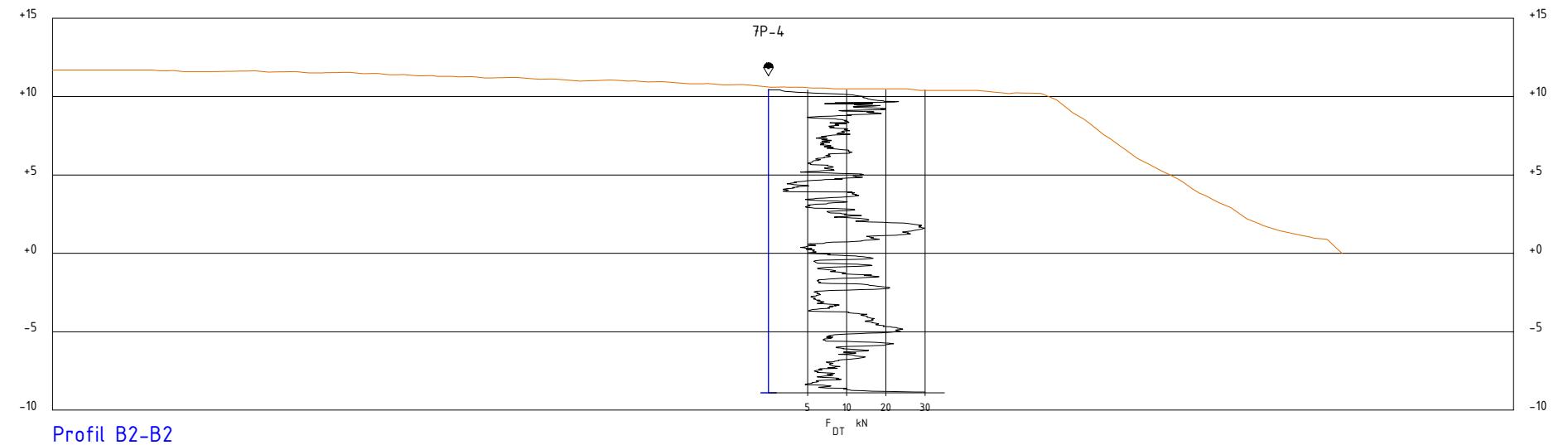
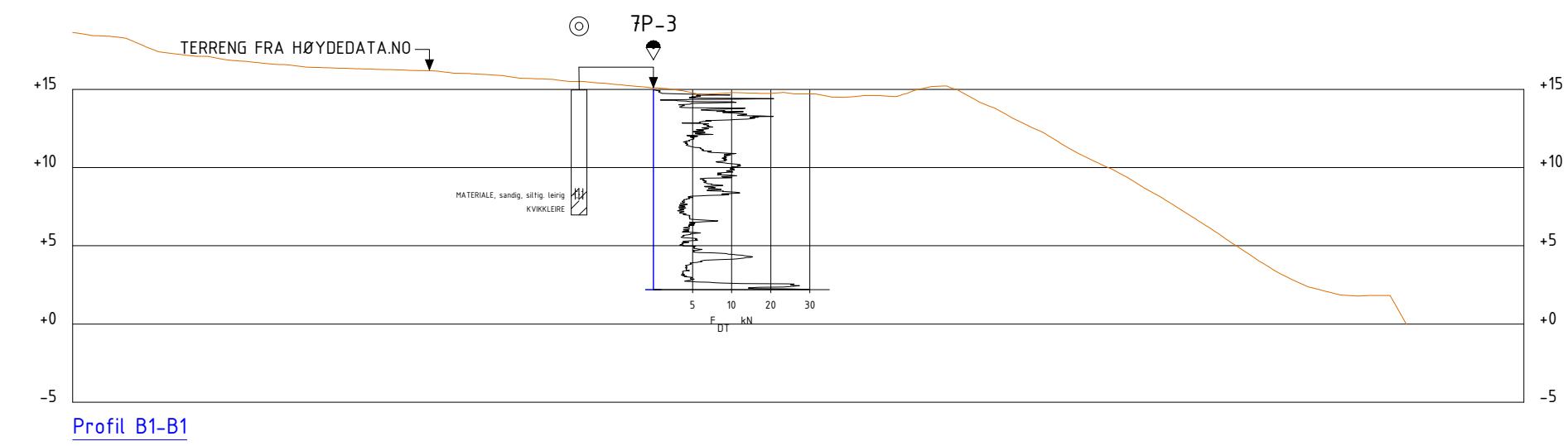
Prosjekt <b>Kvikkleirekartlegging Nord-Troms – Karnes</b>	Prosjektnummer: 10219639 Rapportnummer: RIG-RAP-001	Borhull	Kote +15,65
Innhold		Sondenummer	
Avleddede dimensjonsløse forhold			<b>4827</b>
<b>Multiconsult</b>	Tegnet MAJ	Kontrollert ERBK	Godkjent MAJ
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 20-06-22	Anvend.klasse 1
		Revisjon Rev. dato	RIG-TEG <b>501.4</b>



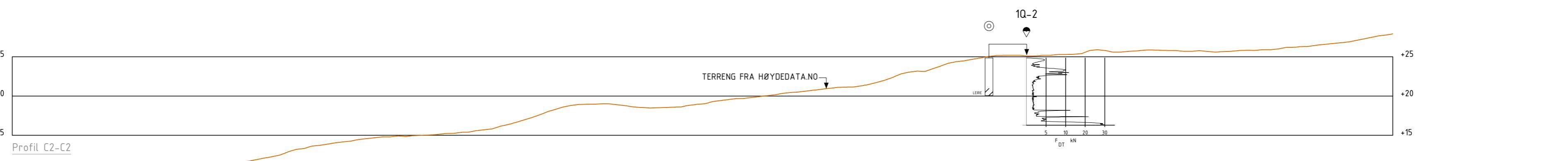
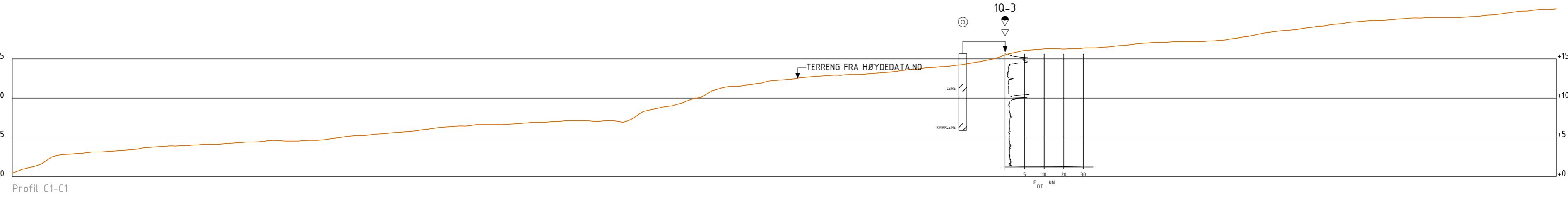
x	xx.xx.xxxx	xxx	xxx	xxx



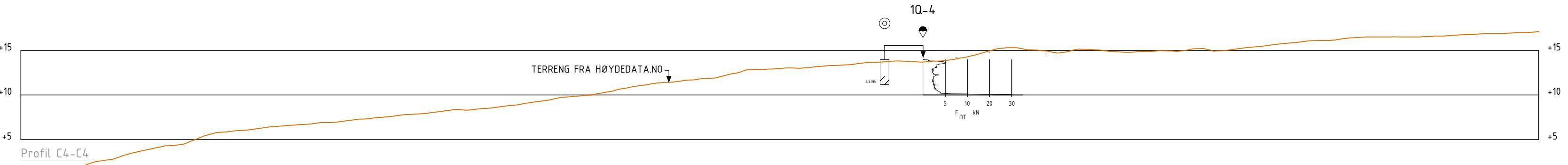
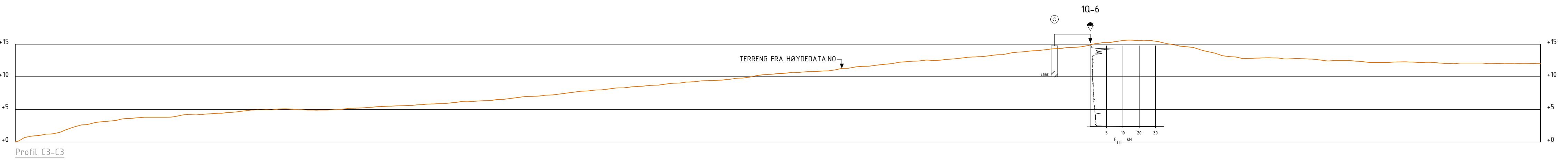
x	xx.xx.xxxx	xxx	xxx	xxx
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn. Kontr. Godkj.



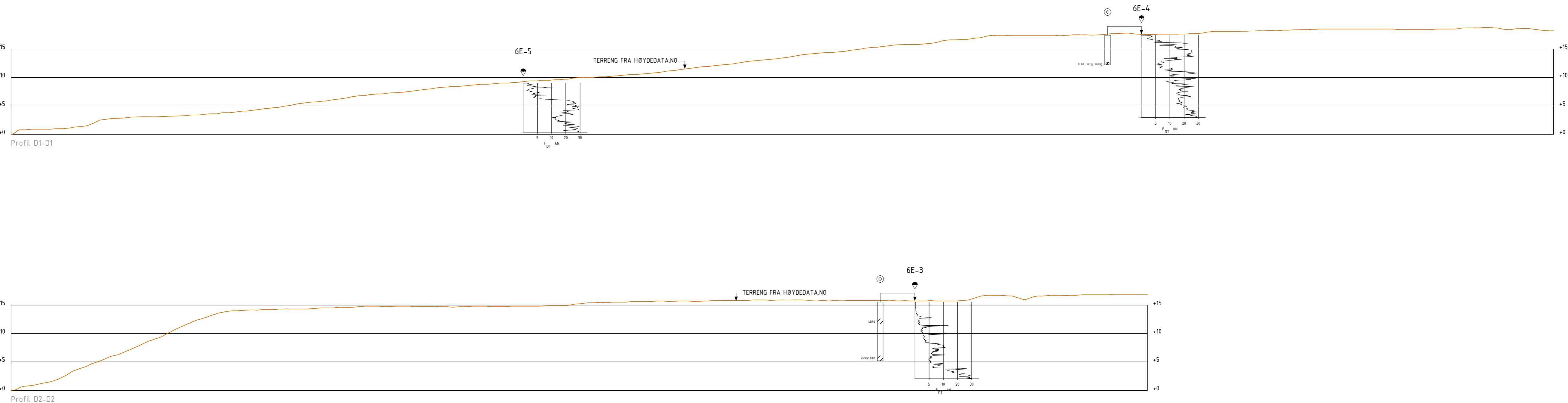
X		xx.xx.xxxx	xxx	xxx	xxx
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.
					Godkj.

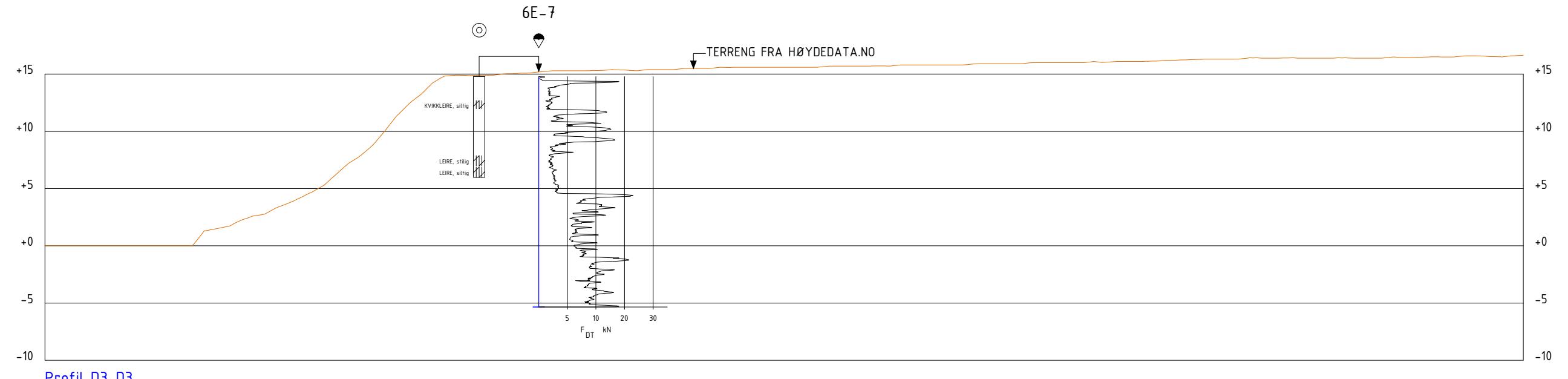


x		xx.xx.xxxx	xxx	xxx
Rev.	Beskrivelse	Endr. liste	Dato	Tegn. Kontr. Godkj.

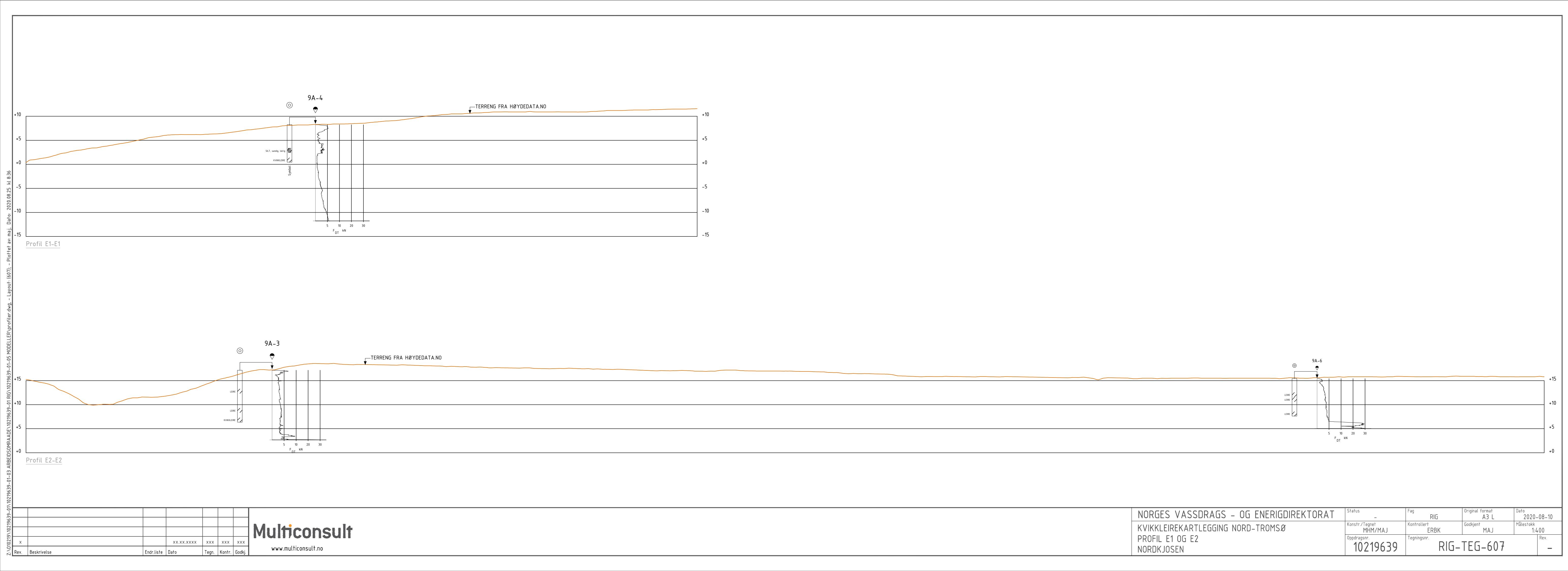


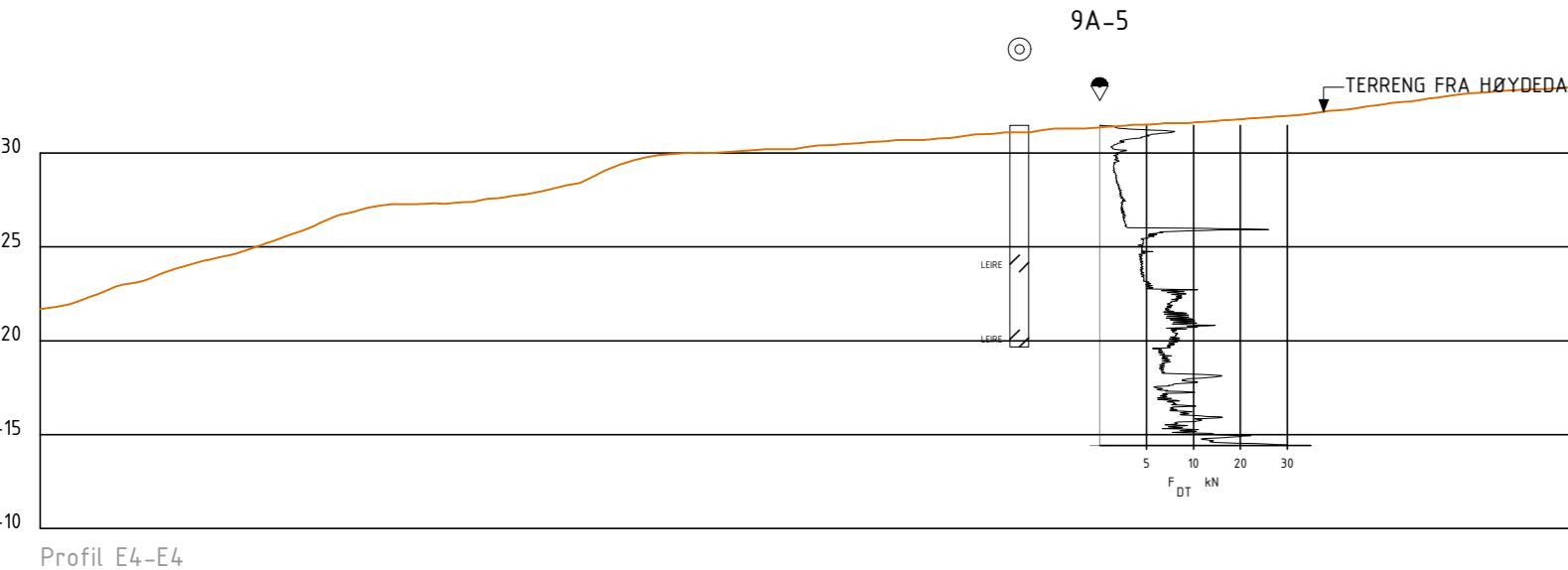
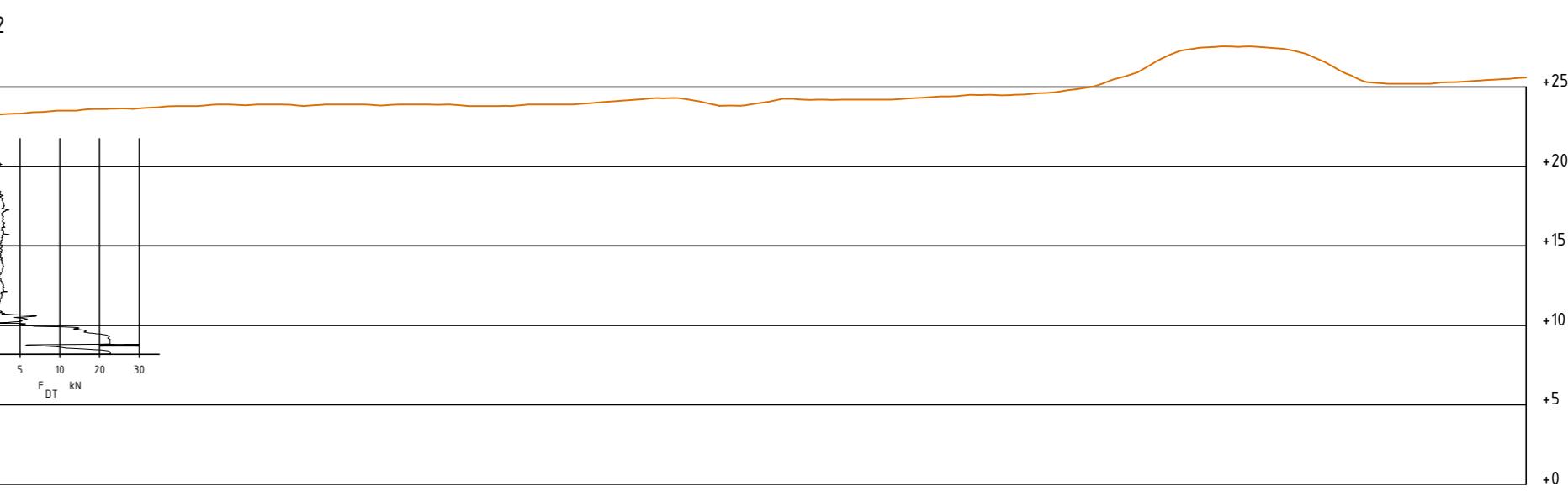
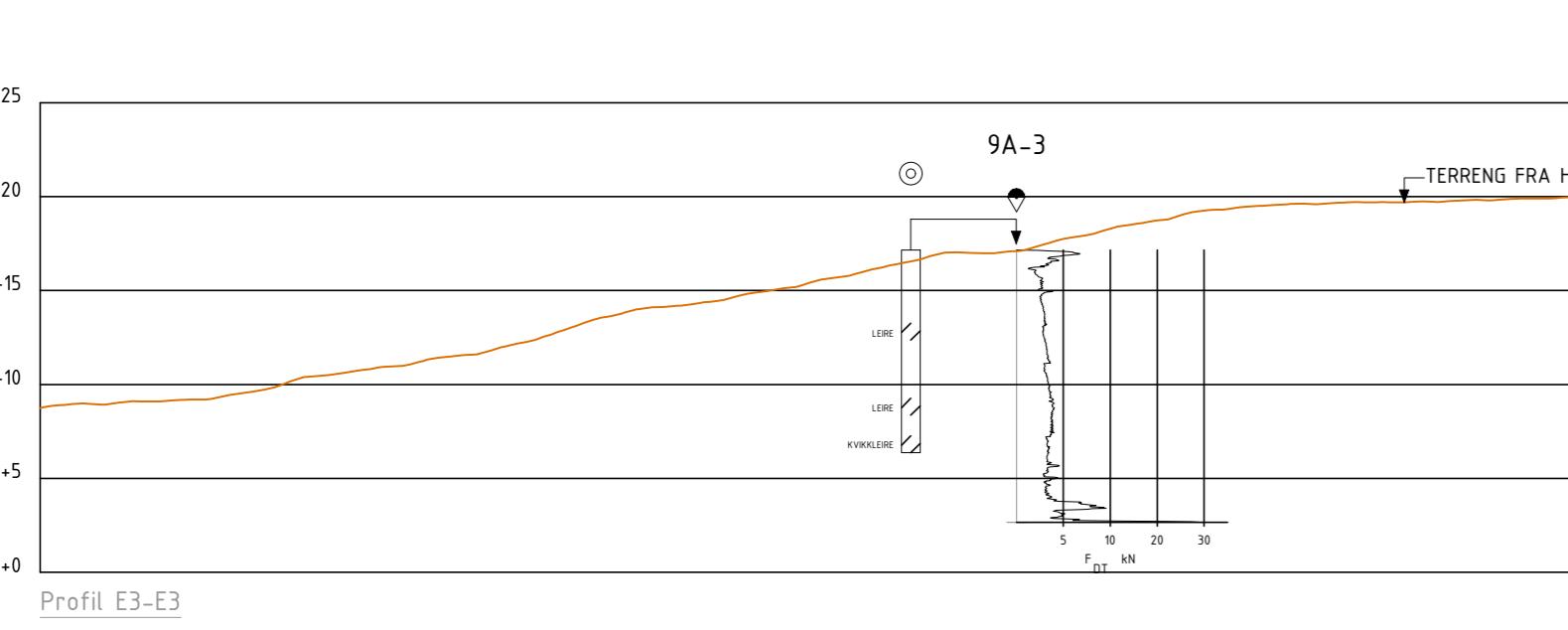
x		xx.xx.xxxx	xxx	xxx
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn. Kontr. Godkj.





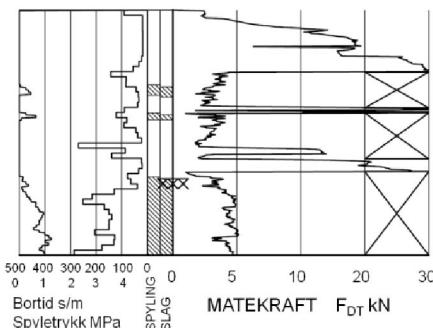
x		xx.xx.xxxx	xxx	xxx	xxx





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

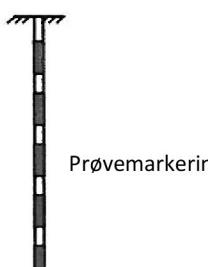
<p>Avsluttet mot stein, blokk eller fast grunn</p> <p>Avsluttet mot antatt berg</p>	<p>Sonderinger utføres for å få en indikasjon på grunnens relative fasthet, lagdeling og dybder til antatt berg eller fast grunn. For utførelsesstandarder henvises det til «Geoteknisk bilag – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer».</p>
<p>Forboret</p> <p>Middels stor motstand</p> <p>Meget liten motstand</p> <p>Meget stor motstand</p> <p>Avsluttet uten å nå fast grunn eller berg</p> <p>Lasi kN</p> <p>100</p> <p>300</p> <p>0,50</p> <p>100</p> <p>500</p>	<p>DREIESONDERING</p> <p>Utføres med skjøtbare <math>\phi 22</math> mm borstenger med 200 mm vridt 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 <math>\frac{1}{2}</math>-omdreininger pr. 0,2 m synk registreres.</p> <p>Boremotstanden presenteres i diagram med vertikal dybdeskala og tverrstrek for hver 100 <math>\frac{1}{2}</math>-omdreininger. Skravur angir synk uten dreiling, med påført vertikallast under synk angitt på venstre side. Kryss angir at borstengene er rammet ned i grunnen.</p>
<p>Middels stor motstand</p> <p>Liten motstand</p> <p>Stor motstand</p> <p><math>Q_o</math></p> <p>kNm/m</p> <p>0 50 100 150</p>	<p>RAMSONDERING</p> <p>Boringen utføres med skjøtbare <math>\phi 32</math> 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 <math>Q_o</math> pr. m nedramming.</p> <p><math>Q_o = \text{loddets tyngde} * \text{fallhøyde}/\text{synk pr. slag (kNm/m)}</math></p>
<p>CPT2</p> <p>+14,5</p> <p>5</p> <p>10</p> <p>15</p> <p>20</p> <p>0 2 4 6 8 10</p> <p>Korr. spissmotstand [MPa]</p> <p>0.20 0.40 0.60 0.80</p> <p>Poretrykk [MPa]</p> <p>0.02 0.04 0.06 0.08 0.10</p> <p>Sidefriksjon [MPa]</p> <p><math>h_{spiss}</math> m</p>	<p>TRYKKSONDERING (CPT - CPTU)</p> <p>Utføres ved at en sylinderisk, 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 <math>q_c</math> og sidefriksjon <math>f_s</math> kan bestemmes (CPT). I tillegg kan poretrykket <math>u</math> 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, lagningsbetingelser og mekaniske egenskaper (skjærfasthet, deformasjons- og konsolideringsparametere).</p>
<p>0 5 10 20 30</p> <p><math>F_{DT}</math> kN</p>	<p>DREIETRYKKSONDERING</p> <p>Utføres med glatte skjøtbare <math>\phi 36</math> 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 <math>F_{DT}</math> (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>
<p>Stein</p> <p>10</p> <p>15</p> <p>20</p> <p>Borsynk i berg cm/min.</p>	<p>BERGKONTROLLBORING</p> <p>Utføres med skjøtbare <math>\phi 45</math> mm stenger og hardmetall borkrone med tilbakeslagsventil. Det benyttes tung slagborhammer og vannspylelse med høyt trykk. Boring gjennom lag med ulike egenskaper, for eksempel grus og leire, kan registreres, likadan penetrasjon av blokker og større steiner. For verifisering av berginnretning bores 3 m ned i berget, eventuelt med registrering av borsynk for sikker påvisning.</p>



#### TOTALSONDERING

Kombinerer metodene dreietrykksøndring og bergkontrollboring. Det benyttes  $\phi 45$  mm børstenger 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.



#### PRØVETAKING

Utføres for undersøkelse av jordlagenes geotekniske egenskaper i laboratoriet.

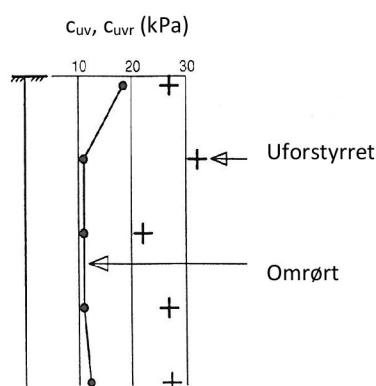
##### Maskinell naverboring (forstyrrede poseprøver):

Utføres med hul børstang påsveiset en metallspiral med fast stigehøyde (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/blokkprøvetaing (Uforstyrrede prøver):

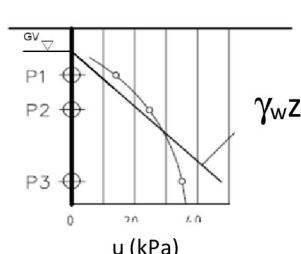
Vanligvis benyttes stempel-prøvetaking med innvendig stempel for optak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde skjæres det ut en jordprøve som trekkes opp til overflaten, der den blir forseglet for transport til laboratoriet. Prøvediametren 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 vingekors med dimensjoner  $b \times h = 55 \times 110$  mm eller  $65 \times 130$  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 tilstand etter 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 opptrødende effektivt overlagingstrykk i måledybden, samt for jordartens plastisitet.



#### PORETRYKKSMÅLING

Målingene utføres med et standør 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 stigehøyde i røret, eller ved avlesning av en elektrisk trykkmåler i spissen. Valg av utstyr vurderes på bakgrunn av grunnforhold og hensikten med målingen.

Grunnvannstand observeres eller peiles direkte i borhullet.

## Geotekniske bilag 2

### Laboratorieforsøk

Multiconsult

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 identifiseres 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
• Fibrig torv	Fibrig med lett gjenkjennelig plantestruktur. Viser noe styrke
• Delvis fibrig torv, mellomtorv	Gjenkjennelig plantestruktur, ingen styrke i planterestene
• 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 øvre 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.

#### VANNINNHOLD

Vanninnholdet angir masse av vann i % av masse tørt (fast) stoff i massen og bestemmes fra tørking av en jordprøve ved  $110^{\circ}\text{C}$  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. Plastositetsgrensen (utrullingsgrensen) angir vanninnholdet der materialet ikke lenger kan formes uten at det sprekker opp. Plastositetsindeksen  $I_p = w_f - w_p$  (%) angir det plastiske området for jordarten og benyttes til klassifisering av plastositeten. Er det naturlige vanninnholdet høyere enn flytegrensen blir materialet flytende ved omrøring (vanlig for kvikkleire).

#### HUMUSINNHOLD

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

### DENSITET, TYNGDETETTHET, PORETALL OG PORØSITET

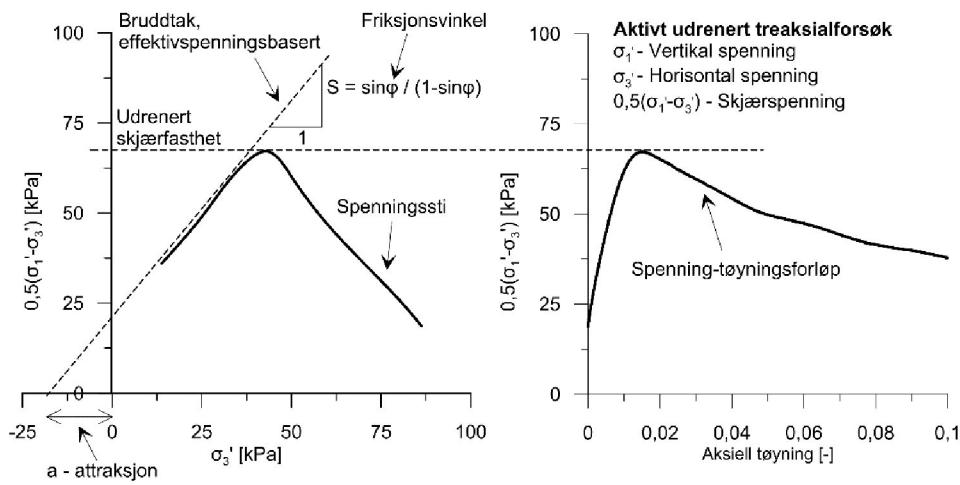
Navn	Symbol	Enhet	Beskrivelse
Densitet	$\rho$	g/cm <sup>3</sup>	Masse av prøve per volumenhet. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del
Korndensitet	$\rho_s$	g/cm <sup>3</sup>	Masse av fast stoff per volumenhet fast stoff
Tørr densitet	$\rho_d$	g/cm <sup>3</sup>	Masse tørt stoff per volumenhet
Tyngdetetthet	$\gamma$	kN/m <sup>3</sup>	Tyngde av prøve per volumenhet ( $\gamma=\rho g = \gamma_s(1+w/100)(1-n/100)$ , der g er tyngdeakselerasjonen)
Spesifikk tyngdetetthet	$\gamma_s$	kN/m <sup>3</sup>	Tyngde av fast stoff per volumenhet fast stoff ( $\gamma_s = \rho_s g$ )
Tørr tyngdetetthet	$\gamma_d$	kN/m <sup>3</sup>	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  $\tan \varphi$  (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 tøyningsutvikling 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 (komprimasjon/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) ( $c_{ucptu}$ ) eller vingebor (uforstyrret  $c_{uv}$ , omrørt  $c_{urv}$ ).

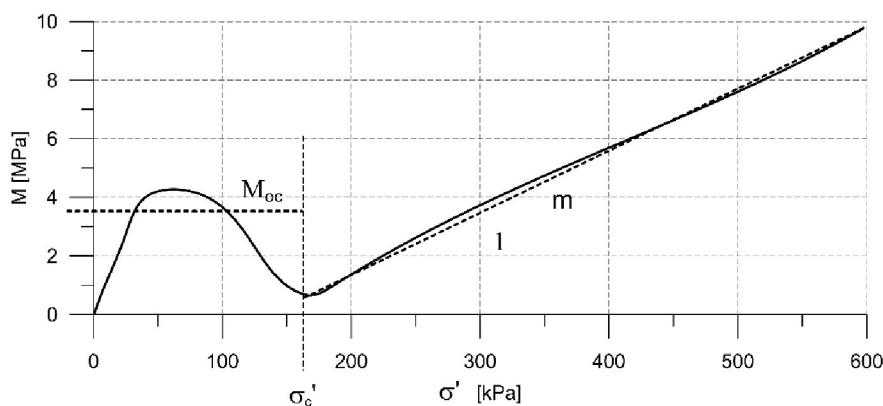


### SENSITIVITET

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 ( $\sigma'$ ). Sammenhørende verdier for spenning og deformasjon (tøyning  $\epsilon$ ) 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 ( $\sigma'_c$ ). Dette er det største lastnivået som jorda har opplevd tidligere (f.eks. tidligere overlagring eller islast). Deformasjonsmodulen viser typisk forskjellig oppførsel under og over forkonsolideringsspenningen. I leire vil stivheten for spenningsnivåer under  $\sigma'_c$  representeres ved en konstant stivhetsmodul  $M_{oc}$ . For spenningsnivåer over  $\sigma'_c$  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 stigehøyde for materialet. Telefarligheten klassifiseres i gruppene T1 (Ikke telefarlig), T2 (Litt telefarlig), T3 (Middels telefarlig) og T4 (Meget telefarlig) etter SVV Håndbok N200.

### KOMPRIMERINGSEGENSKAPER

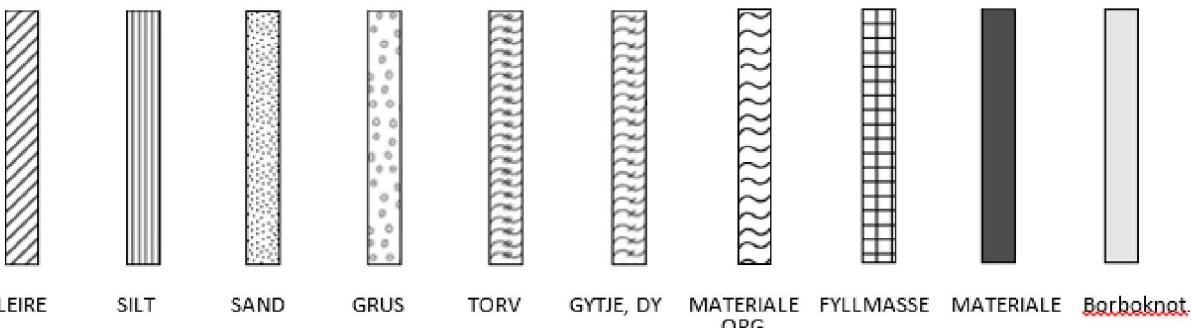
Ved komprimering av en jordart oppnås tettere lagring av mineralkornene. Komprimeringsegenskapene for en jordart bestemmes ved at prøver med forskjellig vanninnhold komprimeres med et bestemt komprimeringsarbeid (Standard eller Modifisert Proctor). Resultatene fremstilles i et diagram som viser tørr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

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

### OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SPESIALFORSØK – Korngradering (K) / Treaksialforsøk (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 maksgrense vil verdien oppgis i siffer ved grafens øvre ytterpunkt.

Vanninnhold $w$		Plastisitetsgrense $w_p$	
		Flytegrense $w_f$	

### OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SYMBOLFORKLARING - Udreneret 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 maksgrense vil verdien oppgis i siffer ved grafens øvre ytterpunkt.

Uomrørt konus $c_{ufc}$		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	Svinngrense
NS8005, NS-EN ISO 17892-4	Kornfordelingsanalyse
NS8010, NS-EN ISO 14688-1 og -2	Jord – bestanddeler og struktur. Klassifisering og identifisering.
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