

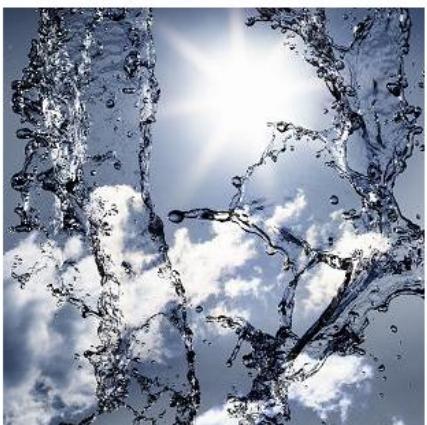
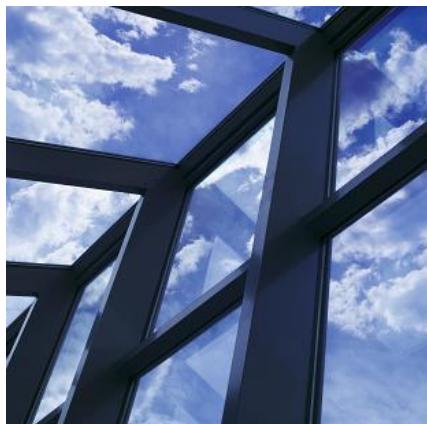
RAPPORT

Sikring Norddalselva

OPPDAGSGIVER
NVE Region Midt

EMNE
Geoteknisk datarapport

DATO / REVISJON: 16. mars 2015 / 00
DOKUMENTKODE: 417129-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

OPPDRAVG	Sikring Norddalselva	DOKUMENTKODE	417129-RIG-RAP-001
EMNE	Geoteknisk datarapport	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAAGSGIVER	NVE Region Midt	OPPDRAAGSLEDER	Signe Gurid Hovem
KONTAKTPERSON	Mads Johansen	UTARBEIDET AV	Mia Bek
KOORDINATER	SONE: 32V ØST: 559900 NORD: 7093300	ANSVARLIG ENHET	3012 Midt Geoteknikk
GNR./BNR./SNR.	- / - / - / Åfjord kommune		

SAMMENDRAG

Multiconsult er engasjert av NVE til å utføre grunnundersøkelser i forbindelse med sikringsarbeid langs Norddalselva. Sikringsarbeidet skal utføres i vestre del av Årneset og har ei strekning på ca. 370m.

Grunnen oppe på Årneset består av et grovt lag av sand og grus med inntil 4-7m dybde, deretter er det registrert noe finere masser i form av sandig og leirig silt. Antatte lagdelinger østover langs Årneset er basert på tidligere undersøkelser og undersøkelser utført i forbindelse med områdereguleringen. Det er avdekket kvikkleire eller sensitiv leire i elvebunnen langs Norddalselva. Dette laget strekker seg fra midten av elva og ca. 100m østover over Årneset. De sensitive massene/kvikkleira ligger ved ca. kote -3 og -5. Det er ikke påvist kvikkleire nord for rådhuset.

De sensitive massene ligger under lag av grovere masser, som består av grus, sand og silt. Denne forekomsten ser ut til å gjenta seg i de fleste borpunktene. De sensitive massene vurderes å være mektigst under selve elvebunnen med noe avtakende mektighet østover.

0	16.03.2015	Utarbeidet rapport	Mia Bek	Signe Gurid Hovem
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV
				GODKJENT AV

INNHOLDSFORTEGNELSE

1	Innledning	6
2	Myndighetskrav.....	6
3	Utførte grunnundersøkelser	7
3.1	Tidligere utførte grunnundersøkelser.....	7
3.2	Feltundersøkelser	7
3.3	Laboratorieundersøkelser.....	8
4	Topografi og grunnforhold	9
4.1	Topografi.....	9
4.2	Grunnforhold	9
4.3	Dybder til berg	9
4.4	Grunnvann	9
5	Dynamiske egenskaper	9
6	Sluttkommentar	9
7	Referanser	9

Geotekniske bilag

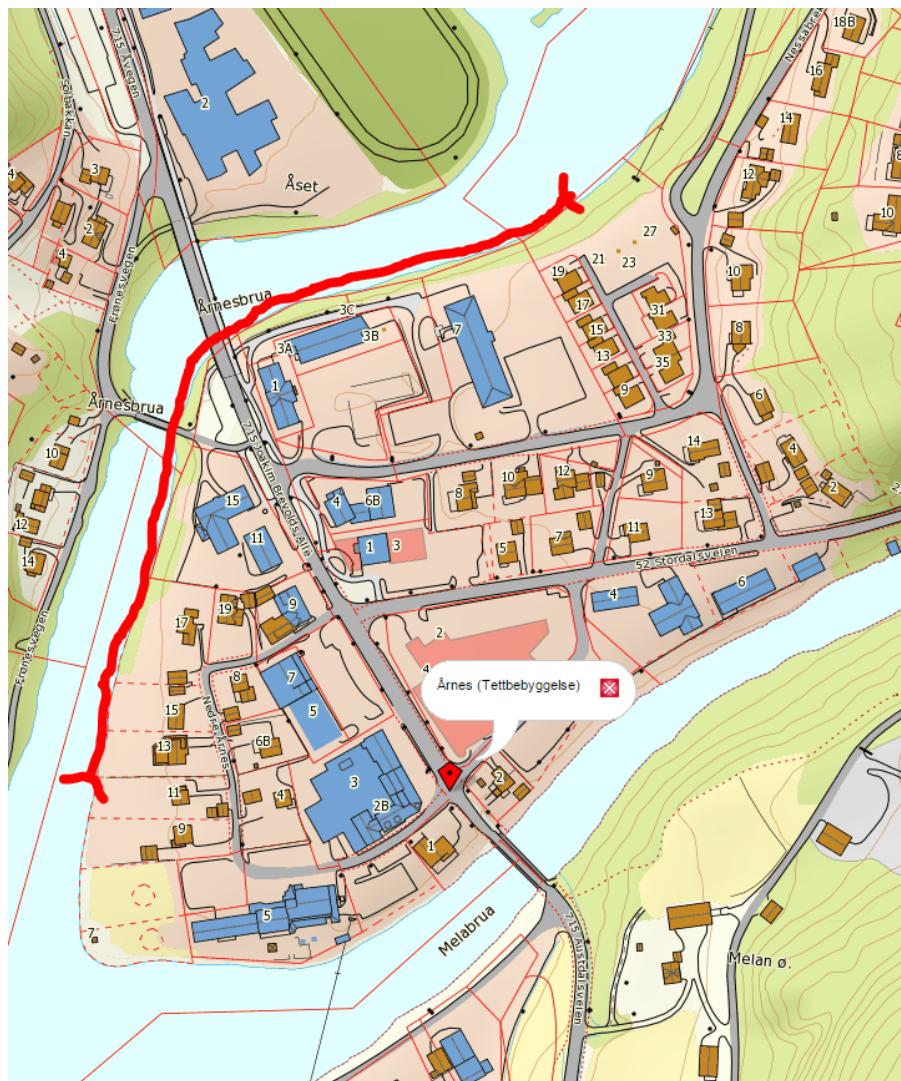
- 1: Geoteknisk bilag, terminologi for feltundersøkelser
- 2: Geoteknisk bilag, terminologi for laboratorieundersøkelser
- 3: Geoteknisk bilag, oversikt over metodestandarder

Tegninger

417129-RIG-TEG	-000	Oversiktskart
	-001	Borplan
	-010, -011, -012, -113	Geotekniske data fra borpunkt 1, 3, 9 og 10
	-040.1	CPTU BP.3, Spissmotstand $q_{c,t}$, poretrykk u_2 , sidefriksjon $f_{s,t}$ og helning i
	-040.2	CPTU BP.3, Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2
	-040.3	CPTU BP.3, Spissmotstandstall N_m poretrykks- B_q og friksjonsforhold R_f
	-040.4	CPTU BP.3, Jordartsidentifikasjon fra CPTU data – q_t og B_q
	-040.5	CPTU BP.3, Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet
	-041.1	CPTU BP10, Spissmotstand $q_{c,t}$, poretrykk u_2 , sidefriksjon $f_{s,t}$ og helning i
	-041.2	CPTU BP.10, Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2
	-041.3	CPTU BP.10, Spissmotstandstall N_m poretrykks- B_q og friksjonsforhold R_f
	-041.4	CPTU BP.10, Jordartsidentifikasjon fra CPTU data – q_t og B_q
	-041.5	CPTU BP.10, Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet
	-060.0	Korngradering BP.9
	-075.1	Ødometerforsøk, CRS-rutine, BP.9, d=5.4m. Plott A: $\sigma_{av}'-\epsilon_a$, M og c_v
	-075.2	Ødometerforsøk, CRS-rutine, BP.9, d=5.4m. Plott B: $\sigma_{av}'-\epsilon_a$, k og u_b/σ
	-076.1	Ødometerforsøk, CRS-rutine, BP.10, d=11.6m. Plott A: $\sigma_{av}'-\epsilon_a$, M og c_v
	-076.2	Ødometerforsøk, CRS-rutine, BP.10, d=11.6m. Plott B: $\sigma_{av}'-\epsilon_a$, k og u_b/σ
	-090.1	Treaksialforsøk, BP.9, d=7.6m. Deviatorspenningssti. NTNU-plott
	-090.2	Treaksialforsøk, BP.9, d=7.6m. Poretrykks- og mobiliseringsforløp
	-090.3	Treaksialforsøk, BP.9, d=7.6m. Vannutpressing-tid, konsolideringsfase
	-091.1	Treaksialforsøk, BP.10, d=11.75m. Deviatorspenningssti. NTNU-plott
	-091.2	Treaksialforsøk, BP.10, d=11.75m. Poretrykks- og mobiliseringsforløp
	-091.3	Treaksialforsøk, BP.10, d=11.75m. Vannutpressing-tid, konsolideringsfase
	-100	Sonderinger fra borpunkt 1,2 og 3
	-101	Sonderinger fra borpunkt 4, 5, 6, 7, 8 og 9
	-102	Sonderinger fra borpunkt 10 og 11
	-200	Profil A-A
	-201	Profil B-B

1 Innledning

Multiconsult er engasjert av NVE til å utføre grunnundersøkelser i forbindelse med sikringsarbeid langs Norddalselva/vestre del av Årneset. Området som undersøkt i forbindelse med dette arbeidet har ei strekning på ca. 370m og er markert med rød strek i Figur 1-1. Det er utført grunnundersøkelser både langs vestre og søndre del av Norddalselva.



Figur 1-1: Oversiktskart

Multiconsult har utført grunnundersøkelser langs den aktuelle strekningen. Grunnundersøkelsene presentert i denne rapporten skal gi grunnlag for videre prosjekteringsarbeid.

2 Myndighetskrav

Oppdraget er kvalitetssikret i henhold til Multiconsults styringssystem. Systemet er bygget opp med prosedyrer og beskrivelser som er dekkende for kvalitetsstandard NS-EN ISO 9001:2008, /1/. Oppdraget er også gjennomført i henhold til Eurokode 0, 7, 8 (/2/ /3/ /4/) og tilhørende tilgjengelige metodestandarder. I tillegg er NS 8000-serien benyttet ved utførelse av laboratorieundersøkelsene, mens feltundersøkelsene er utført i henhold til Norsk Geoteknisk Forenings meldinger. Se for øvrig bilag nr. 3 for samlet oversikt over utvalgte metodestandarder.

3 Utførte grunnundersøkelser

3.1 Tidligere utførte grunnundersøkelser

Det er utført grunnundersøkelser på Årneset i flere om ganger. Blant annet i forbindelse med områderegulering for Årnes har Multiconsult utført grunnundersøkelser og stabilitetsanalyser for skråninger ned mot Norddalselva. De geotekniske vurderingene ble utført med fokus på avgrensning av eksisterende kvikkleiresone og stabilitet iht. NVEs retningslinjer.

Tidligere grunnundersøkelser i Årnes sentrum er oppsummer i Tabell 3-1.

Tabell 3-1: Tidligere utførte grunnundersøkelser.

Bedrift	Rapport	Dato
Statens Vegvesen	Ud-433A-2 RV 715 Årnes Bru.	29.01.1985
Noteby AS	37385-Utbedring av eksisterende veg. Grunnundersøkelser. Geoteknisk vurdering.	06.04.1995
Multiconsult AS	412385-1 Åset skole, grunnundersøkelser.	06.06.2007
Multiconsult AS	412385-2 Åset skole, supplerende borer.	29.07.2008
Multiconsult AS	412385-3 Åset skole, Faregradsevaluering-Kvikkleireområde.	02.09.2008
Multiconsult AS	414653 Områderegulering Årnes, grunnundersøkelser med geoteknisk vurdering.	24.08.2012
Multiconsult AS	416475 Norddalselva – Forbygning øst for rådhuset, supplerende grunnundersøkelser	04.04.2014
Multiconsult AS	416672 Årnesgården - Grunnundersøkelser	12.02.2015

3.2 Feltundersøkelser

Feltundersøkelsene er utført i uke 3 i 2015. Boringene ble utført av borleder Bård Einar Krogstad med geoteknisk borerigg av typen Geotech 607 H. Følgende grunnundersøkelser ble utført:

- 11 dreietrykksønderinger, benevnt 1 og 11 på vedlagte borplan, tegning nr. 417129-RIG-TEG-001.
- 2 trykksønderinger med poretrykksmåling, CPTU, i borpunkt 3 og 9.
- Opptak av 4 prøveserier bestående av representative og uforstyrrede prøver fra borpunkt 1, 3, 9 og 10.

Sønderingene er avsluttet i meget faste masser mellom ca. 18 og 29 m dybde under eksisterende terrengr. Dreietrykksønderinger gir informasjon om grunnens relative lagringsfasthet samt indikasjon på lagdeling og løsmassetype. Bormetoden har liten nedtrengningsevne i steinholdig grunn, og kan ikke benyttes til sikker påvisning av berg. Trykksøndering (CPTU) gir informasjon om løsmassenes beskaffenhet, lagringsforhold, lagdeling og jordtype, samt en indikasjon på jordparametre.

Borutskrift fra dreietrykksønderingene inkludert prøveresultater er vist på tegning nr. 417129-RIG-TEG-100-102. Sønderingene og prøveresultatene er også vist i profil A-A og B-B, tegning nr. 417129-RIG-TEG-200 og -201. Resultatene fra CPTU er vist på tegning 417129-RIG-TEG-040.1 til -041.5.

Tabell 3-2 gir en oversikt over dybder på utførte sonderinger og prøvetakinger.

Alle høyder refererer til høydesystem NN 2000. Borpunktene er målt inn med vårt GPS-utstyr. Utførelsen av feltundersøkelsene er beskrevet generelt i geoteknisk bilag 1.

Tabell 3-2: Oversikt over utførte sonderinger og opptatte prøver.

Borpunkt	Dreietrykk	CPTU	Prøver	Kommentarer	Koordinater
	[-]	Dybde [m]	Dybde [m]	Dybde [m]	[-]
1	28.4	-	7-8, 10-11	GV 1m under terreng. Kvikkleire i dybden.	7093406,8, 559931,9, 1,3
2	32.1	-	-	DRT utført fra elvebunnen. Kvikkleire i dybden.	7093373,4, 559949,0, -0.2
3	28.5	21.7	9-10, 12-13	Fikk ikke tatt opp prøver dypere enn 18m pga stein og bøyd sylinder. Kvikkleire i dybden.	7093344,1, 559965,7, 9,7
4	24.3	-	-	Forboring 2 m.	7093327,7, 559987,1, 10,0
5	8.2	-	-	Antatt berg/blokk ved ca. 8.1m.	7093285,1, 559846,3, 3,6
6	9.3	-	-	Forboring 2,3m.	7093216,7, 559834,8, 2,1
7	6.9	-	-	Forboring 1 m.	7093166,1, 559824,1, 1,4
8	6.8	-	-	Forboring 1,5 m.	7093121,8, 559817,8 1,5
9	18.7	-	3-4, 5-6, 7-8	Forboring 1,5m, kvikkleire i dybden.	7093169,0, 559874,3, 2,3
10	28.7	16.5	11-12	Stein ved 23m dybde. Kvikkleire i dybden.	7093164,6, 559917,8, 6,5
11	26	-	-	Forboring 2 m.	7093182,2, 559949,3, 8,7

3.3 Laboratorieundersøkelser

De opptatte prøvene er undersøkt ved vårt geotekniske laboratorium med tanke på klassifisering og identifisering av jordartene. Følgende undersøkelser er utført i laboratoriet:

- Prøveåpning av 8 stk. 54 mm sylinderprøver for bestemmelse av rutineparametere. Tegning 417129-RIG-TEG-010-013.
- Korngradering på prøve fra borpunkt 9. Tegning 417129-RIG-TEG-060
- Treaksialforsøk (CAUa) på prøver fra borpunkt 9 og 10. Tegning 417129-RIG-TEG-090.1-091.3
- Ødometerforsøk (CRS) på prøver fra borpunkt 9 og 10. Tegning 417129-RIG-075.1 -076.2

Vanninnholdet på de opptatte prøvene ligger mellom 30-40 % i siltagene og mellom 20-30 % i leirlagene. Prøvene viser en plastisitetsindex IP på ca. 10 %, dvs lite til middels plastisk leire.

Utførelsen av laboratorieundersøkelsene er beskrevet generelt i geoteknisk bilag 2.

4 Topografi og grunnforhold

4.1 Topografi

Vestre del av Årnes platået ligger ca. på kote +9 (kanten ned mot Norddalelva) og har ei helning ned mot Norddalselva på 1:1.5 i nordre del (nord for råhuset). Denne helningen blir gradvis slakere sørover og er ca. 1:6 i søndre del av Årnes platået. Elvebunnen ligger på ca. kote +0 og elveløpet er ca. 30-50 m bredt, den er på det smaleste (30 m) ved den gamle Årnesbrua.

4.2 Grunnforhold

Grunnen oppe på Årneset består av et grovt topplag av sand og grus med mektighet på inntil 4-7 m, deretter er det registrert noe finere masser med dybden, bestående av sandig og leirig silt. Antatte lagdelinger østover langs Årneset er basert på tidligere undersøkelser og undersøkelser utført i forbindelse med områderegulering. Det er avdekket kvikkleire og sensitiv leire i elvebunnen langs Norddalselva. Laget strekker seg ca. 100 m fra midten av elva og østover over Årneset. De sensitive massene/kvikkleira ligger ved ca. kote -3 og -5. Det er ikke påvist kvikkleire nord for råhuset.

De sensitive massene ligger under lag av grovere masser, som består av grus, sand og silt. Denne forekomsten ser ut til å gjenta seg i de fleste borpunktene. De sensitive massene vurderes å være mektigst under selve elvebunnen med noe avtakende mektighet østover.

4.3 Dybder til berg

Det er ikke påvist dybde til berg i noen av borpunktene.

4.4 Grunnvann

Det er tidligere blitt registrert grunnvann i 2 borpunkt; 414653 - PZ2 og - PZ5. til ca. 5-7 m under terren

5 Dynamiske egenskaper

Etter NS-EN 1998-1:2004+NA:2008 Eurokode 8 /4/ er grunnforholdene langs Norddalselva vurdert til grunntype S2.

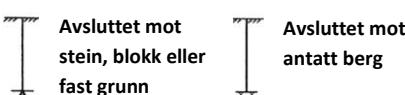
6 Sluttkommentar

Utførte grunnundersøkelser støtter opp tidligere vurdering av kvikkleirens beliggenhet i området.

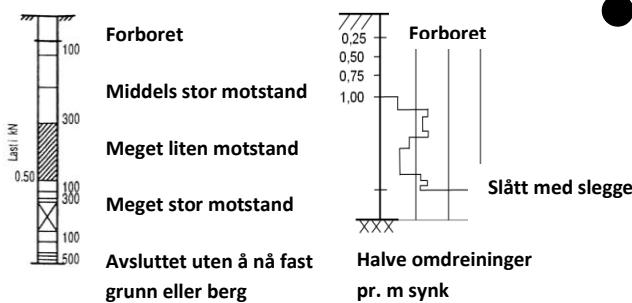
7 Referanser

- /1/ NS-EN ISO 9001:2008. Systemer for kvalitetsstyring. Krav (ISO 9001:2008).
- /2/ Eurokode 0: Grunnlag for prosjektering av konstruksjoner. NS-EN 1990:2002+NA:2008.
- /3/ Eurokode 7: Geoteknisk prosjektering – Del 2: Regler basert på grunnundersøkelser og laboratorieprøver. NS-EN 1997-2:2007+NA2008.
- /4/ Eurokode 8: Prosjektering av konstruksjoner for seismisk påvirkning – Del1. Allmenne regler, seismiske laster og regler for bygninger. NS-EN 1998-1:2004+NA2008.

Geotekniske bilag



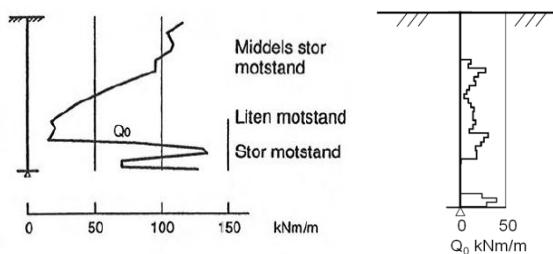
Sonderinger utføres for å få en indikasjon på grunnens relative fasthet, lagdeling og dybder til antatt berg eller fast grunn.



DREIESONDERING (NGF MELDING 3)

Utføres med skjøtbare $\phi 22$ 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 under 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 dreiling, med påført vertikallast under synk angitt på venstre side. Kryss angir at borstengene er rammet ned i grunnen.

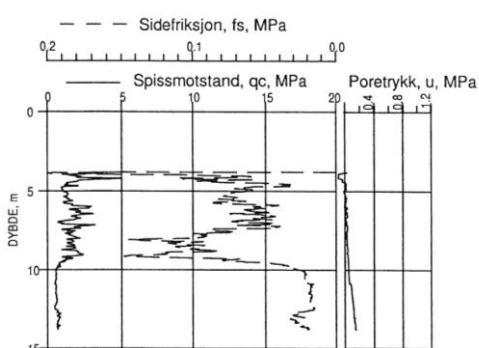


RAMSONDERING (NS-EN ISO 22476-2)

Boringen utføres med skjøtbare $\phi 32$ mm borstenger og spiss med normal 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.

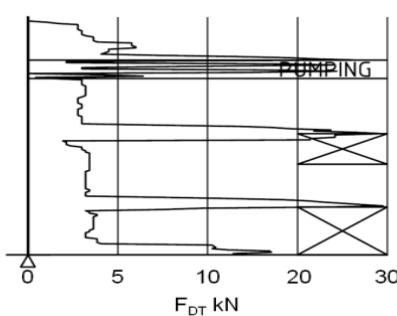
$Q_0 = \text{loddets tyngde} * \text{fallhøyde/synk pr. slag (kNm/m)}$



TRYKKSONDERING (CPT - CPTU) (NGF MELDING 5)

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 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).

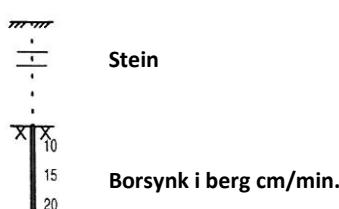


DREIETRYKKSONDERING (NGF MELDING 7)

Utføres med glatte skjøtbare $\phi 36$ mm borstenger med en normal spiss med hardmetallsveis. Borstengene presses ned i grunnen med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min.

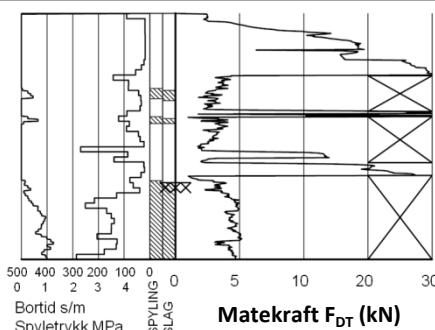
Rotasjonshastigheten kan økes hvis nødvendig. Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres automatisk under disse betingelsene, og gir grunnlag for å bedømme grunnforholdene.

Metoden er spesielt hensiktsmessig ved påvisning av kvikkleire i grunnen, men den gir ikke sikker dybde til bergoverflaten.



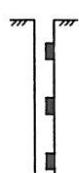
BERGKONTROLLBORING

Utføres med skjøtbare $\phi 45$ 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, liketan penetrasjon av blokker og større steiner. For verifisering av berginntrengning bores 3 m ned i berget, eventuelt med registrering av borsynk for sikker påvisning.



TOTALSONDERING (NGF MELDING 9)

Kombinerer metodene dreietrykksøndring og bergkontrollboring. Det benyttes $\phi 45$ mm skjøtbare borstenger og $\phi 57$ mm stiftborkrone med tilbakeslagsventil. Under nedboring i bløte lag benyttes dreietrykksmodus, og boret presses ned i bakken med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min. Når faste lag påtreffes økes først rotasjonshastigheten. 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



MASKINELL NAVERBORING

Utføres med hul borstang 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.



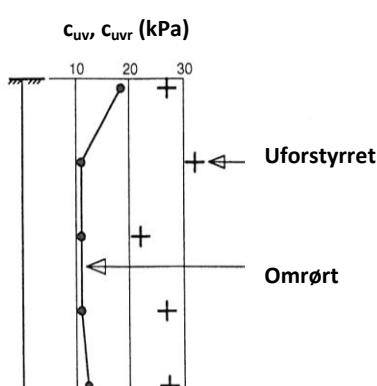
Prøvemarkering



PRØVETAKING (NGF MELDING 11)

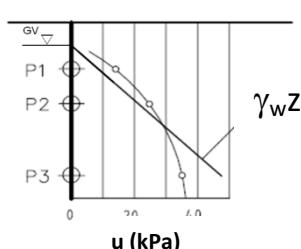
Utføres for undersøkelse av jordlagenes geotekniske egenskaper i laboratoriet. Vanligvis benyttes stempelprøvetaking med innvendig stempel for opptak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde blir prøvesylinderen presset ned mens innerstangen med stemelet holdes i ro. Det skjæres derved 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. Stempelprøvetaking gir vanligvis prøver i Kvalitetsklasse 1-2 for leire.



VINGEBORING (NGF MELDING 4)

Utføres ved at et vingekors 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. Udrerert 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 oppredende effektivt overlagringstrykk i måledybden, samt for jordartens plastisitet.



PORETRYKKSÅLING (NGF MELDING 6)

Målingen 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.

MINERALSKE JORDARTER (NS-EN ISO 14688-1 & 2)

Ved prøveåpning klassifiseres og identifiseres jordarten. Mineralske jordarter klassifiseres vanligvis på grunnlag av korngraderingen. Betegnelse og kornstørrelser for de enkelte fraksjoner 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 leire til blokk. Den største fraksjonen angis først i beskrivelsen etter egne benevningsregler, for eksempel grusig morene.

ORGANISKE JORDARTER (NS-EN ISO 14688-1 & 2)

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 omvandlet organisk materiale med løs struktur, utgjør vanligvis det øvre jordlaget.

SKJÆRFASTHET

Skjærfastheten uttrykkes ved jordens skjærfasthetsparametre a , c , ϕ ($\tan\phi$) (effektivspenningsanalyse) eller c_u (c_{uA} , c_{uD} , c_{uP}) (totalspenningsanalyse).

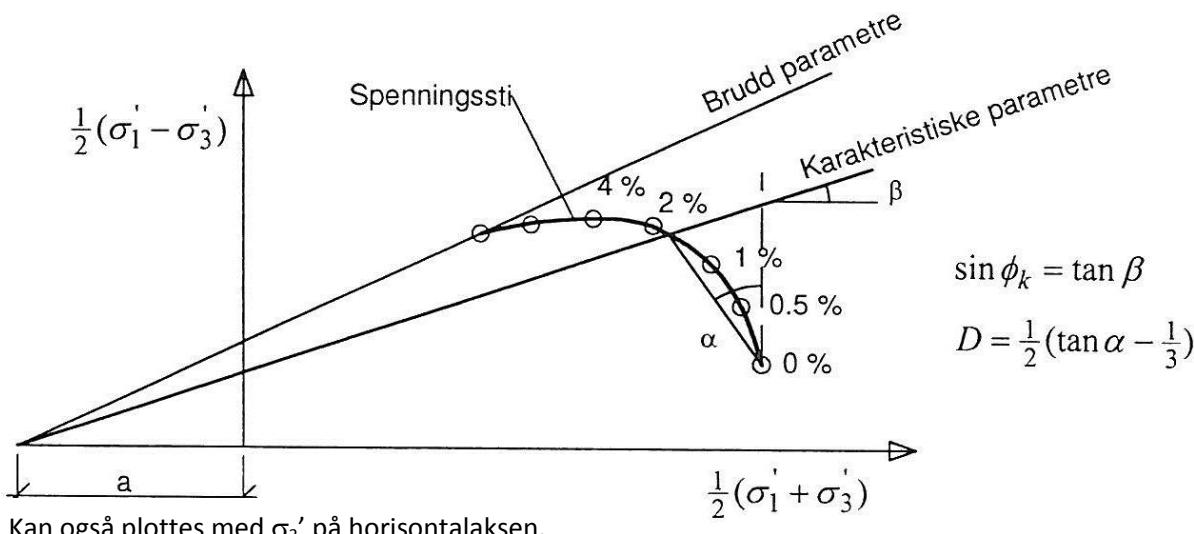
Effektivspenningsanalyse: Effektive skjærfasthetsparametre a , c , ϕ ($\tan\phi$) (kPa, kPa, °, (-))

Effektive skjærfasthetsparametre a (attraksjon), $\tan\phi$ (friksjon) og eventuelt $c = \text{atan}\phi$ (kohesjon) 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.

Førstids effektivspenningsanalyse kan også poretrykksparametrene A, B og D bestemmes fra forsøksresultatene.

Totalspenningsanalyse: Udreneret skjærfasthet, c_u (kPa)

Udreneret skjærfasthet bestemmes som den maksimale skjærspenningen et materiale kan påføres før det bryter sammen. Denne skjærfastheten representerer en situasjon med raske spenningsendringer uten drenering av poretrykk. I laboratoriet bestemmes denne egenskapen ved enaksiale trykkforsøk (c_{ut}) (NS8016), konusforsøk (C_{uk} , C_{ukr}) (NS8015), udrenerte treaksialforsøk (c_{uA} , c_{uP}) og direkte skjærforsøk (c_{uD}). Udreneret skjærfasthet kan også bestemmes i felt ved for eksempel trykksondering med poretrykksmåling (CPTU) (c_{ucptu}) eller vingebor (c_{uv} , c_{ur}).



SENSITIVITET S_t (-)

Sensitiviteten $S_t = c_u/c_r$ uttrykker forholdet mellom en leires udrenerte skjærfasthet i uforstyrret og omrørt tilstand. Denne størrelsen kan bestemmes fra konusforsøk i laboratoriet (NS 8015) eller ved vingeborforsøk i felt. Kvikkleire har for eksempel meget lav omrørt skjærfasthet c_r ($s_r < 0,5$ kPa), og viser derfor som regel meget høye sensitivitetsverdier.

VANNINNHOLD (w %) (NS 8013)

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.

KONSISTENSGRENSE – FLYTEGRENSE (w_f %) OG PLASTISITETSGRENSE (w_p %) (NS 8002 & 8003)

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

DENSITETER (NS 8011 & 8012)

Densitet (ρ , g/cm ³)	Massa av prøve pr. volumenhett. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del.
Korndensitet (ρ_s , g/cm ³)	Massa av fast stoff pr. volumenhett fast stoff
Tørr densitet (ρ_d , g/cm ³)	Massa av tørt stoff pr. volumenhett

TYNGDETETTHETER

Tyngdetethet (γ , kN/m ³)	Tyngde av prøve pr. volumenhett ($\gamma = \rho g = \gamma_s(1+w/100)(1-n/100)$, der $g = 10 \text{ m/s}^2$)
Spesifik tyngdetethet (γ_s , kN/m ³)	Tyngde av fast stoff pr. volumenhett fast stoff ($\gamma_s = \rho_s g$)
Tørr tyngdetethet (γ_d , kN/m ³)	Tyngde av tørt stoff pr. volumenhett ($\gamma_d = \rho_d g = \gamma_s(1-n/100)$)

PORETALL OG PORØSITET (NS 8014)

Poretall e (-)	Volum av porer dividert med volum fast stoff ($e = n/(100-n)$) der n er porositet (%)
Porositet n (%)	Volum av porer i % av totalt volum av prøven

KORNFORDELINGSANALYSER (NS 8005)

En kornfordelingsanalyse utføres ved våt eller tørr siktning av fraksjonene med diameter $d > 0,063 \text{ mm}$. 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.

DEFORMASJONS- OG KONSOLIDERINGSEGENSEKAPER (NS 8017 & 8018)

Jordartens deformasjons- og konsolideringsegenskaper benyttes ved setningsberegnung og bestemmes ved hjelp av belastningsforsøk i ødometer. Jordprøven bygges inn i en stiv ring som forhindrer sideveis deformasjon og belastes vertikalt med trinnvis eller kontinuerlig økende last. Sammenhørende verdier for last og deformasjon (tøyning ϵ) registreres, og materialets deformasjonsmodul (stivhet) kan beregnes som $M = \Delta\sigma'/\Delta\epsilon$. Denne presenteres som funksjon av vertikalspenningen σ' . Deformasjonsmodulen viser en systematisk oppførsel for ulike jordarter og spenningstilstander, og oppførselen kan hensiktsmessig beskrives med modulfunksjoner og inndeles i tre modeller:

Modell	Moduluttrykk	Jordart - spenningsområde
Konstant modul	$M = m_{oc}\sigma_a$	OC leire, $\sigma' < \sigma_c'$ (σ_c' = prekonsolideringsspenningen)
Lineært økende modul	$M = m(\sigma' \pm \sigma_r)$	Leire, fin silt, $\sigma' > \sigma_c'$
Parabolsk økende modul	$M = mv/(\sigma'\sigma_a)$	Sand, grov silt, $\sigma' > \sigma_c'$

PERMEABILITET (k cm/sek eller m/år)

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.

KOMPRIMERINGSEGENSEKAPER

Ved komprimering av en jordart oppnås lettare 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_r som funksjon av innbyggingsvanninnhold w. Den maksimale tørrdensiteten som oppnås (ρ_{dmax}) benyttes ved spesifikasjon av krav til utførelsen av komprimeringsarbeider. Det tilhørende vanninnholdet benevnes optimalt vanninnhold (w_{opt}).

TELEFARLIGHET

En jordarts telefarlighet bestemmes ut 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).

HUMUSINNHOLD

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

METODESTANDARDER OG RETNINGSLINJER – FELTUNDERSØKELSER

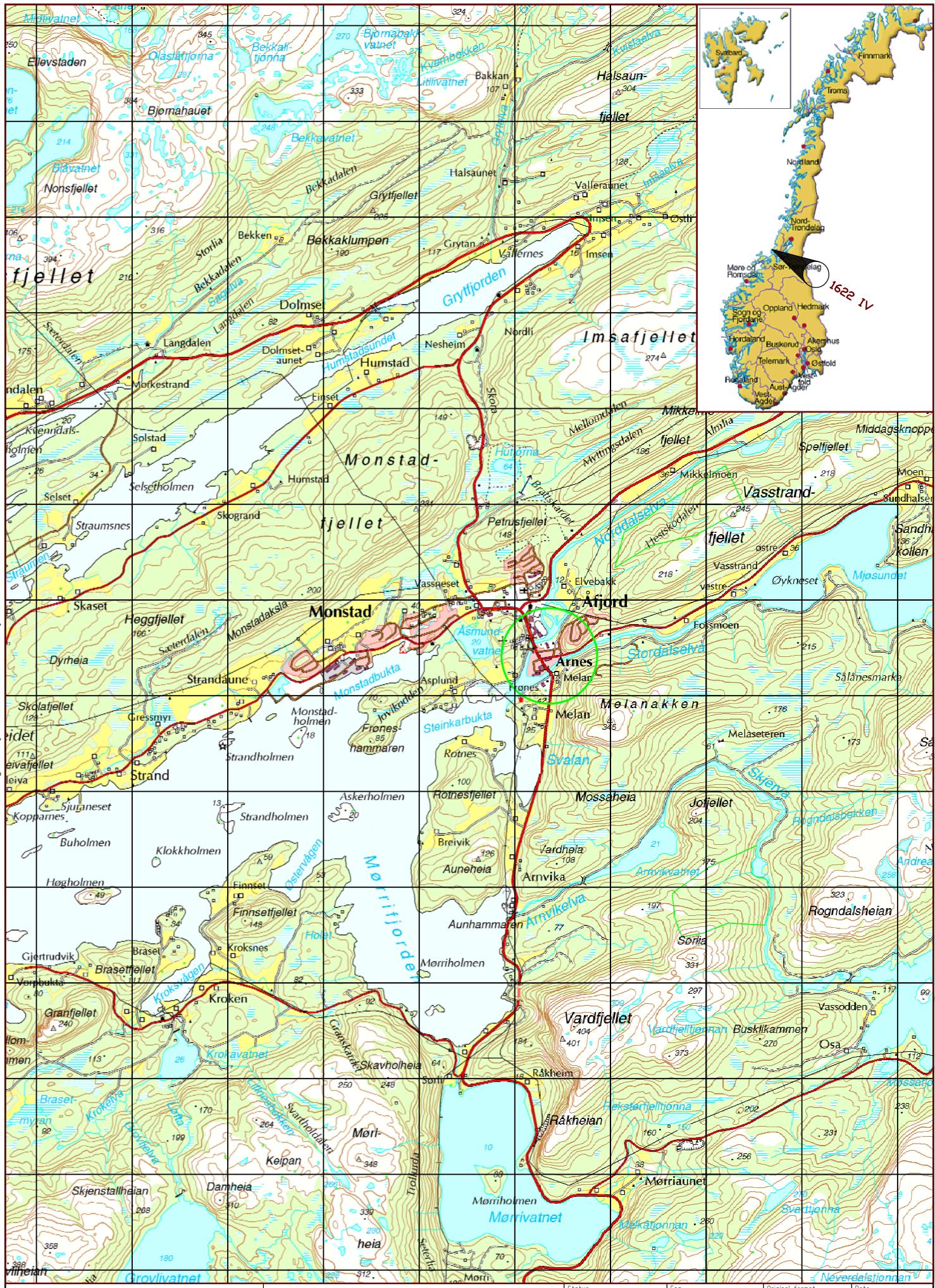
Feltundersøkelsesmetoder beskrevet i geotekniske bilag, samt terminologi og klassifisering benyttet i rapportering, baserer seg på følgende norske veileddninger fra NGF (Norsk Geoteknisk Forening), norske standarder (NS) og andre referansedokumenter:

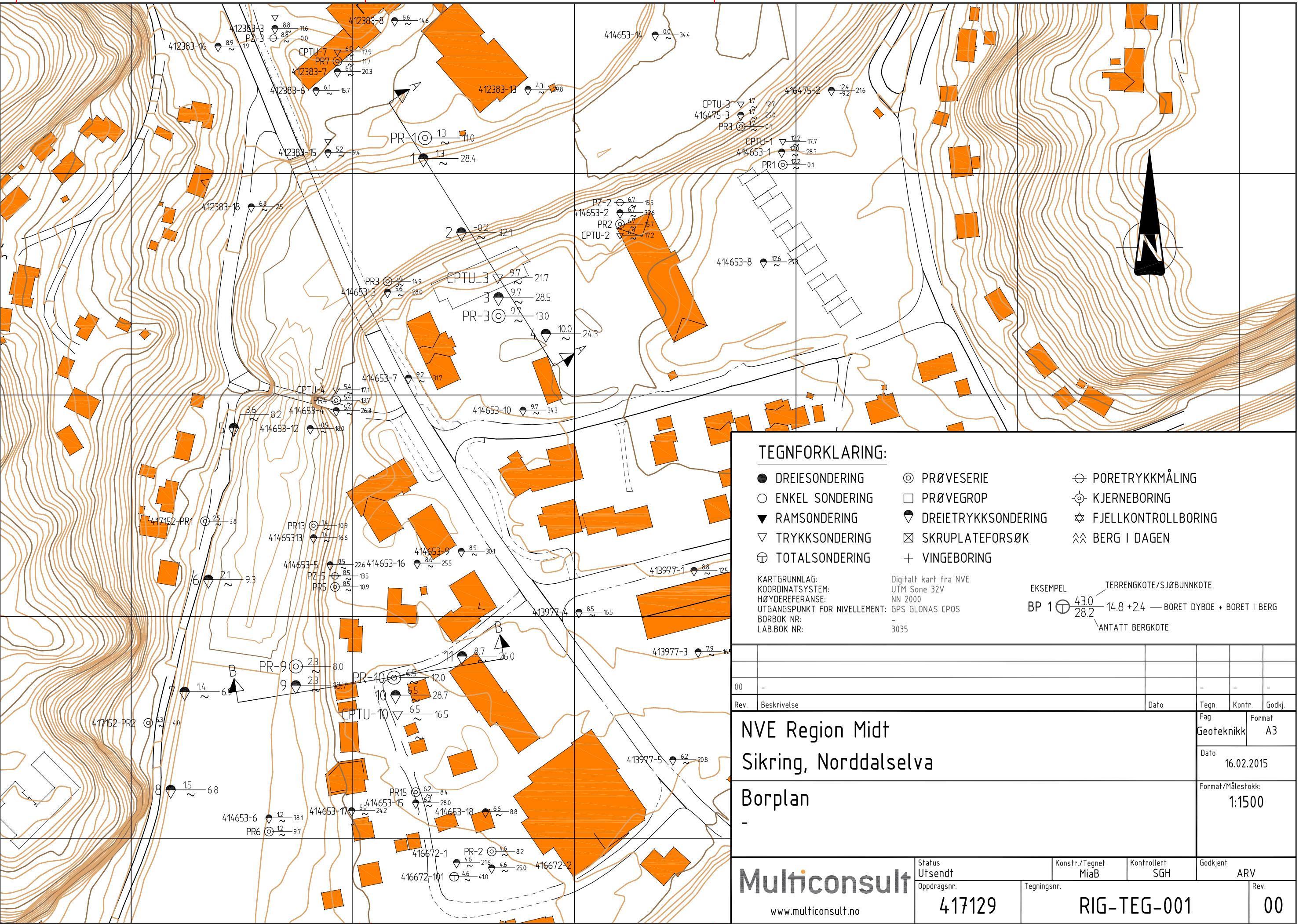
NGF Veiledninger Norske standarder NS	Tema
NGF 1 (1982)	SI Enheter
NGF 2, rev.1 (2012)	Symboler og terminologi
NGF 3, rev. 1 (1989)	Dreiesondring
NGF 4 (1981)	Vingeboring
NGF 5, rev.3 (2010)	Trykksondring med poretrykksmåling (CPTU)
NGF 6 (1989)	Grunnvanns- og poretrykksmåling
NGF 7, rev. 1 (1989)	Dreietrykksondring
NGF 8 (1992)	Kommentarkoder for feltundersøkelser
NGF 9 (1994)	Totalsondering
NGF 10, rev.1 (2009)	Beskrivelsestekster for grunnundersøkelser
NGF 11 rev.1 (2012)	Prøvetaking
NS-EN ISO 22475-1 (2006)	
Statens vegvesen Geoteknisk felthåndbok 280 (2010)	Feltundersøkelser

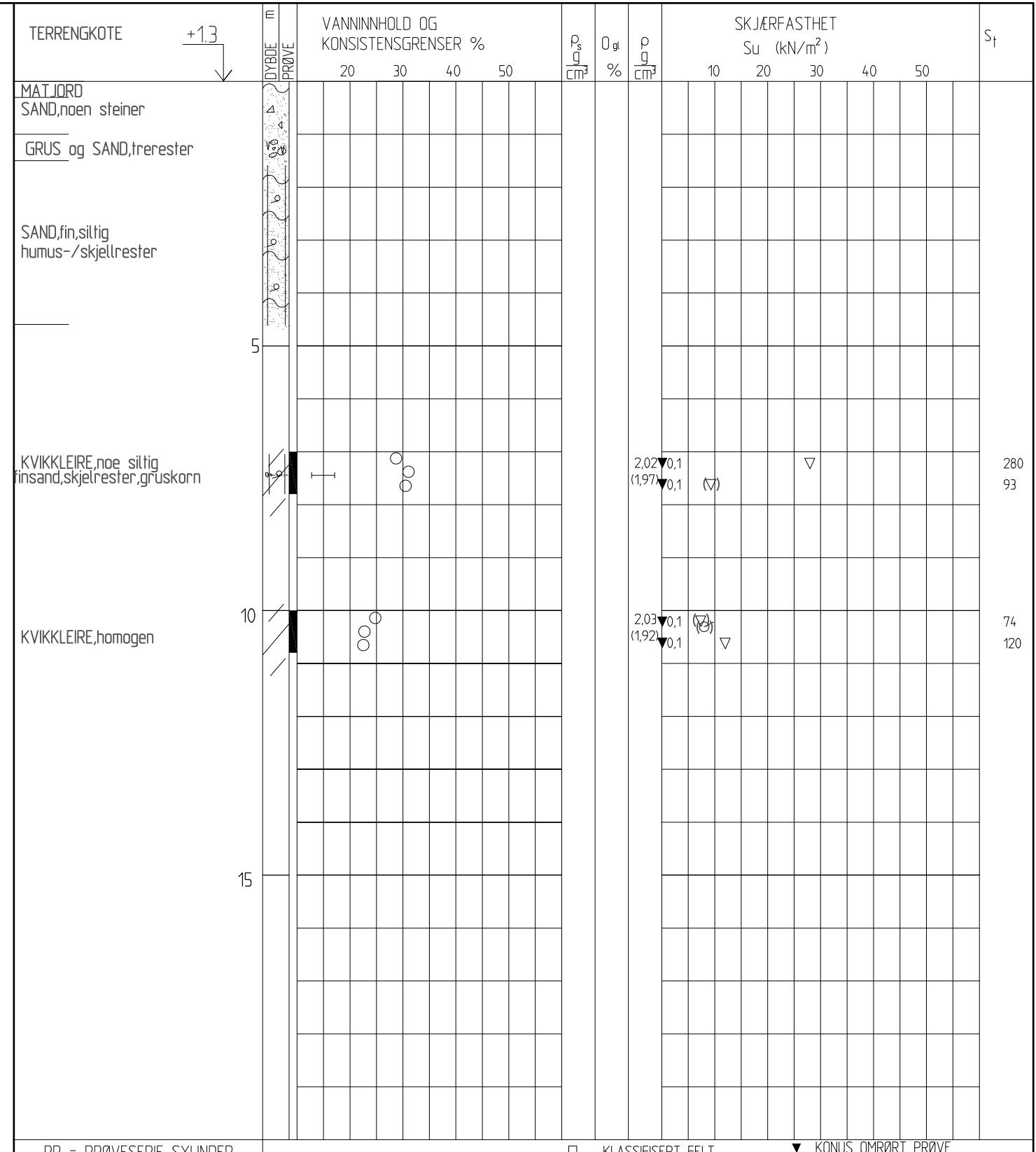
METODESTANDARDER OG RETNINGSLINJER – LABORATORIEUNDERSØKELSER

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

Norske standarder NS	Tema
NS8000 (1982)	Konsistensgrenser – terminologi
NS8001 (1982)	Støtflytegrense
NS8002 (1982)	Konusflytegrense
NS8003 (1982)	Plastisitetsgrense (utrullingsgrense)
NS8004 (1982)	Svinngrense
NS8005 (1990)	Kornfordelingsanalyse
NS8010 (1982)	Jord – bestanddeler og struktur
NS8011 (1982)	Densitet
NS8012 (1982)	Korndensitet
NS8013 (1982)	Vanninnhold
NS8014 (1982)	Poretall, porøsitet og metningsgrad
NS8015 (1987)	Skjærfasthet ved konusforsøk
NS8016 (1987)	Skjærfasthet ved enaksialt trykkforsøk
NS8017 (1991)	Ødometerforsøk, trinnvis belastning
NS8018 (1993)	Ødometerforsøk, kontinuerlig belastning
NS14688-1 og -2 (2009)	Klassifisering og identifisering av jord
NS-EN ISO/TS 17892-8 + -9 (2005)	Treaksialforsøk (UU, CU)
Statens vegvesen Håndbok 015 (2005)	Laboratorieundersøkelser







Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADING T = TREAKSIALFORSØK

○ NATURLIG VANNINNHOLD
— W_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
— W_p PLASTISITETSGRENSE
○ O_{gl} GLØDETAP
ρ_s KORNEDENSITET

□ KLASIFISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
■ POSEPRØVE
▽ KONUS UFØRSTYRRET PRØVE
▽ KONUS FORSTYRRET PRØVE

▼ KONUS OMØRØRT PRØVE
○ ENAKS UFØRSTYRRET PRØVE
(○) ENAKS FORSTYRRET PRØVE
15 Ø 5 % TØYNING VED BRUDD
S_f SENSITIVITET
ρ DENSITET

280
93

74
120

GEOTEKNIKKE DATA

NVE Region Midt
Sikring Nordalselva
Grunnundersøkelser

Boring nr. 1 Tegningens filnavn
417129-RIG-TEG-010_h1.dwg

Borplan nr.
-001
Boret dato:
20.01.2015

**Multi
consult**

Multiconsult

7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 06.02.2015

Oppdragsnr. 417129

Tegnet/kontrollert
truk/kjt

Tegningsnr.

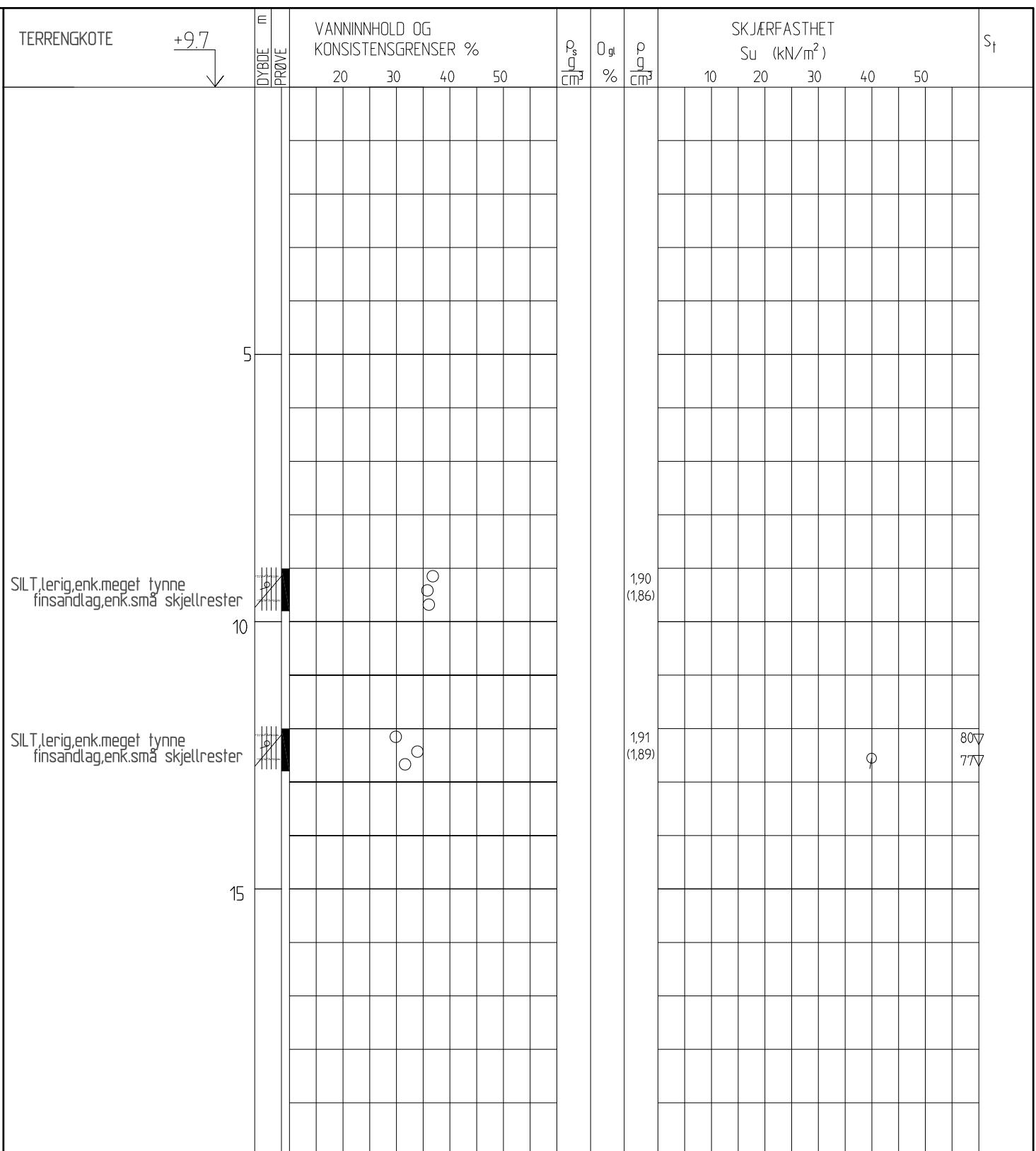
Kontrollert
MiaB

RIG-TEG-010

Godkjent
SGH

Rev.

00



PR = PRØVESERIE SYLINDER
PP = POSEPRØVE

LAB.BOK NR.: 3035

○ NATURLIG VANNINNHOLD
— W_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
— W_p PLASTISITETSGRENSE
Ogl GLØDETAP
ρ_s KORNEDENSITET

□ KLASIFISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
■ POSEPRØVE
▽ KONUS UFØRSTYRRET PRØVE
▽ KONUS FORSTYRRET PRØVE

▼ KONUS OMFRØRT PRØVE
○ ENAKS UFØRSTYRRET PRØVE
○ ENAKS FORSTYRRET PRØVE
15-5 % TØYNING VED BRUDD
S_t SENSITIVITET
ρ DENSITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADING T = TREAKSIALFORSØK

GEOTEKNIKKE DATA

NVE Region Midt
Sikring Nordalselva
Grunnundersøkelser

Multiconsult

7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 06.02.2015

Oppdragsnr. 417129

Tegnet/kontrollert lab
truk/kjt

Tegningsnr.

Kontrollert
MiaB

RIG-TEG-011

Godkjent

SGH

Rev.

00

Boring nr.

3

Tegningens filnavn

417129-RIG-TEG-011_h3.dwg

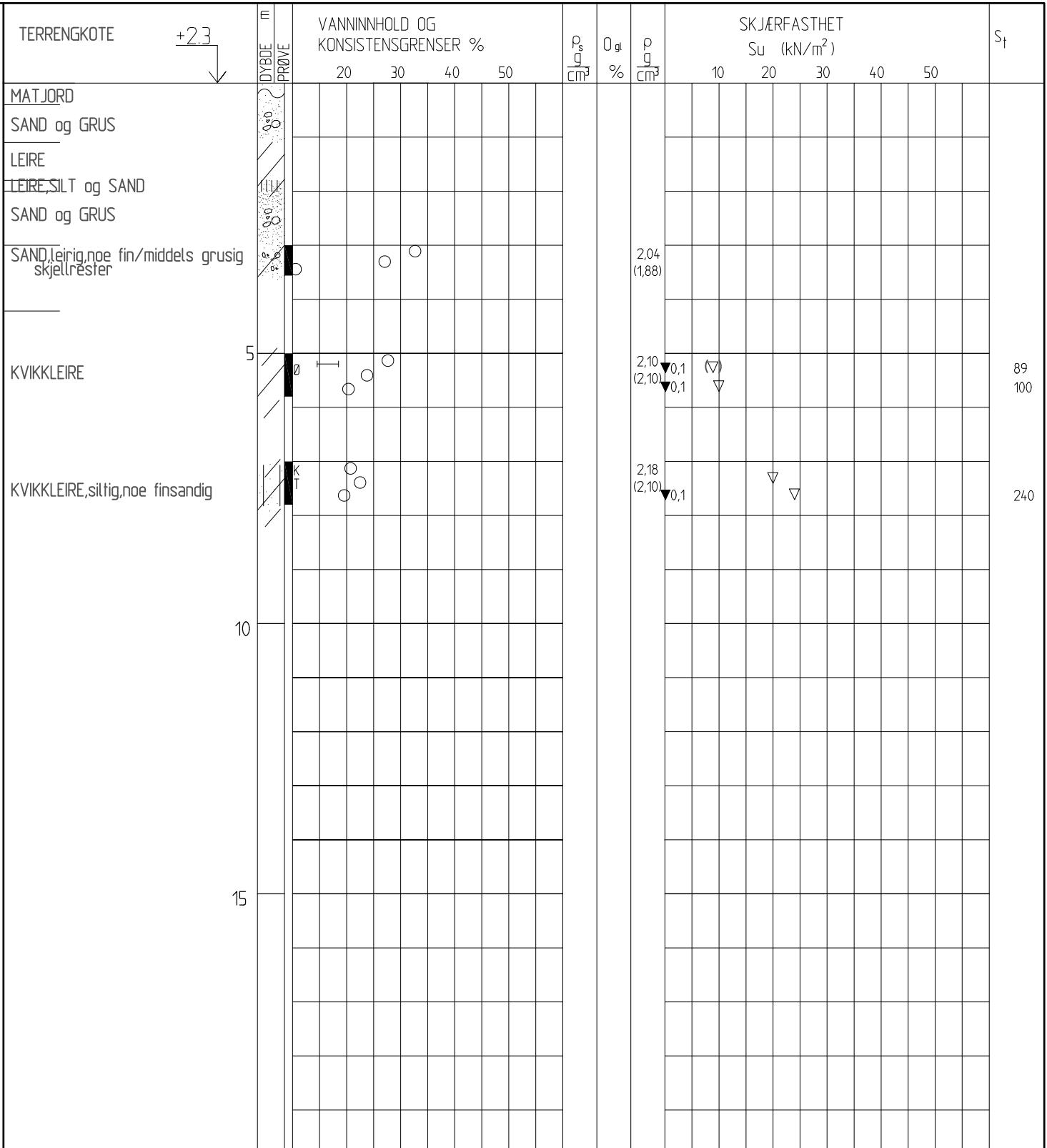
Borplan nr.

-001

Boret dato:

08.01.2015

Multiconsult



PR = PRØVESERIE SYLINDER
PP = POSEPRØVE

LAB.BOK NR.: 3035

○ NATURLIG VANNINNHOLD
— W_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
— W_p PLASTISITETSGRENSE
O_{gl} GLØDETAP
 ρ_s KORNEDENSITET

□ KLASIFISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
■ POSEPRØVE
▽ KONUS UFORSTYRRET PRØVE
▽ KONUS FORSTYRRET PRØVE

▼ KONUS OMØRRT PRØVE
○ ENAKS UFORSTYRRET PRØVE
(○) ENAKS FORSTYRRET PRØVE
15-5 % TØYNING VED BRUDD
S_f SENSITIVITET
 ρ DENSITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADING T = TREAKSIALFORSØK

GEOTEKNIKKE DATA

NVE Region Midt
Sikring Nordalselva
Grunnundersøkelser

Boring nr.
9
Tegningens filnavn
417129-RIG-TEG-012_h9.dwg

Borplan nr.
-001

Boret dato:
08.01.2015

**Multi
consult**

Multiconsult

7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 06.02.2015

Oppdragsnr. 417129

Tegnet/kontrollert lab
truk/kjt

Tegningsnr.

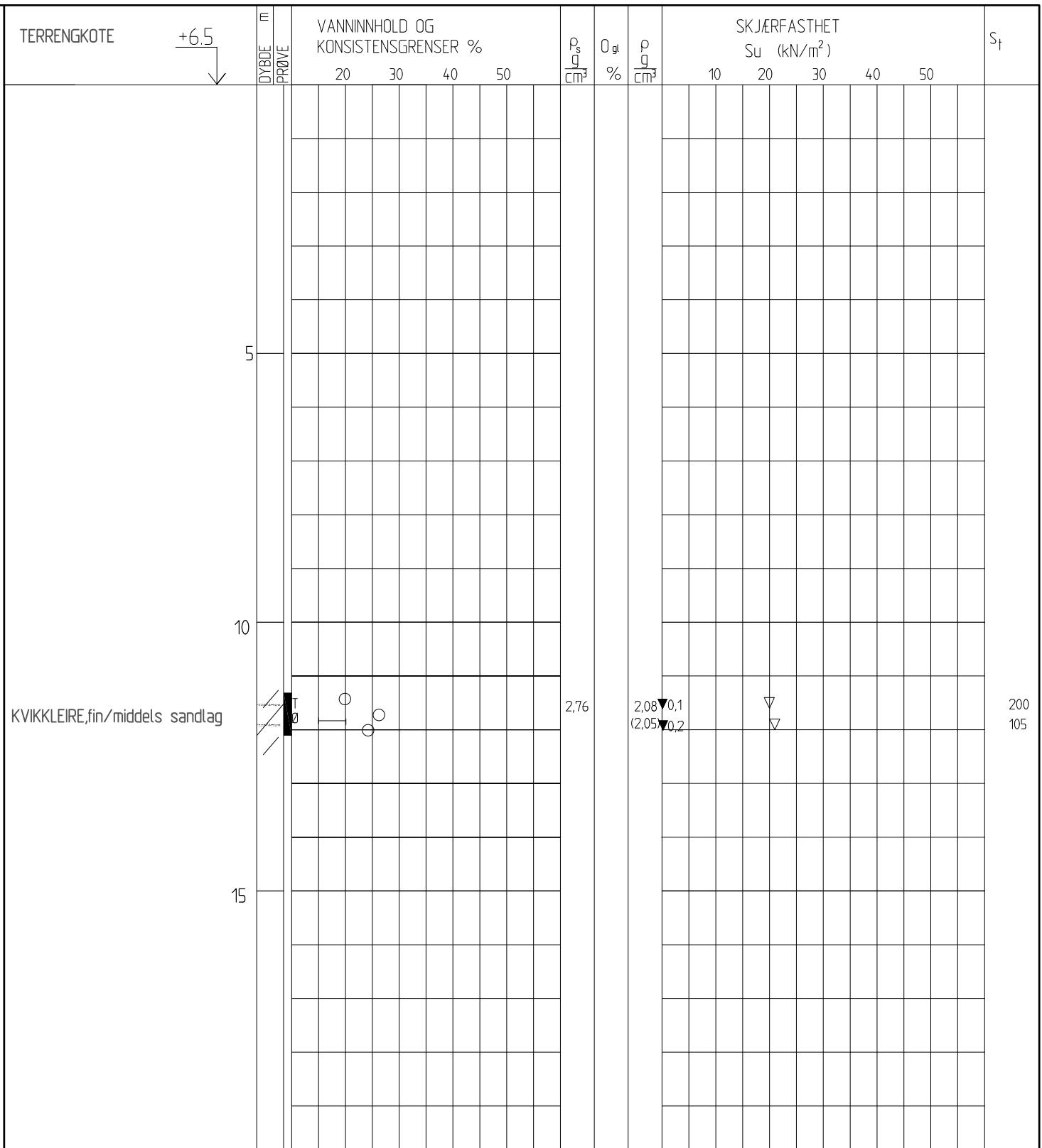
Kontrollert
MiaB

RIG-TEG-012

Godkjent
SGH

Rev.

00



PR = PRØVESERIE SYLINDER
PP = POSEPRØVE

LAB.BOK NR.: 3035

○ NATURLIG VANNINNHOLD
—| W_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
—| W_p PLASTISITETSGRENSE
Ogl GLØDETAP
 ρ_s KORNDENSITET

□ KLASIFISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
■ POSEPRØVE
▽ KONUS UFORSTYRRET PRØVE
▽ KONUS FORSTYRRET PRØVE

▼ KONUS OMFRØRT PRØVE
○ ENAKS UFORSTYRRET PRØVE
(○) ENAKS FORSTYRRET PRØVE
15 ▽ 5 % TØYNING VED BRUDD
S_f SENSITIVITET
 ρ DENSITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADING T = TREAKSIALFORSØK

GEOTEKNIKKE DATA

NVE Region Midt
Sikring Nordalselva
Grunnundersøkelser

Multiconsult

7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 06.02.2015

Oppdragsnr. 417129

Tegnet/kontrollert lab
truk/kjt

Tegningsnr.

Kontrollert
MiaB

RIG-TEG-013

Boring nr.
10
Borplan nr.
-001
Boret dato:
14.01.2015

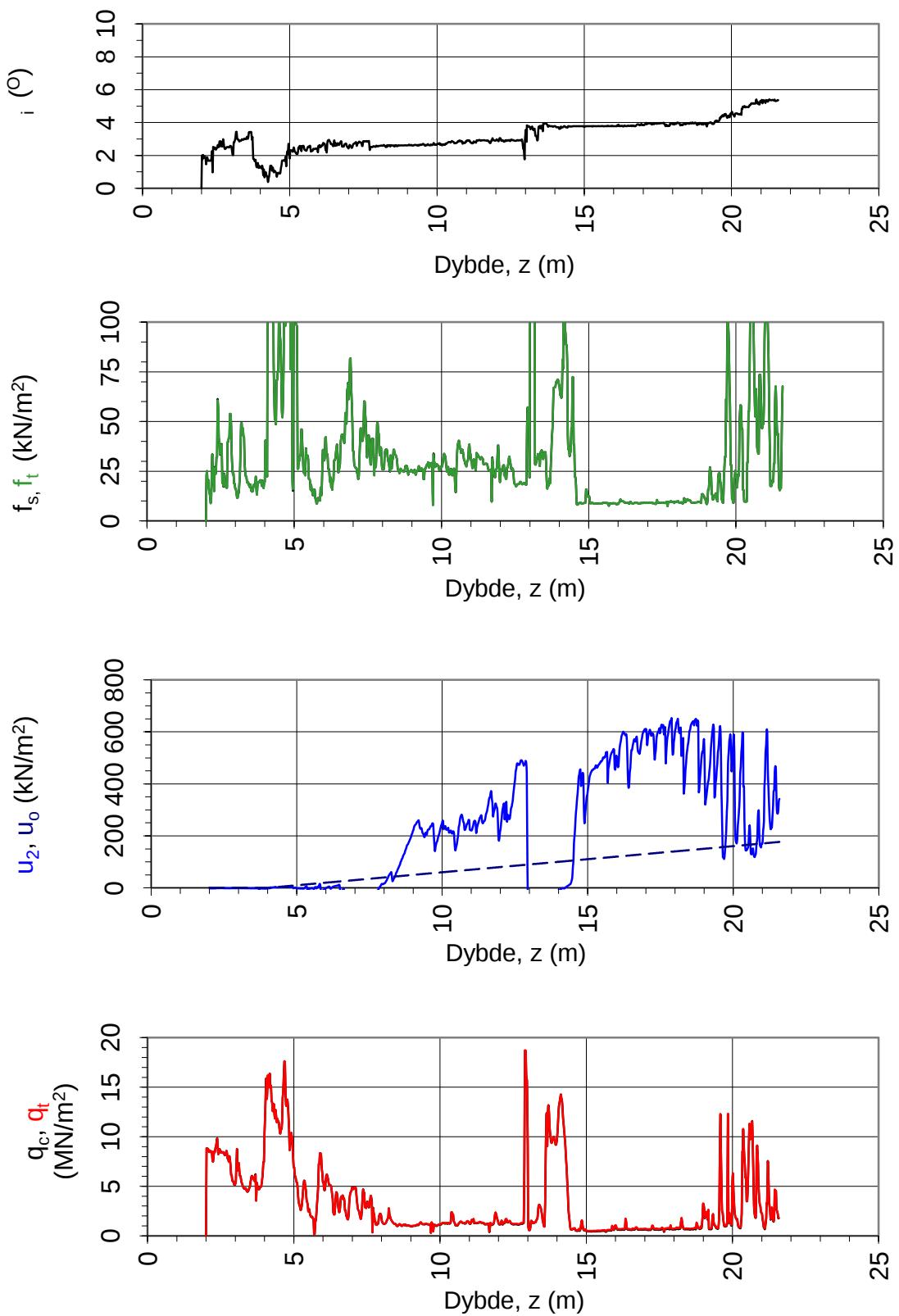
Tegningens filnavn
417129-RIG-TEG-013_h10.dwg

Multiconsult

Godkjent
SGH

Rev.

00



Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

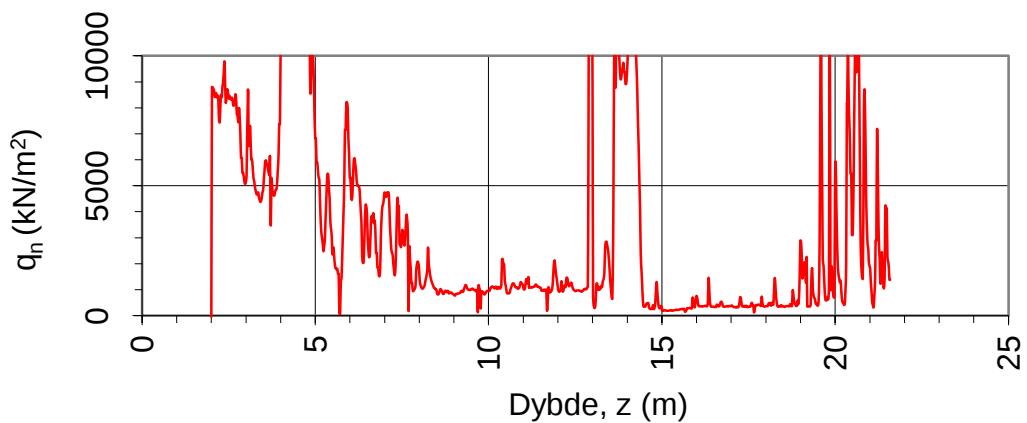
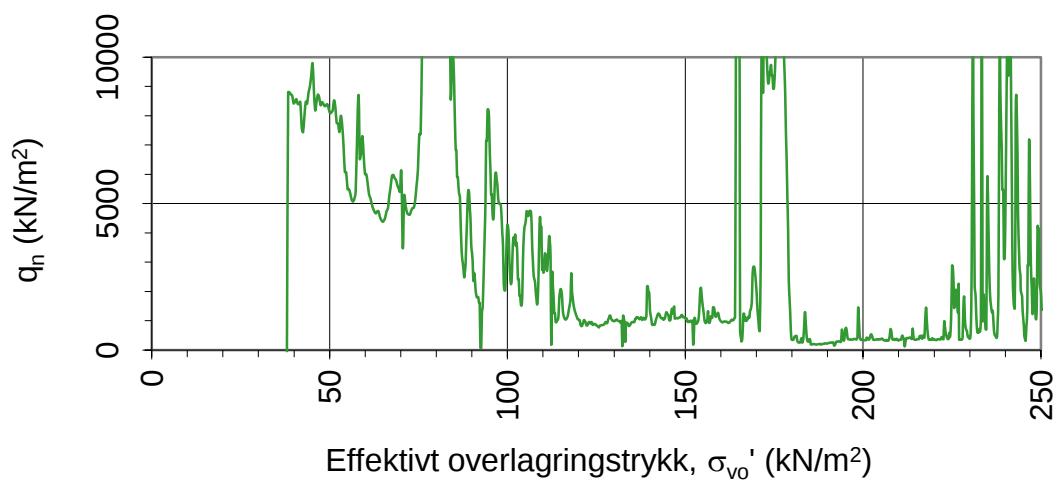
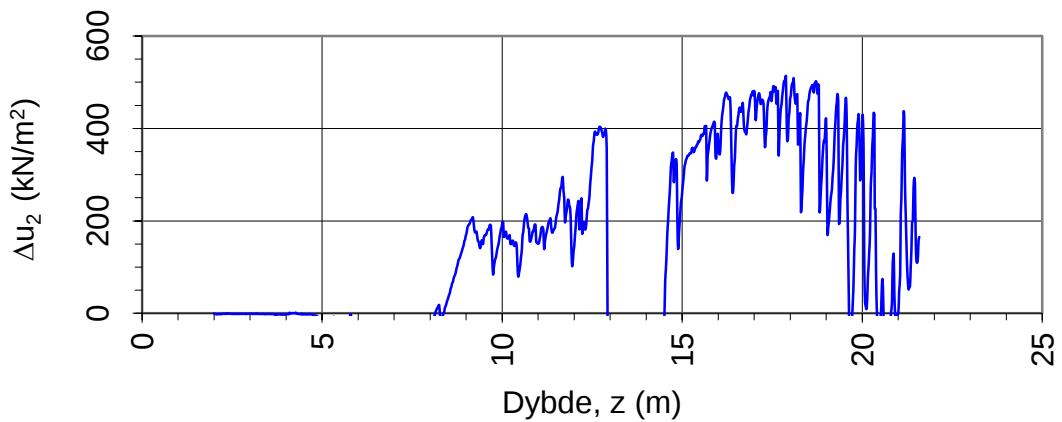
Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Spissmotstand $q_{c,t}$, poretrykk u_2 , sidefrisksjon $f_{s,t}$ og helning i .

Multiconsult

CPTU id.:	3	Sonde:	4354	
MULTICONSULT AS	Dato: 08.01.2015	Tegnet: MiaB	Kontrollert: SGH	Godkjent: ARV
	Oppdrag nr.: 417129	Tegning nr.: RIG-TEG-040.1	Versjon: 04.12.2014	Revisjon: 0



Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

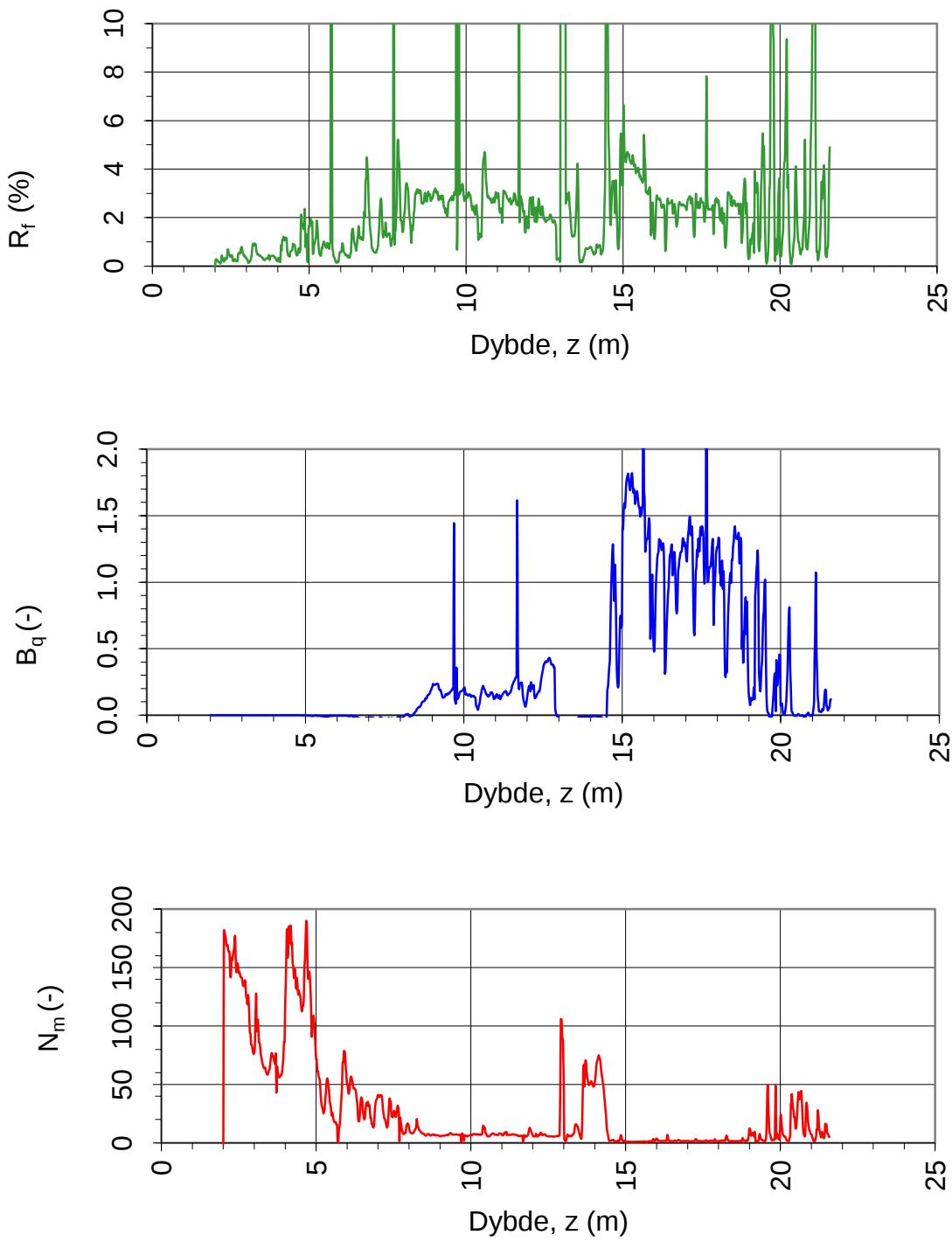
Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2 .

Multiconsult

CPTU id.:	3	Sonde:	4354	Godkjent:
MULTICONSULT AS	Dato: 08.01.2015	Tegnet: MiaB	Kontrollert: SGH	ARV
	Oppdrag nr.: 417129	Tegning nr.: RIG-TEG-040.2	Versjon: 04.12.2014	Revisjon: 0



Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Spissmotstandstall N_m , poretrykks- B_q og friksjonsforhold R_f .

CPTU id.:

3

Sonde:

4354

Multiconsult

MULTICONSULT AS

Dato:
08.01.2015

Tegnet:
MiaB

Kontrollert:
SGH

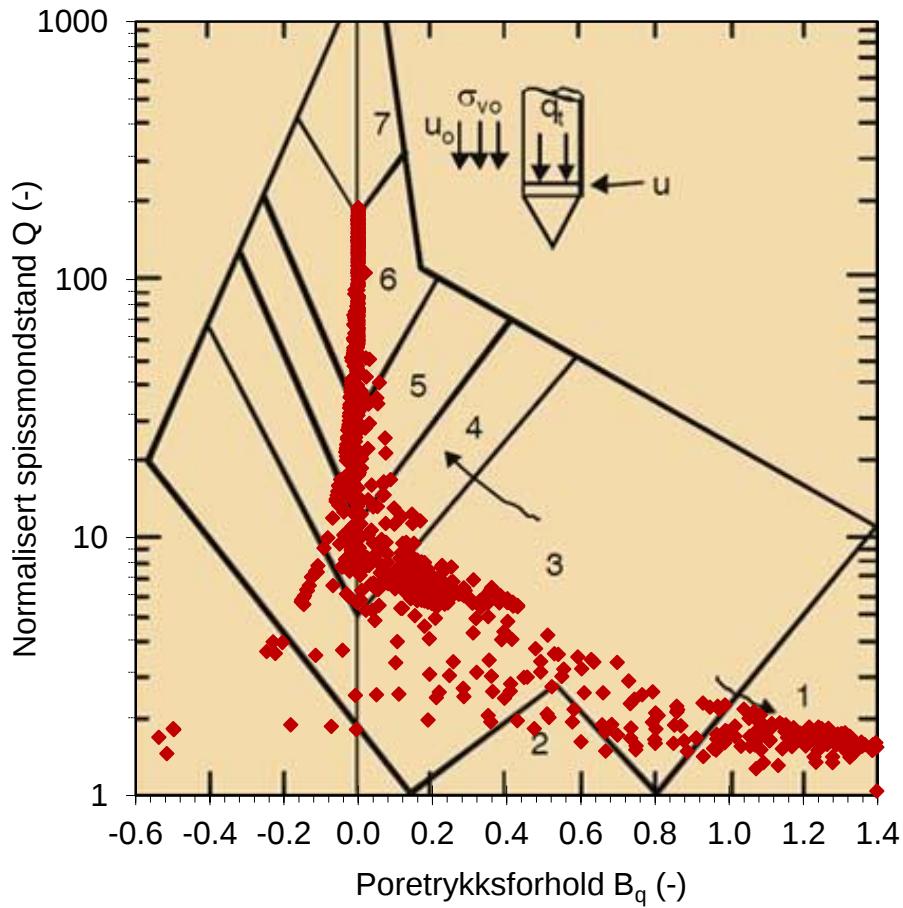
Godkjent:
ARV

Oppdrag nr.:
417129

Tegning nr.:
RIG-TEG-040.3

Versjon:
04.12.2014

Revisjon:
0



Jordartsid.	Beskrivelse	Identifikasjon
1	Sensitivt, finkornig materiale	
2	Organisk materiale	
3	Leire - siltig leire	Ved variasjon i jordartgruppe brukes begge Id-boksene for å beskrive
4	Leirig silt - siltig leire	
5	Siltig sand - sandig silt	
6	Sand - siltig sand	
7	Grusig sand - sand	
8	Meget fast, sand - leirig sand	materialet (eks. 5-7)
9	Meget fast, finkornig materiale	

Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Jordartsidentifikasjon fra CPTU data - Q og B_q .

CPTU id.:

3

Sonde:

4354

Multiconsult

MULTICONULT AS

Dato:
08.01.2015

Tegnet:
MiaB

Kontrollert:
SGH

Godkjent:
ARV

Oppdrag nr.:
417129

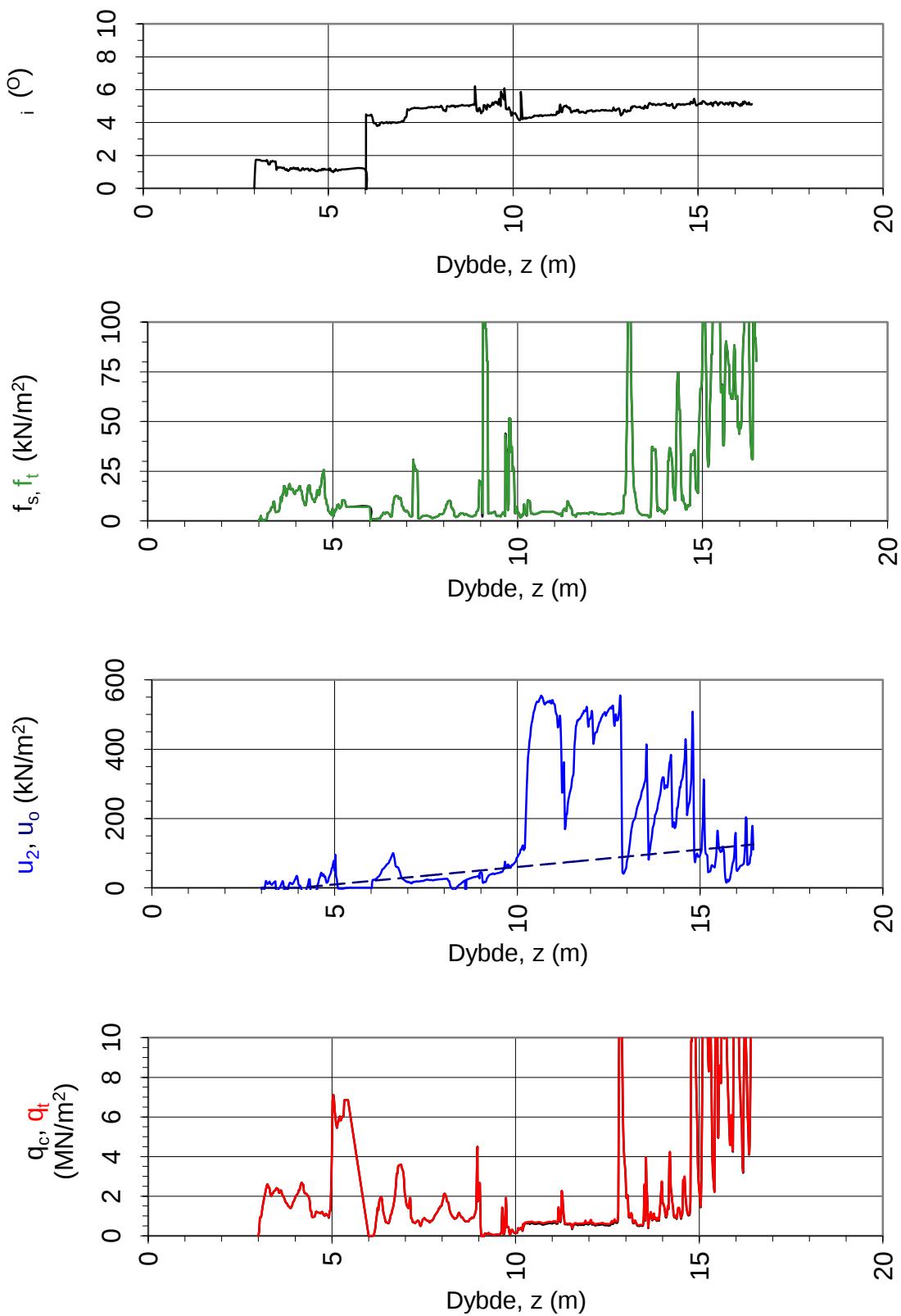
Tegning nr.:
RIG-TEG-040.4

Versjon:
04.12.2014

Revisjon:
0

DOKUMENTASJON MÅLEDATA - GEOTECH SONDER

Sonde nr.:	4354	Sondetype:	Nova
SONDEDATA			
Arealforhold, a:	0.861	Arealforhold, b:	0.000
Kalibreringsdato:	16.04.2014	Utførende:	Geotech AB
EGENSKAP (fra kalibreringsark)	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimum spenning (MPa):	50.0	0.5	2.0
Måleområde (MPa):	50.0	0.5	2.0
Oppløsning, 2^{12} bit (kPa):	0	0	0
Oppløsning, 2^{18} bit (kPa):	0.59	0.01	0.02
Max. temp.effekt, ubelastet (kPa):	39.01	0.65	1.23
Temperaturområde (°C):	0-40	0-40	0-40
Merknad 1:			
UTFØRELSE			
Borleder:	Bård Krogstad	Assistent:	
Filtertype:		Mettemedium:	
Mettemetode:		Lufttemperatur (°C):	
Forankring:		Max. helning (°):	5.4
Merknad 1:			
MÅLEVARIABLE			
EGENSKAP	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimal temperatureffekt (kPa):	5.85	0.10	0.19
NULLPUNKTKONTROLL			
Faktor	NA (q)	NB (f)	NC (u)
Før sondering (DOS):			
Etter sondering (DOS):			
Avvik (DOS) (kPa):	0.0	0.0	0.0
Før sondering (Windows):	7.300	124.000	243.000
Etter sondering (Windows):	-0.017	0.500	-0.200
Avvik (Windows) (kPa):	-17.0	0.5	-0.2
NØYAKTIGHETSVURDERING GEOTECH - VURDERING AV ANVENDELSESKLASSE			
Målestørrelse	Spissmotstand	Friksjon	Poretrykk
Samlet nøyaktighet, Δ_{TOT} (kPa)	23.44	0.61	0.40
Tillatt nøyaktighet A1, Δ_k (kPa)	35.0	5.0	10.0
Tillatt nøyaktighet A2, Δ_k (kPa)	100.0	15.0	25.0
Tillatt nøyaktighet A3, Δ_k (kPa)	200.0	25.0	50.0
Vurdering profil			
ANVENDELSESKLASSE	1	1	1
Oppdragsgiver:	Oppdrag: NVE Region Midt Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet.		
CPTU id.:	3	Sonde:	4354
MULTICONULT AS	Dato: 08.01.2015	Tegnet: MiaB	Kontrollert: SGH
	Oppdrag nr.: 417129	Tegning nr.: RIG-TEG-040.5	Versjon: 04.12.2014



Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

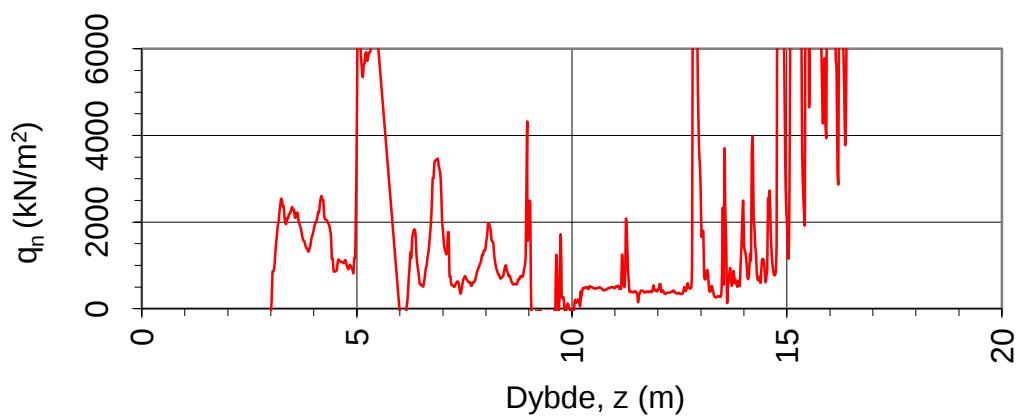
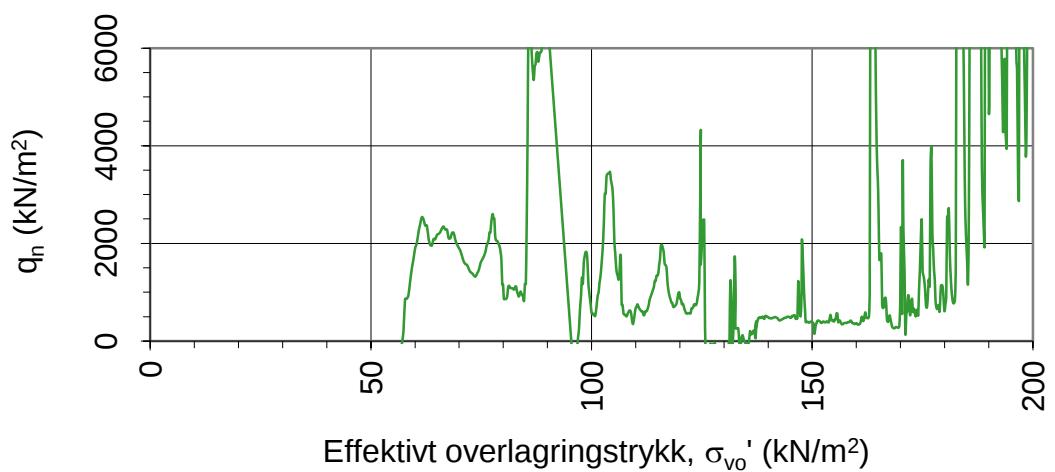
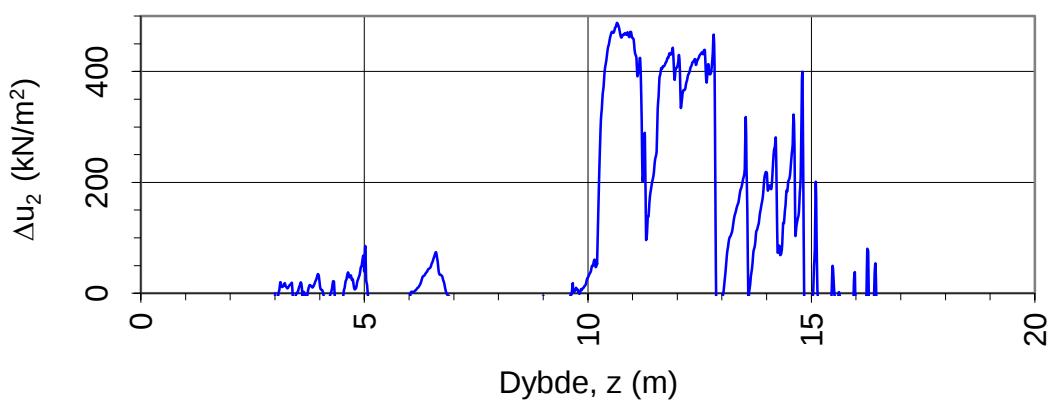
Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Spissmotstand $q_{c,t}$, poretrykk u_2 , sidefriksjon $f_{s,t}$ og helning i .

Multiconsult

CPTU id.:	10	Sonde:	4354	
MULTICONSULT AS	Dato: 12.04.2015	Tegnet: MiaB	Kontrollert: SGH	Godkjent: ARV
	Oppdrag nr.: 417129	Tegning nr.: RIG-TEG-041.1	Versjon: 04.12.2014	Revisjon: 0



Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2 .

CPTU id.:

10

Sonde:

4354

MULTICONSULT AS

Dato:
12.04.2015

Tegnet:
MiaB

Kontrollert:
SGH

Multiconsult

Oppdrag nr.:

417129

Tegning nr.:

RIG-TEG-041.2

Versjon:

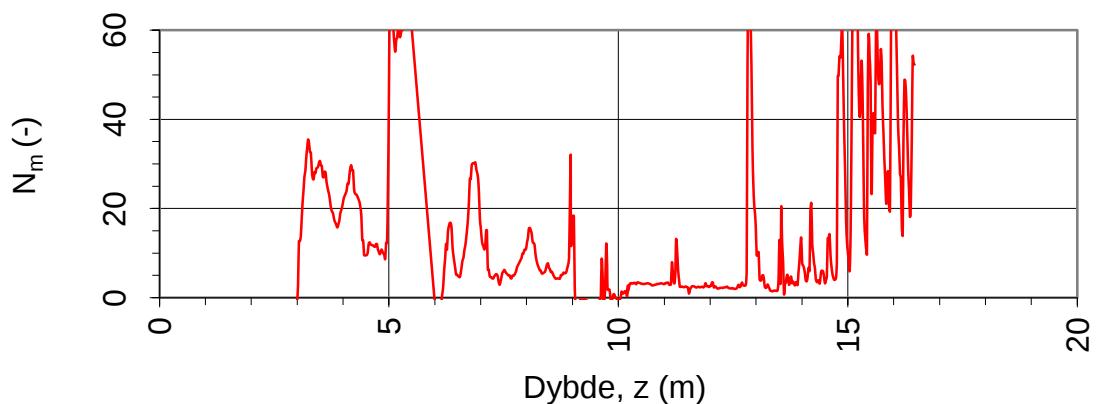
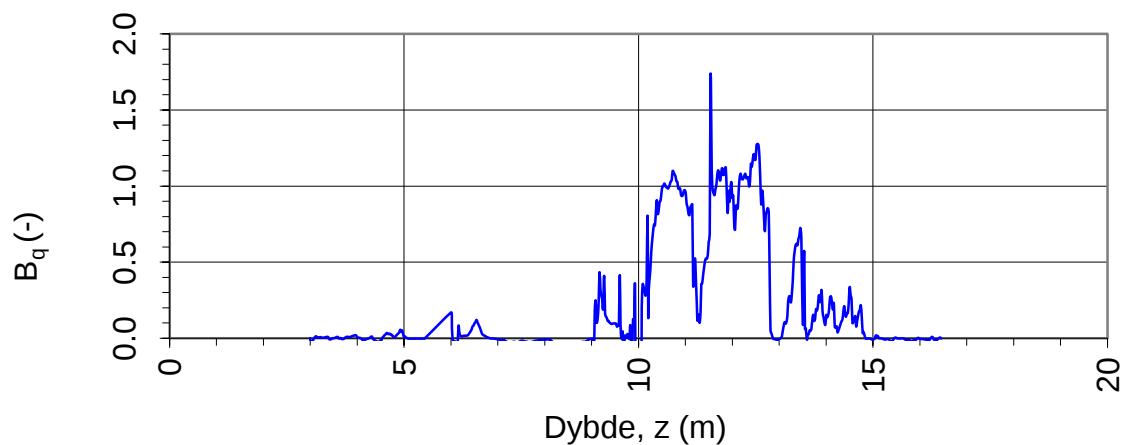
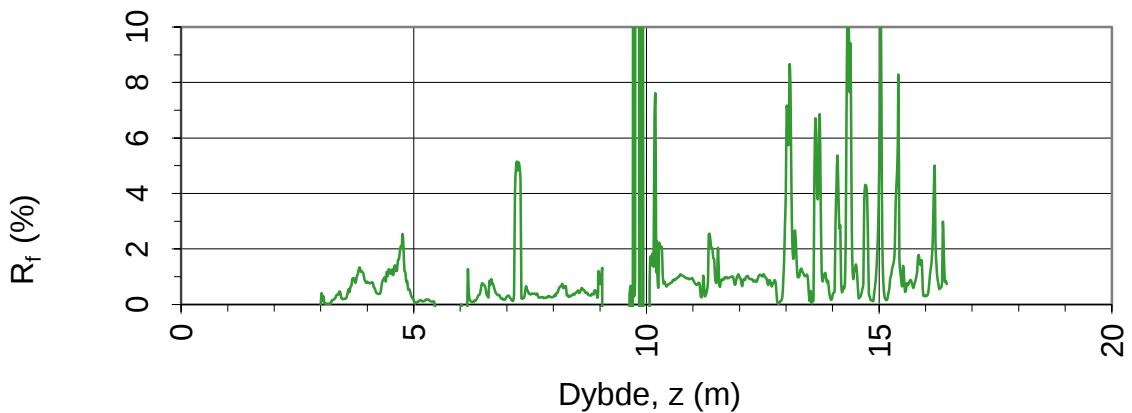
04.12.2014

Godkjent:

ARV

Revisjon:

0



Oppdragsgiver:

NVE Region Midt

Oppdrag:

Sikring Norddalselva, Åfjord

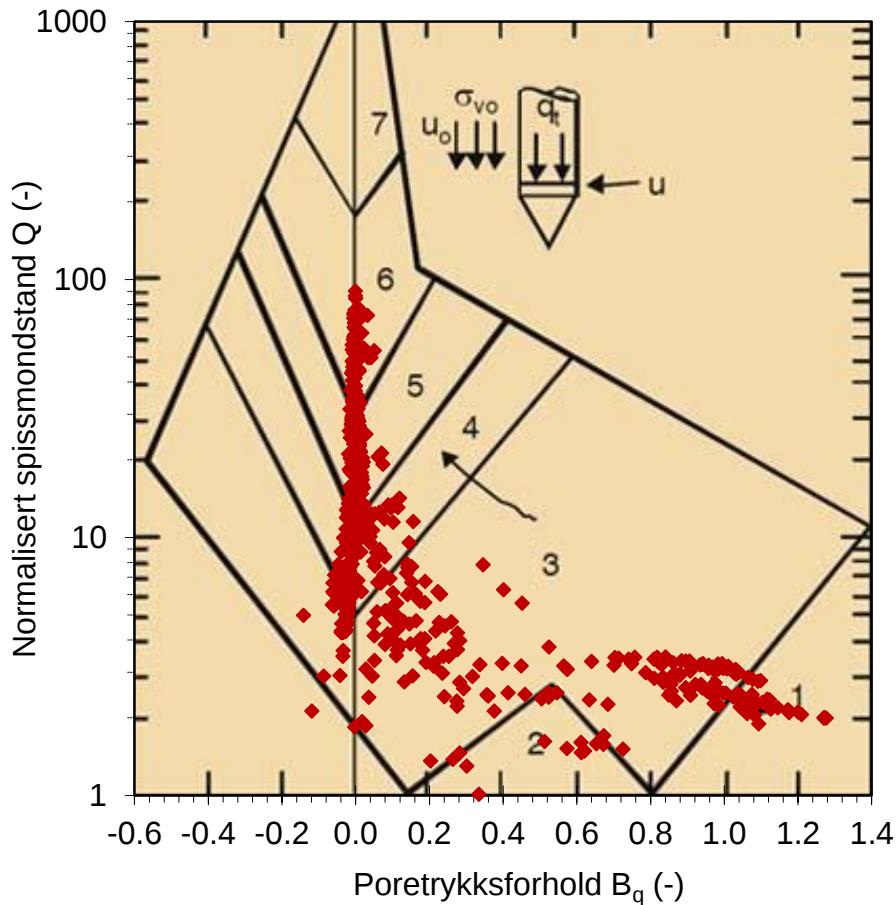
Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Spissmotstandstall N_m , poretrykks- B_q og friksjonsforhold R_f .

Multiconsult

CPTU id.:	10	Sonde:	4354	Godkjent: ARV
MULTICONSULT AS	Dato: 12.04.2015	Tegnet: MiaB	Kontrollert: SGH	
	Oppdrag nr.:	Tegning nr.:	Versjon:	Revisjon:
	417129	RIG-TEG-041.3	04.12.2014	0

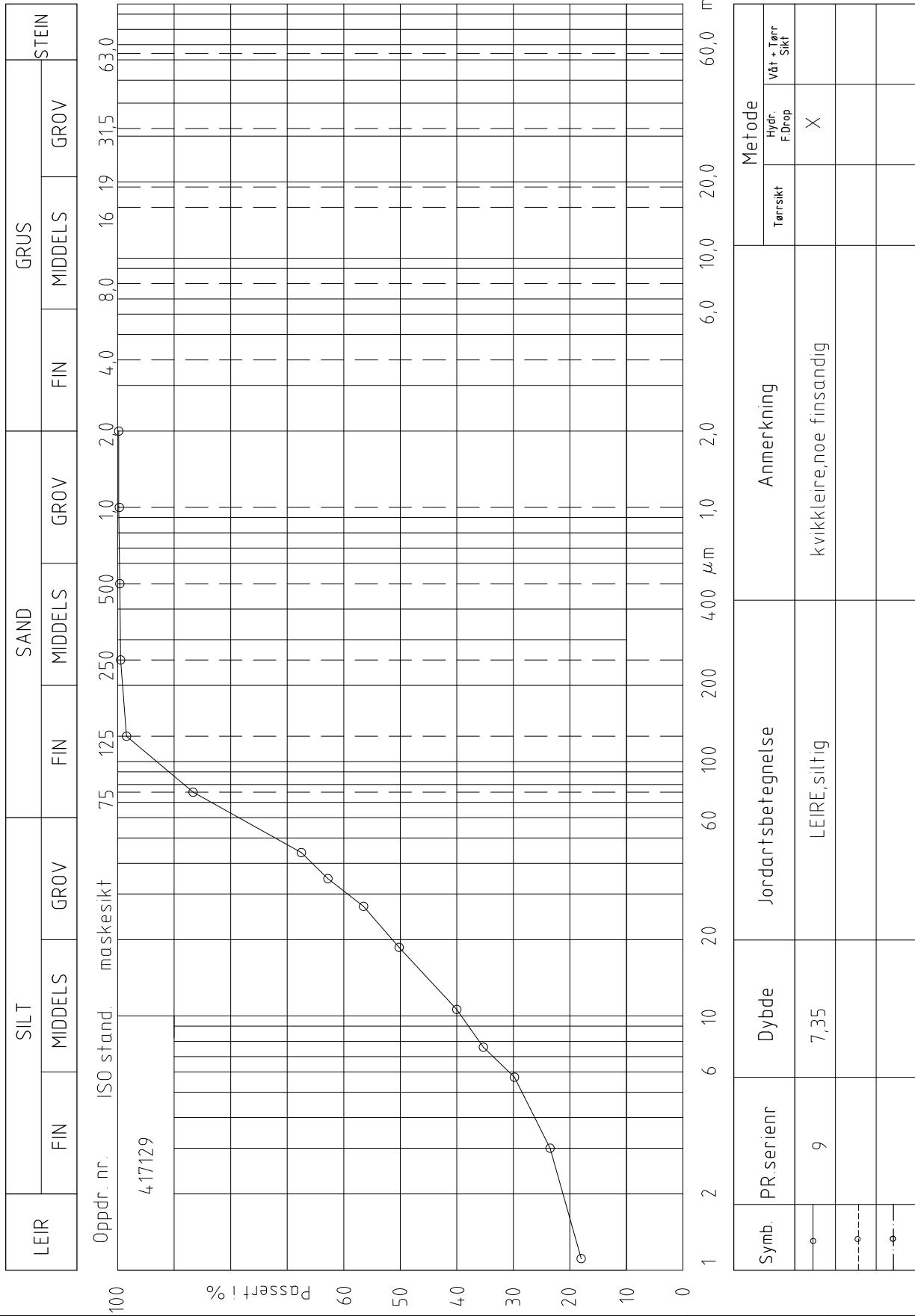


Jordartsid.	Beskrivelse	Identifikasjon
1	Sensitivt, finkornig materiale	
2	Organisk materiale	
3	Leire - siltig leire	Ved variasjon i jordartgruppe
4	Leirig silt - siltig leire	brukes begge
5	Siltig sand - sandig silt	Id-boksene for å beskrive
6	Sand - siltig sand	materialet
7	Grusig sand - sand	(eks. 5-7)
8	Meget fast, sand - leirig sand	
9	Meget fast, finkornig materiale	

Oppdragsgiver:	Oppdrag:	Tegningens filnavn:
NVE Region Midt	Sikring Norddalselva, Åfjord	CPTU_EXTRA_v5.0
Jordartsidentifikasjon fra CPTU data - Q og B_q .		
CPTU id.:	10	Sonde: 4354
MULTICONSULT AS	Dato: 12.04.2015	Tegnet: MiaB
	Oppdrag nr.: 417129	Kontrollert: SGH
		Godkjent: ARV
		Revisjon: 0

DOKUMENTASJON MÅLEDATA - GEOTECH SONDER

Sonde nr.:	4354	Sondetype:	Nova
SONDEDATA			
Arealforhold, a:	0.861	Arealforhold, b:	0.000
Kalibreringsdato:	16.04.2014	Utførende:	Geotech AB
EGENSKAP (fra kalibreringsark)	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimum spenning (MPa):	50.0	0.5	2.0
Måleområde (MPa):	50.0	0.5	2.0
Oppløsning, 2^{12} bit (kPa):	0	0	0
Oppløsning, 2^{18} bit (kPa):	0.59	0.01	0.02
Max. temp.effekt, ubelastet (kPa):	39.01	0.65	1.23
Temperaturområde (°C):	0-40	0-40	0-40
Merknad 1:			
UTFØRELSE			
Borleder:	Bård Krogstad	Assistent:	
Filtertype:		Mettemedium:	
Mettemetode:		Lufttemperatur (°C):	
Forankring:		Max. helning (°):	6.2
Merknad 1:			
MÅLEVARIABLE			
EGENSKAP	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimal temperatureffekt (kPa):	5.85	0.10	0.19
NULLPUNKTKONTROLL			
Faktor	NA (q)	NB (f)	NC (u)
Før sondering (DOS):			
Etter sondering (DOS):			
Avvik (DOS) (kPa):	0.0	0.0	0.0
Før sondering (Windows):	7.370	124.500	242.700
Etter sondering (Windows):	-0.017	0.500	-0.600
Avvik (Windows) (kPa):	-16.5	0.5	-0.6
NØYAKTIGHETSVURDERING GEOTECH - VURDERING AV ANVENDELSESKLASSE			
Målestørrelse	Spissmotstand	Friksjon	Poretrykk
Samlet nøyaktighet, Δ_{TOT} (kPa)	22.94	0.61	0.80
Tillatt nøyaktighet A1, Δ_k (kPa)	35.0	5.0	10.0
Tillatt nøyaktighet A2, Δ_k (kPa)	100.0	15.0	25.0
Tillatt nøyaktighet A3, Δ_k (kPa)	200.0	25.0	50.0
Vurdering profil			
ANVENDELSESKLASSE	1	1	1
Oppdragsgiver:	Oppdrag: NVE Region Midt Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet.		
CPTU id.:	10	Sonde:	4354
MULTICONULT AS		Dato: 12.04.2015	Tegnet: MiaB SGH
		Oppdrag nr.: 417129	Versjon: RIG-TEG-041.5 04.12.2014



KORNGRADERING

NVE Region Midt
Sikring Nordalselva

Multi
consult

Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 06.02.2015

Oppdragsnr. 417129

Tegnet/Kontrollert
truk/kjt

Tegningsnr.
RIG-TEG-060

Boring nr.
9

Borplan nr.

Boret dato:
12.01.2015

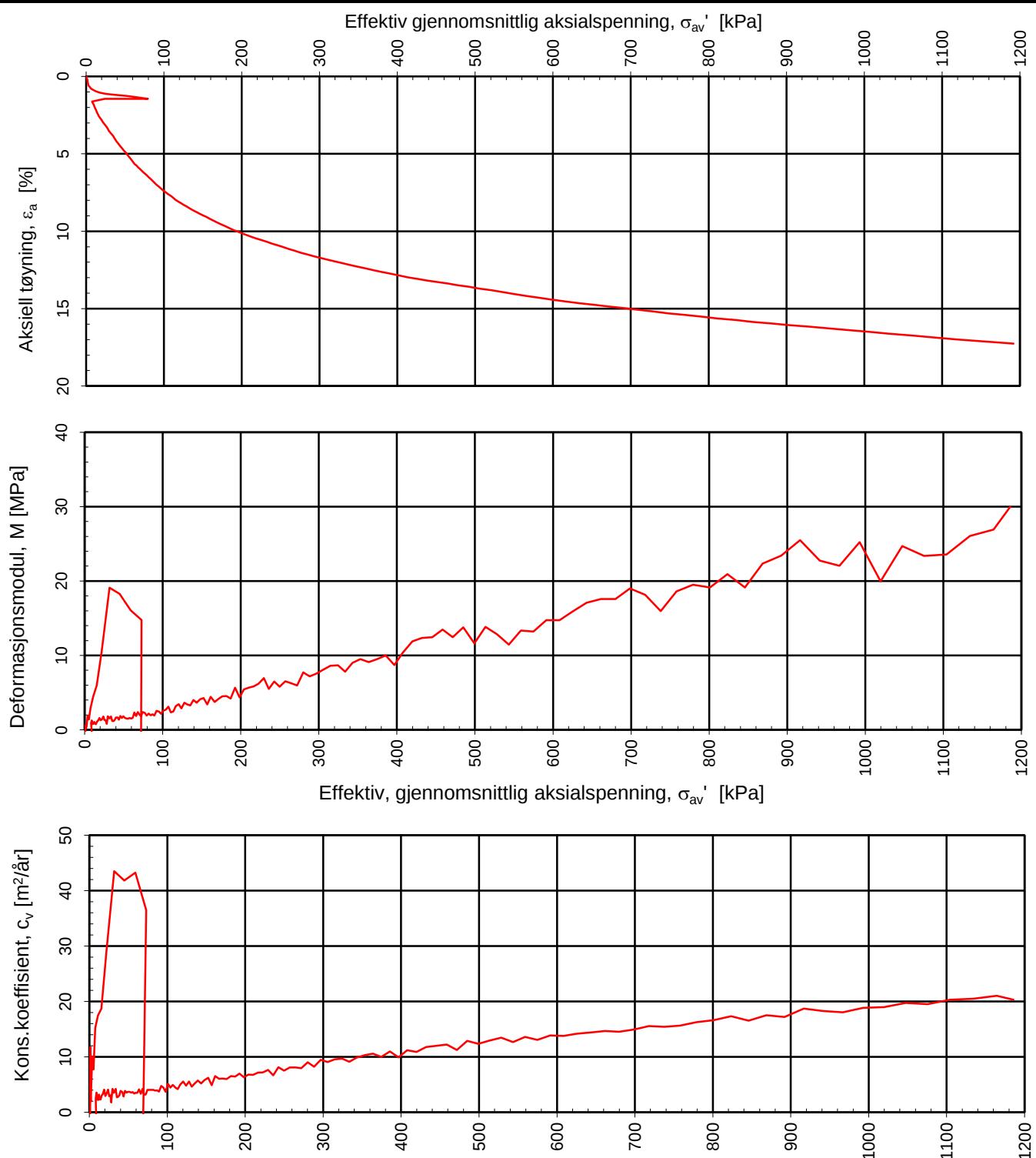
Kontrollert
MiaB

Godkjent
SGH

Rev.

Symb.	PR serienr	Dybde	Anmerking		
			Tørrsikt	Hydr. F.Drap	Våt + Tørr Sikt
○	9	7,35	LEIRE, siltig		X
-o-					
-o-					

Multi
consult



Densitet ρ (g/cm^3):

2.10

Vanninnhold w (%):

23.77

Effektivt overlagringstrykk, σ'_{vo} (kPa):

77.24

NVE Region Midt Sikring Norddalselva

Kontinuerlig ødometerforsøk, CRS-rutine. Plott A: σ'_{av} - ε_a , M og c_v .

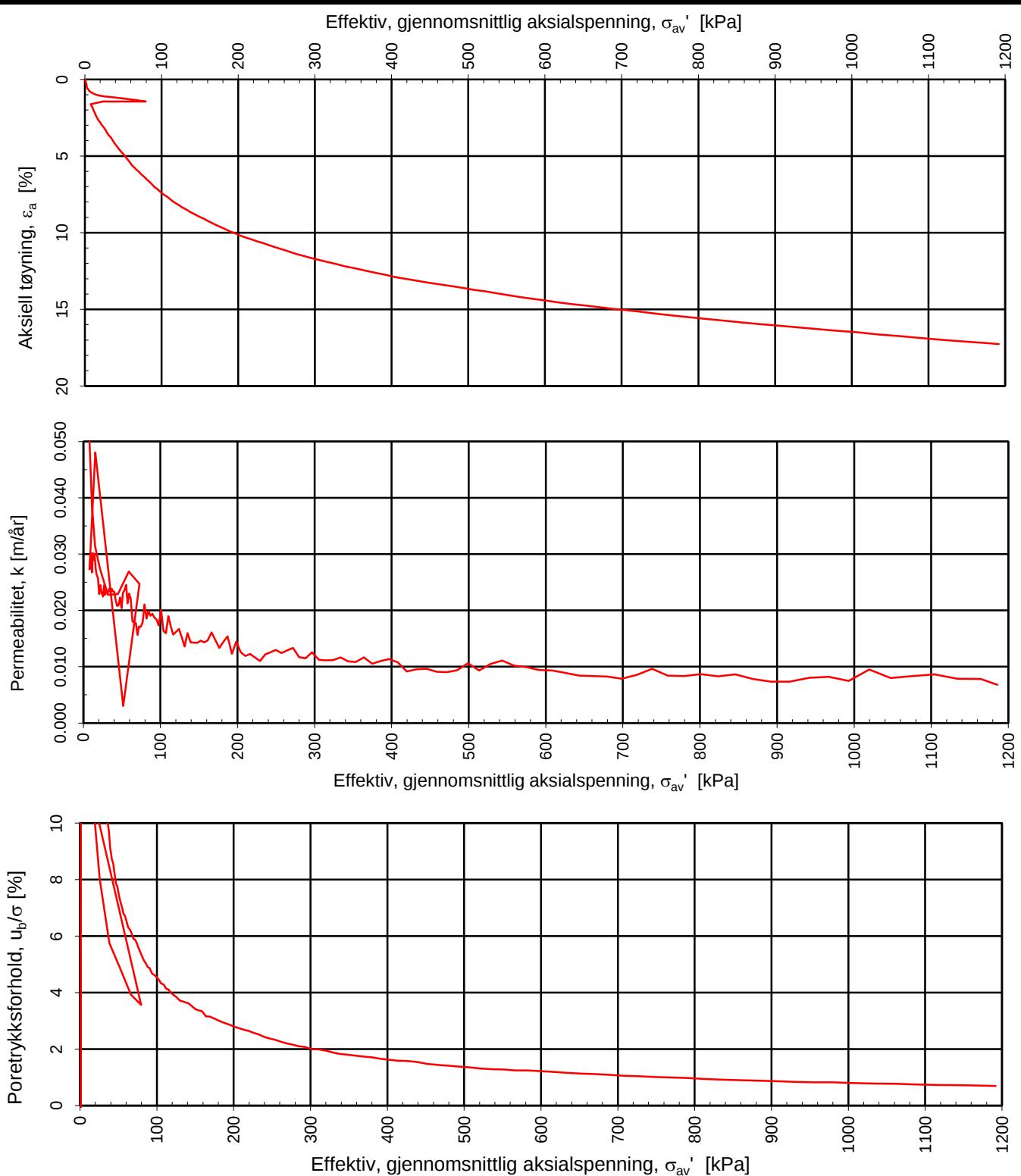
Tegningens filnavn:

417129-RIG-TEG-075_h9, 5.4m.xls

**Multi
consult**

Multiconsult
Sluppenvegen 23,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00

Forsøksdato:	28.01.2015	Dybde, z (m):	5.40	Borpunkt nr.:	9
Forsøknr.:	1	Tegnet av/kontrollert lab:	truk/kjt	Kontrollert:	MiaB
Oppdrag nr.:	417129	Tegning nr.:	RIG-TEG-075.1	Prosedyre:	CRS



Densitet ρ (g/cm³):

2.10

Vanninnhold w (%):

23.77

Effektivt overlagringstrykk, σ'_{vo} (kPa):

77.24

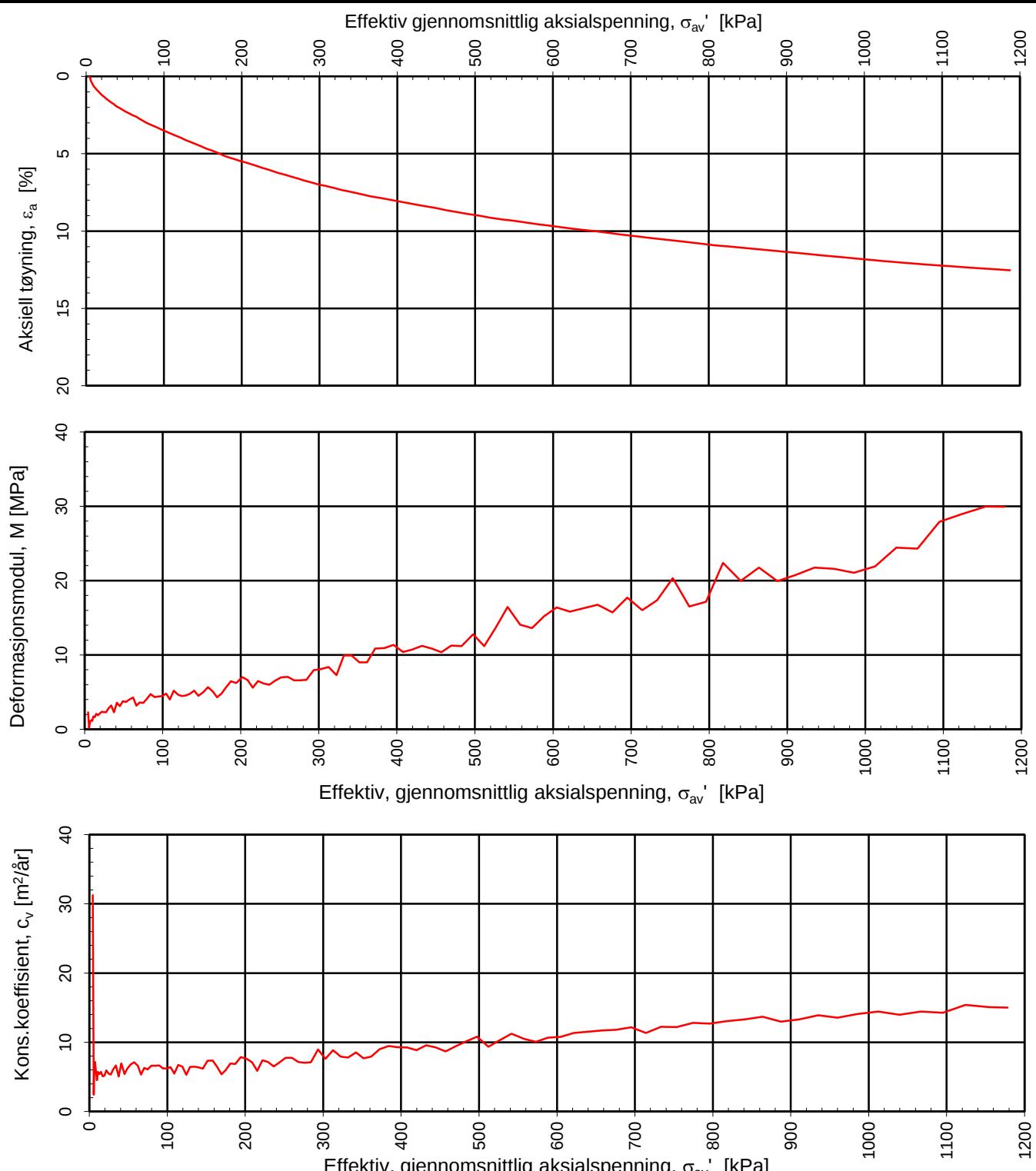
NVE Region Midt

Sikring Norddalselva

Kontinuerlig ødometerforsøk, CRS-rutine. Plott B: σ'_{av} - ε_a , k og u_b/σ .

Tegningens filnavn:

417129-RIG-TEG-075_h9, 5.4m.xlsx



Densitet ρ (g/cm³):

2.07

Vanninnhold w (%):

25.23

Effektivt overlagringstrykk, σ'_{vo} (kPa):

139.60

NVE Region Midt Sikring Norddalselva

Kontinuerlig ødometerforsøk, CRS-rutine. Plott A: σ'_{av} - ε_a , M og c_v .

Tegningens filnavn:

417129-RIG-TEG-076_h10, 11.6m.xlsx

**Multi
consult**

Multiconsult
Sluppenvegen 15,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00

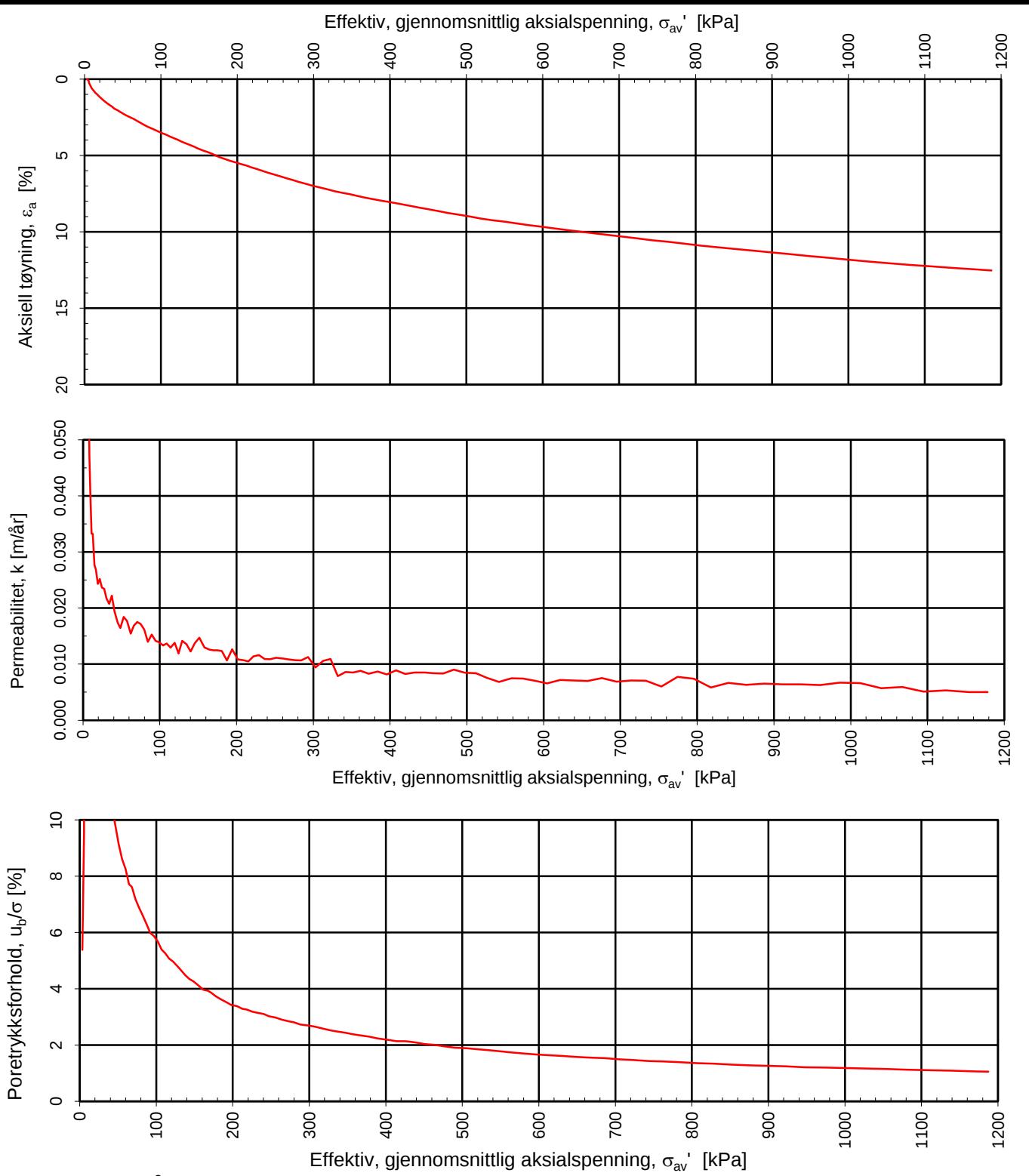
Forsøksdato:	26.01.2015	Dybde, z (m):	11.60	Borpunkt nr.:	10
--------------	------------	---------------	-------	---------------	----

Forsøknr.:	2	Tegnet av/kontrollert lab:	truk/kjt	Kontrollert:	MiaB
------------	---	----------------------------	----------	--------------	------

Oppdrag nr.:	417129	Tegning nr.:	RIG-TEG-076.1	Prosedyre:	CRS
--------------	--------	--------------	---------------	------------	-----

Godkjent:	SGH
-----------	-----

Programrevision:	07.01.2014
------------------	------------



Densitet ρ (g/cm³):

2.07

Vanninnhold w (%):

25.23

Effektivt overlagringstrykk, σ'_{vo} (kPa):

139.60

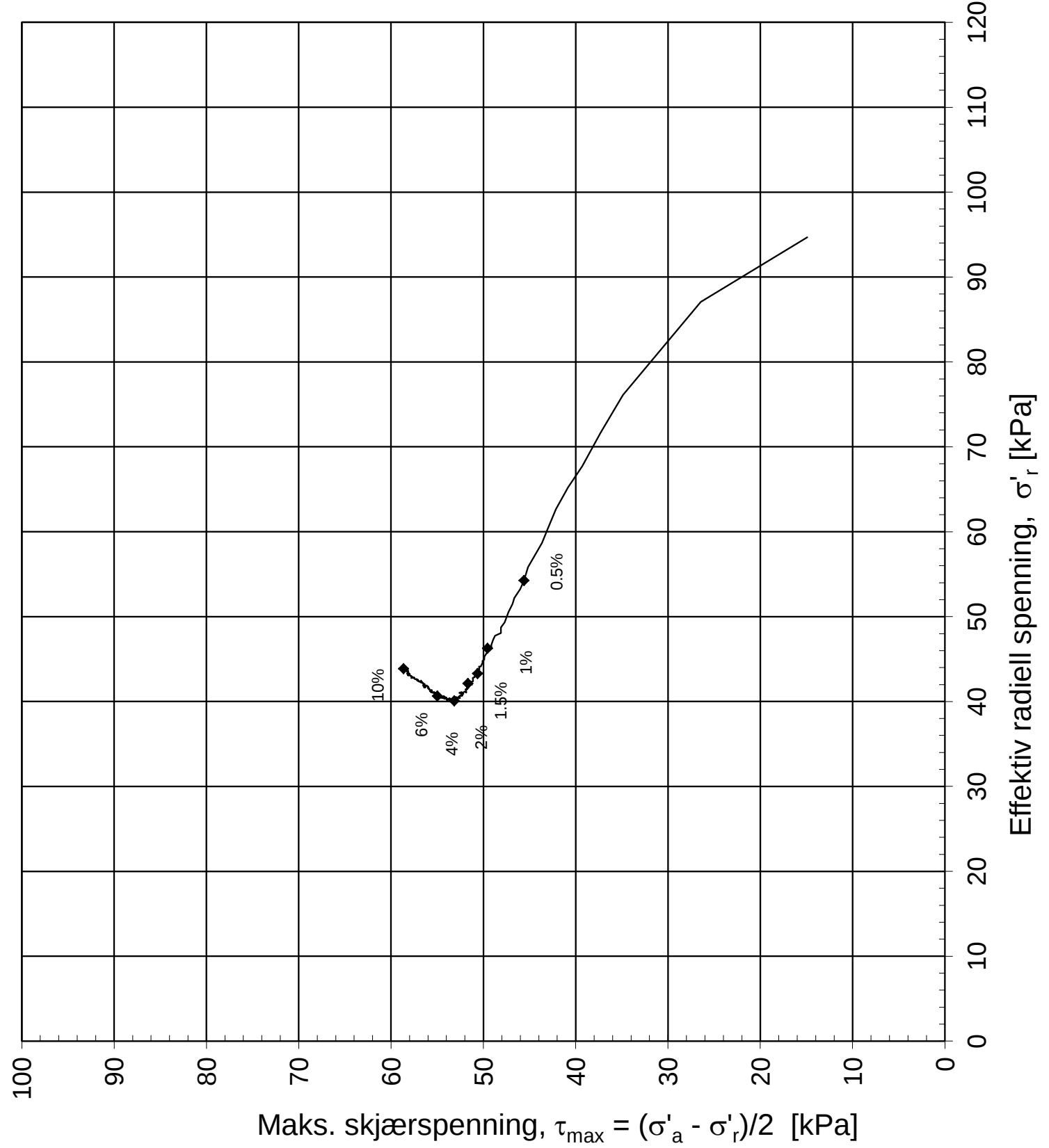
NVE Region Midt

Sikring Norddalselva

Kontinuerlig ødometerforsøk, CRS-rutine. Plott B: σ'_{av} - ε_a , k og u_b/σ .

Tegningens filnavn:

417129-RIG-TEG-076_h10, 11.6m.xlsx



Konsolideringsspenning, aksial:

σ'_{ac} (kPa): 124.49

Konsolideringsspenning, radial:

σ'_{rc} (kPa): 94.69

Volumtøyning i konsolideringsfase:

ε_{vol} (%) = $\Delta V/V_0$: 3.95

Baktrykk u_b (kPa):

500

B - verdi = $\Delta u/\Delta \sigma_c$ (-): 0.91

Vanninnhold w_i (%):

22.49

Densitet ρ_i (g/cm³): 2.14

NVE Region Midt

Sikring Norddalselva

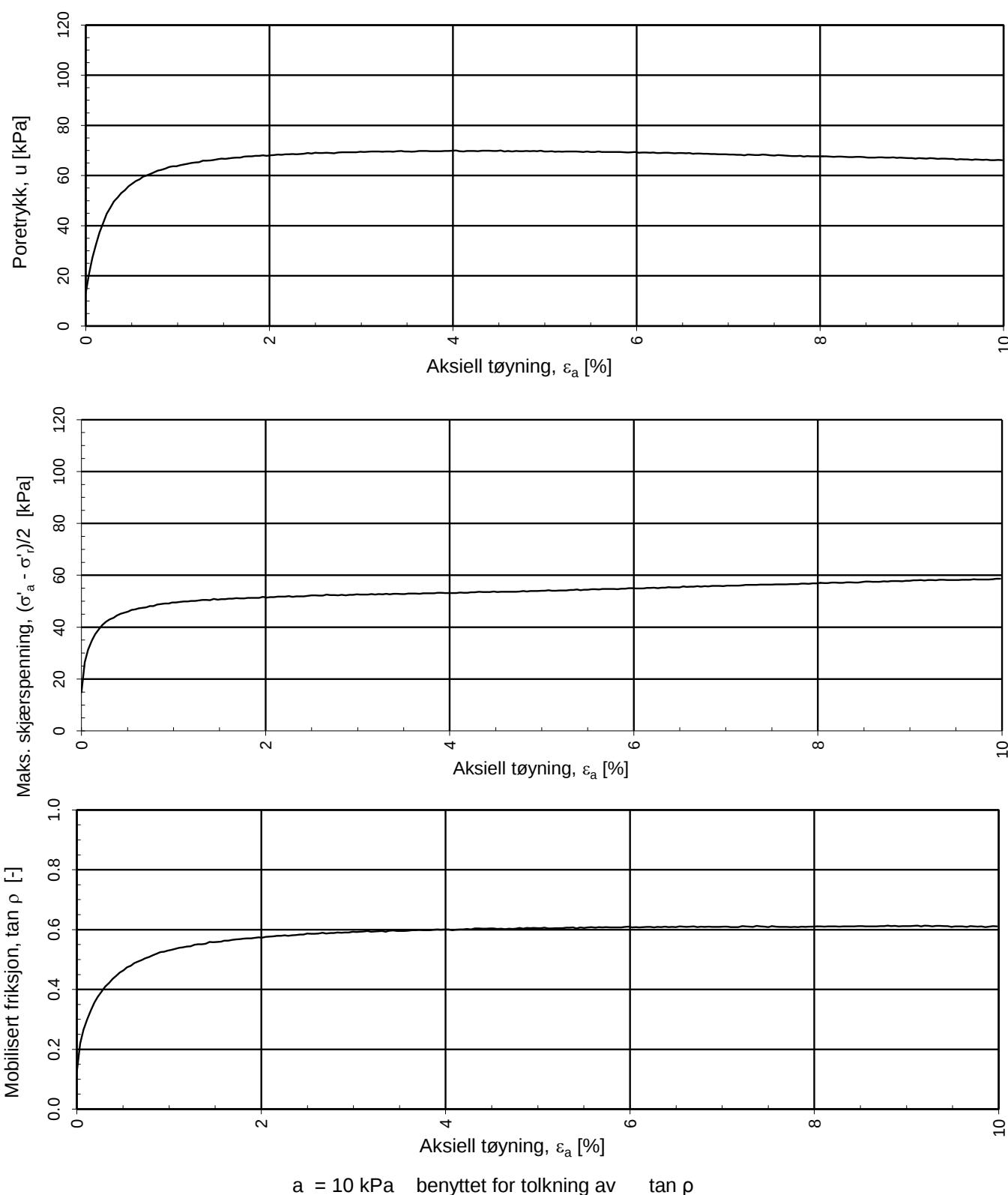
Treaksialforsøk. Deviatorspenningssti. NTNU-plott.

Tegningens filnavn:
417129-RIG-TEG-090-h9-d 7.60m.xlsx

**Multi
consult**

MULTICONSULT AS
Sluppenvegen 15,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00
Faks: 73 10 62 30

Forsøksdato:	26.01.2015	Dybde, z (m):	7.60	Borpunkt nr.:	9
Forsøk nr.:	1	Tegnet/kontrollert lab:	vt / kjt	Kontrollert:	Godkjent: SGH
Oppdrag nr.:	417129	Tegning nr.:	RIG-TEG-090.1	Prosedyre:	Programrevisjon: 15.12.2014



NVE Region Midt

Sikring Norddalselva

Treaksialforsøk. Poretrykks- og mobiliseringsforløp.

Tegningens filnavn:

417129-RIG-TEG-090-h9-d 7.60m.xlsx

**Multi
consult**

MULTICONSULT AS

Sluppenvegen 15,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00
Faks: 73 10 62 30

Forsøksdato:
26.01.2015

Dybde, z (m):
7.60

Borpunkt nr.:
9

Forsøk nr.:
1

Tegnet/kontrollert lab:
vt / kjt

Kontrollert:
MiaB

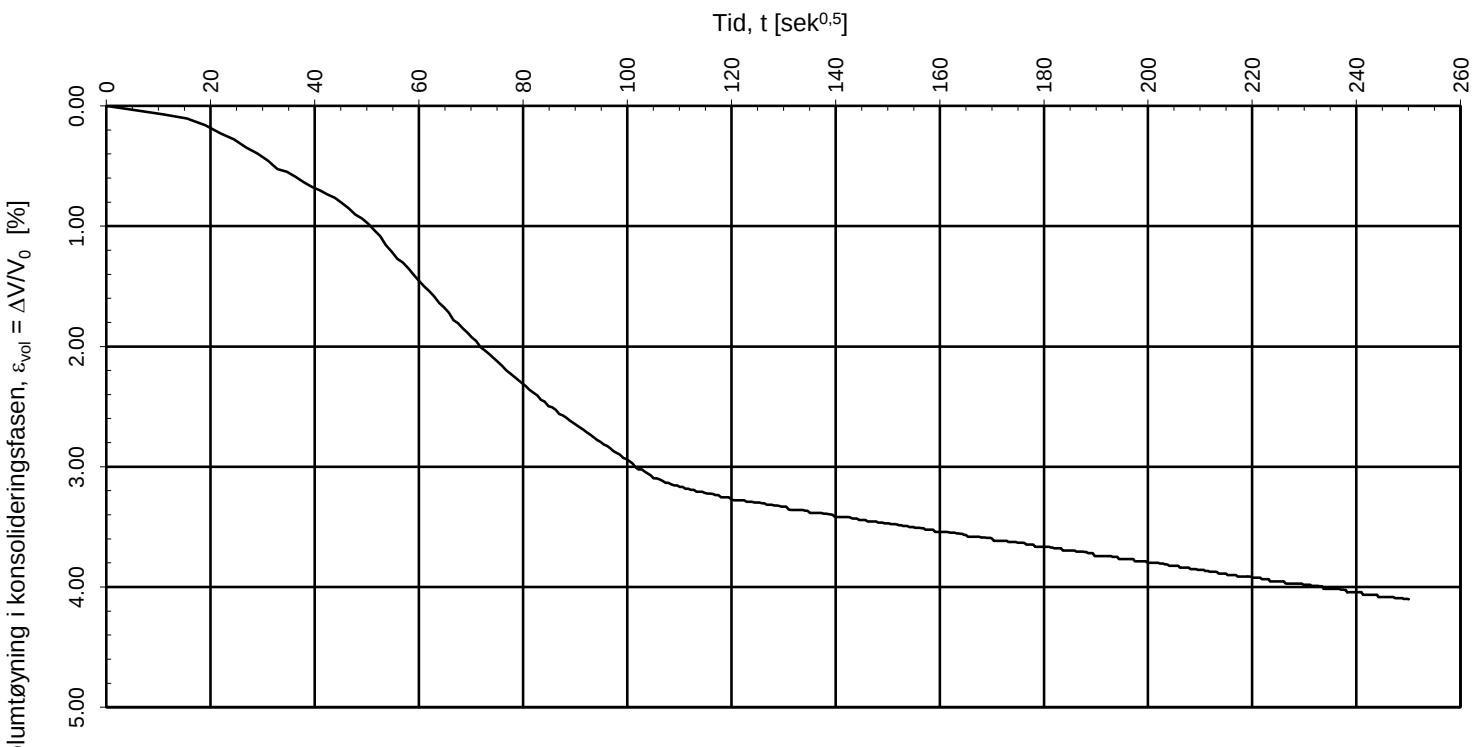
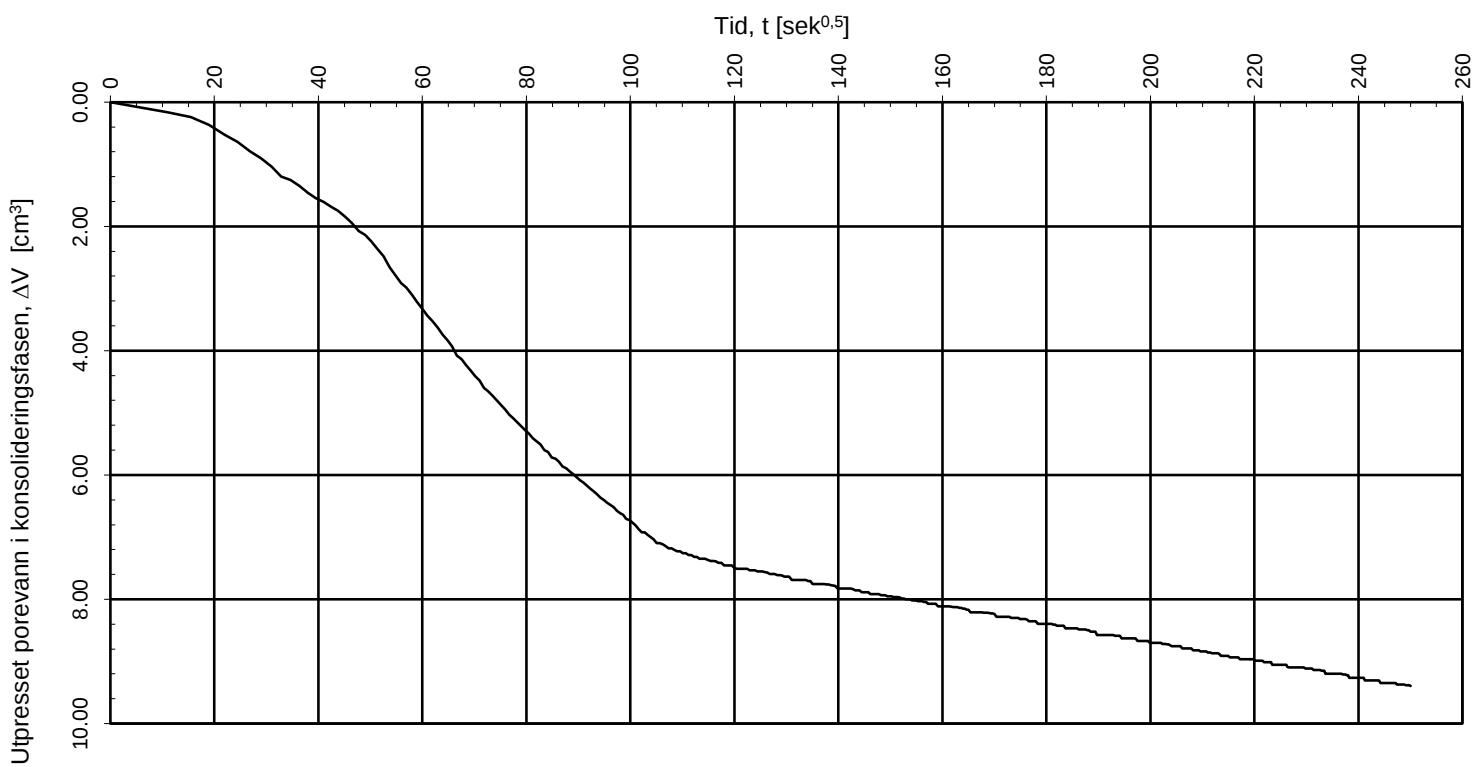
Godkjent:
SGH

Oppdrag nr.:
417129

Tegning nr.:
RIG-TEG-090.2

Prosedyre:
CAUa

Programrevisjon:
15.12.2014



Konsolideringsspenning, aksial:	σ'_{ac} (kPa):	124.49
Konsolideringsspenning, radial:	σ'_{rc} (kPa):	94.69
Volumtøyning i konsolideringsfase:	ε_{vol} (%) = $\Delta V/V_0$:	3.95
Baktrykk u_b (kPa):	B - verdi = $\Delta u/\Delta \sigma_c$ (-):	0.91
Vanninnhold w_i (%):	Densitet ρ_i (g/cm³):	2.14

NVE Region Midt

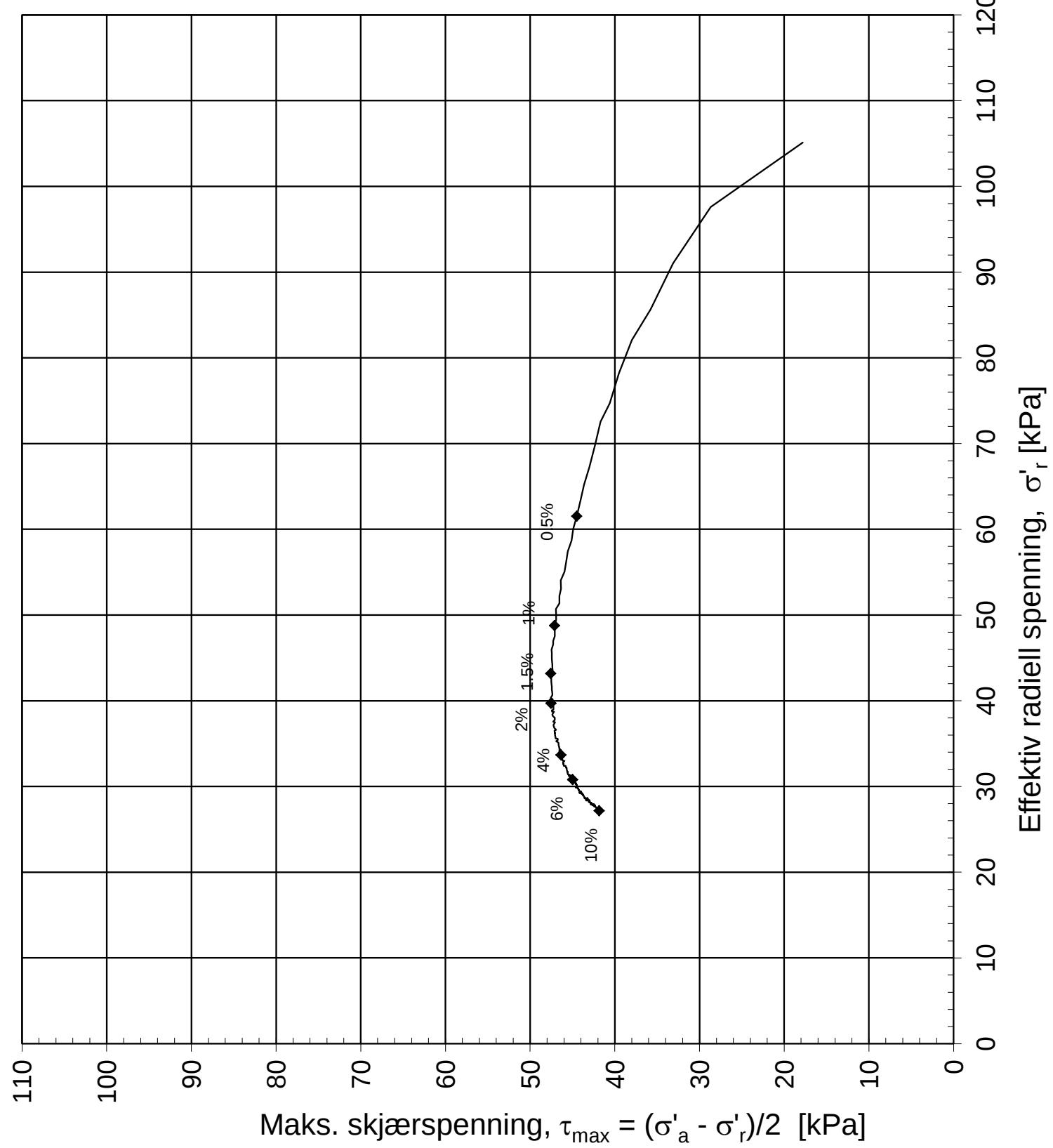
Tegningens filnavn:
417129-RIG-TEG-090-h9-d 7.60m.xlsx

Sikring Norddalselva

Treksialforsøk. Vannutpressing - tid, konsolideringsfase.

Multiconsult

MULTICONSULT AS Sluppenvegen 15, 7486 TRONDHEIM Tlf.: 73 10 62 00 Faks: 73 10 62 30	Forsøksdato: 26.01.2015	Dybde, z (m): 7.60	Borpunkt nr.: 9
	Forsøk nr.: 1	Tegnet/kontrollert lab: vt / kjt	Kontrollert: MiaB
	Oppdrag nr.: 417129	Tegning nr.: RIG-TEG-090.3	Godkjent: SGH Prosedyre: CAUa Programrevasjon: 15.12.2014



Konsolideringsspenning, aksial:

σ'_{ac} (kPa): 140.69

Konsolideringsspenning, radial:

σ'_{rc} (kPa): 105.11

Volumtøyning i konsolideringsfase:

ε_{vol} (%) = $\Delta V/V_0$: 4.24

Baktrykk u_b (kPa):

500

B - verdi = $\Delta u/\Delta \sigma_c$ (-): 0.85

Vanninnhold w_i (%):

24.50

Densitet ρ_i (g/cm³):

2.06

NVE Region Midt

Sikring Norddalselva

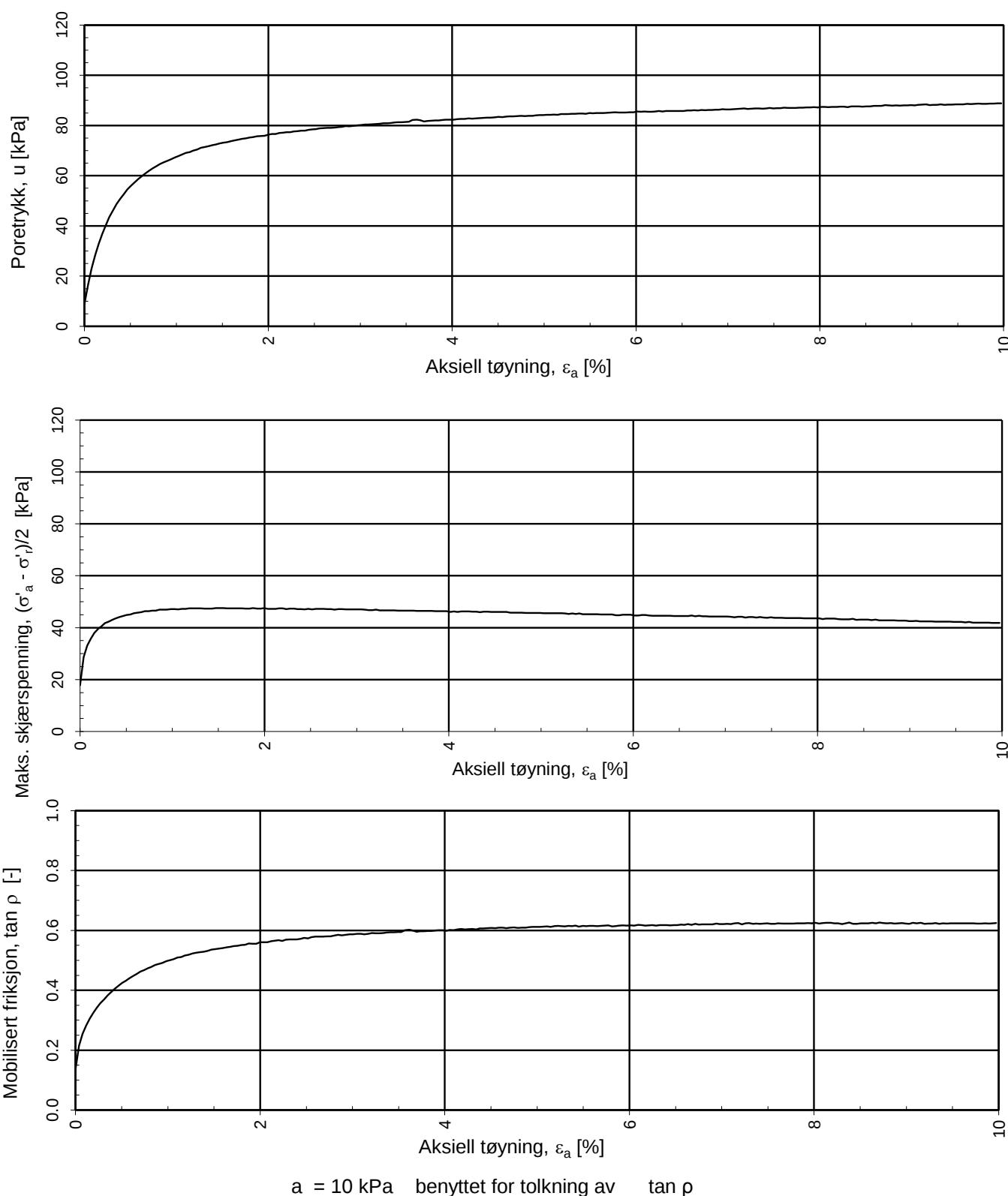
Treaksialforsøk. Deviatorspenningssti. NTNU-plott.

Tegningens filnavn:
417129-RIG-TEG-091-h10-11,75m.xlsx

**Multi
consult**

MULTICONSULT AS
Sluppenvegen 15,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00
Faks: 73 10 62 30

Forsøksdato:	26.01.2015	Dybde, z (m):	11.75	Borpunkt nr.:	10
Forsøk nr.:	2	Tegnet/kontrollert lab:	kjt / truk	Kontrollert:	Godkjent: SGH
Oppdrag nr.:	417129	Tegning nr.:	RIG-TEG-091.1	Prosedyre:	Programrevisjon: 15.12.2014



NVE Region Midt

Sikring Norddalselva

Treaksialforsøk. Poretrykks- og mobiliseringsforløp.

Tegningens filnavn:

417129-RIG-TEG-091-h10-11,75m.xlsx

**Multi
consult**

MULTICONSULT AS

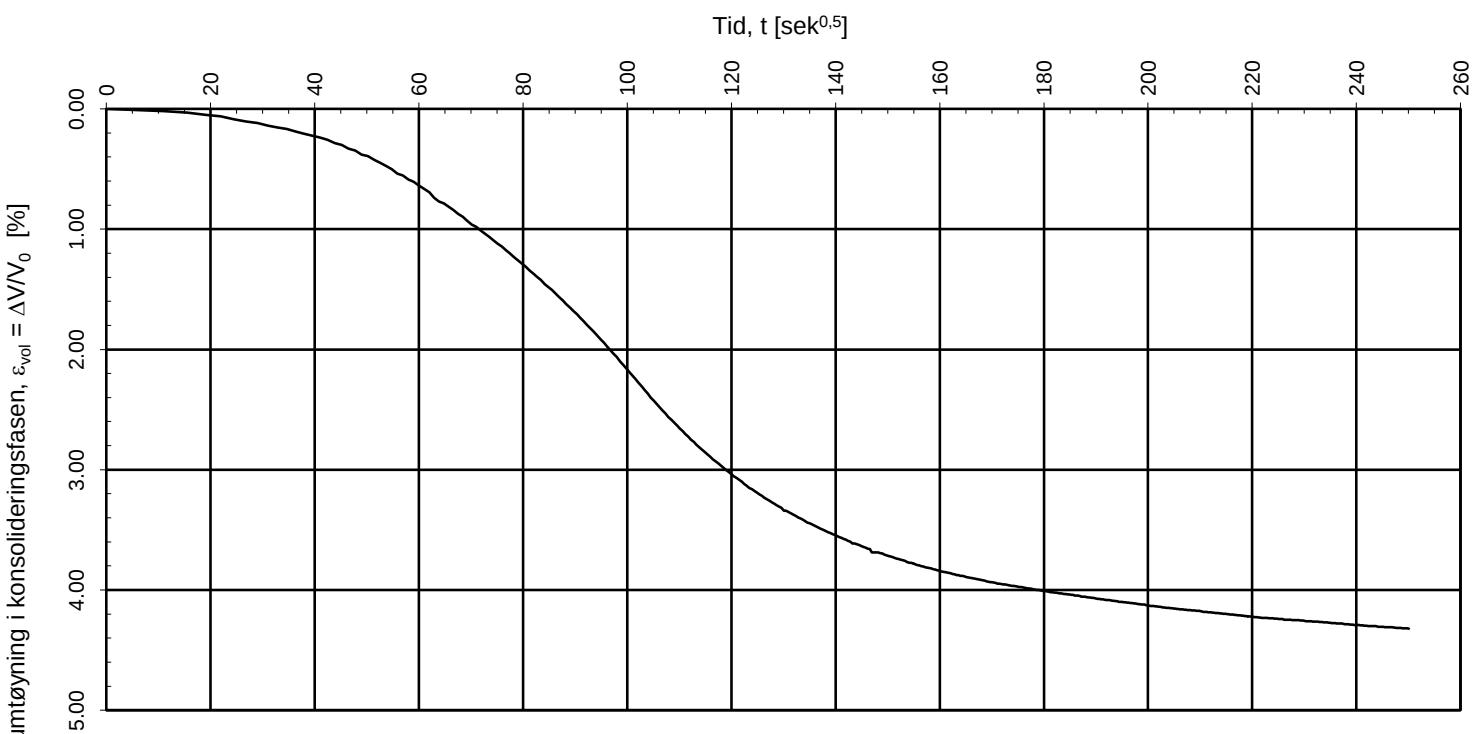
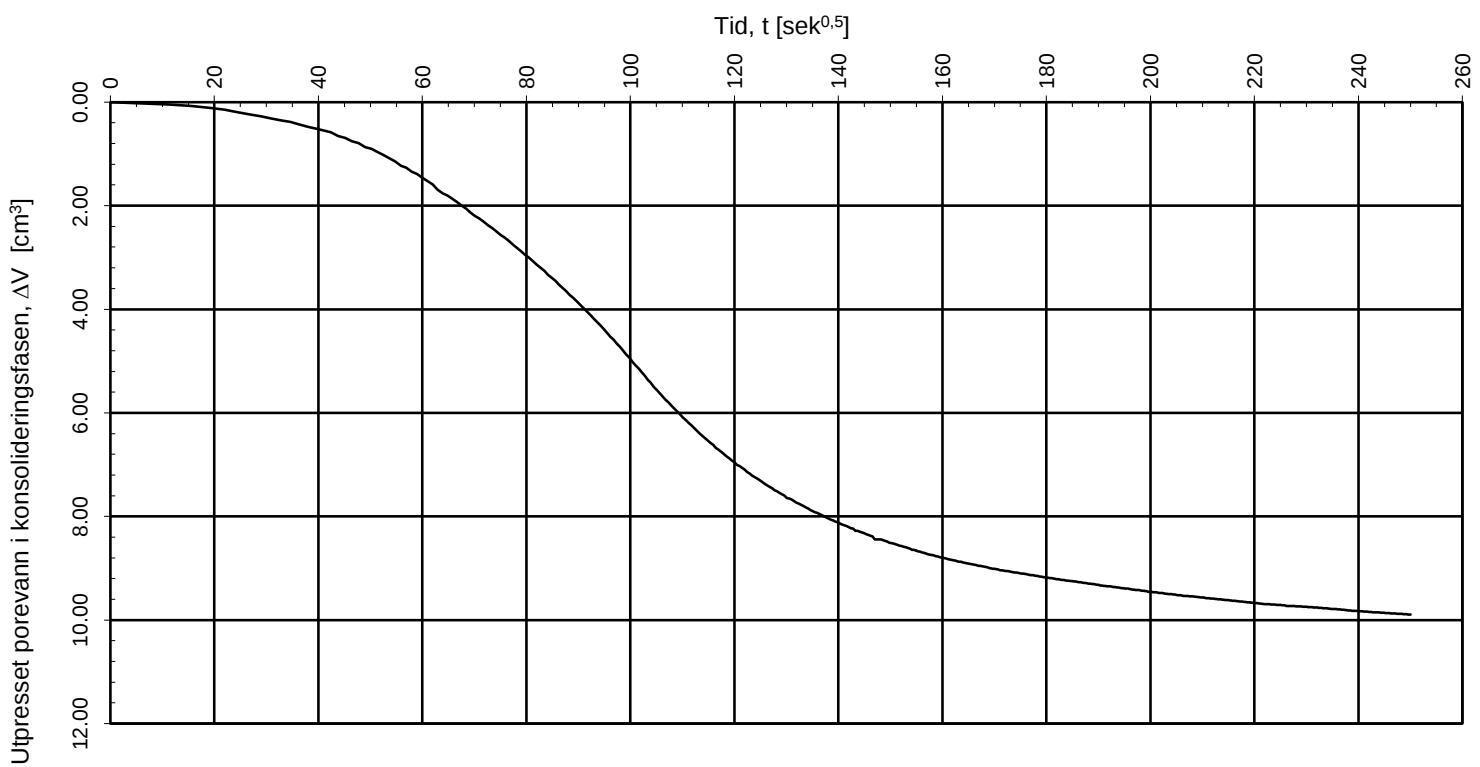
Sluppenvegen 15,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00
Faks: 73 10 62 30

Forsøksdato: 26.01.2015 Dybde, z (m): 11.75 Borpunkt nr.: 10

Forsøk nr.: 2 Tegnet/kontrollert lab: kjt / truk Kontrollert: MiaB Godkjent: SGH

Oppdrag nr.: 417129 Tegning nr.: RIG-TEG-091.2 Prosedyre: CAUa Programrevisjon:

15.12.2014



Konsolideringsspenning, aksial:
Konsolideringsspenning, radial:
Volumtøyning i konsolideringsfase:
Baktrykk u_b (kPa):
Vanninnhold w_i (%):

σ'_{ac} (kPa): 140.69
 σ'_{rc} (kPa): 105.11
 ε_{vol} (%) = $\Delta V/V_0$: 4.24
 B - verdi = $\Delta u/\Delta \sigma_c$ (-): 0.85
Densitet ρ_i (g/cm³): 2.06

NVE Region Midt

Tegningens filnavn:
417129-RIG-TEG-091-h10-11,75m.xlsx

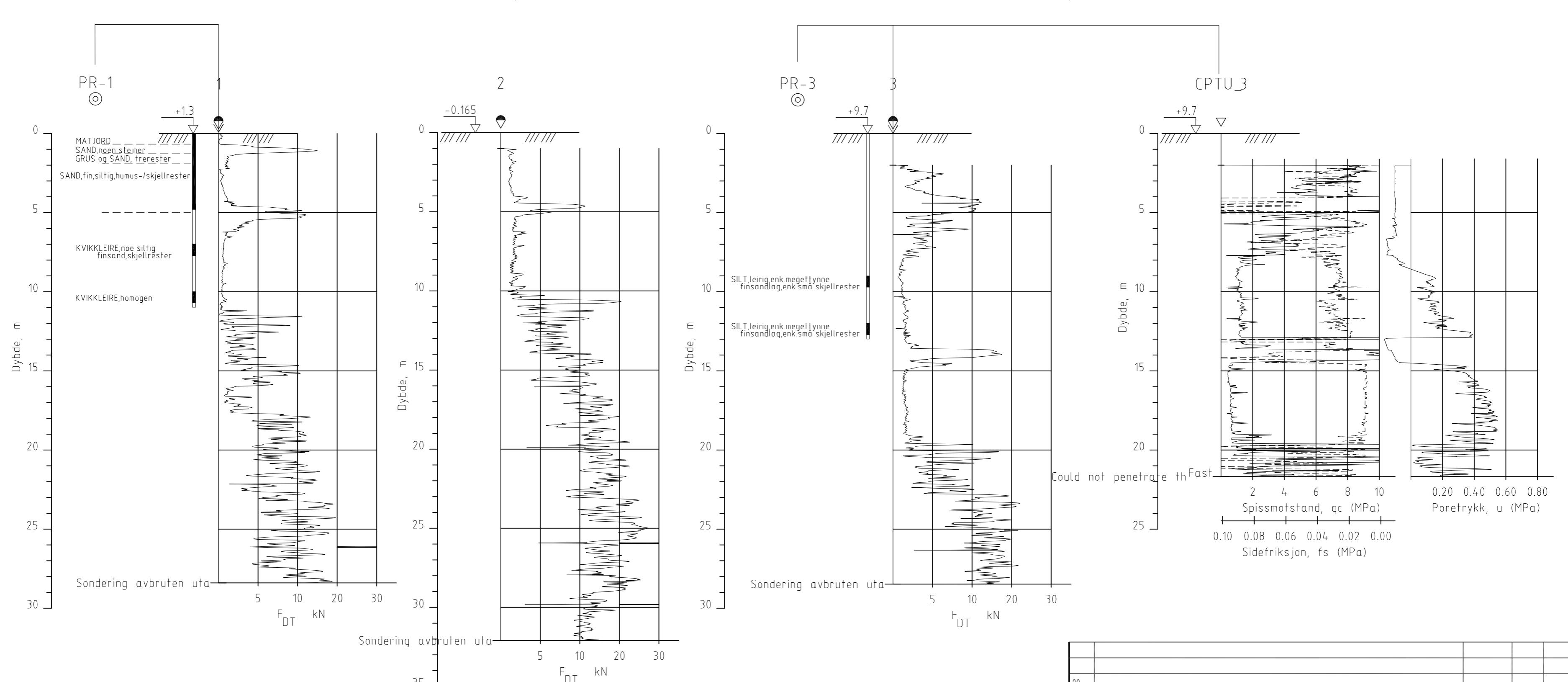
Sikring Norddalselva

Treaksialforsøk. Vannutpressing - tid, konsolideringsfase.

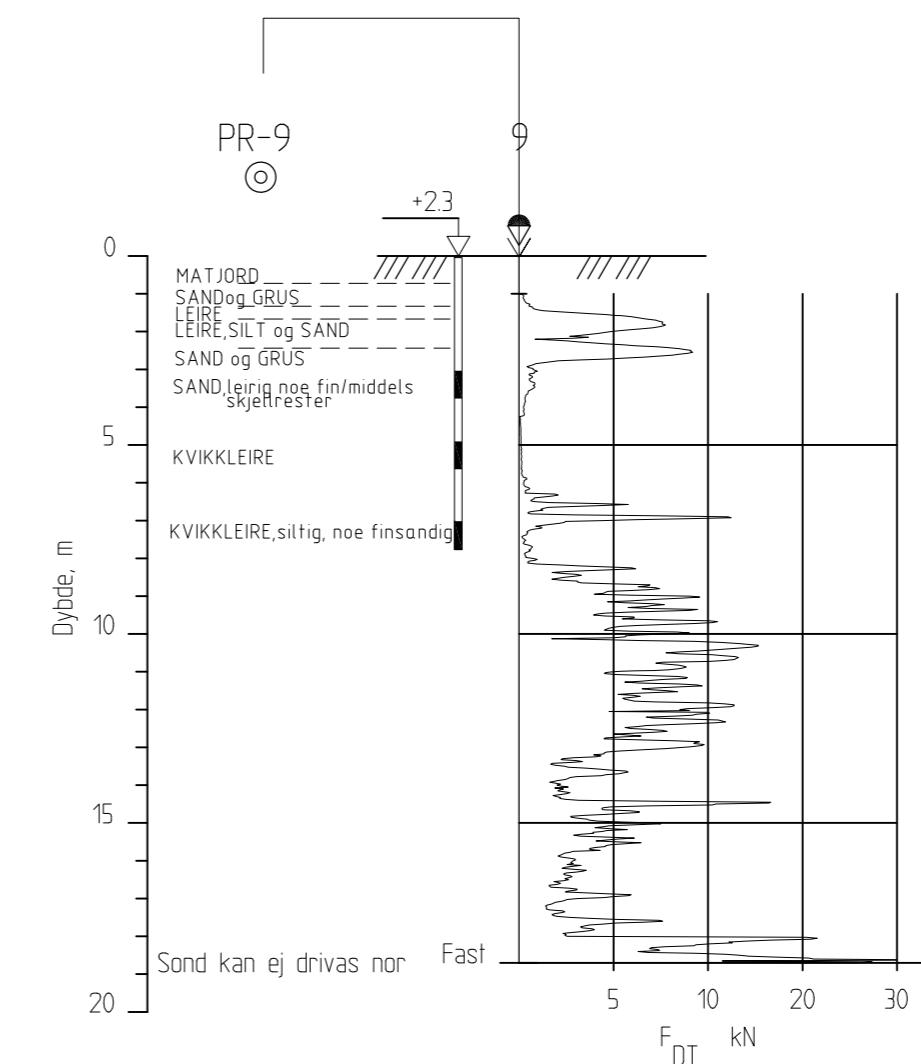
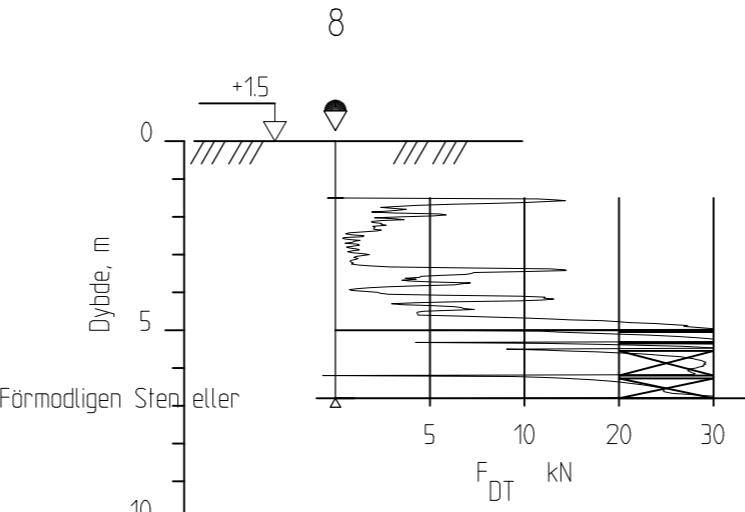
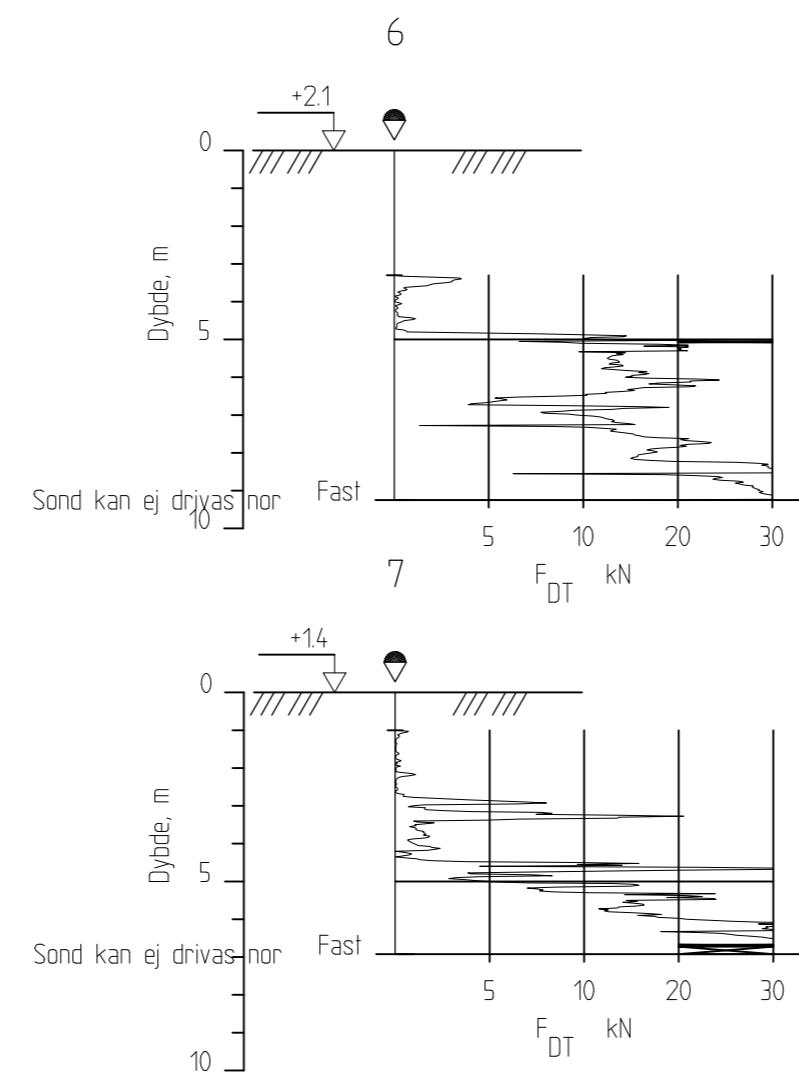
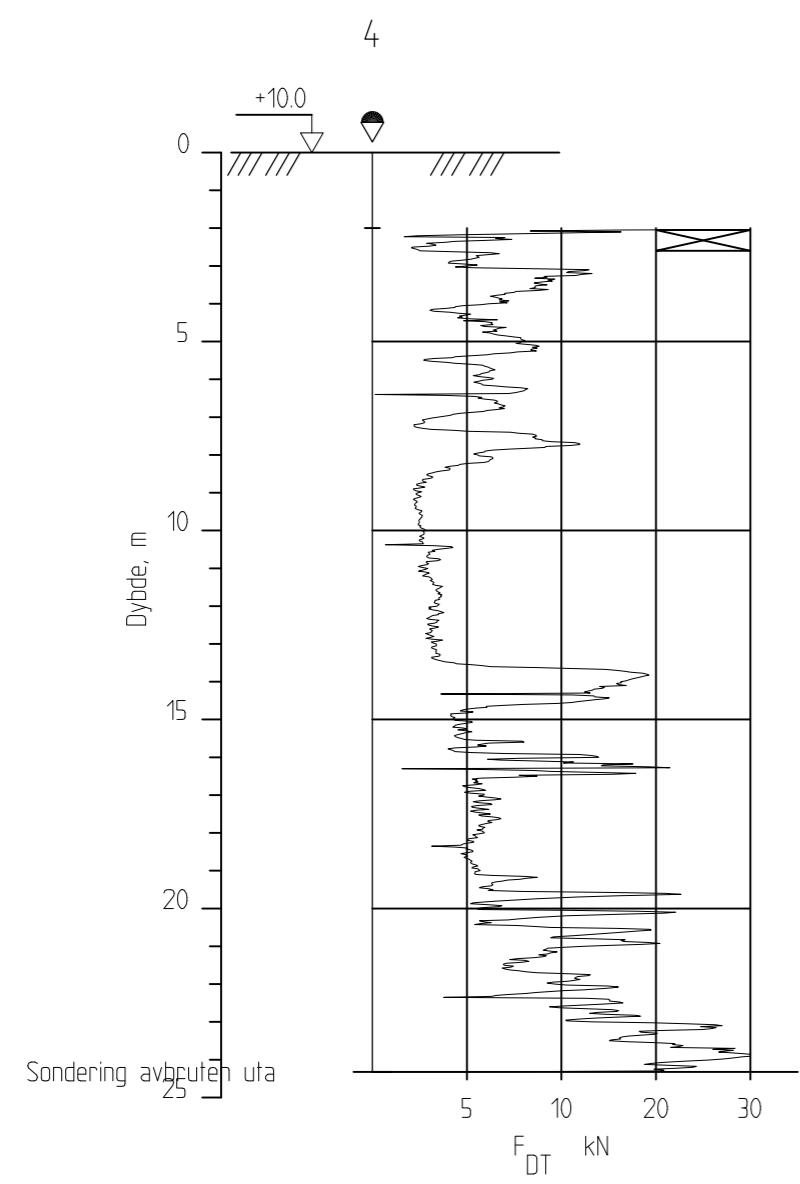
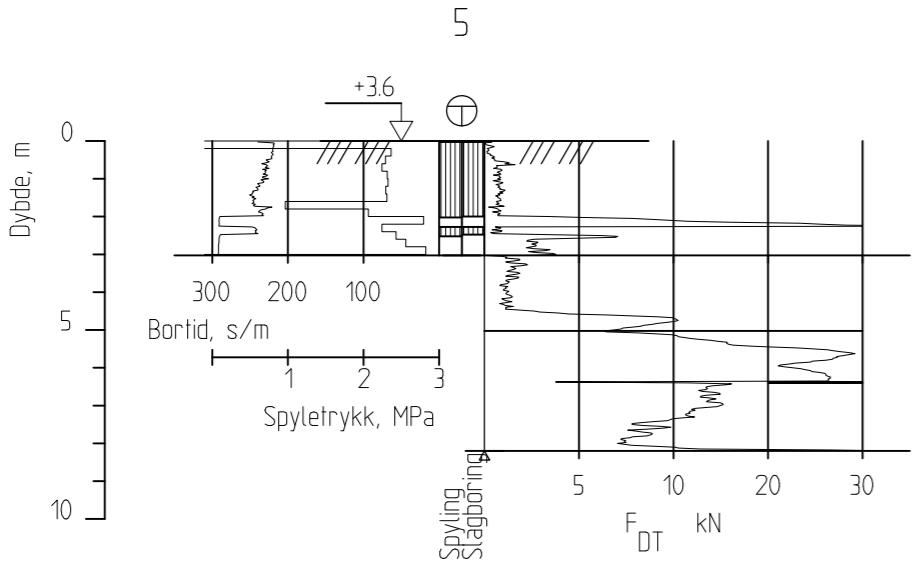
MULTICONSULT AS
Sluppenvegen 15,
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00
Faks: 73 10 62 30

Forsøksdato:	26.01.2015	Dybde, z (m):	11.75	Borpunkt nr.:	10
Forsøk nr.:	2	Tegnet/kontrollert lab:	kjt / truk	Kontrollert:	MiaB
Oppdrag nr.:	417129	Tegning nr.:	RIG-TEG-091.3	Prosedyre:	CAUa
				Programrevisjon:	15.12.2014

**Multi
consult**



00	-	-	-	-
Rev.	Beskrivelse		Dato	Tegn. Kontr. Godkj.
	NVE Region Midt			Fag Geoteknikk Format A3L
	Sikring Norddalselva			Dato 16.02.2015
	Borutskrift			Format/Målestokk: 1:200
	Borpunkt 1,2 og 3			-
Multiconsult	Status Utsendt Oppdragsnr. 417129	Konstr/Tegnet MiB	Kontrollert SGH	Godkjent ARV Rev. 00
www.multiconsult.no	Tegningsnr. RIG-TEG-100			



00 -

Rev. Beskrivelse Date Tegn. Kontr. Godkj.

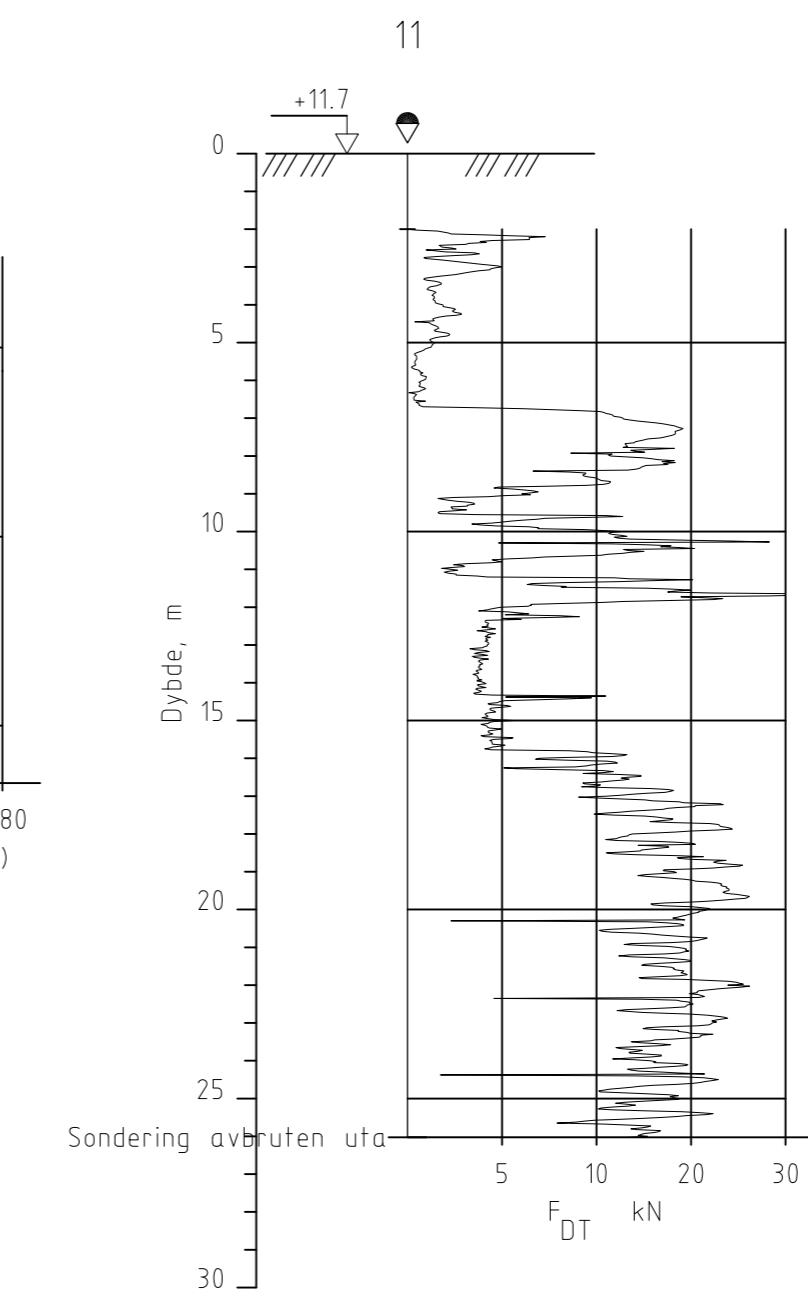
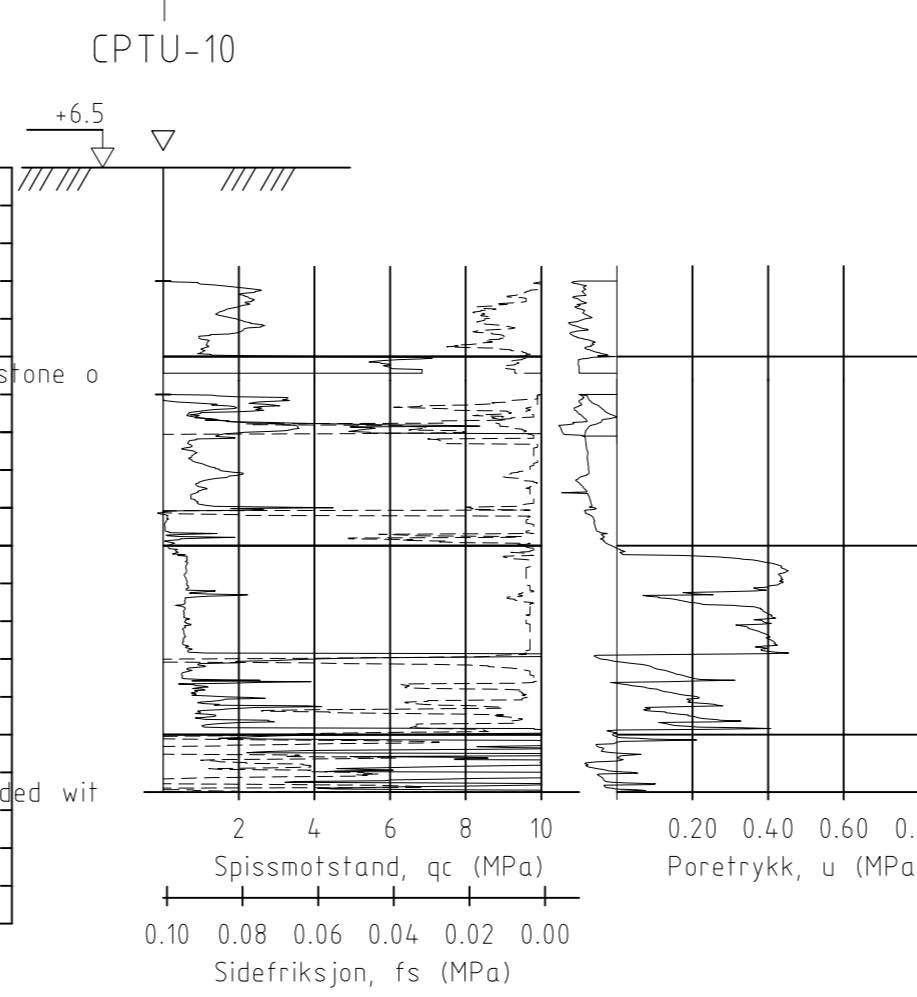
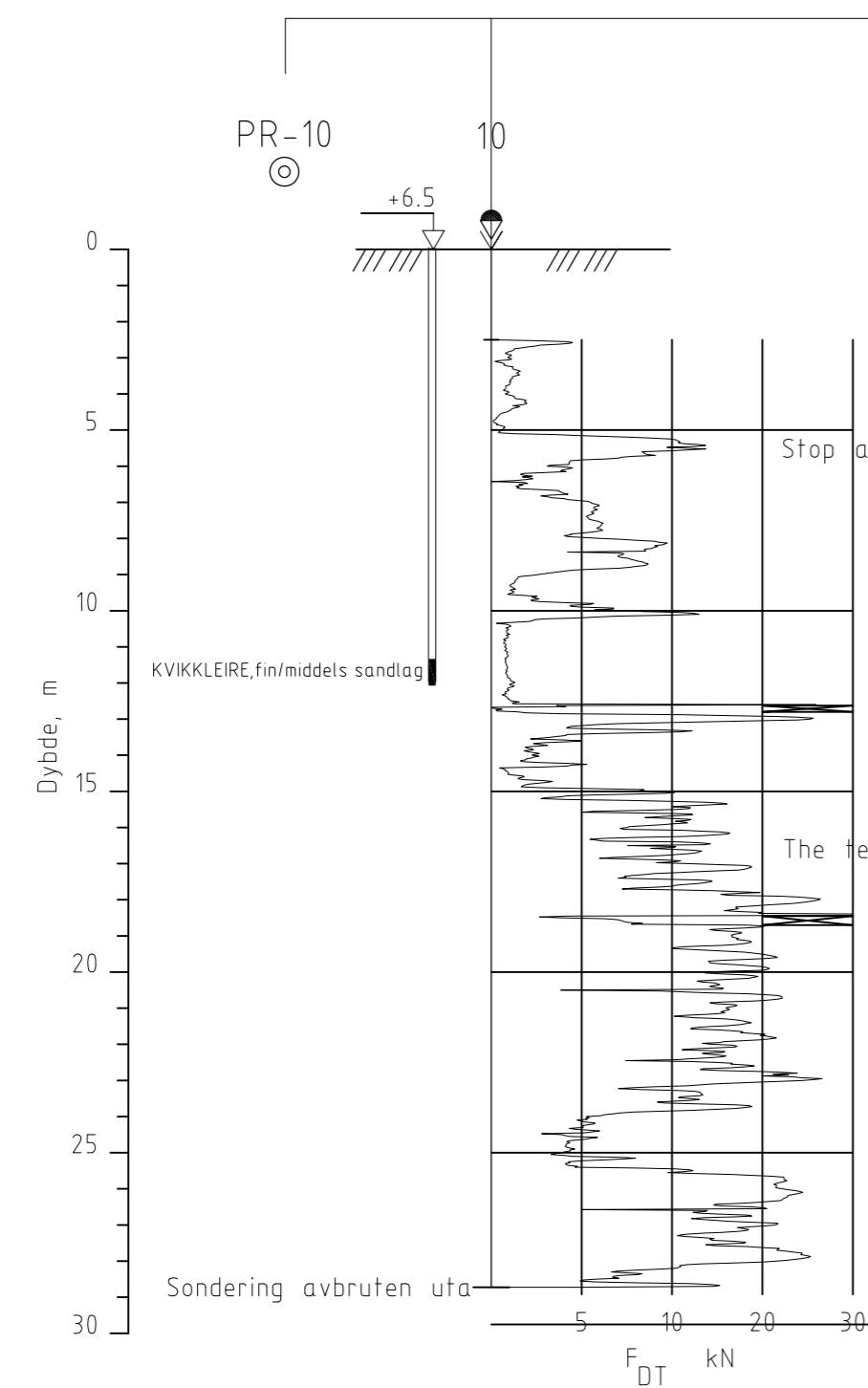
NVE Region Midt Fag Geoteknikk Format A3L

Sikring Norddalselva Dato 16.02.2015 Format/Målestokk:

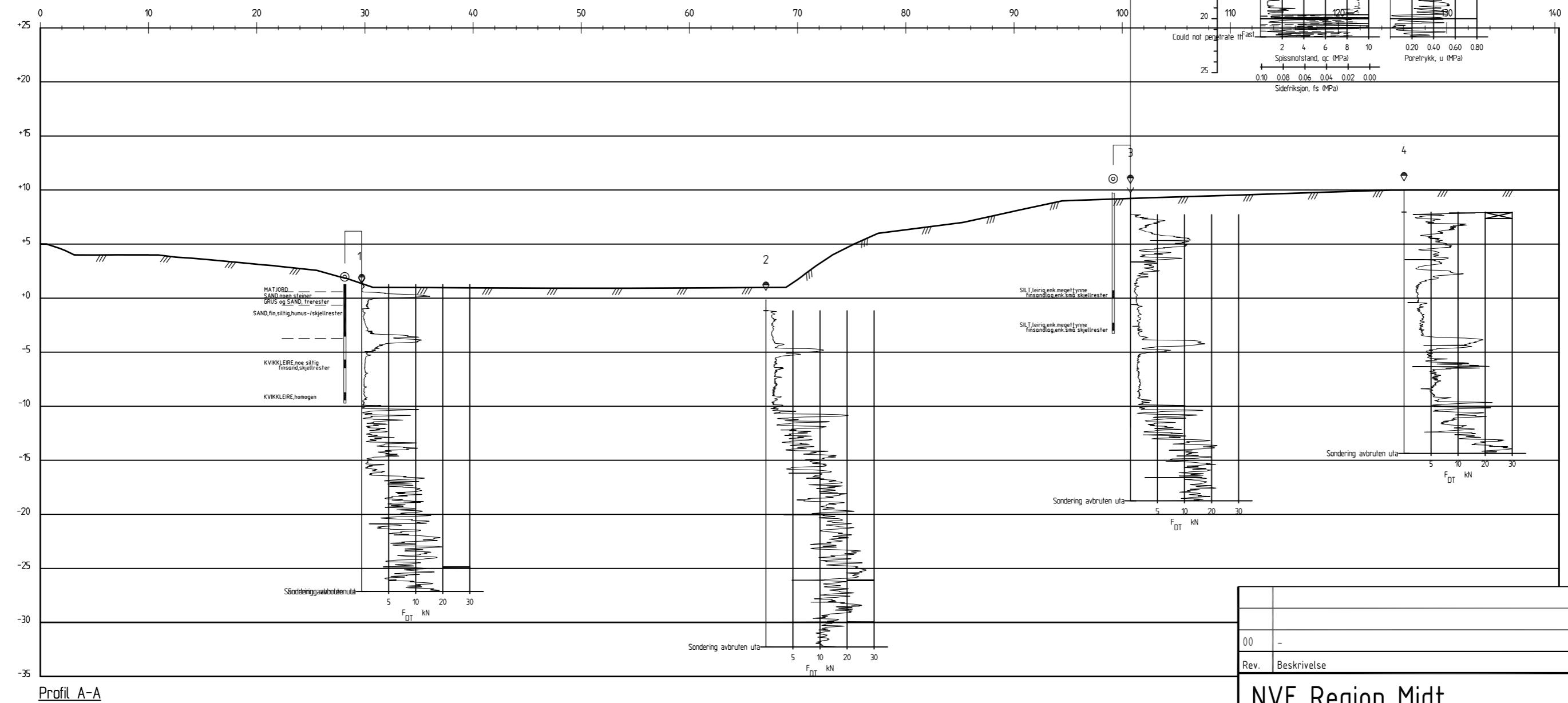
Borutskrift 1:200

Borpunkt 4, 5, 6, 7, 8 og 9

Multiconsult	Status Utsendt Oppdragsnr.	Konstr/Tegnet MiaB	Kontrollert SGH	Godkjent ARV
www.multiconsult.no	417129	Tegningsnr. Tegning	RIG-TEG-101	Rev. 00



00	-	-	-	-
Rev.	Beskrivelse		Dato	Tegn. Kontr. Godkj.
	NVE Region Midt			Fag Geoteknikk Format A3L
	Sikring Norddalselva			Dato 16.02.2015
	Borutskrift			Format/Målestokk: 1:200
	Borpunkt 10 og 11			-
Multiconsult	Status Utsendt Oppdragsnr.	Konstr/Tegnet MiaB	Kontrollert SGH	Godkjent ARV
www.multiconsult.no	417129	Tegningsnr. RIG-TEG-102		Rev. 00



NVE Region Midt
Sikring Norddalselva
Profil A-A

Multiconsult
www.multiconsult.no

Status Utsendt
Oppdragsnr. 417129

Konstr/Tegnet
MiB

Kontrollert
SGH

Godkjent
ARV

RIG-TEG-200 00

Rev. 00	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
---------	-------------	------	-------	--------	--------

Fag Geoteknikk Format A3L

Dato 16.02.2015

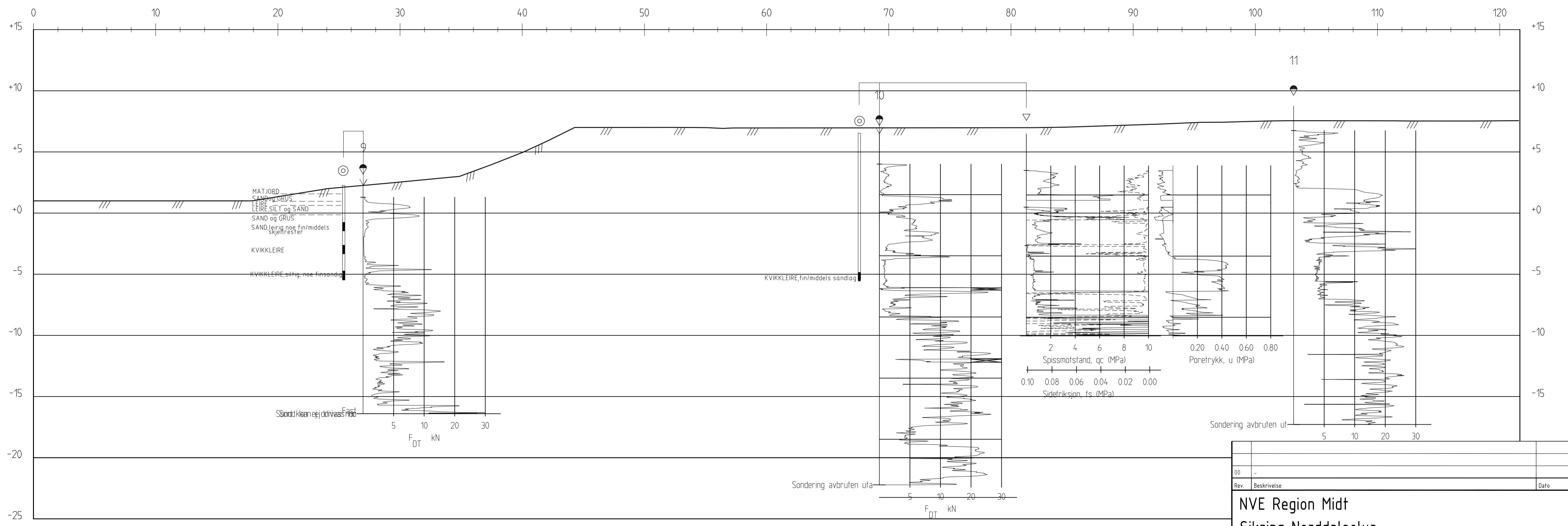
Format/Målestokk:
1:400

-

Oppdragsnr. 417129

Tegningsnr. RIG-TEG-200

Rev. 00



Profil B-B

Sondring avbruten uta

F_{DT} kN

Status	Utsendt	Konstr./Tegnet	Kontrollert	Godkjent
Oppdragssnr.		Tegningsnr.		Rev.
www.multiconsult.no	417129	RIG-TEG-PLAN-201	00	