
RAPPORT

Ballerud hagesenter og Kleven gård

OPPDAGSGIVER

Selvaag Bolig ASA

EMNE

Datarapport – Geotekniske
grunnundersøkelser

DATO / REVISJON: 2018-03-06 / 00

DOKUMENTKODE: 10200964-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 dele av denne uten Multiconsults skriftlige samtykke.

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

RAPPORT

OPPDRAG	Ballerud hagesenter og Kleven gård	DOKUMENTKODE	10200964-RIG-RAP-001
EMNE	Datarapport – Geotekniske grunnundersøkelser	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAGSGIVER	Selvaag Bolig ASA	OPPDRAKSLEDER	Truls Martens Pedersen
KONTAKTPERSON	Lars Lund Mathisen	UTARBEIDET AV	Pernille Rognlien
KOORDINATER	SONE: UTM32 ØST: 588557 NORD: 6642525	ANSVARLIG ENHET	10101050 Grunnundersøkelser
GNR./BNR.	12/1, 12/17, 12/28, 12/46 og 18/3		

SAMMENDRAG

Multiconsult Norge AS har blitt engasjert av Selvaag Bolig ASA for å utføre geotekniske grunnundersøkelser i forbindelse med omgjøring av dagens områder innenfor planområdet for Ballerud-Johs Faales vei 80 – 100 og Kleivveien 22 i Bærum. Området skal omgjøres fra hagesenter, golfbane, landbruk, diverse til boliger, 4-parallel barneskole, flerbrukshall, barnehage samt tilhørende park- og lekearealer.

Det er utført 42 totalsonderinger, 2 trykksonderinger (CPTU) og tatt opp 4 prøveserier for undersøkelse av løsmassene i geoteknisk laboratorium. I tillegg er det installert 3 hydrauliske piezometere for registrering av grunnvannstand.

Grunnundersøkelsene viser generelt homogene grunnforhold med løsmasser bestående av siltig leire som går ned til antatt berg. Ved den sørlige delen av området, som på dette tidspunkt er parkeringsplass, har den siltige leiren et ca. 1 m tykt topplag av fyllmasser/sand.

Utførte totalsonderinger viser varierende dybde mellom ca. 0 og 13 m til antatt bergoverflate, men generelt er det grunnere til antatt berg i den nord-østlige delen av området.

Avlesning av piezometere utført 1. februar 2018 viste grunnvannstand på dybde ca. 2,0, 1,3 og 1,0 m under terregn i borpunkt 6, 28 og 32.

Med grunnlag i resultater fra laboratorieundersøkelser utført på prøveseriene, betegnes leiren generelt som middels fast ned til dybde ca. 4 – 6 m. Under dette betegnes leiren generelt som bløt ned til antatt berg. Ved borpunkt 1 og 32 indikerer laboratorieundersøkelsene sprøbruddmateriale ved dybde ca. 8 m. Det samme gjelder for borpunkt 6 og 27 ved dybde ca. 6,5 m.

Målt vanninnhold varierer mellom ca. 5 og 45 % i den sørlige delen, og mellom ca. 20 og 50 % i den nordlige delen av området.

01					
00	2018-03-06	Utarbeidet	PERR	TMP	HALGE
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV

INNHOLDSFORTEGNELSE

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

TEGNINGER

10200964-RIG-TEG	-000	Oversiktskart
	-001	Borplan
	-010 til -051	Totalsonderinger
	-200 til -203	Geotekniske data
	-350 til -352	Piezometeravlesninger
	-450.1 til -452.3	Treaksialforsøk
	-500.1 til -501.4	Trykksondering (CPTU)

VEDLEGG

1. Koordinatliste borpunkter
2. Kalibreringsskjema CPTU-sondenr. 4962

BILAG

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

1 Innledning

Foreliggende rapport presenterer resultater fra utførte geotekniske grunnundersøkelser for Ballerud hagesenter og Kleven gård i Bærum kommune.

1.1 Formål og bakgrunn

Området ved Ballerud hagesenter og Kleven gård, innenfor planområdet for Ballerud-Johs Faalers vei 80 – 100 og Kleivveien 22 i Bærum kommune, skal omgjøres fra hagesenter, golfbane, landbruk, diverse til boliger, 4-parallel barneskole, flerbrukshall, barnehage samt tilhørende park- og lekearealer.

I den forbindelse er Multiconsult Norge AS engasjert for å utføre geotekniske grunnundersøkelser. Formålet med grunnundersøkelsene er å gi en generell oversikt over antatt dybde til berg, grunnforhold, eventuell lagdeling og materialparametere, som grunnlag for geoteknisk prosjektering.

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.

Feltundersøkelsene er utført av Multiconsult Norge AS med hydraulisk borerigg i januar 2018. Alle kotehøyder refererer til NN 2000 og borepunktene er målt inn i koordinatsystem Euref 89 UTM 32 av Multiconsult Norge AS.

Laboratorieundersøkelsene er utført ved Multiconsults geotekniske laboratorium i Oslo i uke 5 og 6/2018.

1.3 Kvalitetssikring og standardkrav

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

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

Oversikt over utvalgte metodestandarder er vist i geoteknisk bilag 3.

1.4 Innhold og bruk av rapporten

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

Geoteknisk datarapport omhandler ikke data eller vurderinger knyttet til tilstedeværelse av foreurensset grunn i det undersøkte området. Dersom det foreligger mistanke om foreurensset grunn, anbefaler vi at det bestilles miljøtekniske grunnundersøkelser. Dersom miljøtekniske grunnundersøkelser er utført av Multiconsult, rapporteres disse undersøkelsene med tilhørende analyser og resultater i separat miljøteknisk datarapport.

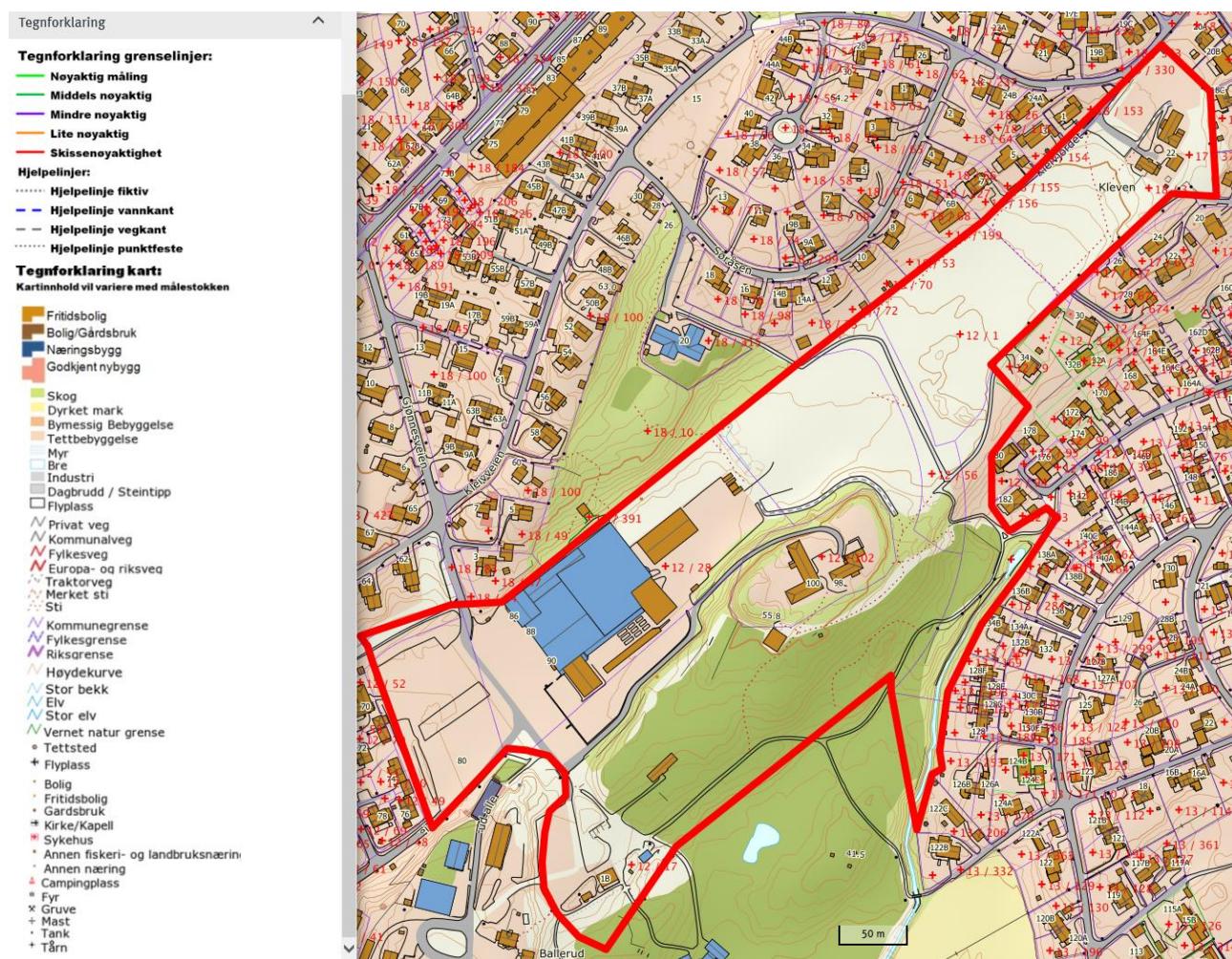
2 Områdebeskrivelse

2.1 Området og topografi

Området ligger i Bærum kommune; Ballerud hagesenter tilhører Høvik, mens Kleven gård tilhører Bekkestua. Selve området består nå av hagesenter, golfbane og landbruk, omgitt av tettbebyggelse av boliger. Det vises til Figur 2-1 og Figur 2-2. Ut ifra historiske flyfoto fra 1984 ser det ut som at område hvor Ballerud golfbane nå ligger tidligere ble benyttet til landbruk, se Figur 2-3.

Terrenget i området for grunnundersøkelsene er relativt flatt i området rundt Ballerud hagesenter med gradvis stigning opp mot Kleven gård i nord-øst, hvor terrenghøyden øker fra ca. kote +40 til ca. kote +54. Området hvor Ballerud golfbane nå ligger har en brattere stigning i terrenget; fra ca. kote +42 i sør til ca. kote +50 i nord.

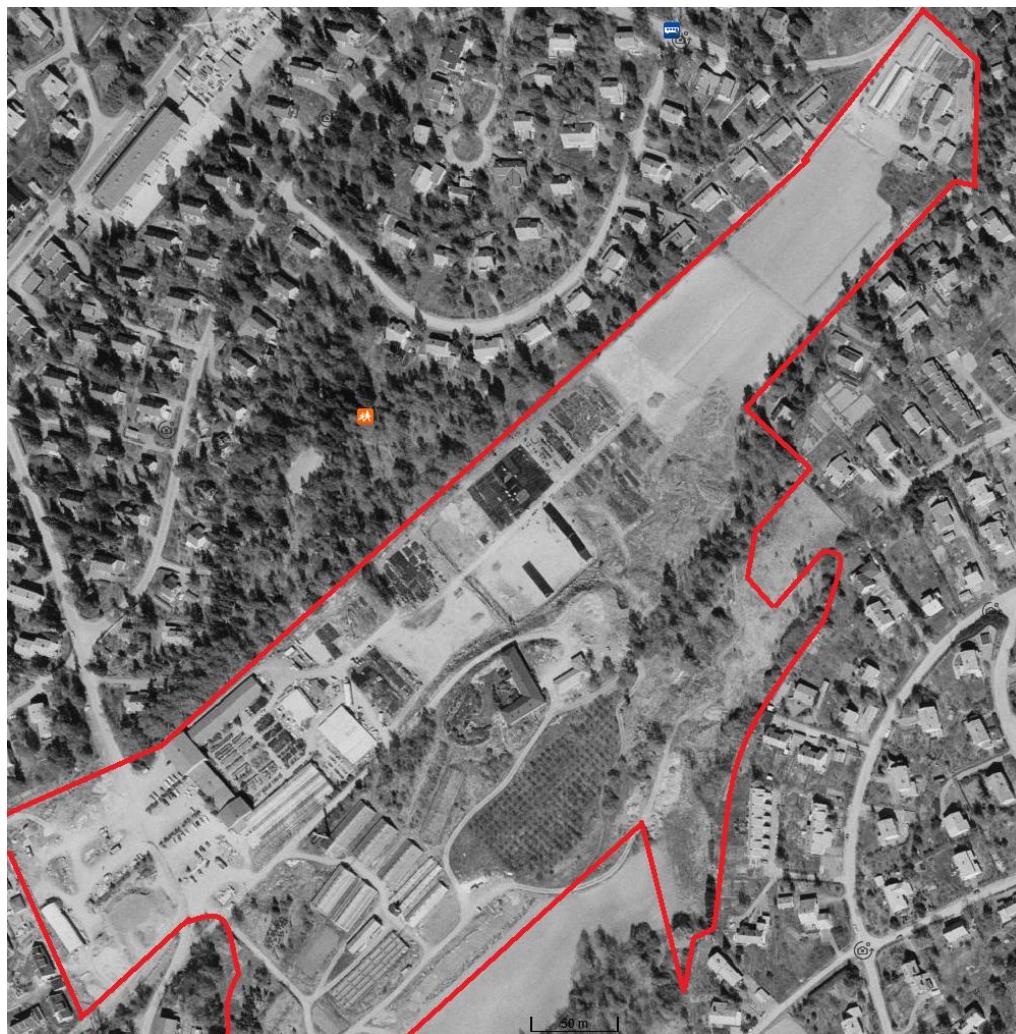
Et bekke-/elveløp kan ses langs den røde markeringen øst for Ballerud golfbane i Figur 2-1. Hele området ligger under marin grense.



Figur 2-1: Kartutsnitt som viser undersøkt område [8]. Planområdet ligger innenfor rød markering.



Figur 2-2: Flyfoto over undersøkelsesområdet [9].



Figur 2-3: Flyfoto over undersøkelsesområdet fra 1984 [9].

3 Geotekniske grunnundersøkelser

3.1 Tidligere grunnundersøkelser

Norconsult AS har tidligere utført grunnundersøkelser i området ifm. utarbeidelse av geoteknisk datarapport for Søråsen separering, Bærum. Enkelte av grunnundersøkelsene for dette prosjektet faller innenfor prosjektområdet for Ballerud hagesenter og Kleven gård.

- Norconsult AS. Oppdragsnr. 5124741. *Søråsen separering, Bærum. Geoteknisk datarapport.* Datert 19.04.2013.

3.2 Utførte grunnundersøkelser

3.2.1 Feltundersøkelser

Utførte grunnundersøkelser omfatter:

- 42 stk. totalsonderinger til antatt berg
- 2 stk. trykksonderinger (CPTU)
- 4 stk. prøveserier med poseprøver og 54 mm sylinderprøver
- 3 stk. hydrauliske piezometere installert i ulike dybder

Borpunktenes plassering er vist i bortplan, se tegning -001. Koordinat- og høydesystem, samt borpunktenes koordinater er vist i henholdsvis Tabell 1 og 2 i vedlegg 1.

Totalsonderingsprofilene er vist i tegning -010 t.o.m. -051.

Rådata fra trykksonderingene er vist i tegning -500.1 t.o.m. -501.4.

Opptegning av poretrykksmålinger er vist i tegning -350 t.o.m. - 352.

Opprinnelig var det planlagt 43 totalsonderinger. Totalsondering i borpunkt 8 ble ikke utført pga. usikre VA-traseer.

3.2.2 Laboratorieundersøkelser

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

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

Følgende laboratorieundersøkelser er utført:

- Rutineundersøkelser på 10 poseprøver
- Rutineundersøkelser på 22 sylinderprøver (54 mm), inkl. korndensitet på 3 sylinderprøver
- Treaksialforsøk (CAUa) på 3 sylinderprøver

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert som geotekniske data i tegning -200 t.o.m. -203.

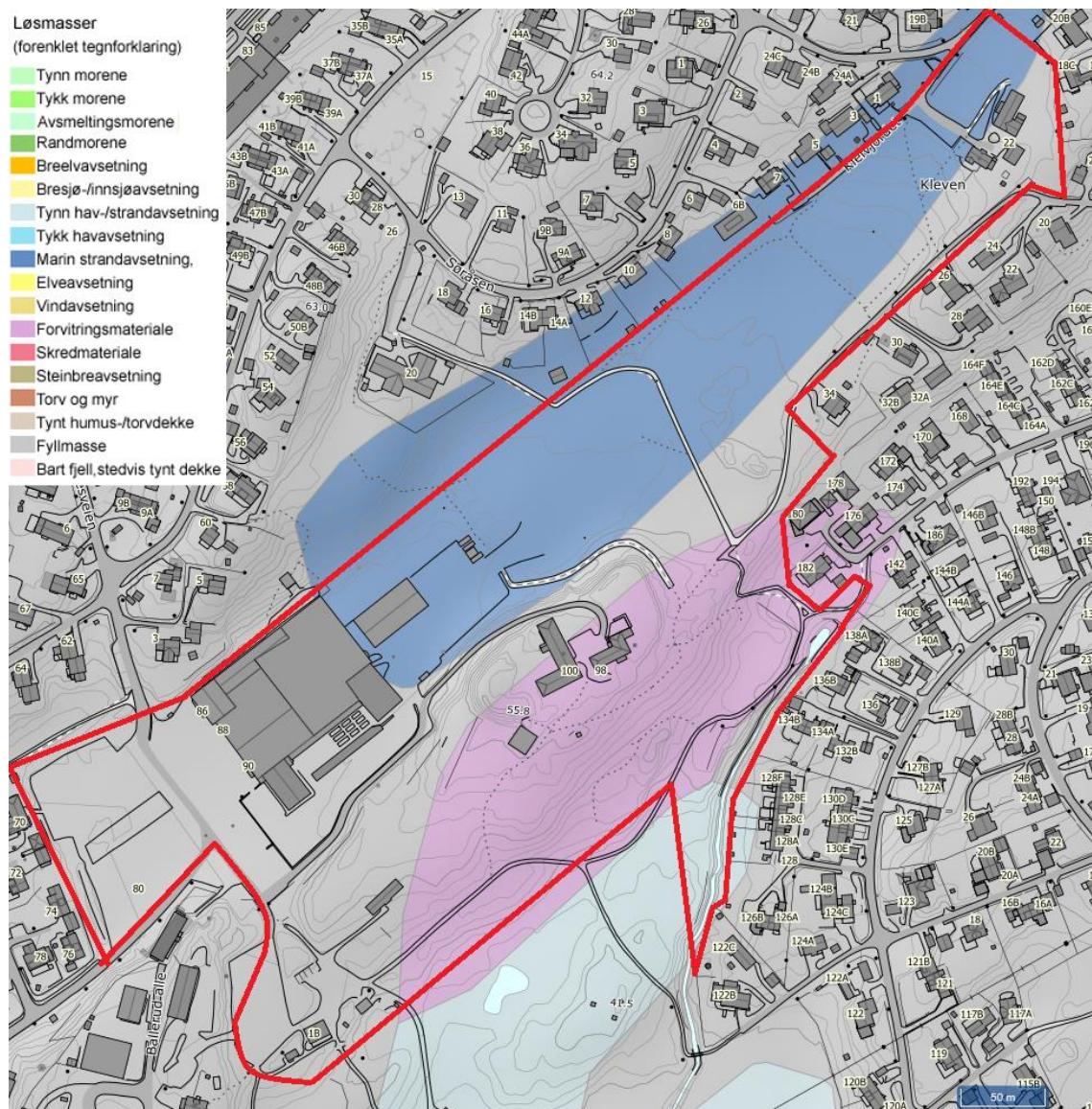
Resultatene fra triaksialforsøkene er presentert i tegning -450.1 t.o.m. -452.3.

4 Grunnforholdsbeskrivelse

4.1 Kvartærgeologisk kart

Figur 4-1 viser et utsnitt av kvartærgeologisk kart for det aktuelle området. Kartet indikerer at løsmassene i området hovedsakelig består av fyllmasse, marin strandavsetning og forvitningsmateriale. Det kan forventes silt og leirholdige løsmasser på området med marin strandavsetning. I området rundt finnes også tykk og tynn marin havavsetning. For prosjektområdet forventes det å finne hovedsakelig leire. I sør-vest forventes det å finne leire under et topplag av fyllmasser.

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.



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

4.2 Eksisterende faresoner for kvikkleireskred

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

4.3 Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser

4.3.1 Generelt

Grunnundersøkelsene viser generelt homogene grunnforhold over området, med løsmasser som hovedsakelig består av siltig leire. Resultatene fra prøveseriene indikerer at leiren går fra å være middels fast til bløt ved ca. 5 m dybde, iht. NGF melding nr. 2 [6]. Totalsonderingene indikerer at dybde til antatt bergoverflate er varierende.

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

4.3.2 Dybde til berg

Registrert dybde til antatt berg varierer mellom ca. 0,1 m (BP 13, kote + 42,8) og 13,2 m (BP 28, kote + 43,8) i borpunktene. Dybde til antatt berg er generelt mindre i nordre del av området enn i den

søndre delen, og bergoverflaten synes og helle mot sør-vest. Den sørlige delen av området har varierende dybde til antatt berg, men den sør-østlige delen, som på dette tidspunkt er en del av Ballerud golfbane, har generelt mindre dybde til antatt berg enn den sør-vestlige delen, som på dette tidspunkt er parkeringsplass. Bergoverflatens forløp mellom borpunktene vil kunne være svært variabel, og det kan finnes lokale forhøyninger eller forsenkninger i bergoverflaten som ikke er fanget opp av de utførte undersøkelser.

Se borplan, tegning -001, for detaljer ang. dybde til antatt berg.

Vedlagt bergmodell viser en sammenstilling av totalsonderingene gjort på området med innboring i antatt berg. I nord-øst viser modellen at totalsonderingene stopper ved antatt bergoverflate, mens for de resterende borpunktene er det boret inn i antatt bergoverflate. Bergmodellen gir kun en indikasjon på hva som kan forventes basert på resultatene fra totalsonderingene, og gir ingen sikker informasjon om hvordan bergoverflaten ser ut mellom borpunktene. Multiconsult Norge AS tar ikke ansvar for bruk av modellen i videre prosjektering.

4.3.3 Løsmasser

Grunnundersøkelsene viser at løsmassene i området generelt består av siltig leire, men at ved den sørlige delen av området, som på dette tidspunkt er parkeringsplass, har den siltige leiren et ca. 1 m tykt topplag av fyllmasser/sand. Fyllmassene karakteriseres som sandig, grusig, leirig silt og sanden karakteriseres som grusig og siltig. Totalsonderingene indikerer at leiren går ned til antatt berg. Fra prøveseriene er det registrert sandlag og/eller siltig, sandig leire fra ca. 7 m dybde.

Basert på resultatene fra prøveseriene har leiren et naturlig vanninnhold i intervallet ca. 5 – 45 % for BP 1 og 6 i den sørlige delen av området, mens i den nordlige delen av området har leiren et naturlig vanninnhold i intervallet ca. 20 – 50 % for BP 27 og 32. Enaksial- og konusforsøk viser udrenert skjærfasthet mellom ca. 15 og 45 kPa. Treaksialforsøkene bekrefter resultatene fra enaksial- og konusforsøkene. Det synes å være et skille ved dybde ca. 4 – 6 m under terreng. Over dette skillet kan leiren karakteriseres som middels fast og under kan den karakteriseres som bløt, iht. NGF melding nr. 2 [6]. Konusforsøk på omrørte prøver viser omrørt skjærfasthet fra ca. 0,8 – 11 kPa, med tilhørende sensitivitet i størrelsesorden ca. 3 – 35. For BP 1 og 32 indikerer konusforsøkene at materiale kan karakteriseres som sprøbruddmateriale fra og med dybde ca. 8 m, iht. NVE veileddning nr. 7/2014 [10]. Det samme gjelder for BP 6 og 27 fra ca. 6,5 m dybde. Resultatene fra enaksial- og konusforsøkene sammenfaller bra. Ellers kan prøvene generelt karakteriseres som lite sensitiv leire, med unntak av noen prøver som kan karakteriseres som middels sensitiv leire.

4.3.4 Poretrykk og grunnvann

Det er utført hydraulisk vannstandsmåling i borpunkt 6, 28 og 32. Piezometerene er installert henholdsvis 6 m, 11 m og 10 m under terreng. Avlesning utført 1. februar 2018 viste grunnvannstand på henholdsvis ca. dybde 2,0 m, 1,3 m og 1,0 m under terreng som tilsvarer ca. kote +39,1, kote +42,5 og kote +43,5.

Resultater fra vannstandsmålinger er presentert i tegning -350 t.o.m. -352.

5 Geoteknisk evaluering av resultatene

5.1 Avvik fra standard utførelsesmetoder

Alle grunnundersøkelsene er utført iht. standard metoder, ref. metodestandarder gitt i geoteknisk bilag 3.

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

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

En av sylinderne fra prøveserie 1, ved dybde 7 – 8 m, manglet ca. 10 cm og ble derfor etterfylt. Dette kan ha forstyrret prøven. Dette er også kommentert i opptegning av prøveserie 1, se tegning 10200964-RIG-TEG-200.

Enaksiale trykkforsøk utført på prøveseriene gir bruddtøyning i intervallet ca. 2 – 9 %, hovedsakelig over 5 %, noe som kan indikere prøveforstyrrelse iht. SVV Håndbok V220 [4].

Vurdering av prøvekvaliteten på treaksforsøkene er gjort iht. SVV Håndbok V220 [4].

Treaksforsøkene utført på prøver fra borhull 1 og 27 klassifiseres som «godt forsøk» basert på utpresset porevann. Da det ikke er utført ødometerforsøk, er overkonsolideringsgraden OCR ukjent, og dermed kan ikke prøvekvaliteten fastsettes, men prøvene kan klassifiseres som enten «god til bra» eller «meget god» basert på poretall. Treaksforsøket utført på prøven fra borhull 32 ligger på grensen mellom «akseptabelt forsøk» og «godt forsøk» basert på utpresset porevann.

Prøvekvaliteten betegnes som «god til bra» basert på poretall.

Utførte trykksonderinger i borpunkt 28 og 32 har anvendelsesklasse 1.

For totalsonderingene utgikk borpunkt 8 pga. usikre VA-traseer.

5.4 Måling av poretrykk

Grunnvannstand- og poretrykkssituasjonen i grunnen vil kunne variere med nedbør og årstidsvariasjoner. Det er kun gjort en avlesning i borpunkt 6, 28 og 32, datert 1. februar 2018. Det kan derfor ikke utelukkes at videre avlesning vil avdekke variasjoner over året eller i nedbørsintensive perioder. Vi anbefaler at måling av grunnvannstand fortsetter månedlig frem til evt. byggestart.

5.5 Påvisning av bergnivå

Det ser ut til å gå en dyprenne midt i prosjektorrådet, retning øst-vest. Dette området bør utredes nærmere.

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

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

1. Påvisning av overgang til antatt berg foregår normalt sett ved at det kontrollbores 2 - 3 m ned i antatt berg. Slik påvisning kan være utfordrende i tilfeller med fast morene over berg. Dette på grunn av at sonderingsresultatet (responsen) fra fast morenemateriale i noen tilfeller er vanskelig å skille fra respons i berg.
2. I områder med dårlig bergkvalitet i overgangssonen mellom løsmasser og berg er det ofte meget vanskelig å skille ut berghorisonten, spesielt i overgangen mellom faste løsmasser (f.eks. morene) og berg. Som utgangspunkt settes alltid antatt bergnivå til tolket øvre

berghorisont, uavhengig av kvaliteten til berget. Antatt sone med dårlig bergkvalitet er evt. beskrevet i tekst i rapporten og/eller angitt på sonderingsutskrifter.

3. I tilfeller der det kan være blokk i grunnen med størrelse over 2 - 3 m i tverrmål, vil det også være en mulighet for at det som antas som bergnivå i virkeligheten er blokk dersom kontrollboringen avsluttes etter 2 - 3 m boring i blokk.

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

6 Behov for supplerende grunnundersøkelser

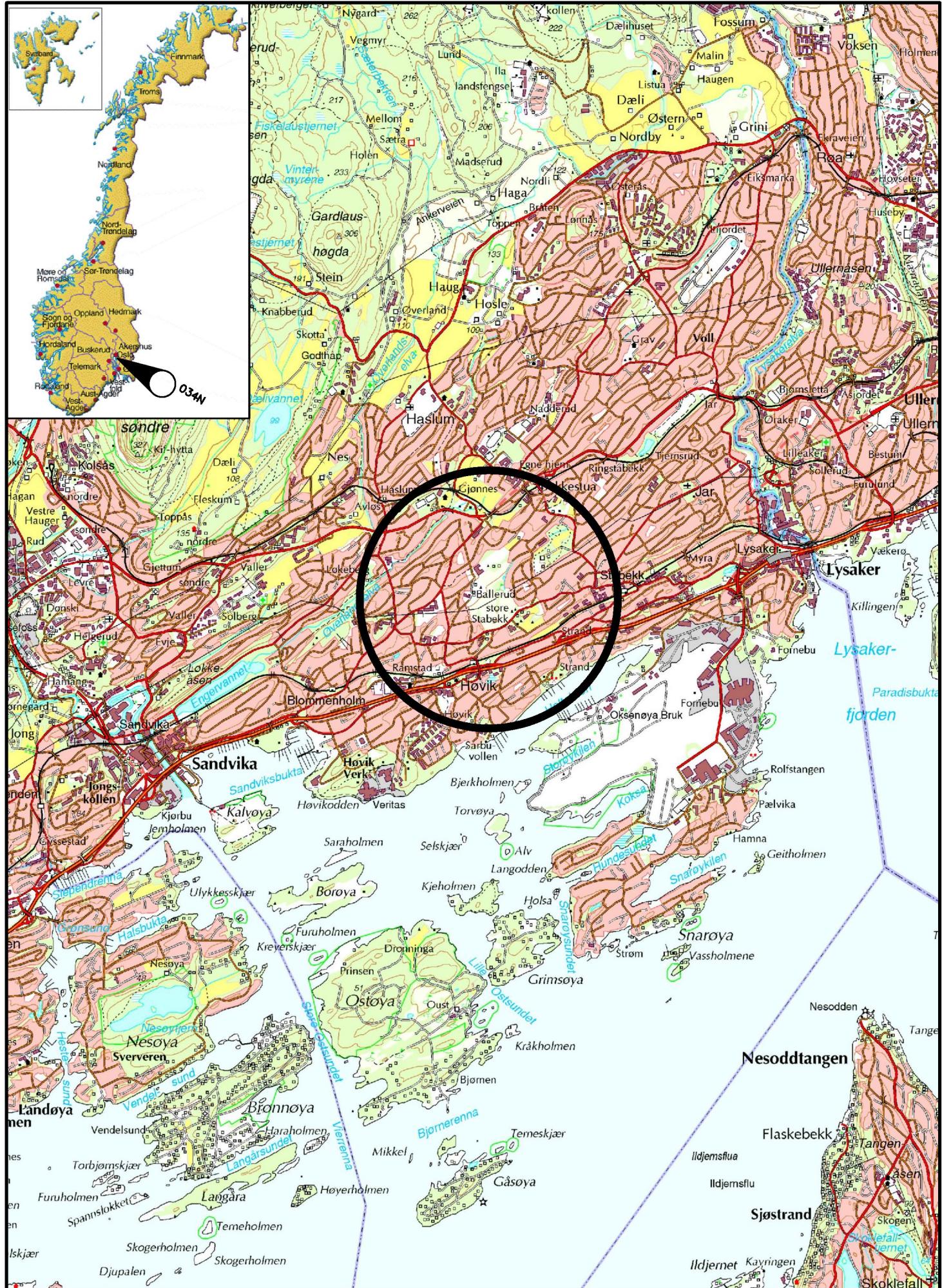
Iht. NS-EN-1997-2 skal grunnundersøkelser normalt utføres i minst to omganger;

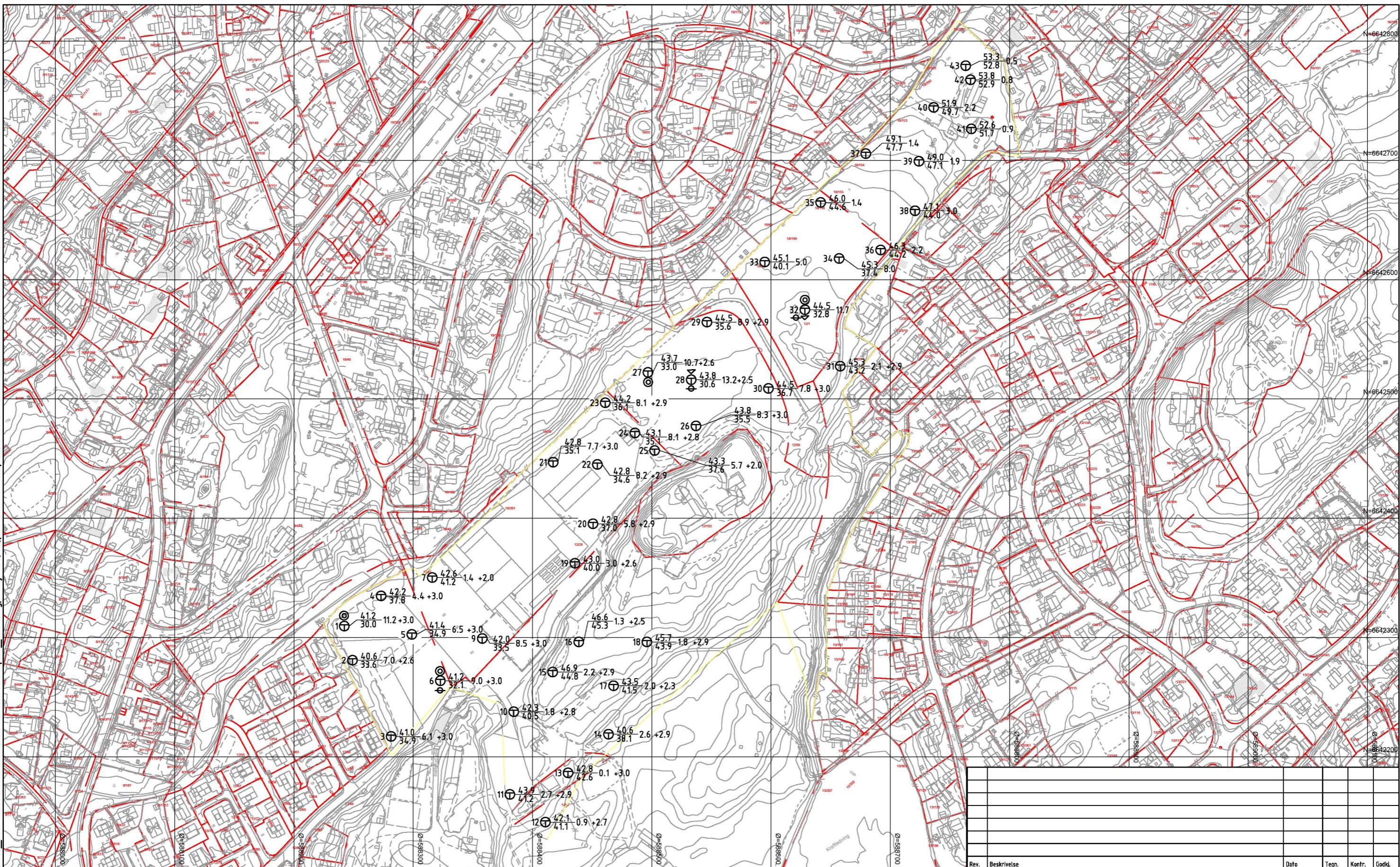
- Forundersøkelser (typisk skisse-/forprosjekt)
- Prosjekteringsundersøkelser (typisk detaljprosjekt)

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

7 Referanser

- [1] Standard Norge, «Systemer for kvalitetsstyring. Krav (ISO 9001:2015)», Standard Norge, Norsk Standard (Eurokode) NS-EN ISO 9001:2015.
- [2] Standard Norge, «Eurokode 7: Geoteknisk prosjektering. Del 2: Regler basert på grunnundersøkelser og laboratorieprøver (NS-EN 1997-2:2007)», Standard Norge, Norsk standard (Eurokode) NS-EN 1997-2:2007/AC:2010+NA:2008, Mars 2007.
- [3] Standard Norge, «Kvalifikasjonskrav til utførende av grunnundersøkelser – Del 1: Geotekniske feltundersøkelser (NS 8020-1:2016)», Standard Norge, Norsk standard NS 8020-1:2016, Juni 2016.
- [4] Statens vegvesen, Vegdirektoratet, «Geoteknikk i vegbygging (Håndbok V220)», Vegdirektoratet, Oslo, Veiledning, Juni 2010.
- [5] NGU, «Løsmasser - Nasjonal løsmassedatabase - kvartærgeologiske kart».
- [6] Norsk Geoteknisk Forening (NGF): NGF-Melding nr. 1-11.
- [7] Norges Vassdrags- og energidirektorat(NVE): atlas.nve.no
- [8] Kartverket: norgeskart.no
- [9] Finn: kart.finn.no
- [10] NVE, «Sikkerhet mot kvikkleireskred. Vurdering av områdestabilitet ved arealplanlegging og utbygging i områder med kvikkleire og andre jordarter med sprøbruddsegenskaper (Veileder nr. 7/2014)», NVE, Veiledning, April 2014.





● Dreiesondering

○ Enkel sondering

△ Trykksondering

○ Poretrykksmåling

▲ Fjell i dagen

● Skovling

★ Fjellkontrollboring

◆ Dreietrykksondering

○ Totalsondering

○ Prøveserie

□ Prøvegrop

+ Vingeboring

Terregn (bunn) kote

Boret dybde + (boret i fjell)

Antatt fjellkote

Borboknr.: 26908, 26254 samt en digital borbok

Innmåling: Innmålt av Multiconsult. Euref89, UTM32, NN2000

Lab.boknr.: Digital labbok

Kartgrunnlag: Digitalt kartgrunnlag. Euref89, UTM32

SEELVAAG BOLIG ASA**BALLERUD HAGEENTER OG KLEVEN GÅRD****GRUNNUNDERSØKELSER****BORPLAN****Utførte borpunkter**

Fag

Format

Dato

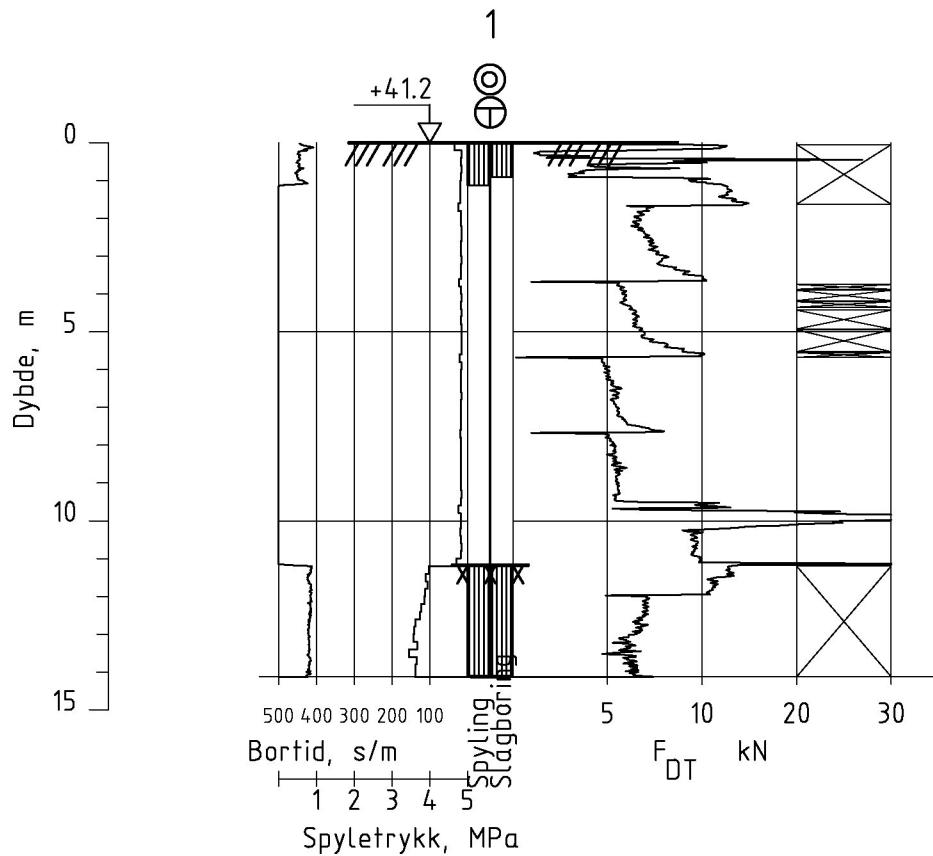
Format/Målestokk:

1:3000

Multiconsult

www.multiconsult.no

TIL DATARAPPORT	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HALGE	Godkjent TMP
Oppdragsnr.	Tegningsnr.		Rev.
10200964	01		00



Dato boret :09.01.2018

Posisjon: X 6642309.47 Y 588242.21

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

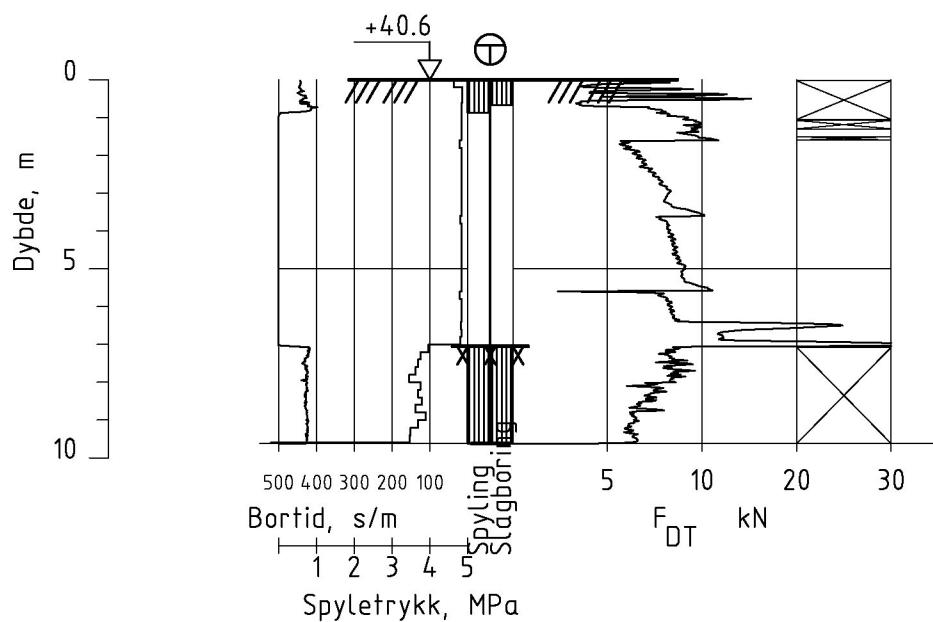
Format/Målestokk:
1:200

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-010		Rev. 00

2



Dato boret :09.01.2018

Posisjon: X 6642280.88 Y 588249.07

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

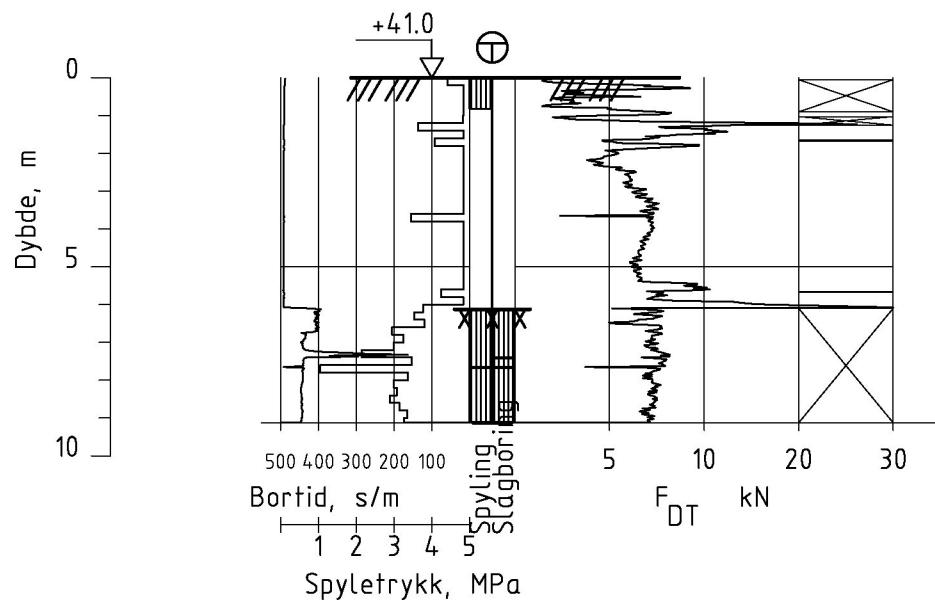
Format/Målestokk:
1:200

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-011		Rev. 00

3



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642216.97 Y 588281.46

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

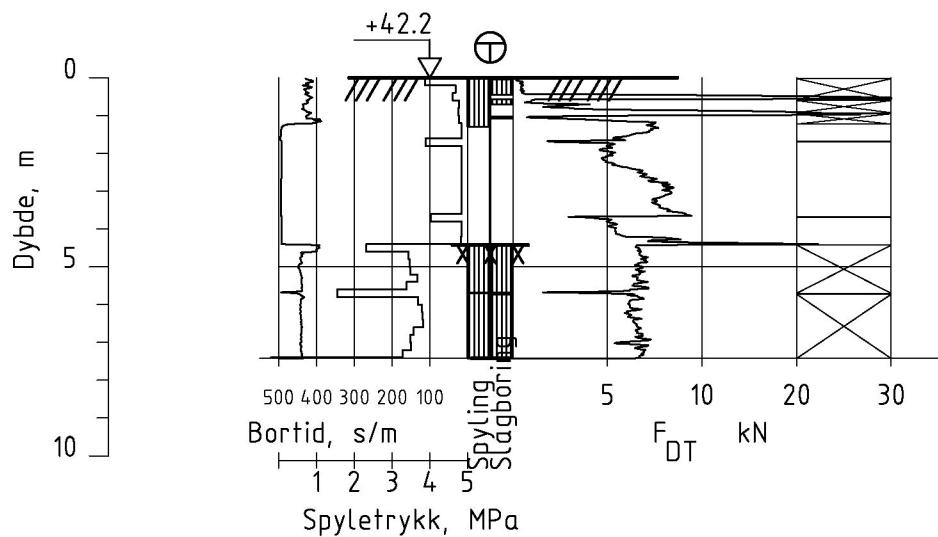
Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-012		Rev. 00

4



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642334.82 Y 588273.09

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

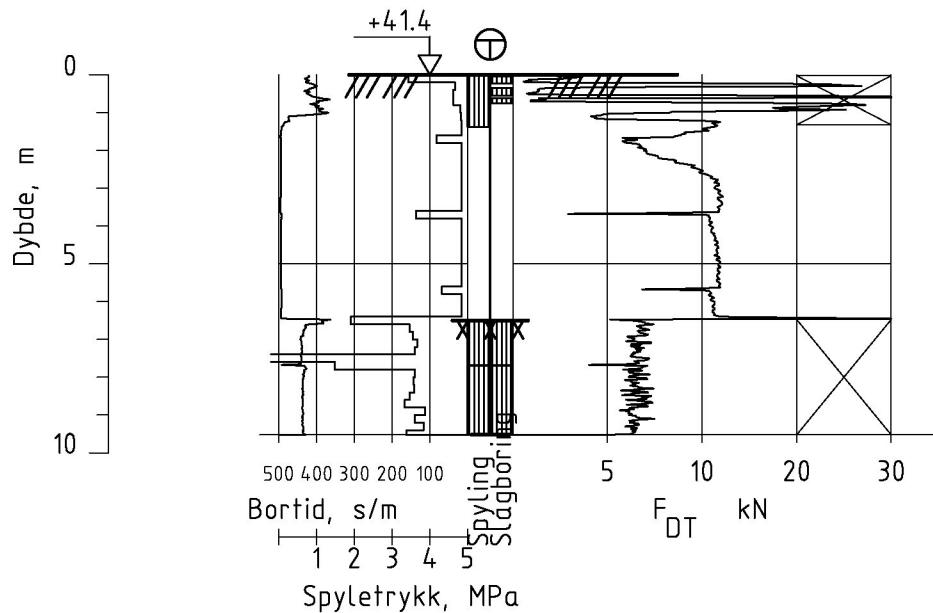
Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-013		Rev. 00

5



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642302.52 Y 588298.88

Dato
26.01.2018

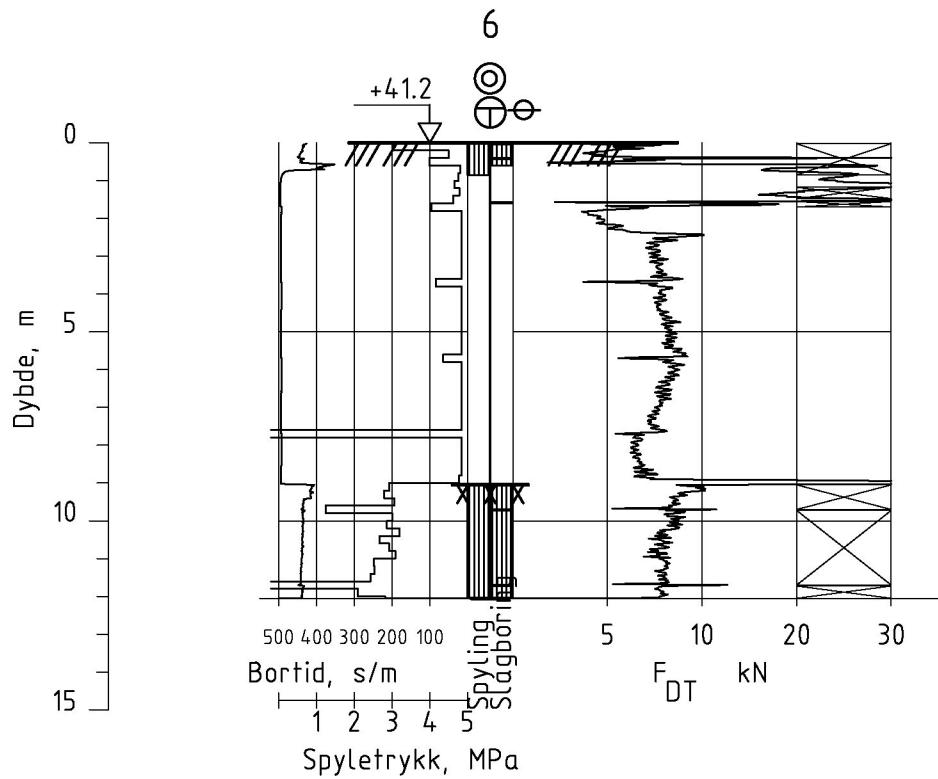
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-014		Rev. 00



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642263.68 Y 588322.76

Dato
26.01.2018

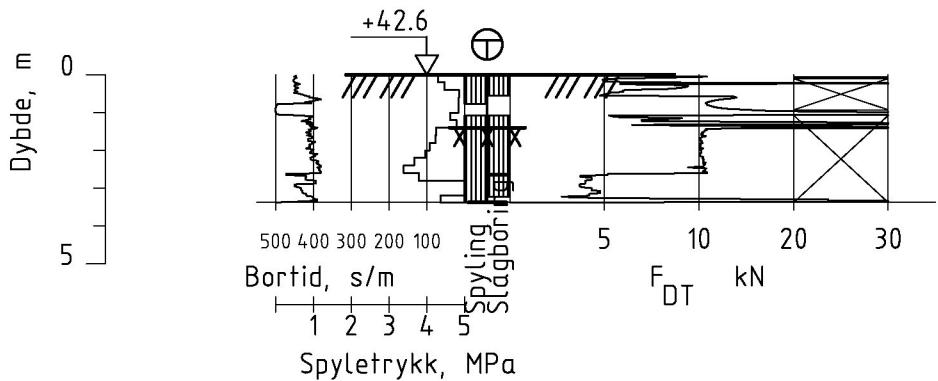
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-015		Rev. 00



Dato boret :09.01.2018

Posisjon: X 6642350.18 Y 588315.95

Dato
26.01.2018

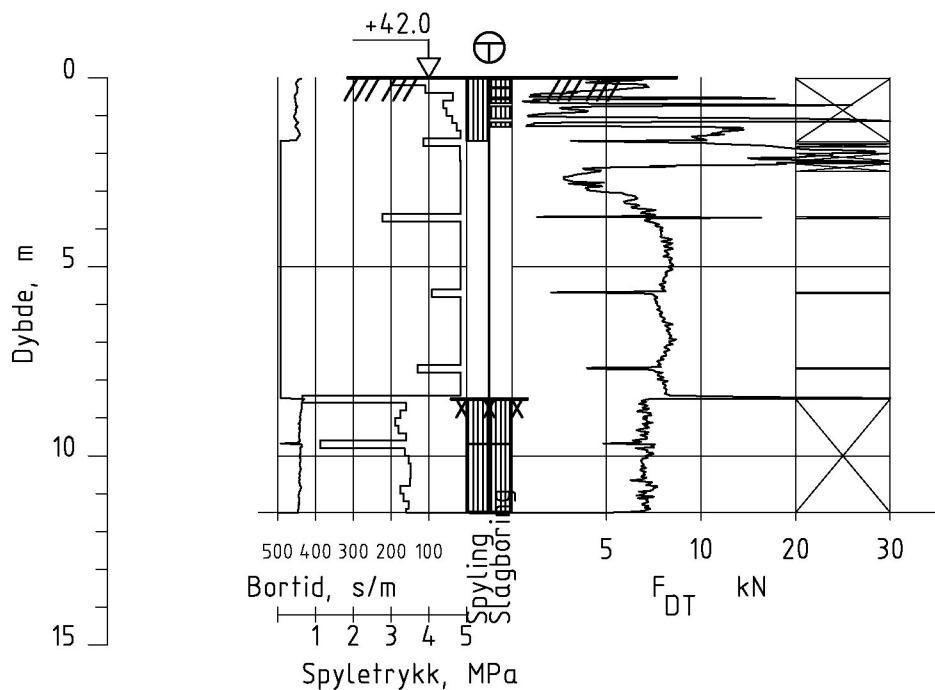
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-016		Rev. 00



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642299.08 Y 588357.95

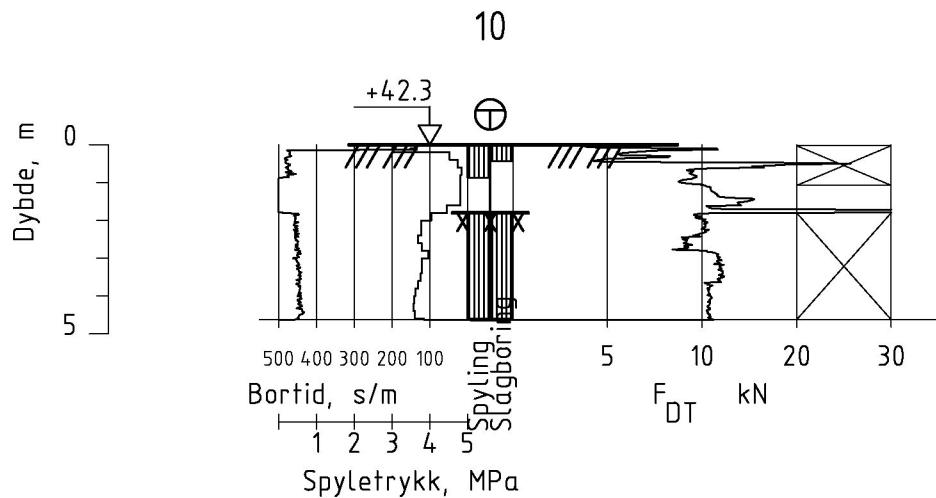
Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-017		Rev. 00



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642237.71 Y 588384.28

TOTALSONDERING

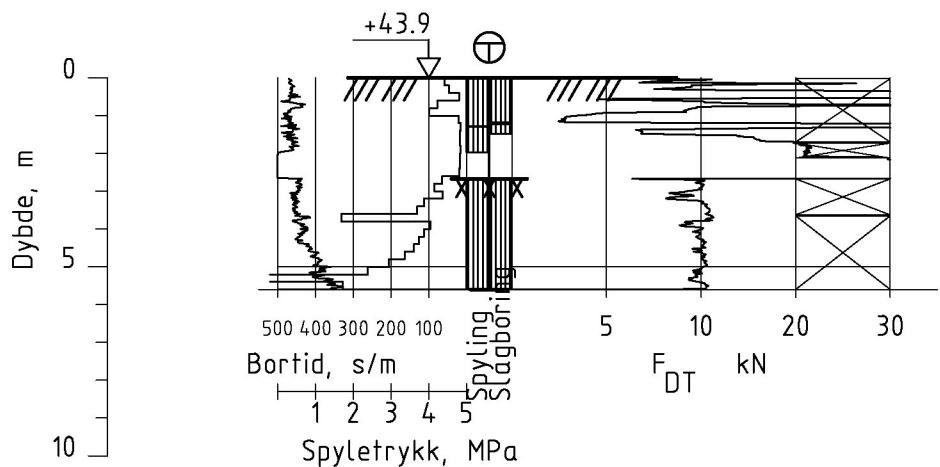
Dato
26.01.2018

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-018		Rev. 00



Dato boret :04.01.2018

Posisjon: X 6642168.35 Y 588381.07

Dato
26.01.2018

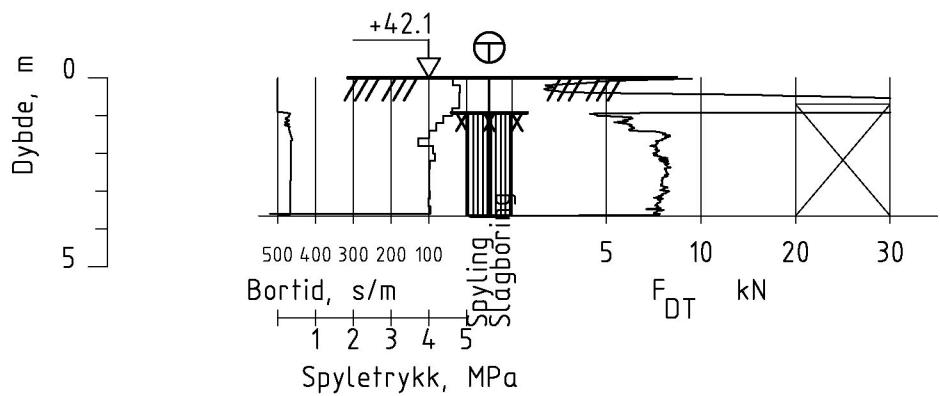
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-019		Rev. 00

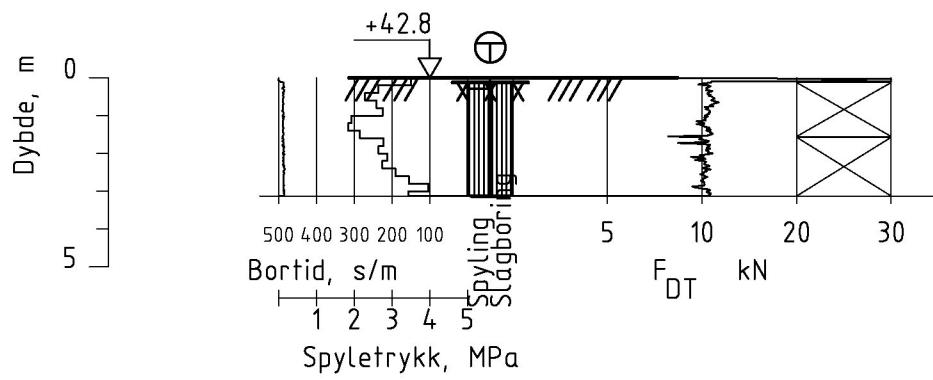


Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642145.14 Y 588410.84

TOTALSONDERING	Dato 26.01.2018			
Selvaag Bolig ASA Ballerud Hagesenter og Kleven gård	Format/Målestokk: 1:200			
Multiconsult www.multiconsult.no	Fag GEOTEKNIKK Oppdragsnr. 10200964-01	Konstr./Tegnet BKT Tegningsnr. Rev.	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP

Multiconsult www.multiconsult.no	Fag GEOTEKNIKK Oppdragsnr. 10200964-01	Konstr./Tegnet BKT Tegningsnr. Rev.	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP



Dato boret :16.01.2018

Posisjon: X 6642186.45 Y 588429.80

Dato
26.01.2018

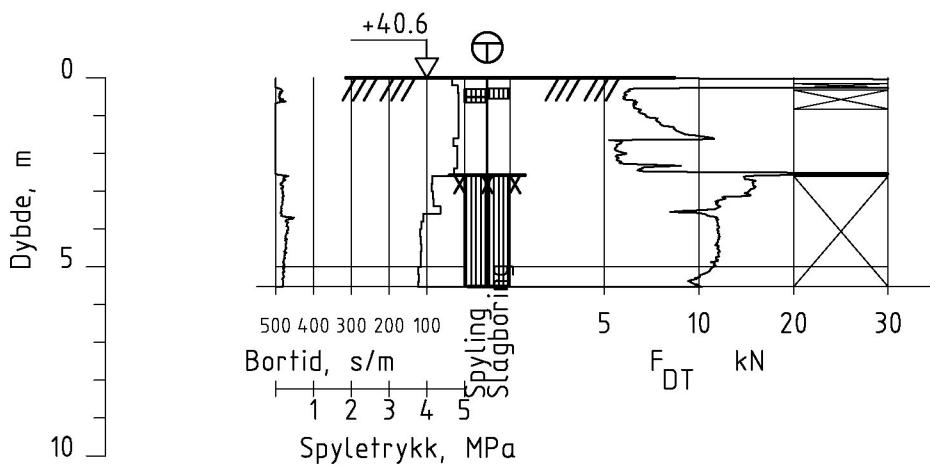
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-021		Rev. 00



Dato boret :16.01.2018

Posisjon: X 6642218.83 Y 588463.70

Dato
26.01.2018

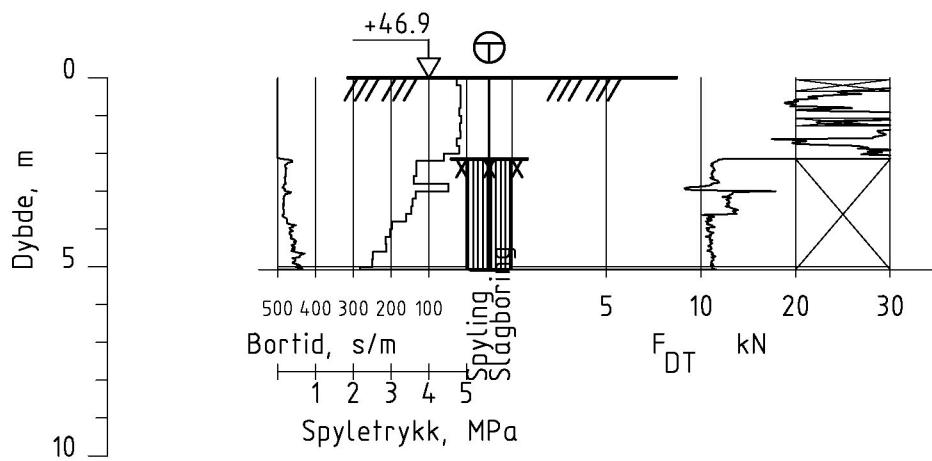
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-022		Rev. 00



Dato boret :16.01.2018

Posisjon: X 6642270.97 Y 588416.94

TOTALSONDERING

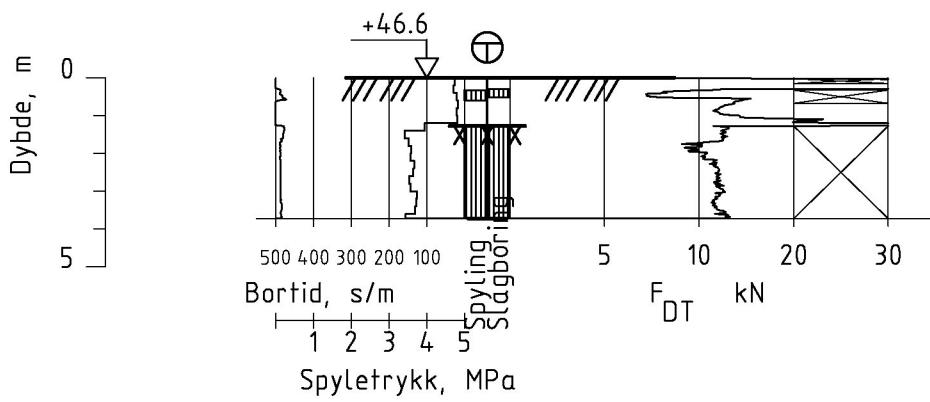
Dato
26.01.2018

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-023		Rev. 00



Dato boret :16.01.2018

Posisjon: X 6642296.26 Y 588438.82

Dato
26.01.2018

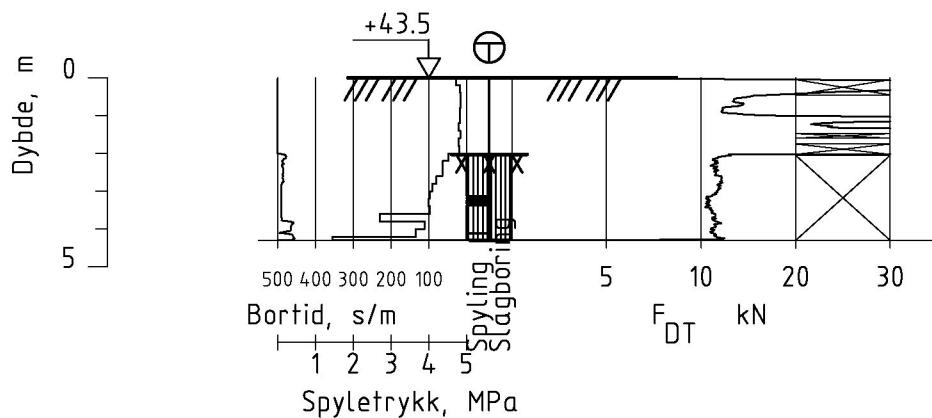
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-024	Rev. 00	



Dato boret :16.01.2018

Posisjon: X 6642259.45 Y 588467.94

Dato
26.01.2018

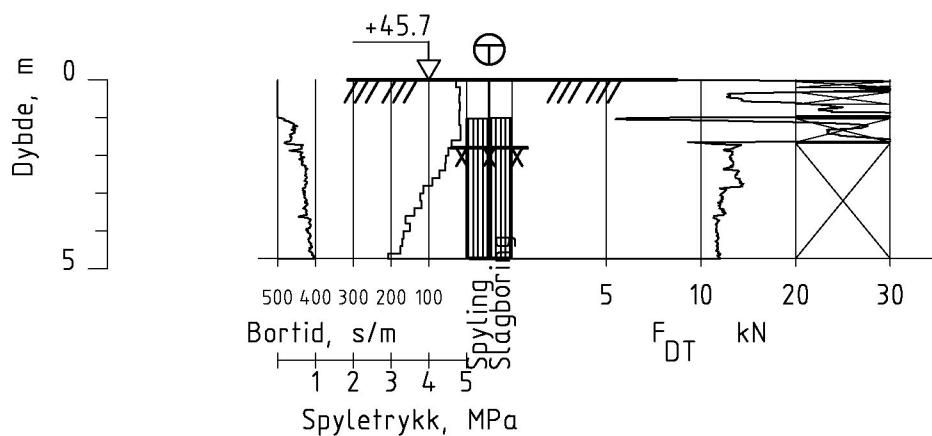
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-025		Rev. 00



Dato boret :16.01.2018

Posisjon: X 6642296.24 Y 588495.90

Dato
26.01.2018

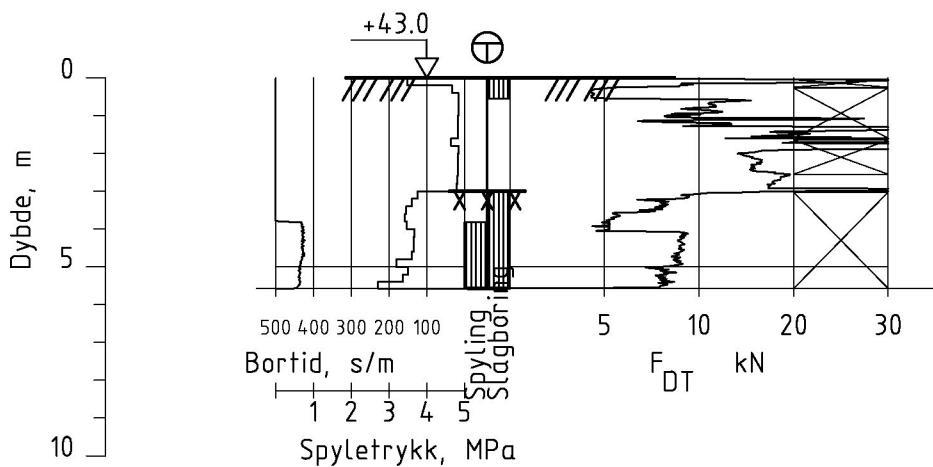
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag	Konstr./Tegnet	Kontrollert	Godkjent
GEOTEKNIKK	BKT	HalgE	TMP
Oppdragsnr.	Tegningsnr.		Rev.
10200964-01	RIG-TEG-026		00

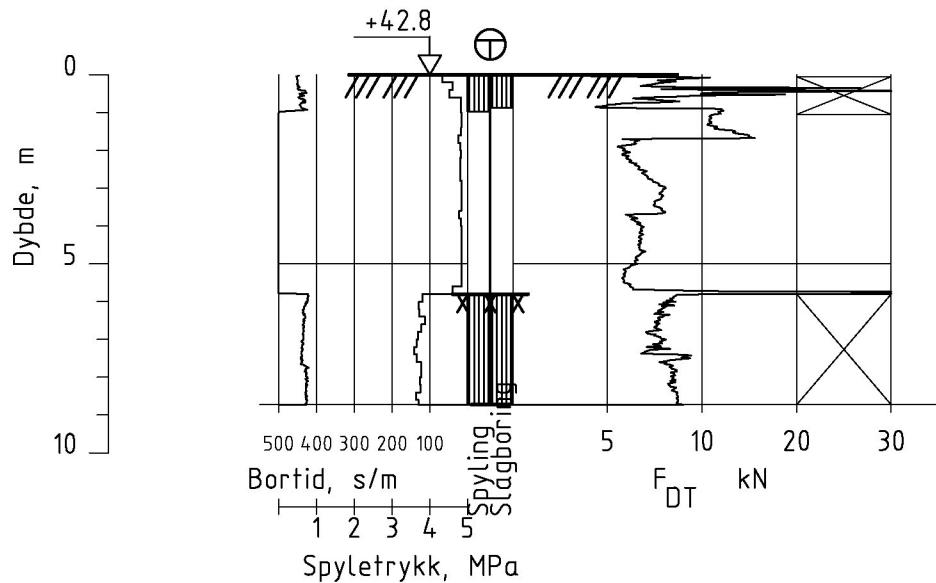


Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642362.17 Y 588435.60

TOTALSONDERING	Dato 26.01.2018		
Selvaag Bolig ASA Ballerud Hagesenter og Kleven gård	Format/Målestokk: 1:200		
Multiconsult www.multiconsult.no	Fag GEOTEKNIKK Oppdragsnr. 10200964-01	Konstr./Tegnet BKT Tegningsnr. RIG-TEG-027	Kontrollert HalgE Godkjent TMP Rev. 00

20



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642395.31 Y 588450.69

Dato
26.01.2018

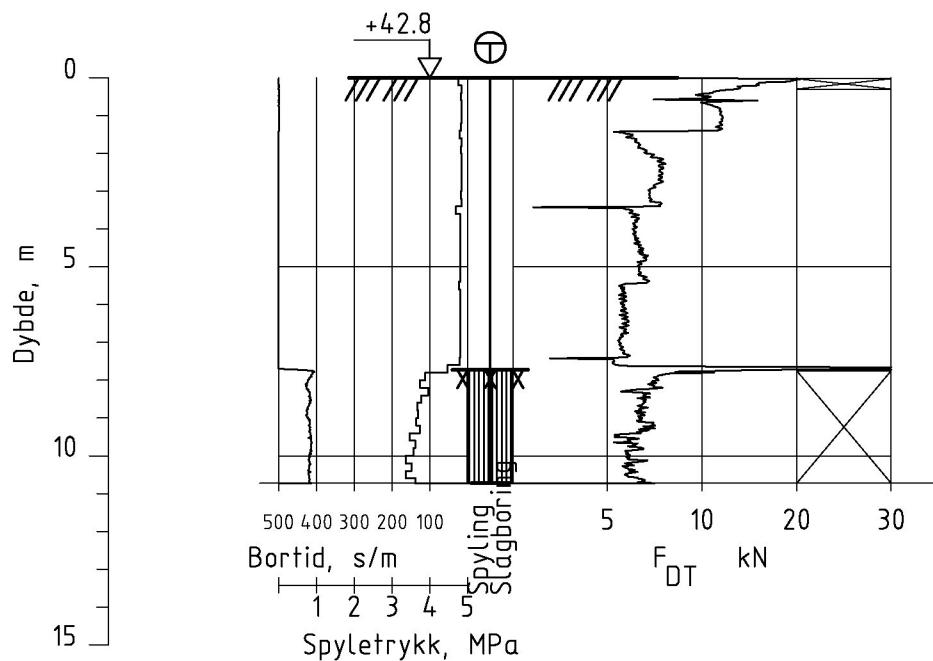
TOTALSONDERING

Format/Målestokk:
1:200

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-028		Rev. 00

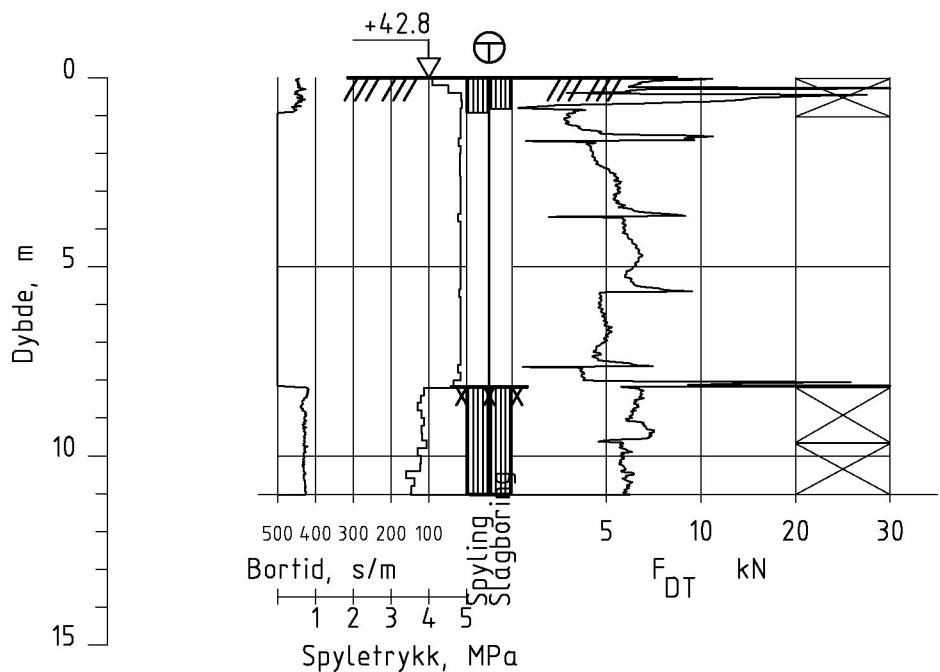


Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642446.94 Y 588417.39

Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**Format/Målestokk:
1:200Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård
Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-029		Rev. 00



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642445.09 Y 588454.36

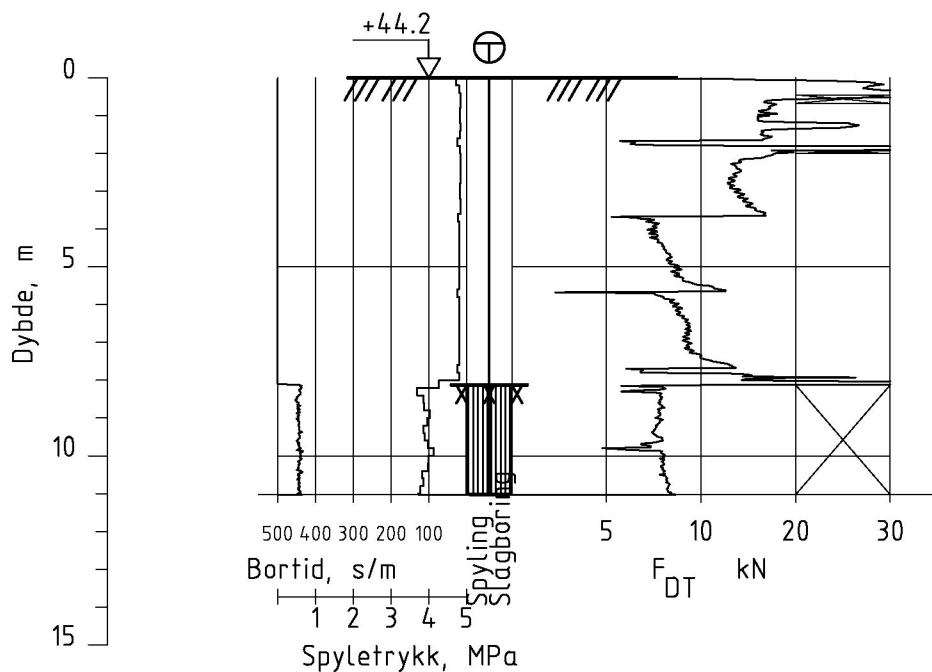
Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-030		Rev. 00



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642496.75 Y 588460.99

Dato
26.01.2018

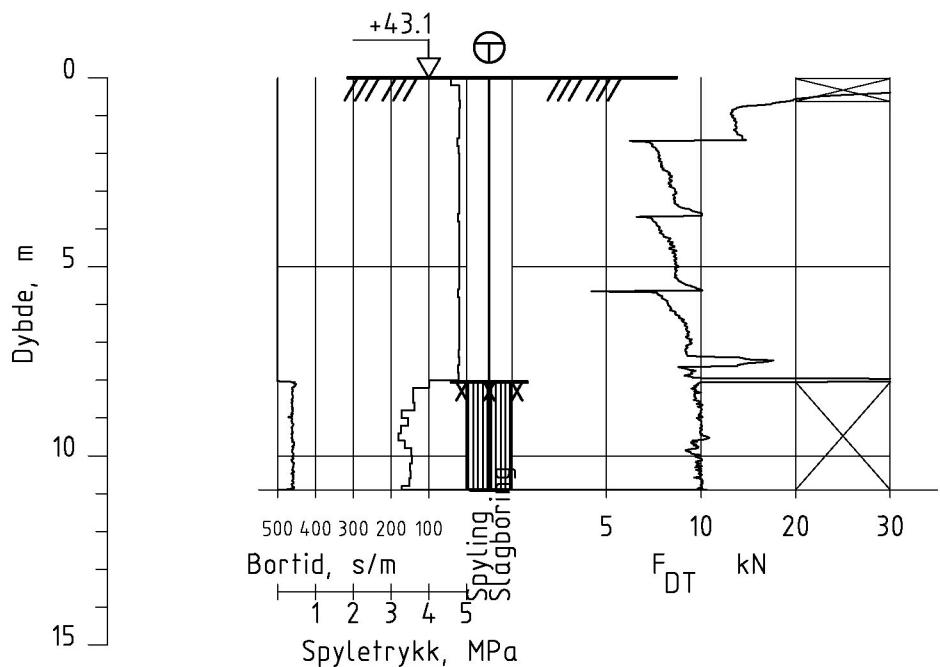
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-031		Rev. 00



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642471.39 Y 588485.87

Dato
26.01.2018

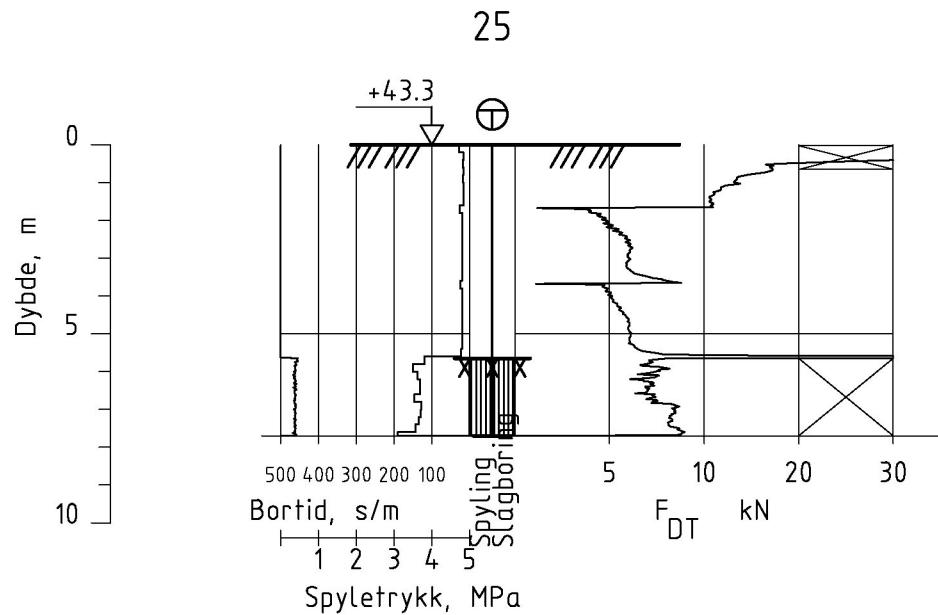
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-032		Rev. 00



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642456.74 Y 588502.40

TOTALSONDERING

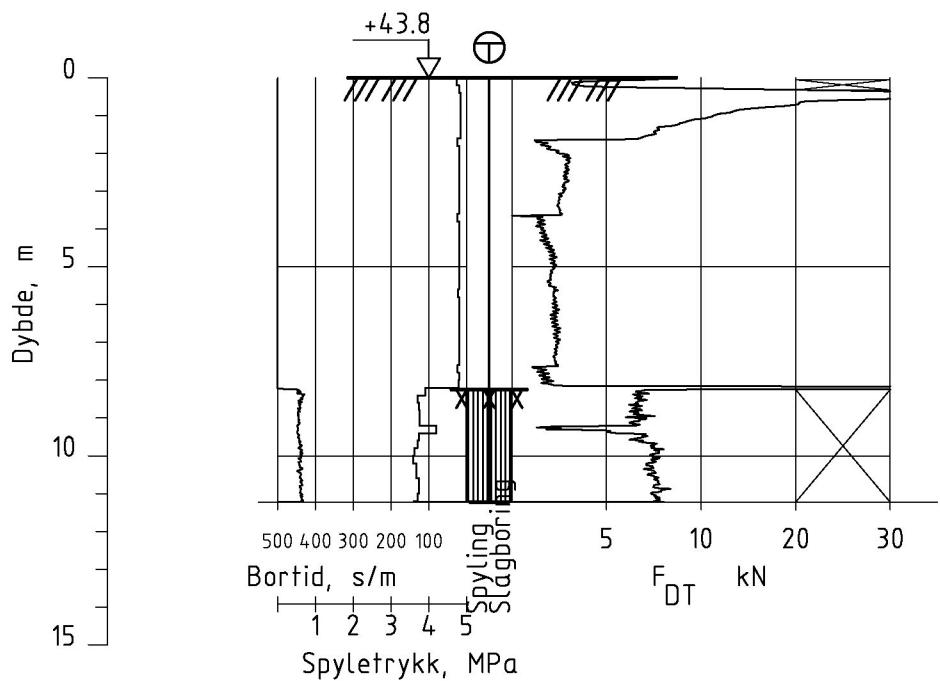
Dato
26.01.2018

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-033		Rev. 00



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642477.33 Y 588537.09

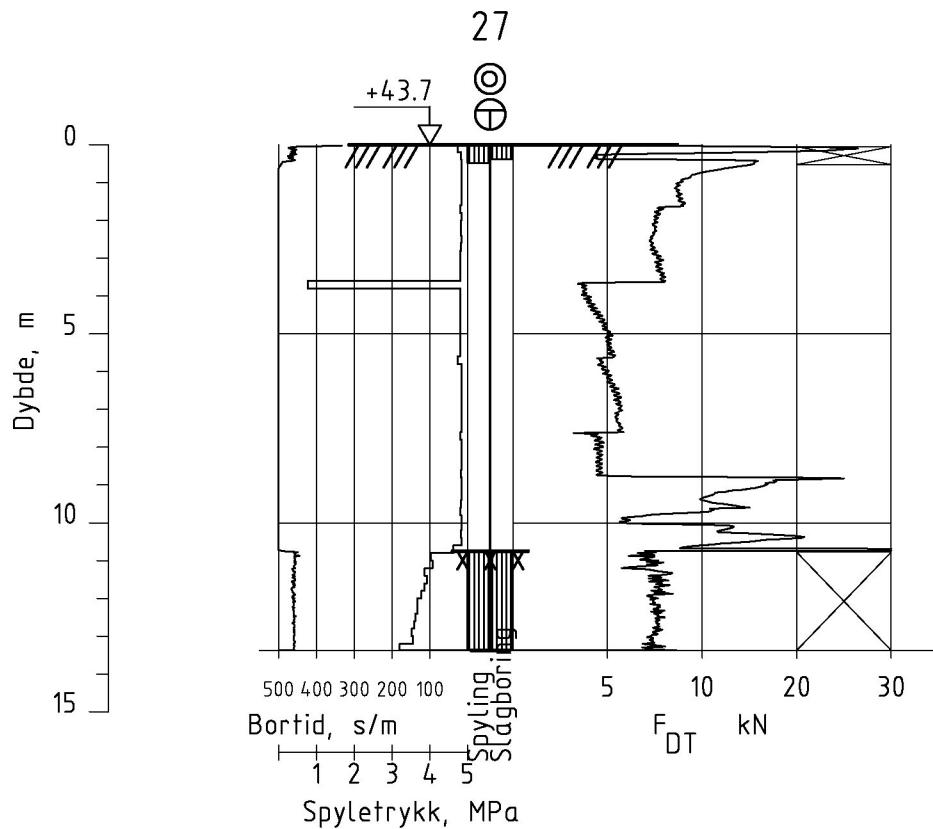
Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-034		Rev. 00



Dato boret :11.01.2018

Posisjon: X 6642522.24 Y 588496.82

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

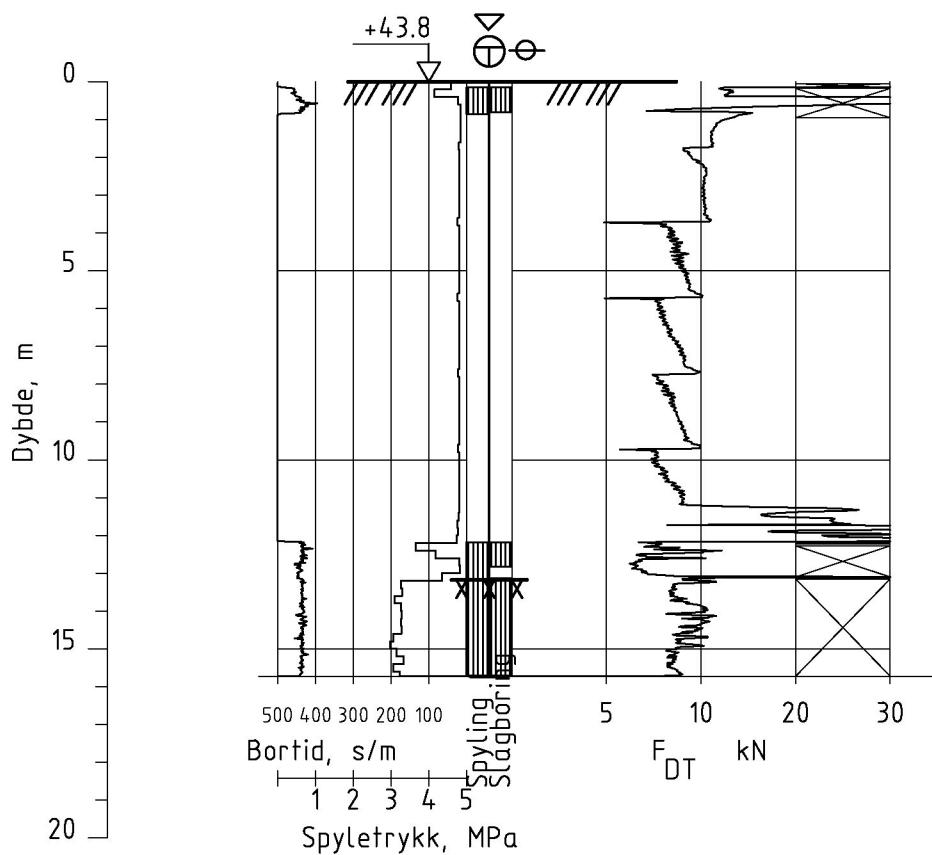
Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-035		Rev. 00

28



Dato boret :10.01.2018

Posisjon: X 6642516.04 Y 588533.03

Dato
26.01.2018

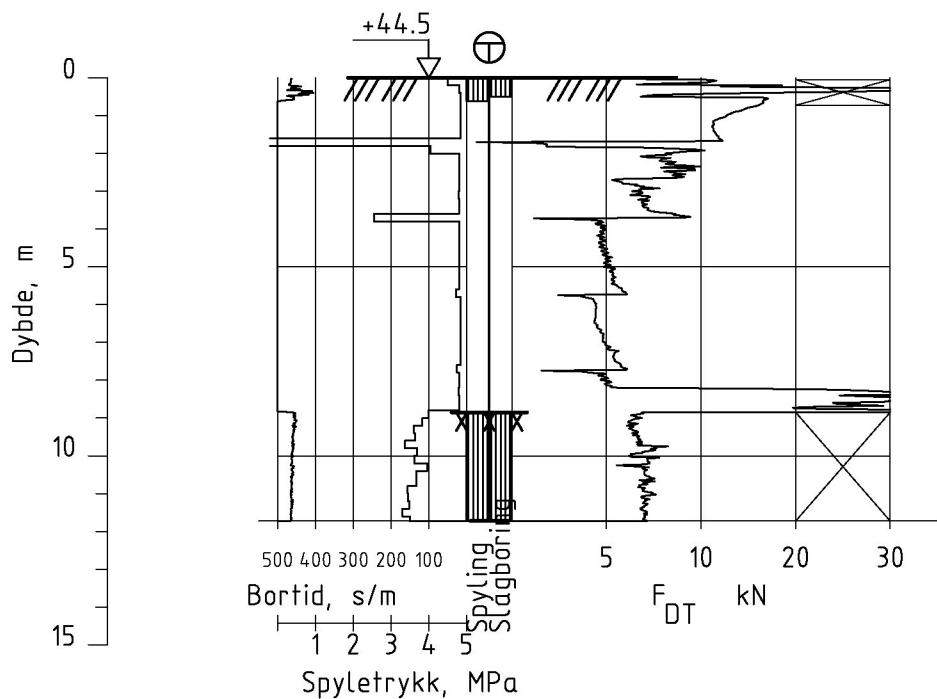
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-036		Rev. 00



Dato boret :11.01.2018

Posisjon: X 6642564.37 Y 588546.24

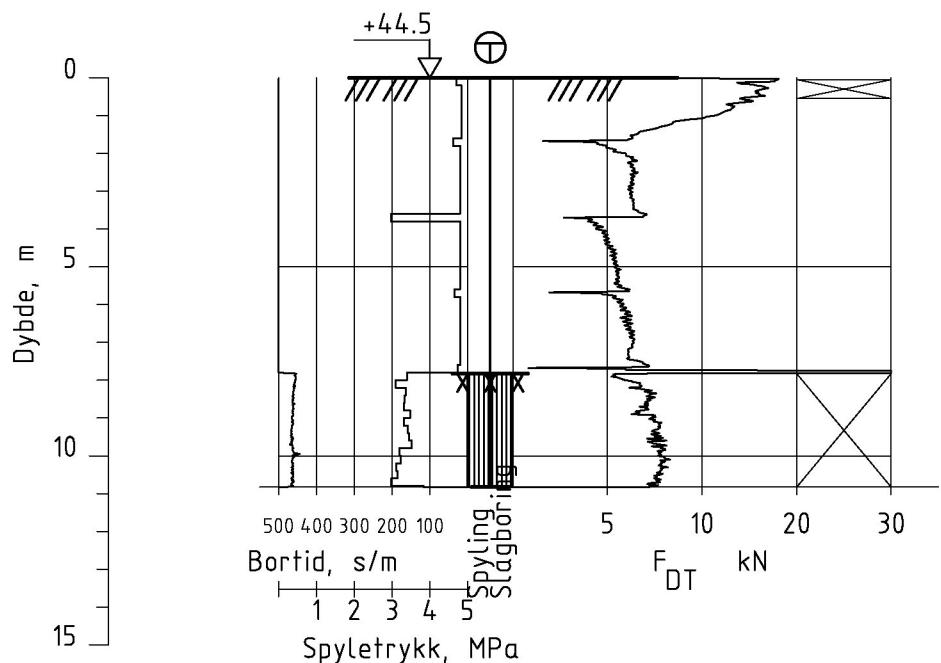
Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-037		Rev. 00



Dato boret :11.01.2018

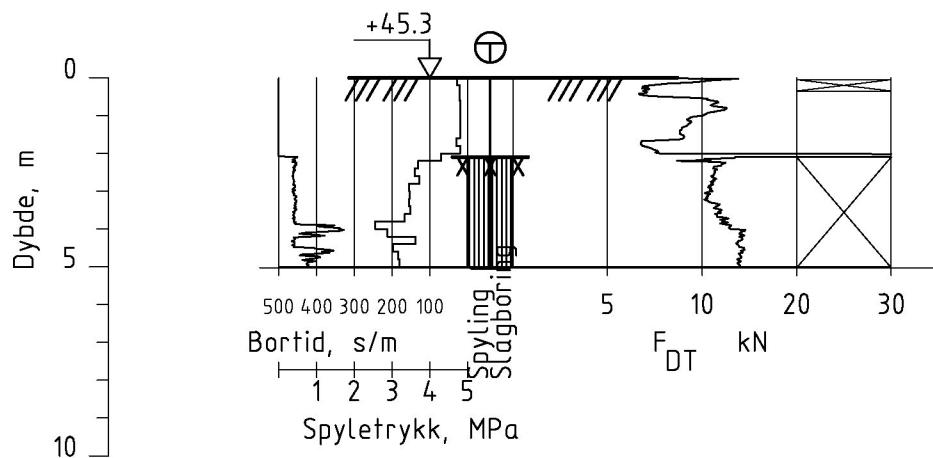
Posisjon: X 6642508.73 Y 588597.83

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200



Dato boret :11.01.2018

Posisjon: X 6642527.45 Y 588658.01

Dato
26.01.2018

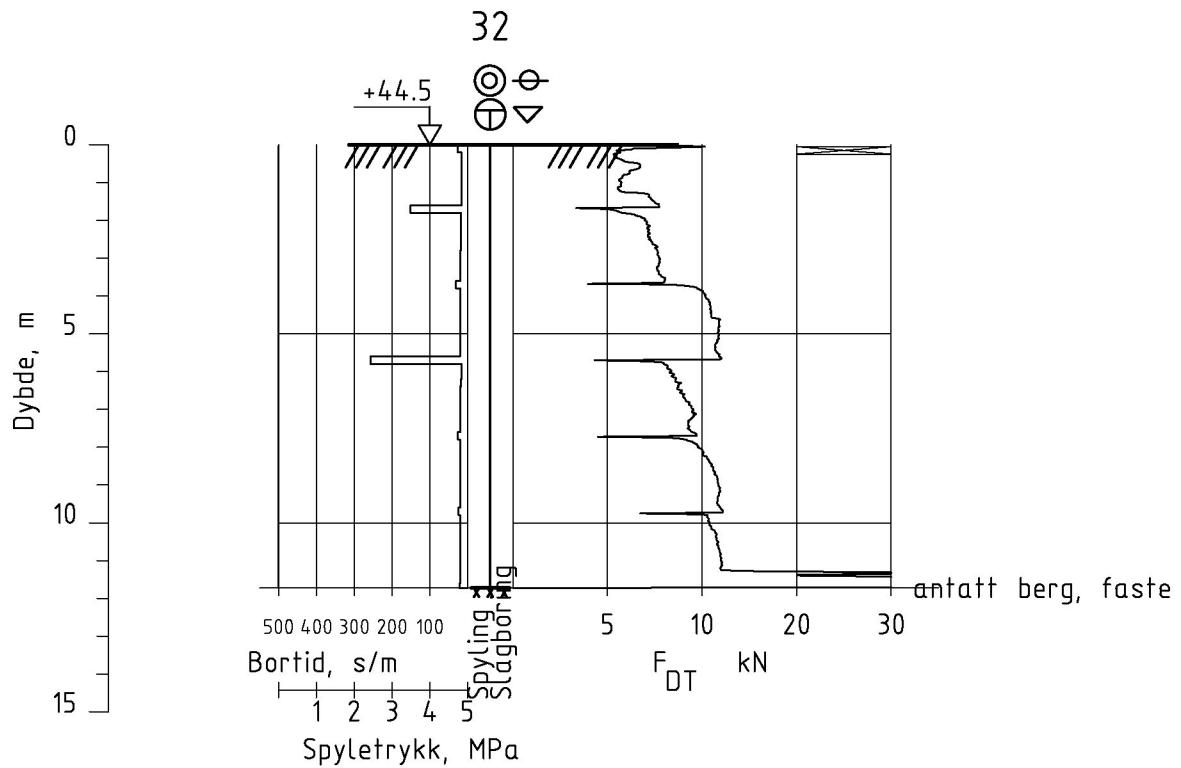
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-039		Rev. 00



Dato boret :11.01.2018

Posisjon: X 6642574.72 Y 588628.38

TOTALSONDERING

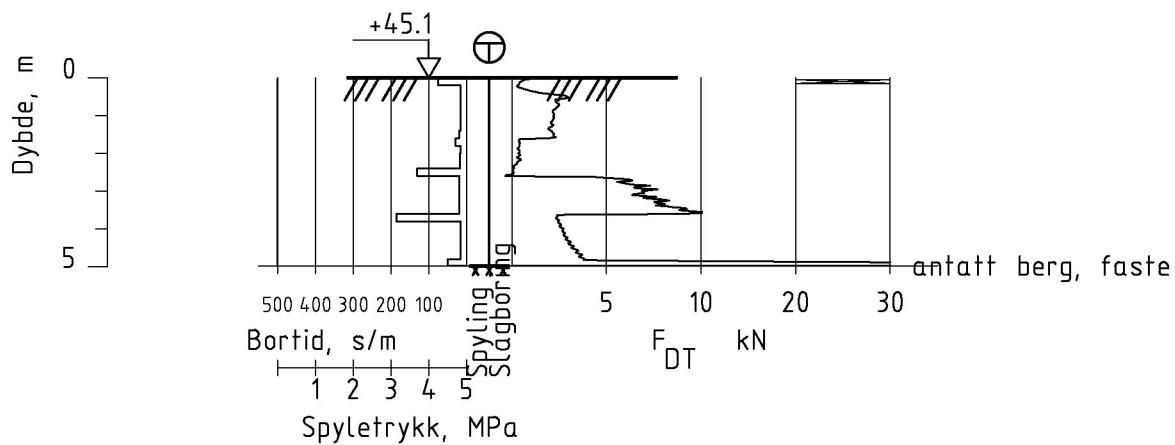
Dato
26.01.2018

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-040		Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642614.81 Y 588594.74

Dato
26.01.2018

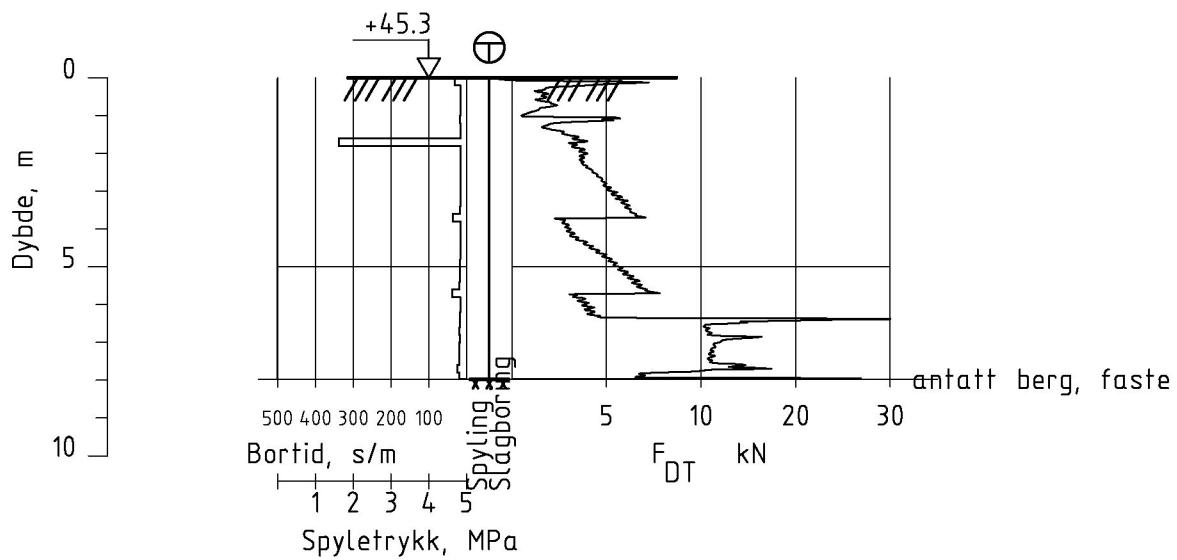
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-041		Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642617.73 Y 588657.09

Dato
26.01.2018

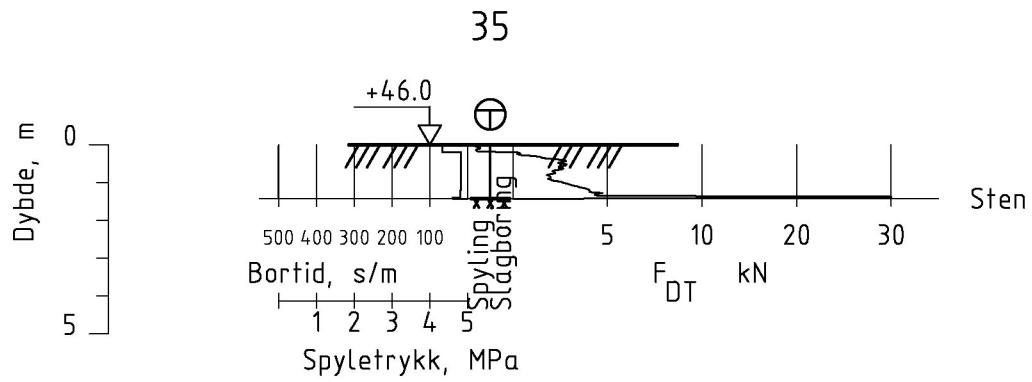
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-042		Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642664.67 Y 588641.58

Dato
26.01.2018

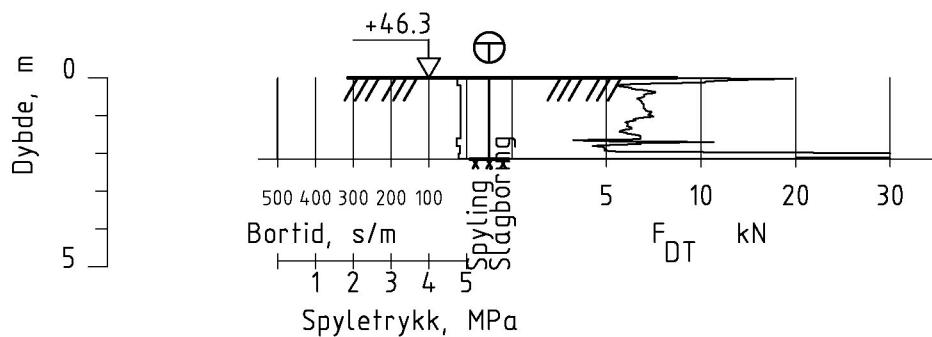
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr.	RIG-TEG-043	Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642624.82 Y 588691.88

Dato
26.01.2018

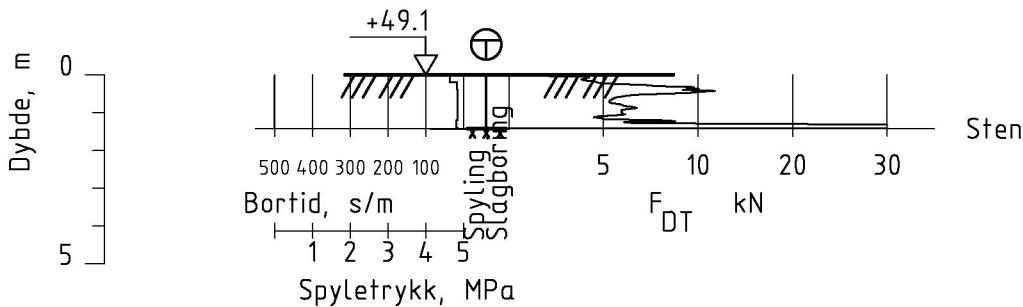
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-044		Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642705.63 Y 588679.43

Dato
26.01.2018

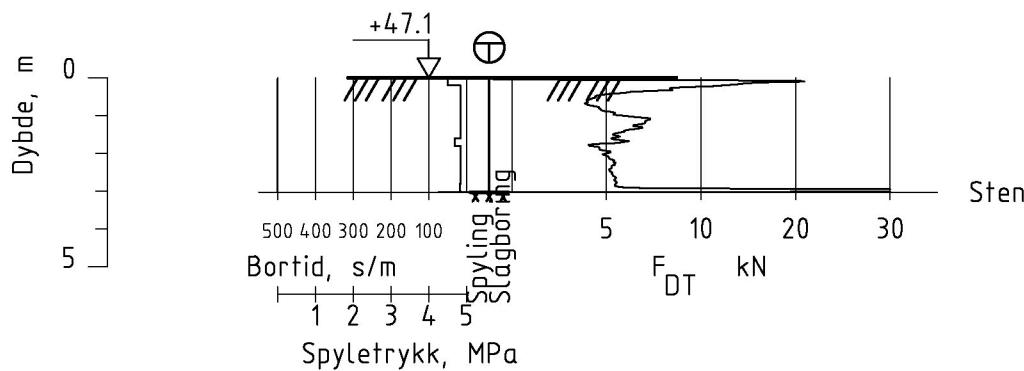
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

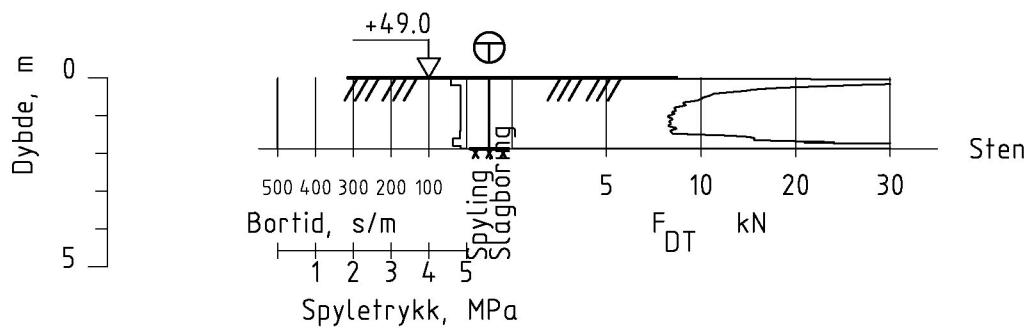
Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-045		Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642657.71 Y 588720.69

TOTALSONDERING	Dato 26.01.2018		
Selvaag Bolig ASA Ballerud Hagesenter og Kleven gård	Format/Målestokk: 1:200		
Multiconsult www.multiconsult.no	Fag GEOTEKNIKK Oppdragsnr. 10200964-01	Konstr./Tegnet BKT Tegningsnr. RIG-TEG-046	Kontrollert HalgE Godkjent TMP Rev. 00



Dato boret :15.01.2018

Posisjon: X 6642699.26 Y 588723.97

Dato
26.01.2018

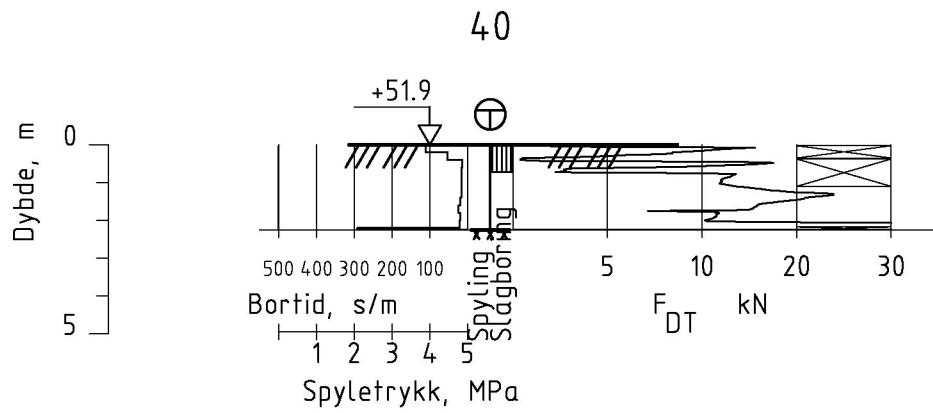
TOTALSONDERING

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-047		Rev. 00



Dato boret :22.01.2018

Posisjon: X 6642744.37 Y 588736.29

TOTALSONDERING

Dato
26.01.2018

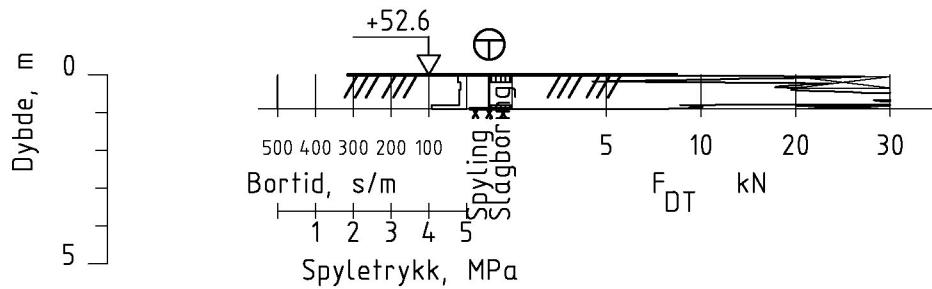
Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Format/Målestokk:
1:200

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-048		Rev. 00

41



Dato boret :22.01.2018

Posisjon: X 6642726.36 Y 588767.87

Dato
26.01.2018

TOTALSONDERING

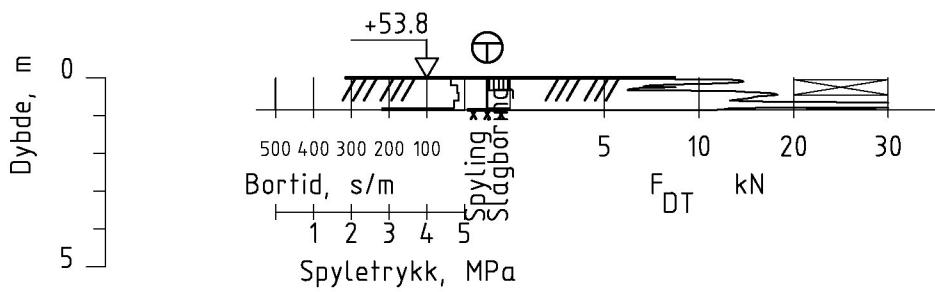
Format/Målestokk:
1:200

Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-049		Rev. 00

42



Dato boret :22.01.2018

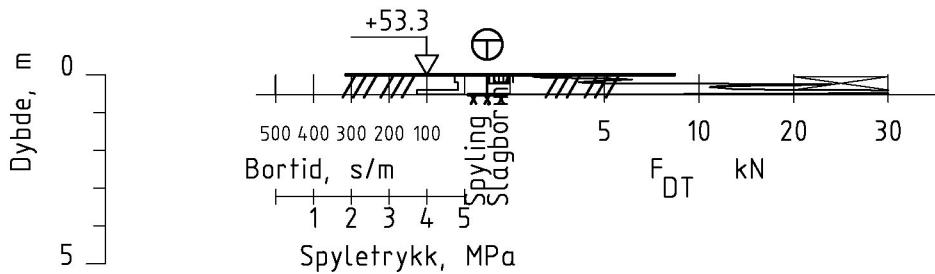
Posisjon: X 6642767.55 Y 588767.22

Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**Format/Målestokk:
1:200Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-050	Rev. 00	

43



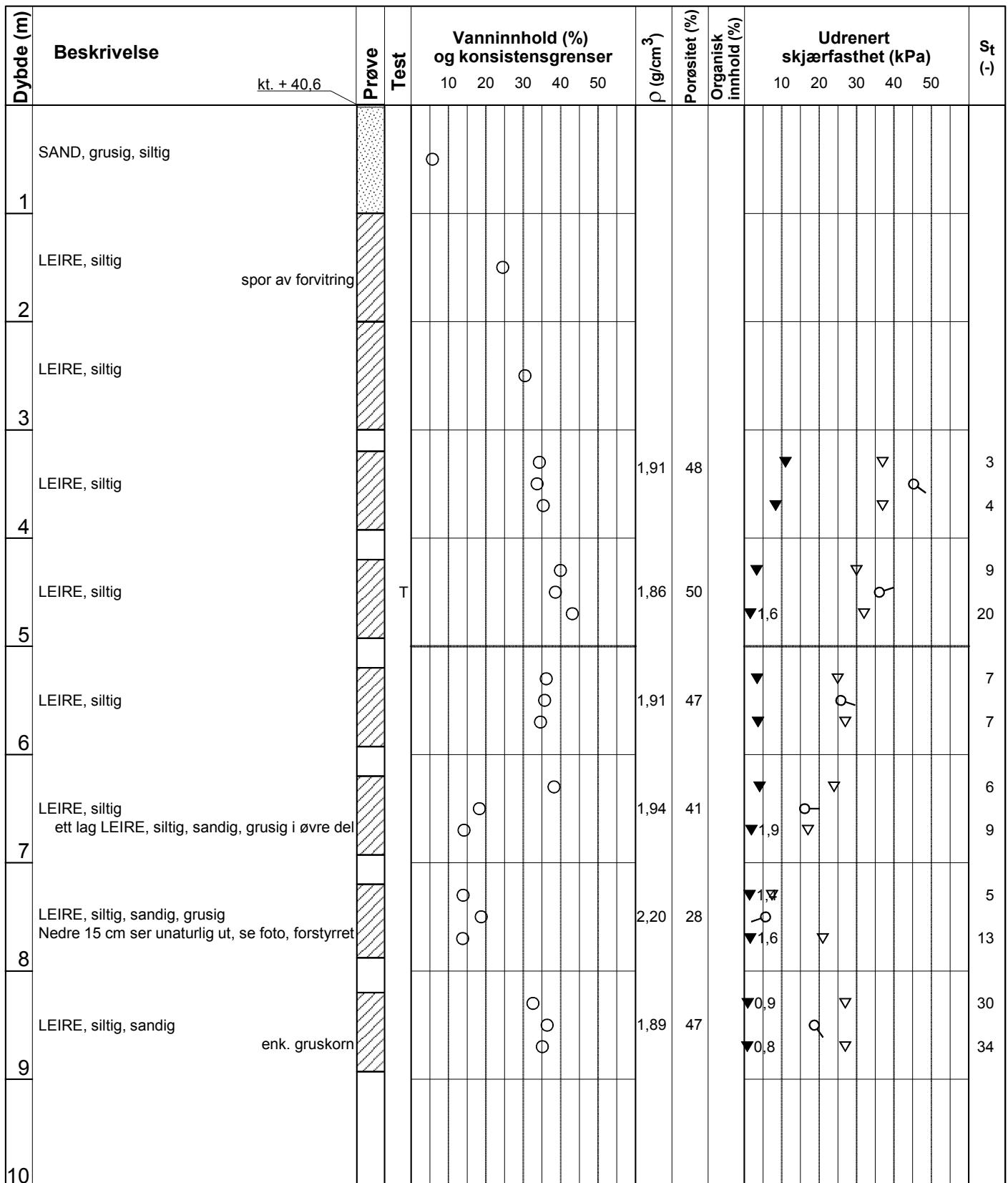
Dato boret :22.01.2018

Posisjon: X 6642779.39 Y 588763.17

Dato
26.01.2018**TOTALSONDERING**Format/Målestokk:
1:200Selvaag Bolig ASA
Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Fag GEOTEKNIKK	Konstr./Tegnet BKT	Kontrollert HalgE	Godkjent TMP
Oppdragsnr. 10200964-01	Tegningsnr. RIG-TEG-051		Rev. 00


Symboler:

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

Vanninnhold

Omrørt konus

Densitet

T = Treaksialforsøk

 ρ_s : 2.66 g/cm³

Plastisitetsindeks, Ip

Uomrørt konus

Ø = Ødometerforsøk

Grunnvannstand: m

K = Korngradering

Borbok: 26908

Lab-bok: Digital

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. +	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
1	FYLLMASSE: SILT, sandig, grusig, leirig			○													
2	LEIRE, siltig, sandig, grusig			○													
3	LEIRE, siltig forvitret, spor av organisk							○									
4																	
5	LEIRE, siltig						○	○	○	1,88	51		▼	▽	○	▽	5
6	LEIRE, siltig						○	○	○	1,84	53		▼	▽	○	▽	4
7	LEIRE, siltig enk. gruskorn, cylinder stuket						○	○	○	1,80	54		▼	▽	○	▽	7
8																	6
9																	3
10													▼1,0	▽	○	▽	18

Symboler:

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

○ Vanninnhold
— Plastisitetsindeks, Ip

▼ Omrørt konus
▽ Uomrørt konus

ρ = Densitet
S_t = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk
Ø = Ødometerforsøk
K = Korngradering

ρ_s: 2,75 g/cm³
Grunnvannstand: m
Borbok: 26908
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

6

Selvaag Bolig ASA

 Dato:
 2018-02-07

Ballerud Hagesenter og Kleven gård

Multiconsult
www.multiconsult.no

Konstr./Tegnet:

METS

Kontrollert:

SIOR

Godkjent:

TMP

Oppdragsnummer:

10200964

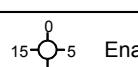
Tegningsnr.:

RIG-TEG-201

Rev. nr.:

00

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. +	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)																																																																																							
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50																																																																																								
1	LEIRE, siltig forvitret, sand- og gruskorn					O																																																																																																		
2	LEIRE, siltig enk. sand og gruskorn, forvitrede flekker						O																																																																																																	
3	LEIRE, siltig forvitret i øvre del						O	O	O	1,85	51		▼	▽	○	▽	3																																																																																							
4	LEIRE, siltig							O	O	1,80	55		▼	○	▽	▽	4																																																																																							
5	LEIRE, siltig		T				O	O	O	1,90	48		▼	○	▽	4	6	LEIRE, siltig						O	O	O	1,90	49		▼	○	▽	6	7	LEIRE, siltig, sandig sandlag 0.5 cm i øvre del						O	O	O	1,84	51		▼	○	▽	6	8																	7	9																	11	10													▼ 1,8	○	▽	▽	16
6	LEIRE, siltig						O	O	O	1,90	49		▼	○	▽	6	7	LEIRE, siltig, sandig sandlag 0.5 cm i øvre del						O	O	O	1,84	51		▼	○	▽	6	8																	7	9																	11	10													▼ 1,8	○	▽	▽	16																	
7	LEIRE, siltig, sandig sandlag 0.5 cm i øvre del						O	O	O	1,84	51		▼	○	▽	6	8																	7	9																	11	10													▼ 1,8	○	▽	▽	16																																		
8																	7																																																																																							
9																	11																																																																																							
10													▼ 1,8	○	▽	▽	16																																																																																							

Symboler:


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

O Vanninnhold
I-Plastisitetsindeks, Ip

▼ Omrørt konus
▽ Uomrørt konus

ρ = Densitet
S_t = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk
Ø = Ødometerforsøk
K = Korngradering

ρ_s: 2.69 g/cm³
Grunnvannstand: m
Borbok: 26908
Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

27

Selvaag Bolig ASA

Dato:
2018-02-07

Ballerud Hagesenter og Kleven gård

 www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: METS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
	Oppdragsnummer: 10200964	Tegningsnr.: RIG-TEG-202	Rev. nr.: 00

Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve kt. +	Test	Vanninnhold (%) og konsistensgrenser					ρ (g/cm ³)	Porositet (%)	Organisk innhold (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)					St (-)
				10	20	30	40	50				10	20	30	40	50	
1	LEIRE, siltig forvitrede flekker						○										
2	LEIRE, siltig spor av forvitring						○										
3	LEIRE, siltig sand- og gruskorn i nedre del						○	○					1,98	45	▼	▽	4
4	LEIRE, siltig enk. sand- og gruskorn i øvre del						○	○	○				1,90	49	▼	▽	5
5	LEIRE, siltig								○				1,75	58	▼	▽	6
6	LEIRE, siltig		T						○				1,86	51	▼	▽	7
7	LEIRE, siltig								○				1,90	50	▼	▽	7
8	LEIRE, siltig								○				1,83	53	▼1,9	▽	9
9	LEIRE, siltig, sandig enk. gruskorn								○				1,93	48	▼1,5	▽	12
10	LEIRE, siltig enk. sand og gruskorn								○				1,90	49	▼1,1	▽	19
									○				▼1,0		○	▽	27
									○				▼1,0		○	▽	27
									○				▼0,8		○	▽	34

Symboler:

0 Enaksialforsøk (strek angir aksuell tøyning (%) ved brudd)
 10 Vanninnhold
 15 Plastisitetsindeks, Ip

▼ Omrørt konus
 ▽ Uomrørt konus

ρ = Densitet
 S_t = Sensitivitet

T = Treaksialforsøk
 Ø = Ødometerforsøk
 K = Korngradering

ρ_s : Grunnvannstand: 2.7 g/cm³
 m Borbok: 26908
 Lab-bok: Digital

PRØVESERIE

Borhull:

32

Selvaag Bolig ASA

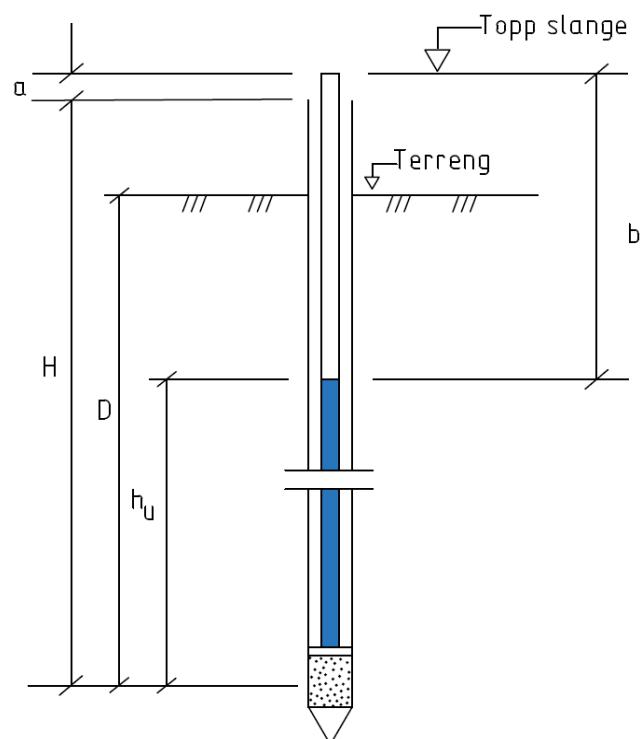
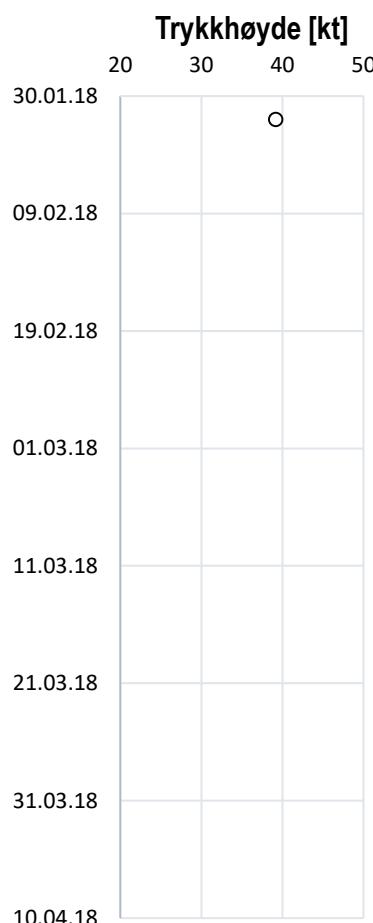
 Dato:
 2018-02-07

Ballerud Hagesenter og Kleven gård

 www.multiconsult.no	Konstr./Tegnet: METS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
	Oppdragsnummer: 10200964	Tegningsnr.: RIG-TEG-203	Rev. nr.: 00

Lokasjon og geometri

	<i>Enhets</i>	<i>Verdi</i>	<i>Anmerkning</i>
Koordinat NORD (X)	[m]	6642263,7	UTM32
Koordinat ØST (Y)	[m]	588322,8	UTM32
Terrengkote	[m]	41,2	NN2000
Topp slange over terreng	[m]	1,0	
Topp slange - topp rør (a)	[m]	0,0	NN2000
Topp slange kote	[m]	42,2	
Lengde rør + spiss (H)	[m]	7,0	
Dybde filterspiss under terreng (D)	[m]	6,0	
Filterspiss kote	[m]	35,2	NN2000



$$h_y = H + a - b$$

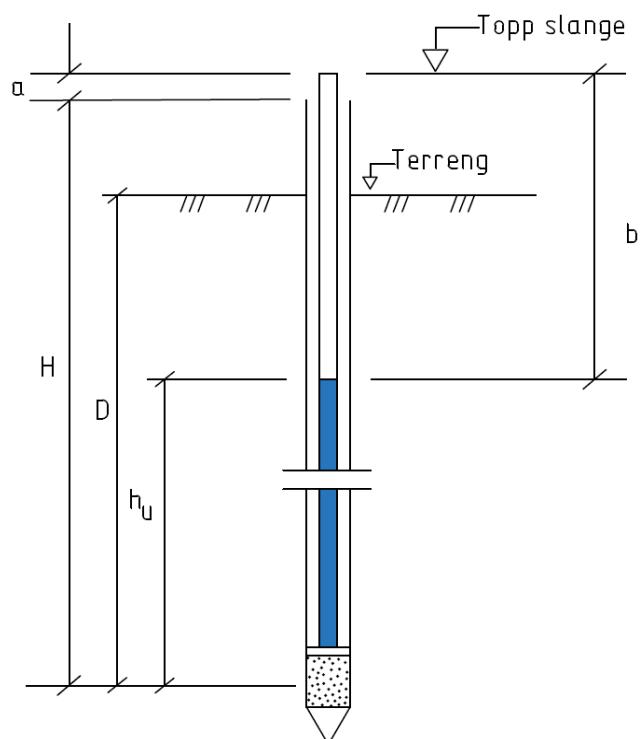
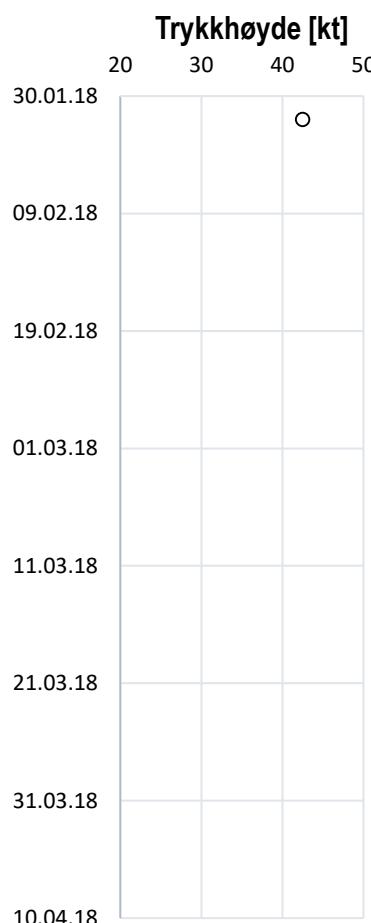
Avtlesning/Logging

Avttest/Logget Data

Type	Børtpunkt	ID	Installert dato	Kostnad kr.
Hydraulisk m/filter og plastslange	6	PZ-6	22.01.2018	26908
Selvaag Bolig ASA	Utsendt	RIG	A4	20.02.2018
Ballerud hagesenter og Kleven gård	PERR	TMP	HALGE	-
Poretrykksregistrering	Oppgitt again	Regningsnr.		0
	10200964-01	350		0

Lokasjon og geometri

<i>Enhet</i>	<i>Verdi</i>	<i>Anmerkning</i>
Koordinat NORD (X)	[m]	6642516,0
Koordinat ØST (Y)	[m]	588533,0
Terrengkote	[m]	43,8
Topp slange over terreng	[m]	1,0
Topp slange - topp rør (a)	[m]	0,0
Topp slange kote	[m]	44,8
Lengde rør + spiss (H)	[m]	12,0
Dybde filterspiss under terreng (D)	[m]	11,0
Filterspiss kote	[m]	32,8



$$h_u = H + a - b$$

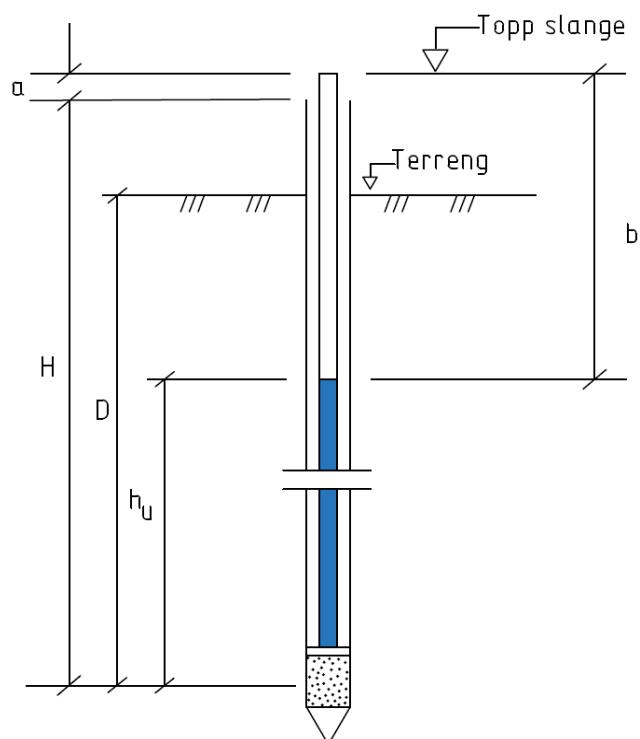
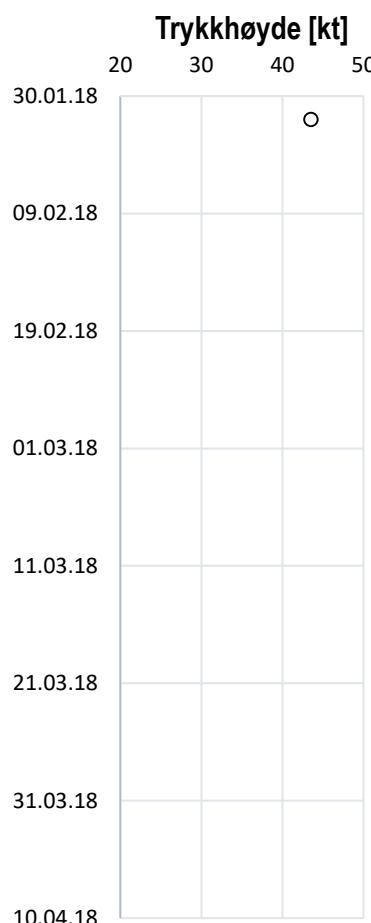
Avtlesning/Logging

Avttest/Logget Data

Type	Burgpunkt	Id	Installert dato	Børsk nr.
Hydraulisk m/filter og plastslange	28	PZ-28	18.01.2018	26254
Selvaag Bolig ASA	Utsendt	RIG	A4	20.02.2018
Ballerud hagesenter og Kleven gård	Konstr./Tennet	Kontrollert	Godkjent	Godkjennstøkk
	PERR	TMP	HALGE	-
Poretrykksregistrering	10200964-01	351		0

Lokasjon og geometri

	<i>Enhets</i>	<i>Verdi</i>	<i>Anmerkning</i>
Koordinat NORD (X)	[m]	6642574,7	UTM32
Koordinat ØST (Y)	[m]	588628,4	UTM32
Terrengkote	[m]	44,5	NN2000
Topp slange over terreng	[m]	1,0	
Topp slange - topp rør (a)	[m]	0,0	NN2000
Topp slange kote	[m]	45,5	
Lengde rør + spiss (H)	[m]	11,0	
Dybde filterspiss under terreng (D)	[m]	10,0	
Filterspiss kote	[m]	34,5	NN2000

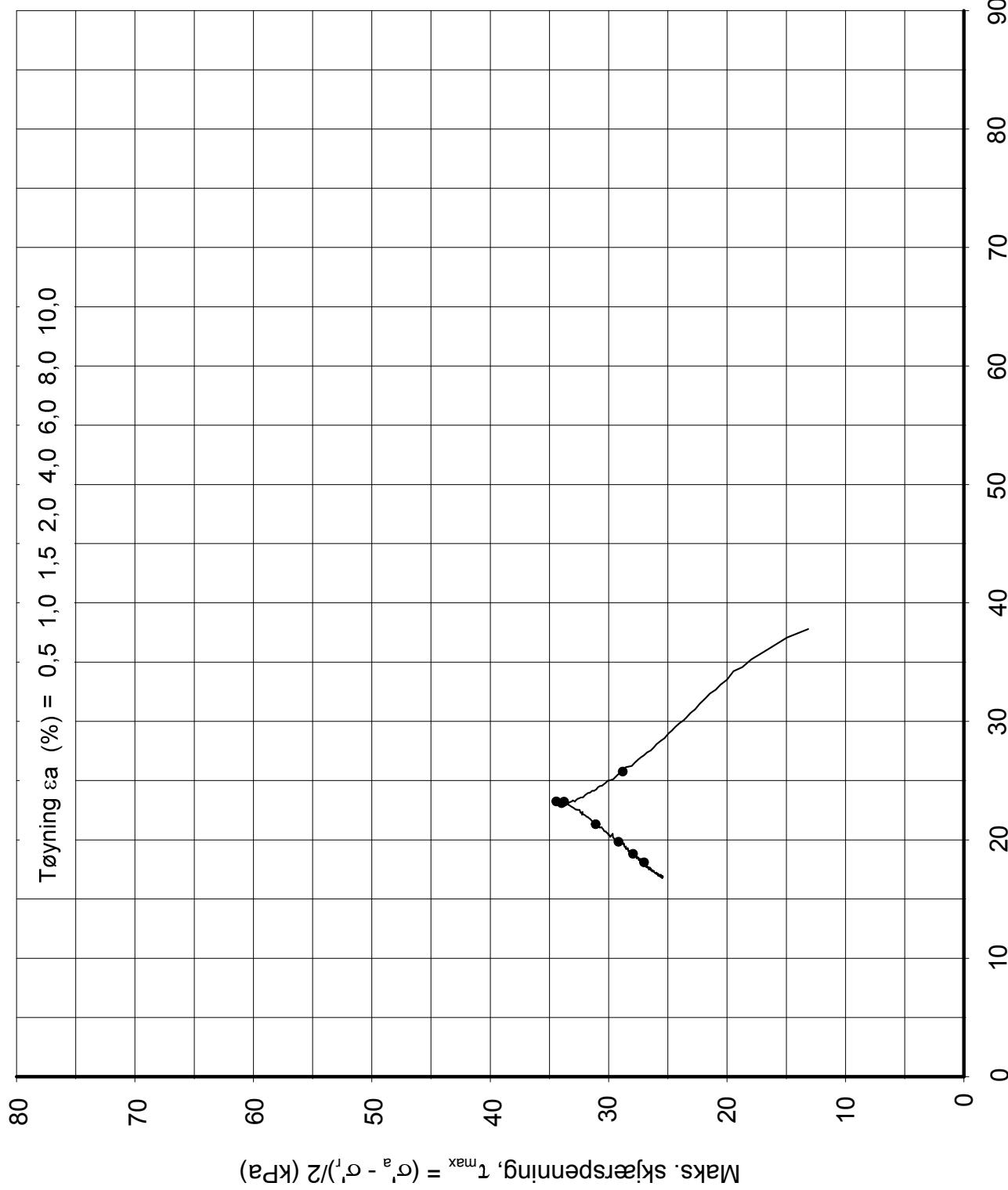


$$h_u = H + a - b$$

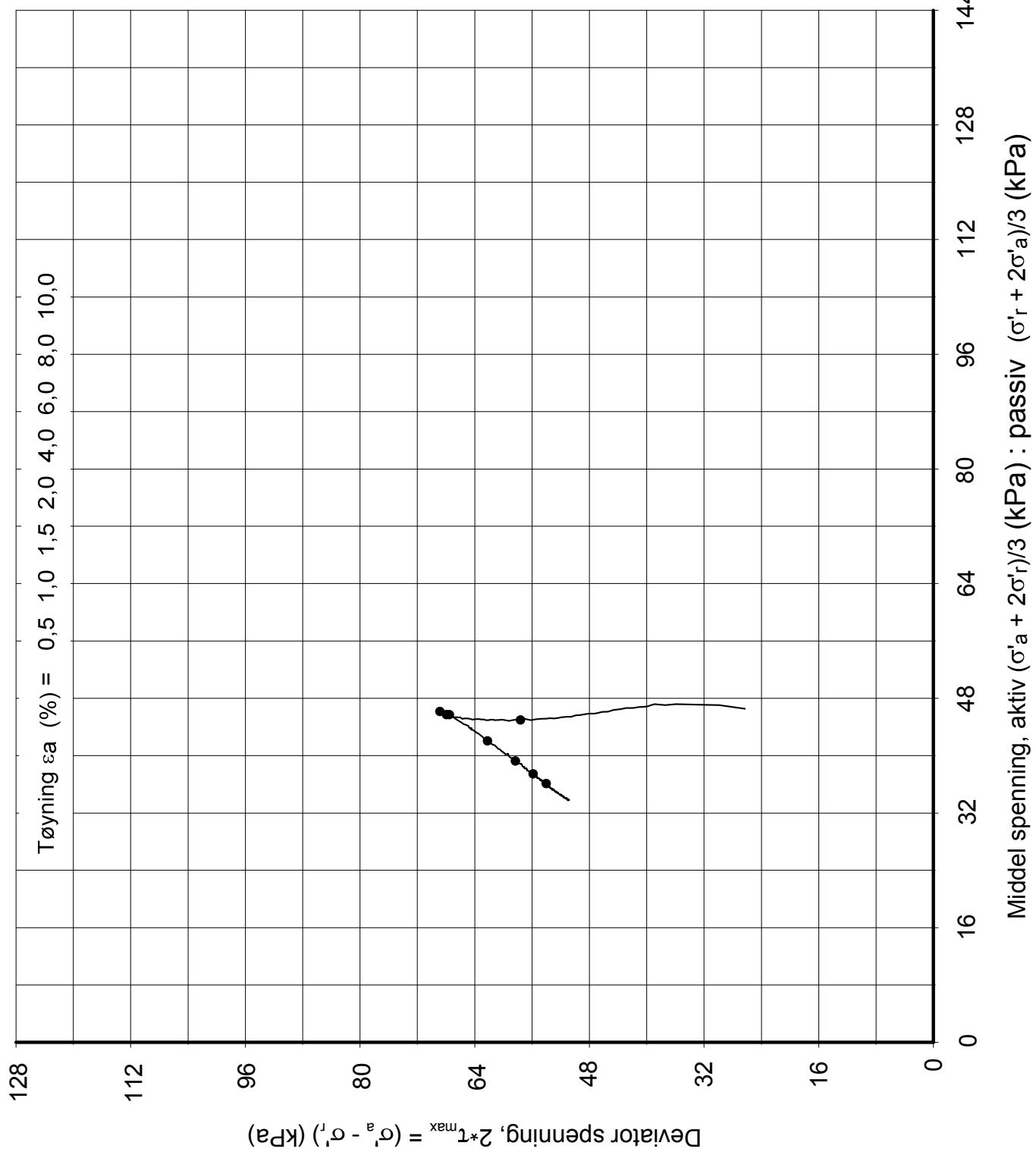
Avtlesning/Logging

Avttest/Logget Data

Type	Børpunkt	Id	Installert dato	Berbok nr
Hydraulisk m/filter og plastslange	32	PZ-32	22.01.2018	26908
Selvaag Bolig ASA	Utsendt	RIG	A4	20.02.2018
Ballerud hagesenter og Kleven gård	Konstr/Teknisk	Kontrollert	Godkjent	Godkjent
	PERR	TMP	HALGE	-
Poretrykksregistrering	Oppg avgjor	Tegningsnr		0
	10200964-01	352		



Forsøksdata	$\gamma_i = 19,3 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 36,5 \text{ \%}$	$\sigma'_{vo} = 65,0 \text{ kPa}$
Dybde: 4,65 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 1,54 \text{ \%}$	$w_f = - \text{ \%}$	$\sigma'_{ac} = 64,3 \text{ kPa}$
Gvs. = 2 m	$\Delta e/e_0(-) = 0,034$	$w_p = - \text{ \%}$	$\sigma'_{rc} = 38,3 \text{ kPa}$
Treaksialforsøk CAUa Deviatorspenningst. NTNU-plott			Borpunkt: 1
Selvaag Bolig ASA Ballerud Hagesenter og Kleven gård			Dato: 05.02.2018
Multiconsult www.multiconsult.no	Tegnet RHS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
Oppdragsnr.: 10200964		Tegning nr.: RIG-TEG-450.1	Rev nr.: 00



Forsøksdata

γ_i	= 19,3 kN/m ³	w_i	= 36,5 %	σ'_{vo}	= 65,0 kPa
Dybde:	4,65 m	ε_{vol}	= $\Delta V/V = 1,54\%$	w_f	= - %
Gvs. =	2 m	$\Delta e/e_0(-)$	= 0,034	w_p	= - %

Tan. ϕ_f = -
Attraksjon = - kPa

σ'_{ac} = 64,3 kPa
 σ'_{rc} = 38,3 kPa

Treaksialforsøk CAUa

Borpunkt:

1

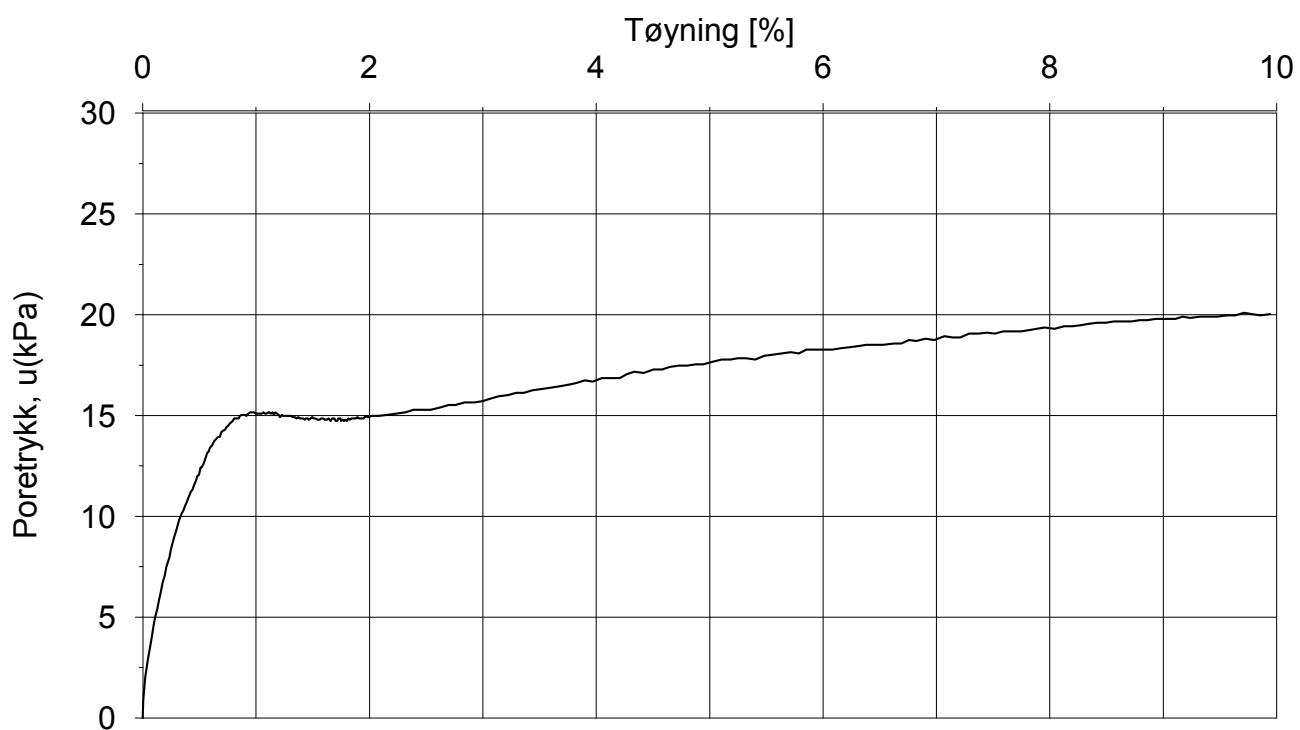
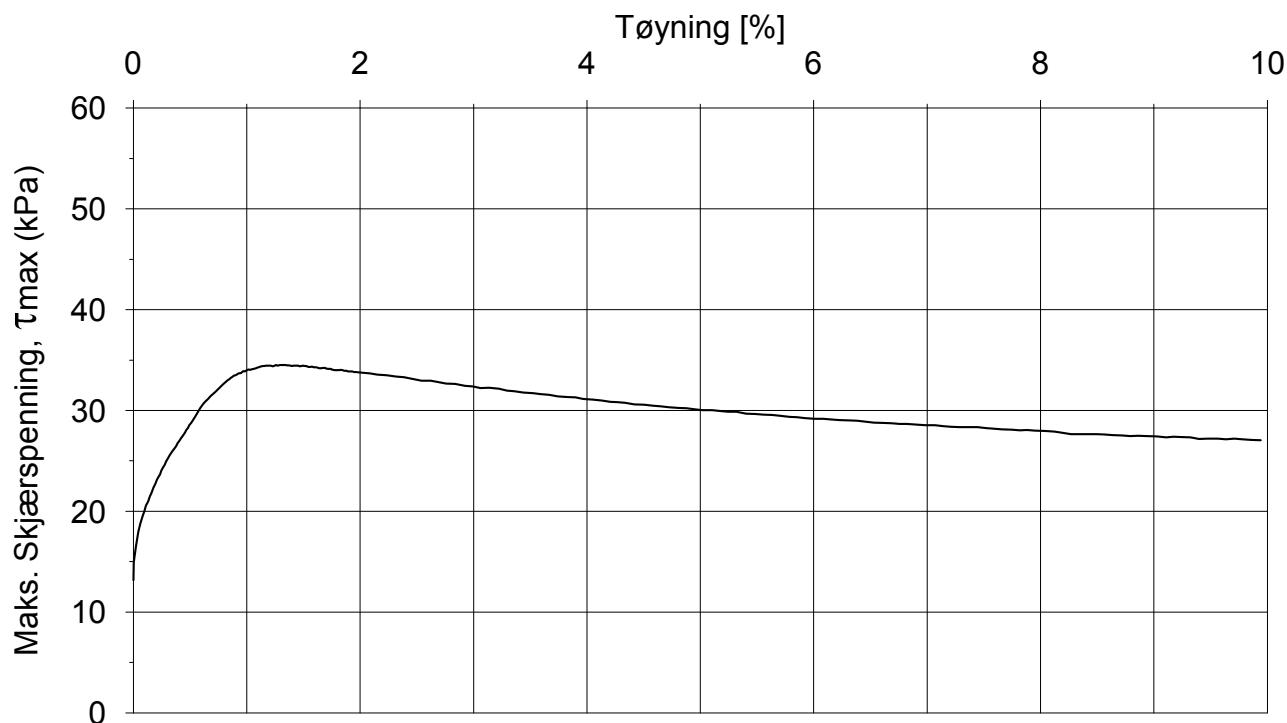
Selvaag Bolig ASA

Dato:
05.02.2018

Ballerud Hagesenter og Kleven gård

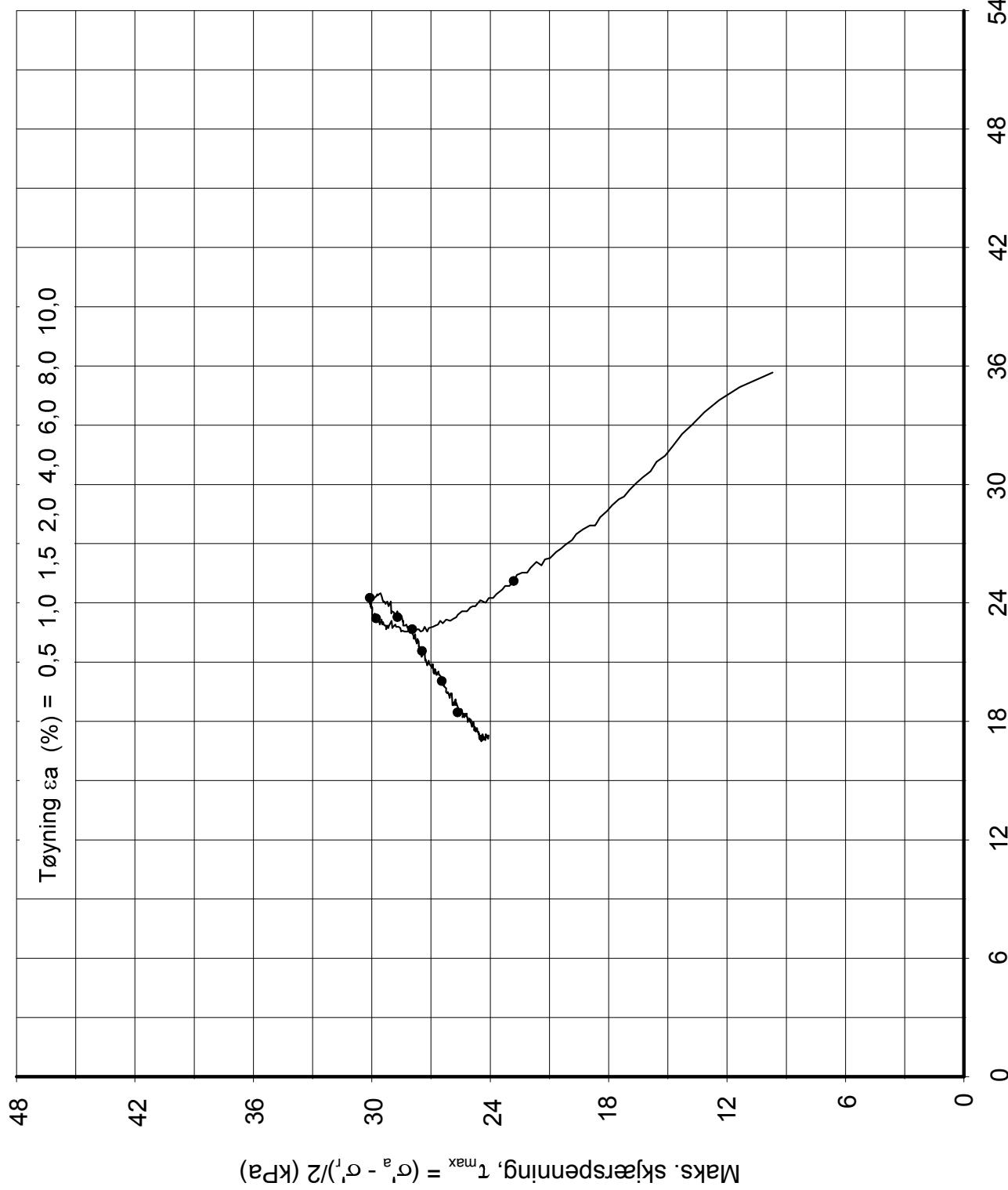
Multiconsult
www.multiconsult.no

Tegnet RHS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
Oppdragsnr: 10200964	Tegning nr.: RIG-TEG-450.2	Rev nr. 00

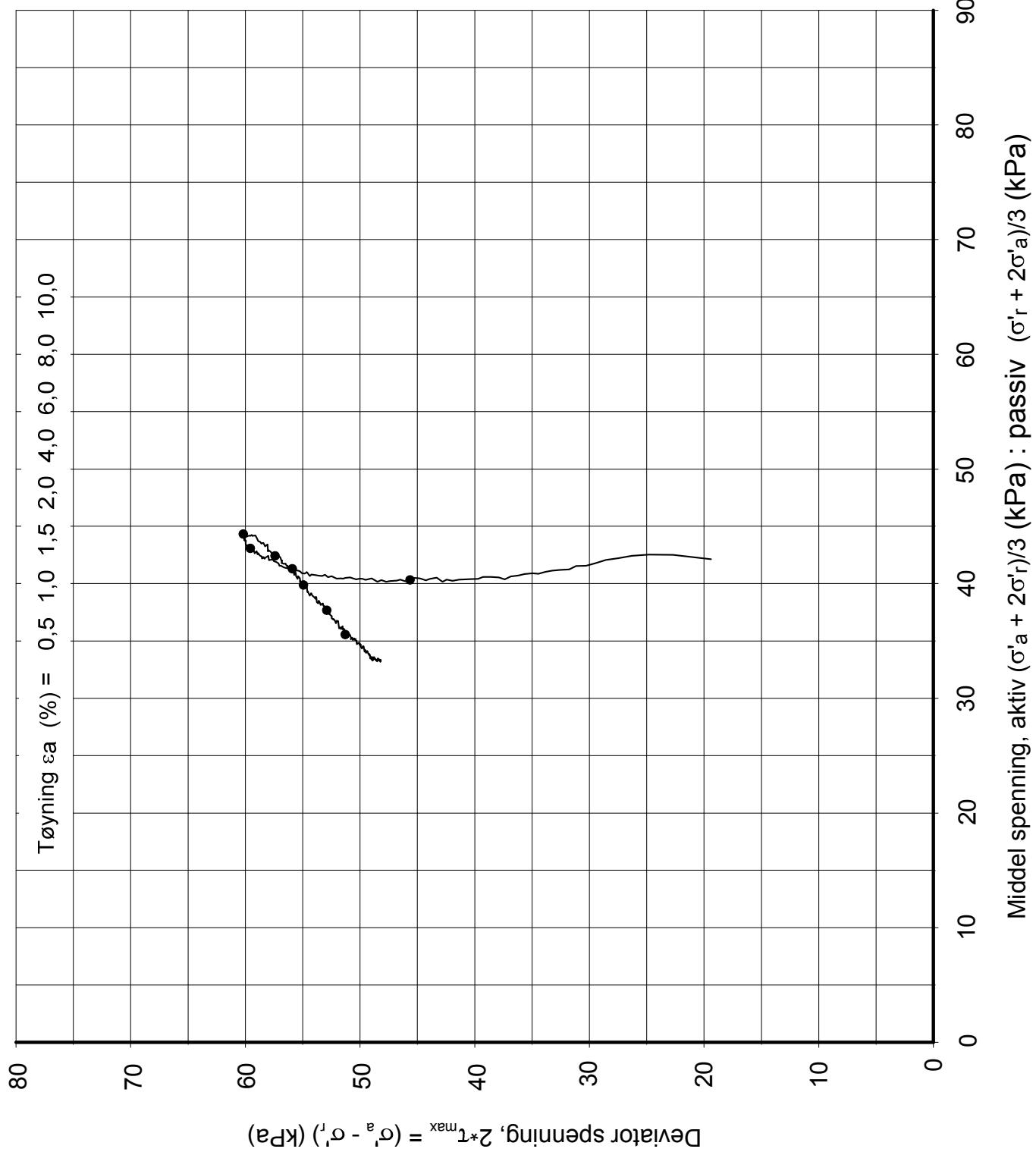


Forsøksdata	$\gamma_i = 19,3 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 36,5 \%$	$\sigma'_{vo} = 65,0 \text{ kPa}$
Dybde: 4,65 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 1,54 \%$	$w_f = - \%$	$\sigma'_{ac} = 64,3 \text{ kPa}$
Gvs. = 2 m	$\Delta e/e_0 (-) = 0,034$	$w_p = - \%$	$\sigma'_{rc} = 38,3 \text{ kPa}$

Treaks CAUa Poretrykk- og mobiliseringsforsøk		Borpunkt: 1	
Selvaag Bolig ASA			Dato: 05.02.2018
Ballerud Hagesenter og Kleven gård			
Multiconsult www.multiconsult.no	Tegnet RHS Oppdragsnr. 10200964	Kontrollert: SIOR Tegning nr.: RIG-TEG-450.3	Godkjent: TMP Rev nr. 00



Forsøksdata	$\gamma_i = 18,9 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 37,2 \%$	$\sigma'_{vo} = 55,0 \text{ kPa}$
Dybde: 4,65 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 1,73 \%$	$w_f = - \%$	$\sigma'_{ac} = 46,2 \text{ kPa}$
Gvs. = 1.3 m	$\Delta e/e_0(-) = 0,036$	$w_p = - \%$	$\sigma'_{rc} = 36,0 \text{ kPa}$
Treaksialforsøk CAUa Deviatorspenningst. NTNU-plott			Borpunkt: 27
Selvaag Bolig ASA Ballerud Hagesenter og Kleven gård			Dato: 05.02.2018
Multiconsult www.multiconsult.no	Tegnet RHS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
Oppdragsnr: 10200964		Tegning nr.: RIG-TEG-451.1	Rev nr.: 00



Forsøksdata		$\gamma_i = 18,9 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 37,2 \%$	$\sigma'_{vo} = 55,0 \text{ kPa}$
Dybde:	4,65 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 1,73 \%$	$w_f = - \%$	$\sigma'_{ac} = 46,2 \text{ kPa}$
Gvs. =	1.3 m	$\Delta e/e_0(-) = 0,036$	$w_p = - \%$	$\sigma'_{rc} = 36,0 \text{ kPa}$

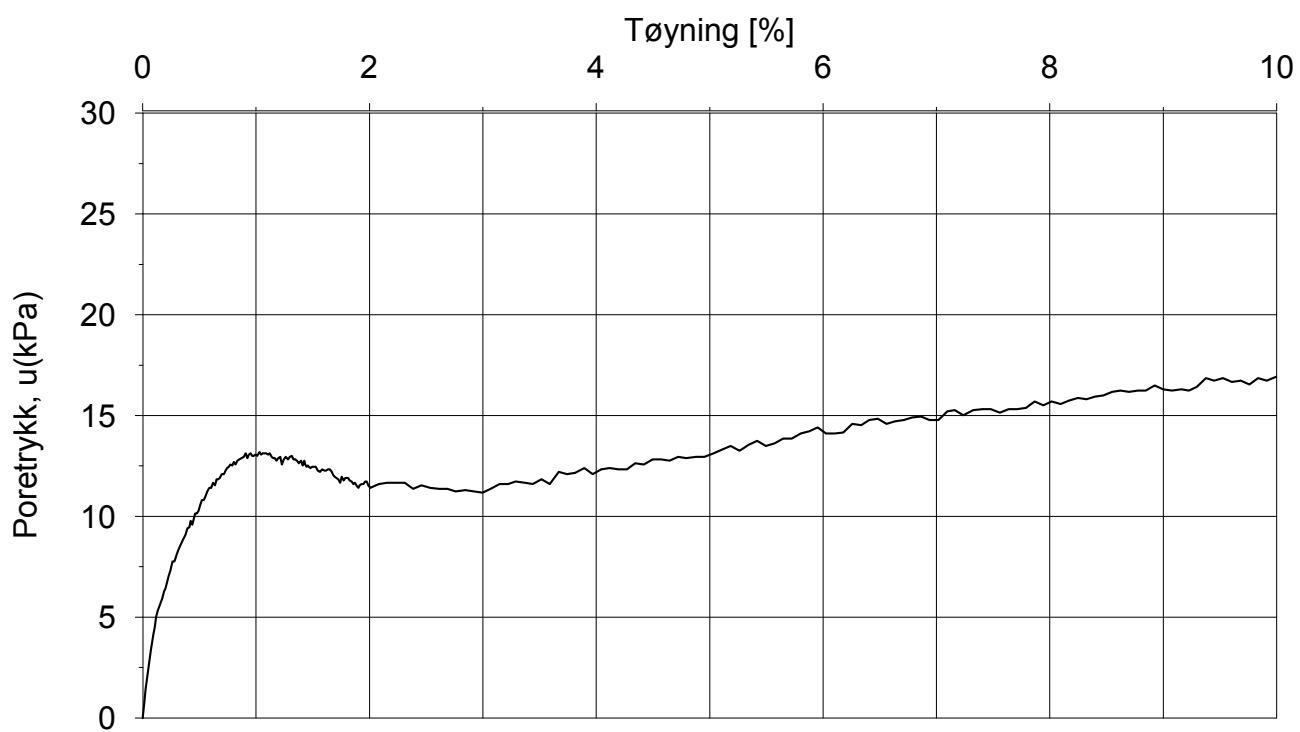
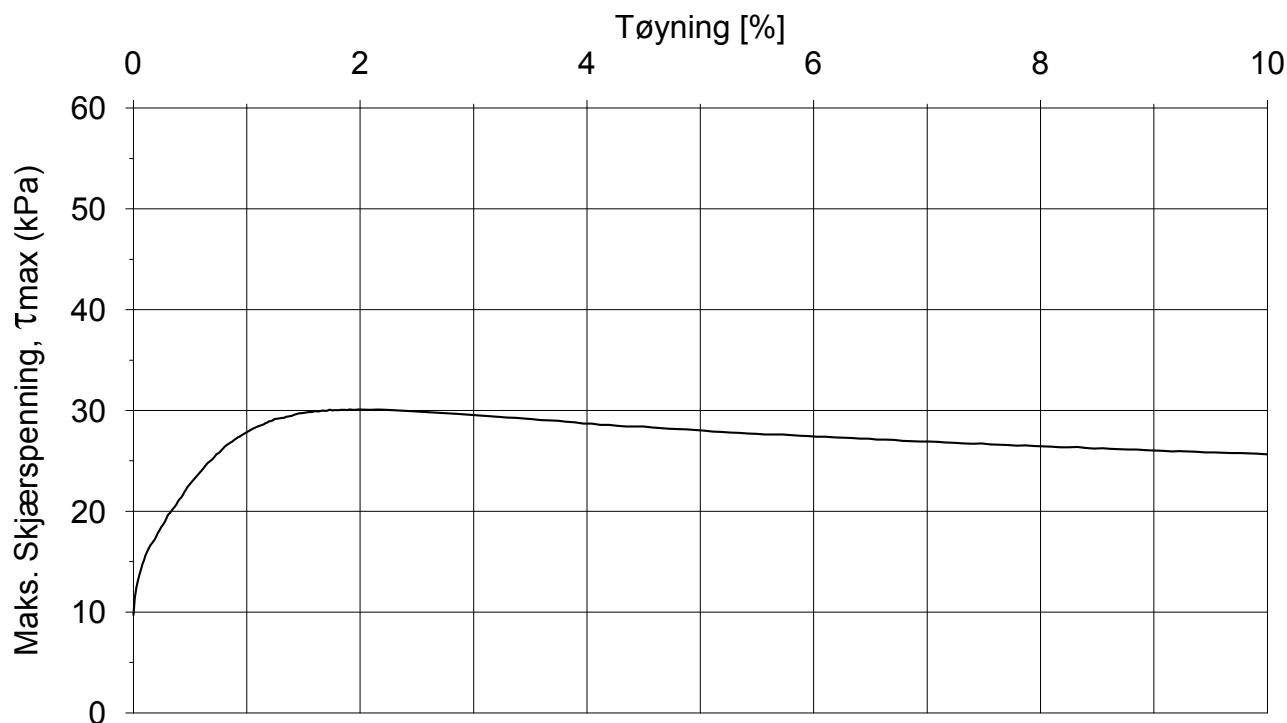
Treaksialforsøk CAUa

Borpunkt:
27

Selvaag Bolig ASA

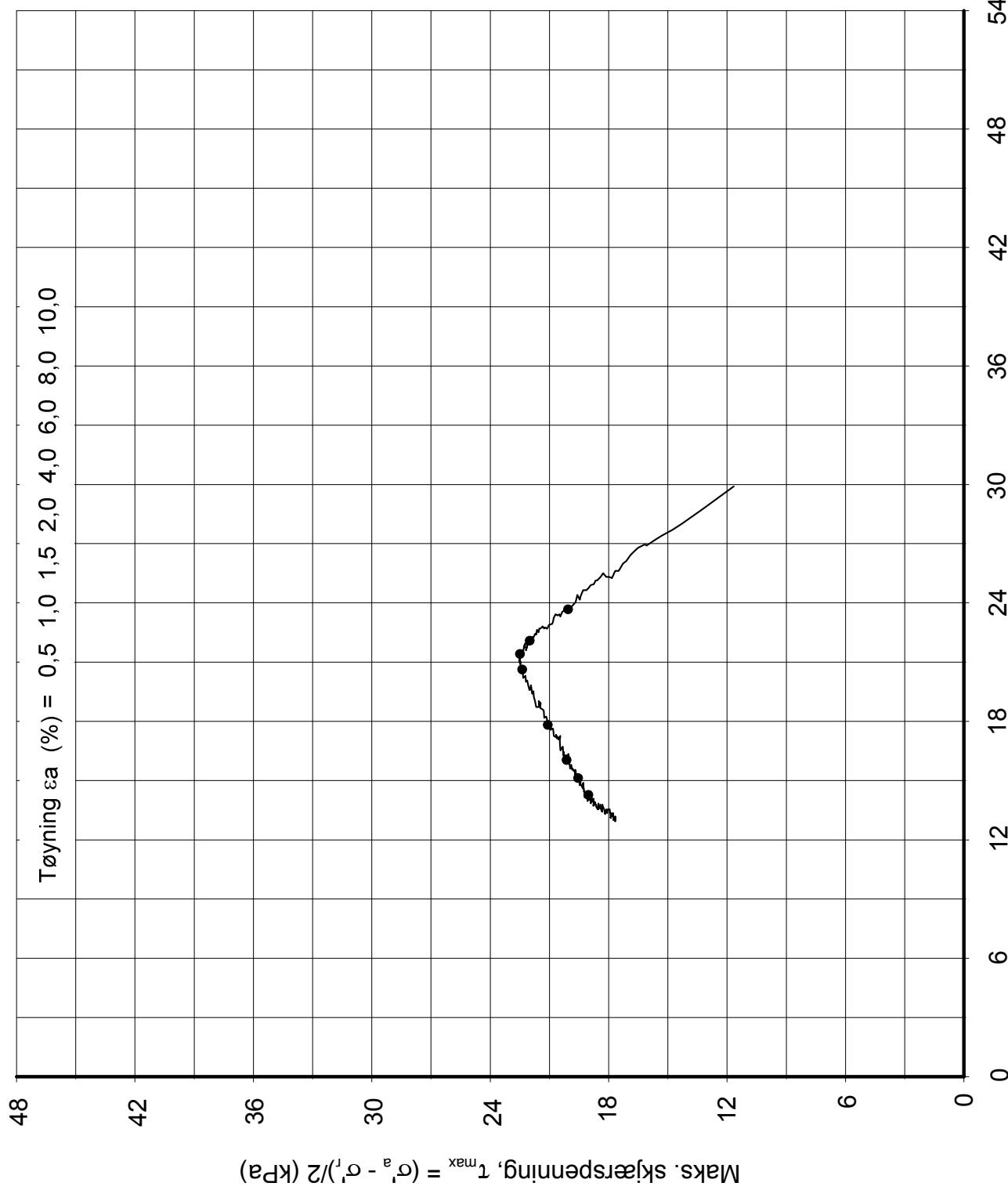
Dato:
05.02.2018

Ballerud Hagesenter og Kleven gård

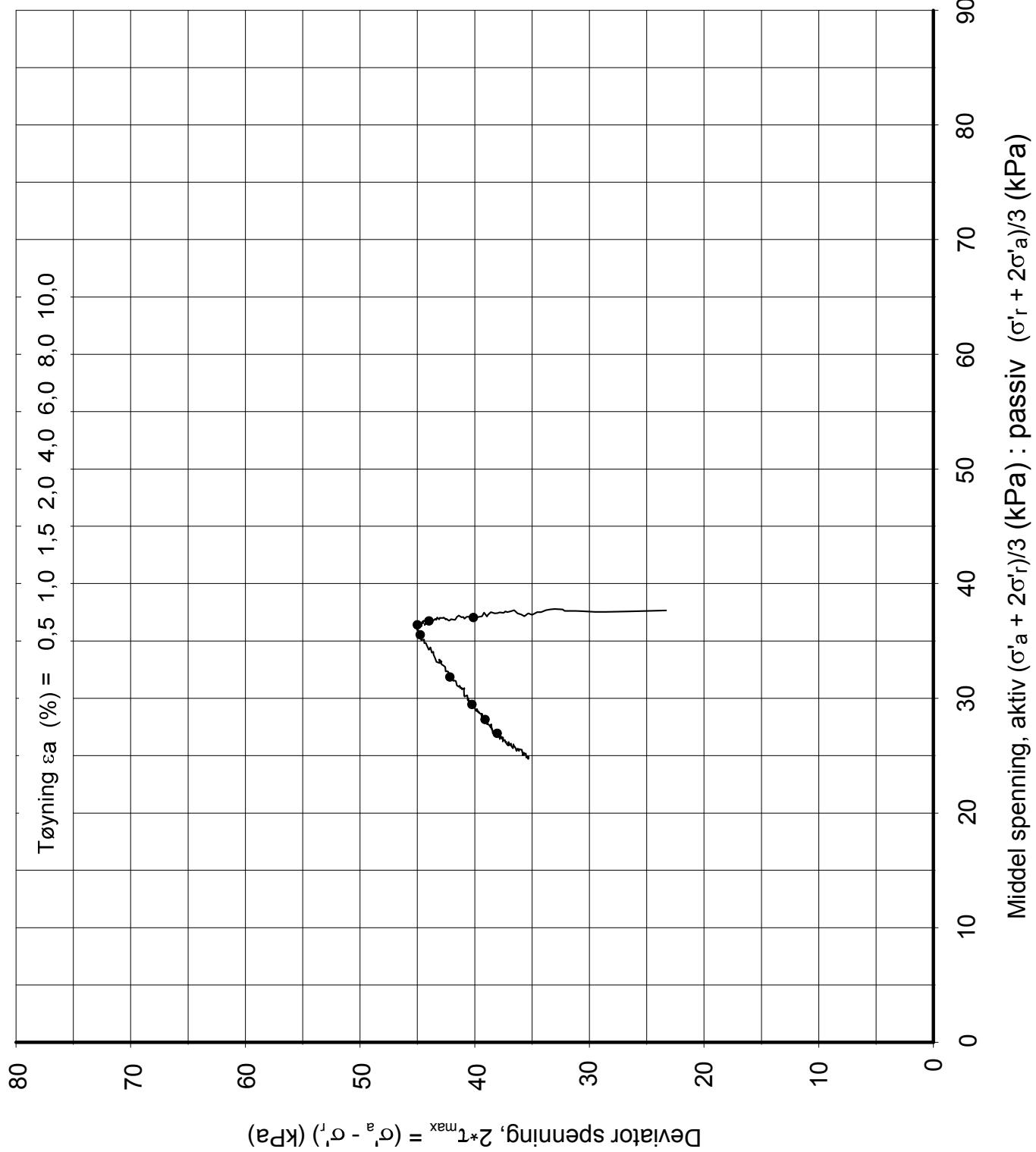


Forsøksdata	$\gamma_i = 18,9 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 37,2 \%$	$\sigma'_{vo} = 55,0 \text{ kPa}$
Dybde: 4,65 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 1,73 \%$	$w_f = - \%$	$\sigma'_{ac} = 46,2 \text{ kPa}$
Gvs. = 1.3 m	$\Delta e/e_0 (-) = 0,036$	$w_p = - \%$	$\sigma'_{rc} = 36,0 \text{ kPa}$

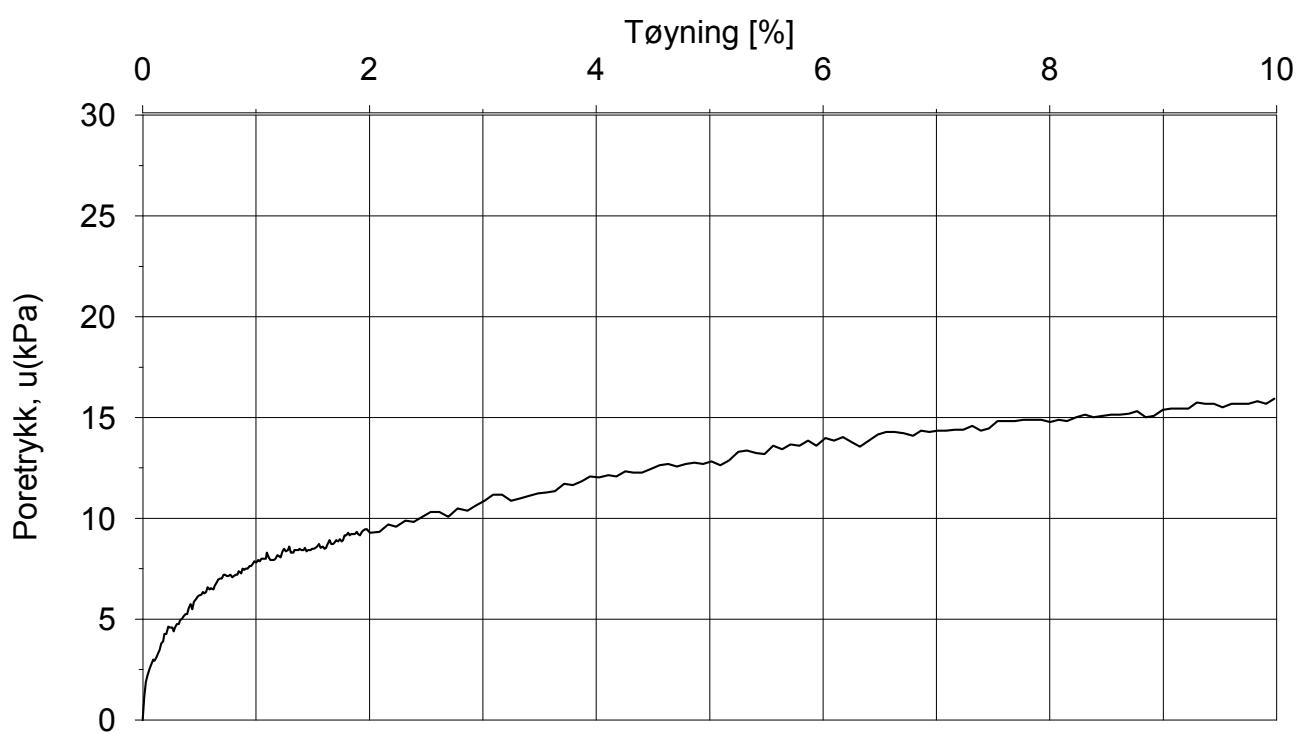
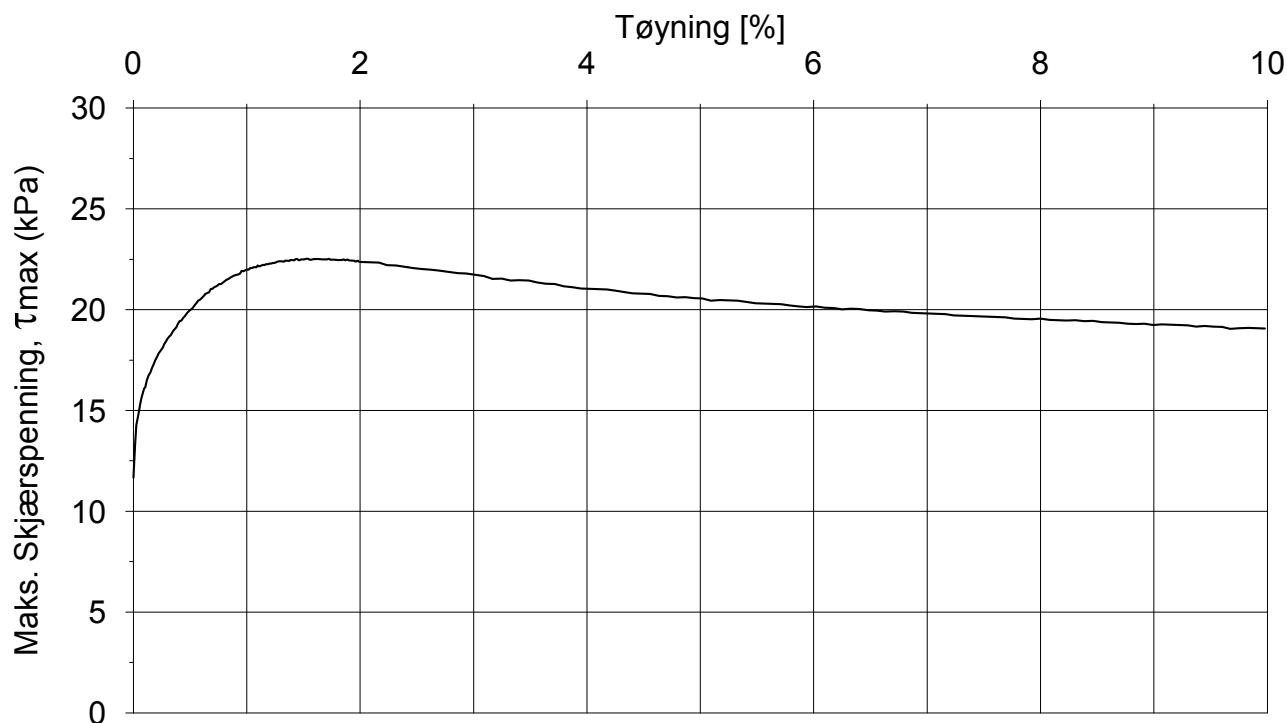
Treaks CAUa Poretrykk- og mobiliseringsforsøk		Borpunkt: 27
Selvaag Bolig ASA		Dato: 05.02.2018
Ballerud Hagesenter og Kleven gård		
Multiconsult www.multiconsult.no	Tegnet RHS Oppdragsnr. 10200964	Kontrollert: SIOR Tegning nr.: RIG-TEG-451.3
		Godkjent: TMP Rev nr. 00



Forsøksdata	$\gamma_i = 18,2 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 38,4 \text{ \%}$	$\sigma'_{vo} = 59,0 \text{ kPa}$
Dybde: 5,70 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 2,00 \text{ \%}$	$w_f = - \text{ \%}$	$\sigma'_{ac} = 50,7 \text{ kPa}$
Gvs. = 1 m	$\Delta e/e_0(-) = 0,040$	$w_p = - \text{ \%}$	$\sigma'_{rc} = 33,7 \text{ kPa}$
Treaksialforsøk CAUa Deviatorspenningsti. NTNU-plott			Borpunkt: 32
Selvaag Bolig ASA Ballerud Hagesenter og Kleven gård			Dato: 05.02.2018
Multiconsult www.multiconsult.no	Tegnet RHS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
Oppdragsnr.: 10200964		Tegning nr.: RIG-TEG-452.1	Rev nr.: 00

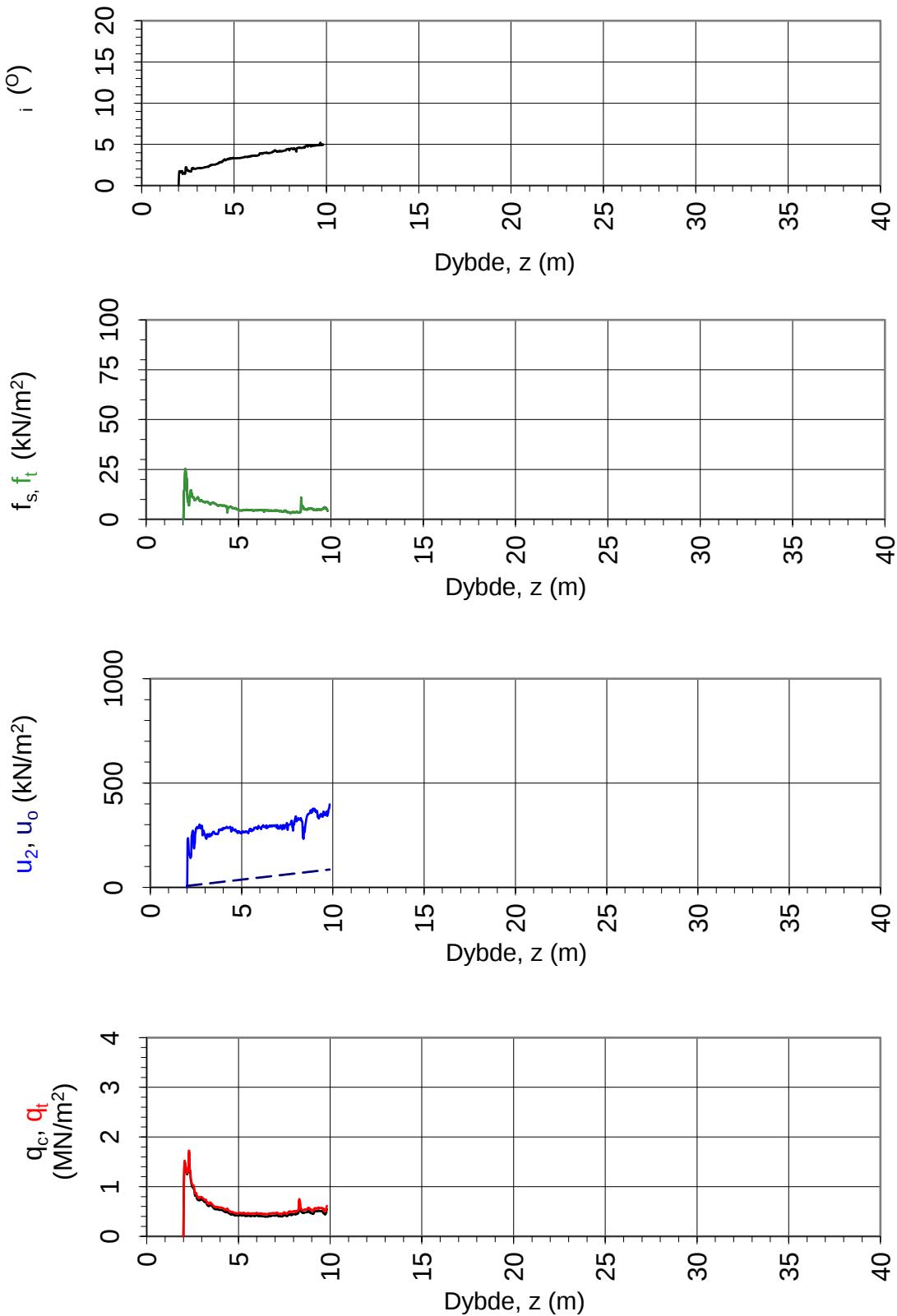


Forsøksdata		$\gamma_i = 18,2 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 38,4 \%$	$\sigma'_{vo} = 59,0 \text{ kPa}$
Dybde:	5,70 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 2,00 \%$	$w_f = - \%$	$\sigma'_{ac} = 50,7 \text{ kPa}$
Gvs. =	1 m	$\Delta e/e_0(-) = 0,040$	$w_p = - \%$	$\sigma'_{rc} = 33,7 \text{ kPa}$
Treaksialforsøk CAUa		Borpunkt:	32	
Selvaag Bolig ASA		Dato:	05.02.2018	
Ballerud Hagesenter og Kleven gård				
Multiconsult www.multiconsult.no		Tegnet RHS	Kontrollert: SIOR	Godkjent: TMP
		Oppdragsnr: 10200964	Tegning nr.: RIG-TEG-452.2	Rev nr.: 00



Forsøksdata	$\gamma_i = 18,2 \text{ kN/m}^3$	$w_i = 38,4 \%$	$\sigma'_{vo} = 59,0 \text{ kPa}$
Dybde: 5,70 m	$\varepsilon_{vol} = \Delta V/V = 2,00 \%$	$w_f = - \%$	$\sigma'_{ac} = 50,7 \text{ kPa}$
Gvs. = 1 m	$\Delta e/e_0 (-) = 0,040$	$w_p = - \%$	$\sigma'_{rc} = 33,7 \text{ kPa}$

Treaks CAUa Poretrykk- og mobiliseringsforsøk		Borpunkt: 32
Selvaag Bolig ASA		Dato: 05.02.2018
Ballerud Hagesenter og Kleven gård		
Multiconsult www.multiconsult.no	Tegnet RHS Oppdragsnr. 10200964	Kontrollert: SIOR Tegning nr.: RIG-TEG-452.3
		Godkjent: TMP Rev nr. 00



Oppdragsgiver:

Selvaag Bolig ASA

Oppdrag:

Ballerud hagesenter og Kleven gård

Tegningens filnavn:

CPTU_BP28

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

CPTU id.:

BP28

Sonde:

4962

Multiconsult

MULTICONSULT AS

Dato:
21.02.2018

Tegnet:
PERR

Kontrollert:
TMP

Godkjent:
HALGE

Oppdrag nr.:

10200964-01

Tegning nr.:

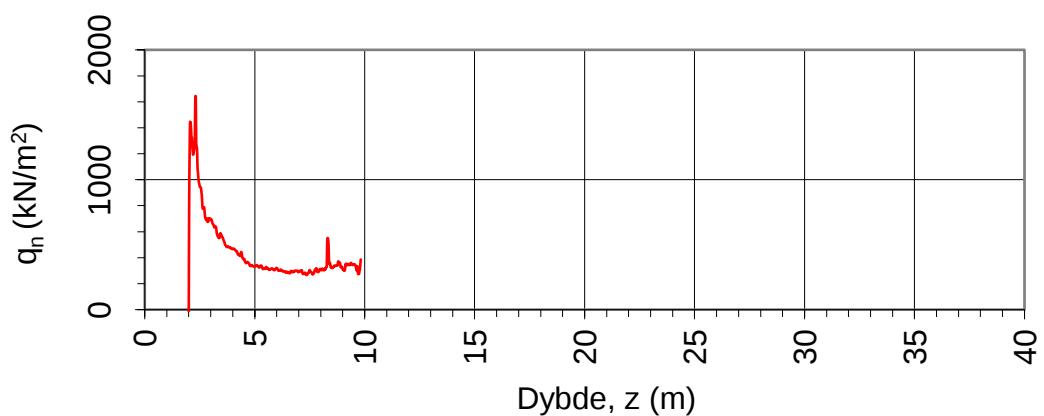
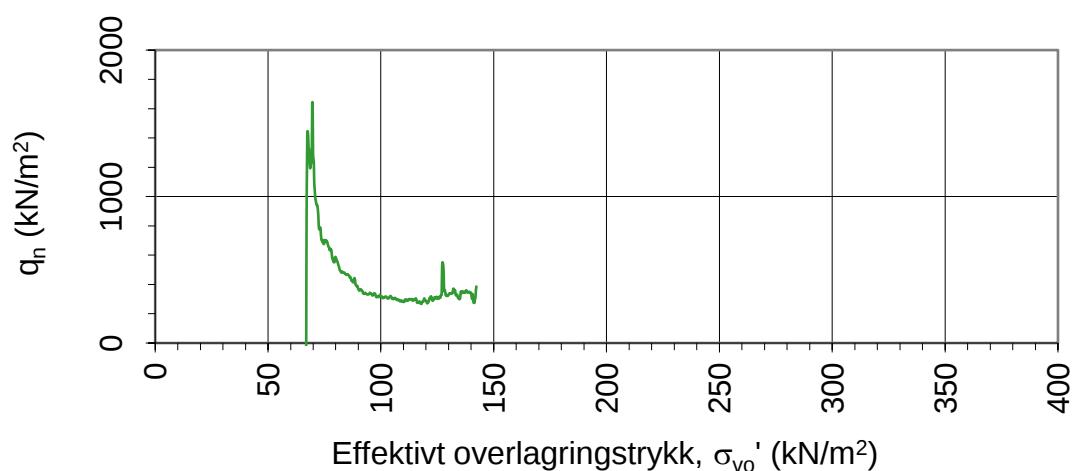
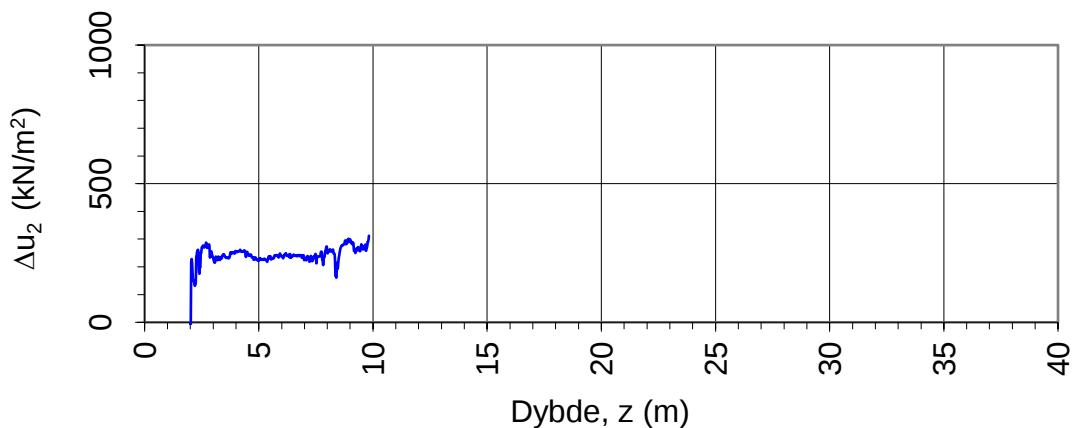
500.1

Versjon:

09.03.2016

Revisjon:

00



Oppdragsgiver:

Selvaag Bolig ASA

Oppdrag:

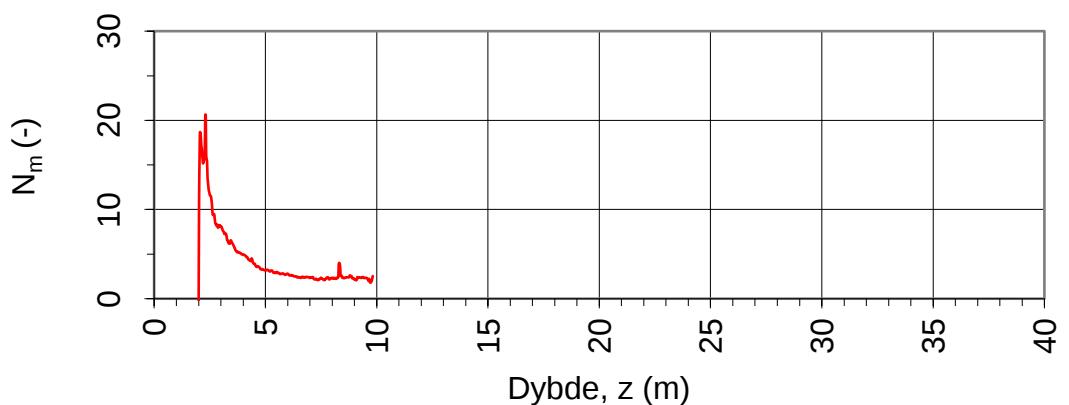
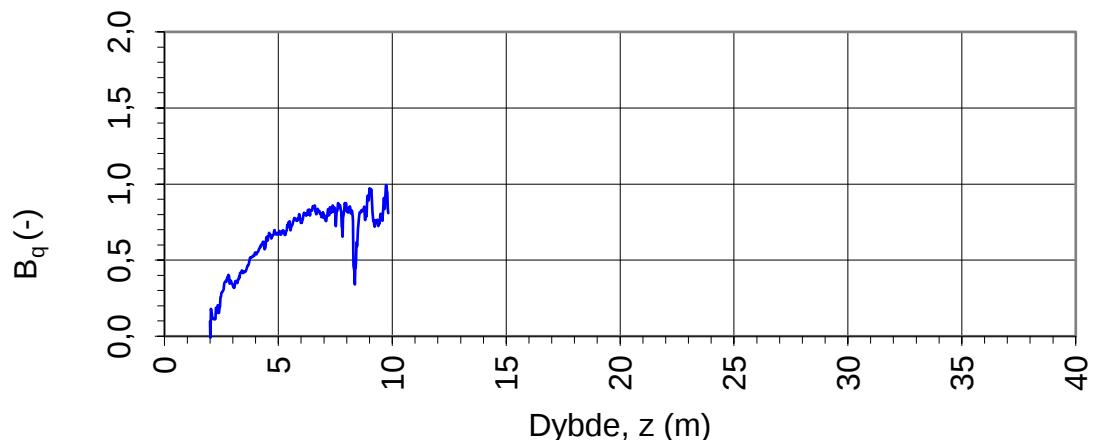
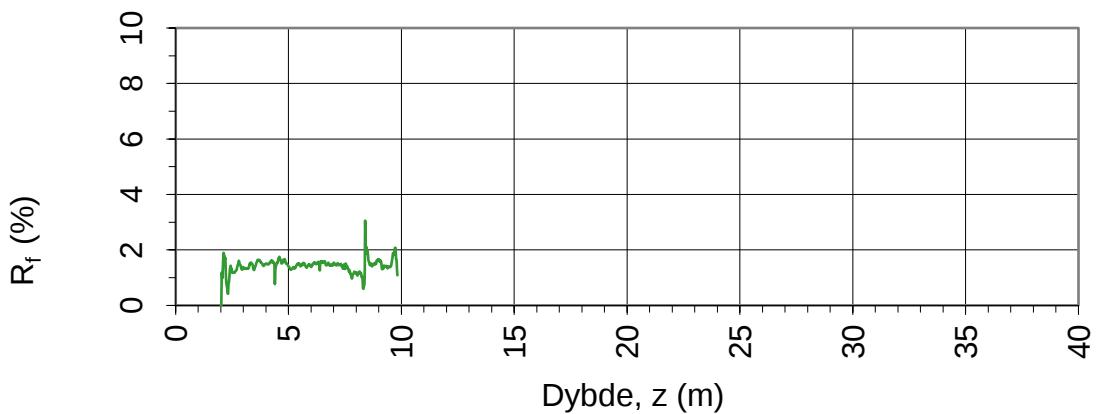
**Ballerud hagesenter og
Kleven gård**

Tegningens filnavn:

CPTU_BP28

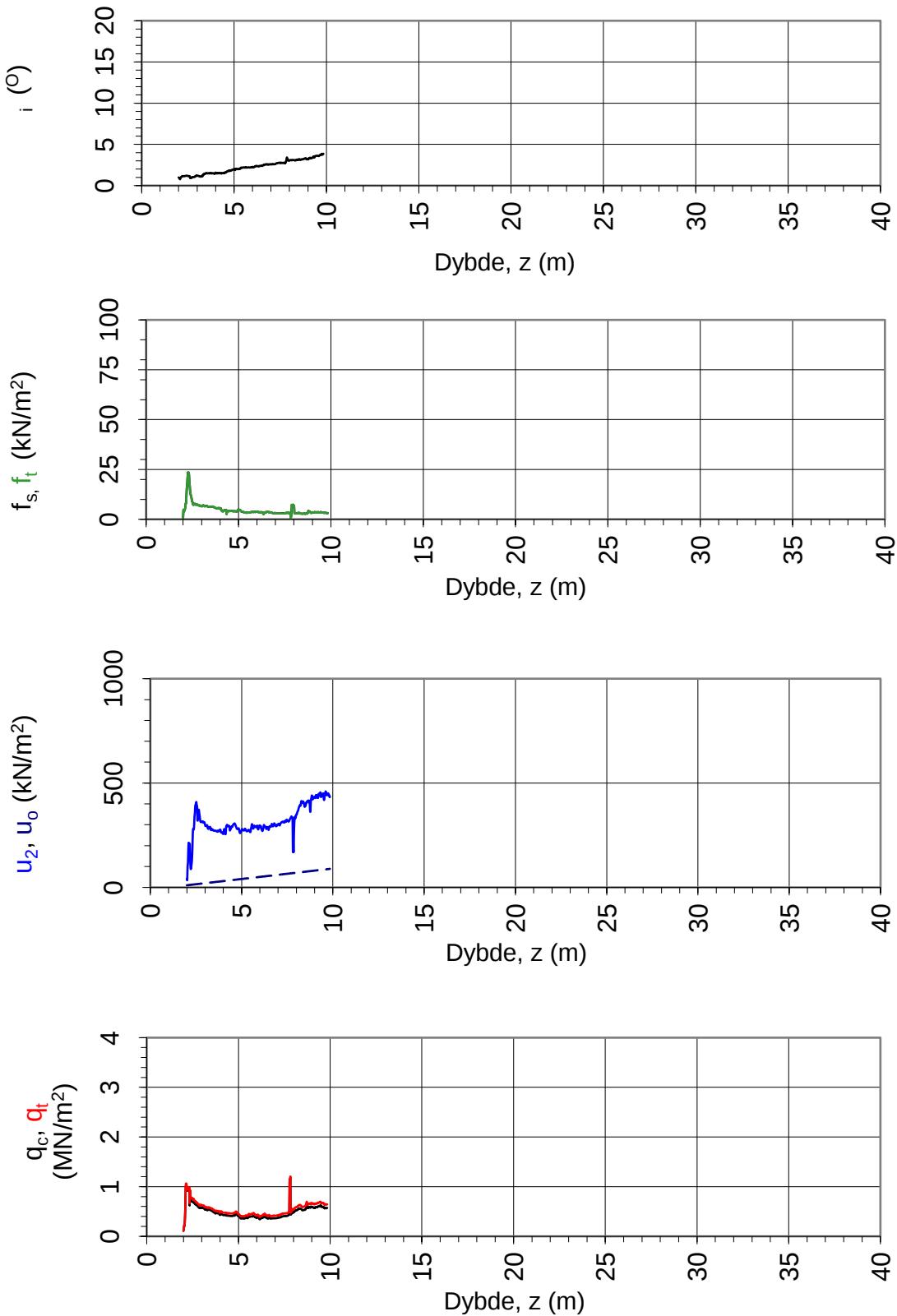
Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2 .

CPTU id.:	BP28	Sonde:	4962	Multiconsult
MULTICONSULT AS	Dato: 21.02.2018	Tegnet: PERR	Kontrollert: TMP	Godkjent: HALGE
	Oppdrag nr.: 10200964-01	Tegning nr.: 500.2	Versjon: 09.03.2016	Revisjon: 00



DOKUMENTASJON MÅLEDATA - GEOTECH SONDER

Sonde nr.:	4962	Sondetype:	Nova
SONDEDATA			
Arealforhold, a:	0,832	Arealforhold, b:	0,000
Kalibreringsdato:	28.06.2017	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):	0,49	0,01	0,02
Max. temp.effekt, ubelastet (kPa):	37,08	0,97	1,03
Temperaturområde (°C):	0-40	0-40	0-40
Merknad:			
UTFØRELSE			
Borleder:	Sigmund Norheim	Assistent:	
Filtertype:		Mettemedium:	
Mettemetode:		Lufttemperatur (°C):	
Forankring:		Max. helning (°):	5,2
Merknad:			
MÅLEVARIABLE			
EGENSKAP	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimal temperatureffekt (kPa):	5,56	0,15	0,15
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):	6,239	112,400	247,400
Etter sondering (Windows):	-0,021	0,200	-0,700
Avvik (Windows) (kPa):	-20,5	0,2	-0,7
NØYAKTIGHETSVURDERING GEOTECH - VURDERING AV ANVENDELSESKLASSE			
Målestørrelse	Spissmotstand	Friksjon	Poretrykk
Samlet nøyaktighet, Δ_{TOT} (kPa)	26,55	0,36	0,87
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:			
Selvaag Bolig ASA Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet.	Ballerud hagesenter og Kleven gård		
CPTU id.:	BP28	Sonde:	4962
MULTICONULT AS		Dato: 21.02.2018	Tegnet: PERR
		Oppdrag nr.: 10200964-01	Kontrollert: TMP Versjon: 500.4 09.03.2016



Oppdragsgiver:

Selvaag Bolig ASA

Oppdrag:

Ballerud hagesenter og Kleven gård

Tegningens filnavn:

CPTU_BP32

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

CPTU id.:

BP32

Sonde:

4962

Multiconsult

MULTICONSULT AS

Dato:
21.02.2018

Tegnet:
PERR

Kontrollert:
TMP

Godkjent:
HALGE

Oppdrag nr.:

10200964-01

Tegning nr.:

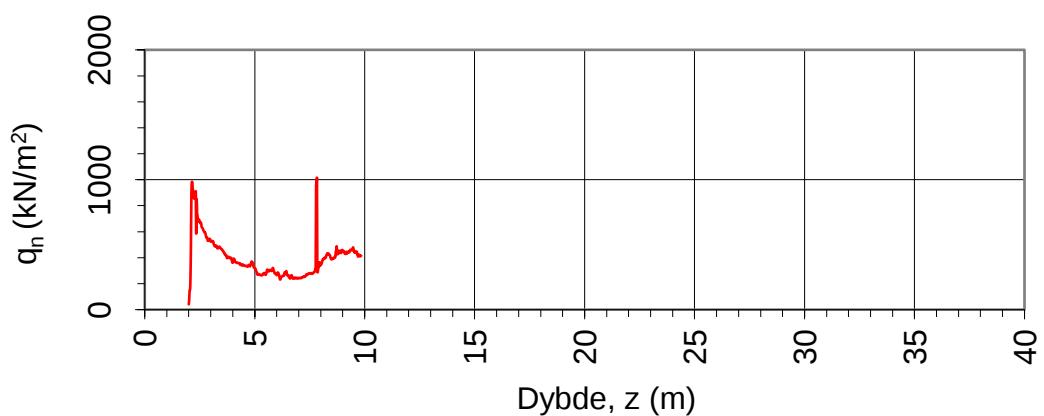
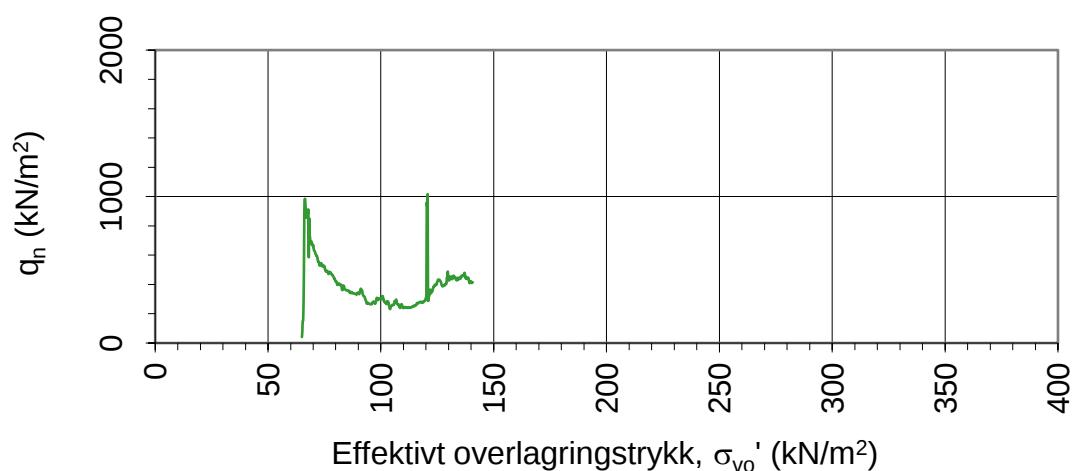
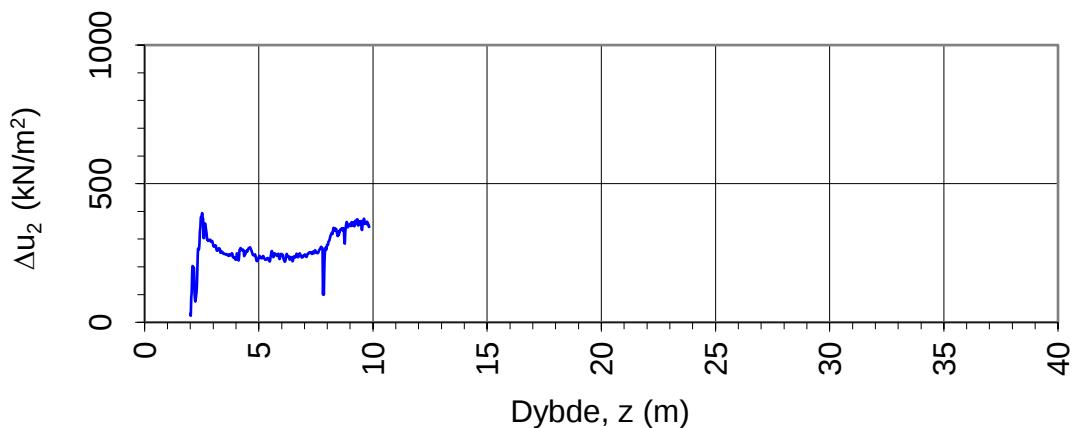
501.1

Versjon:

09.03.2016

Revisjon:

00



Oppdragsgiver:

Selvaag Bolig ASA

Oppdrag:

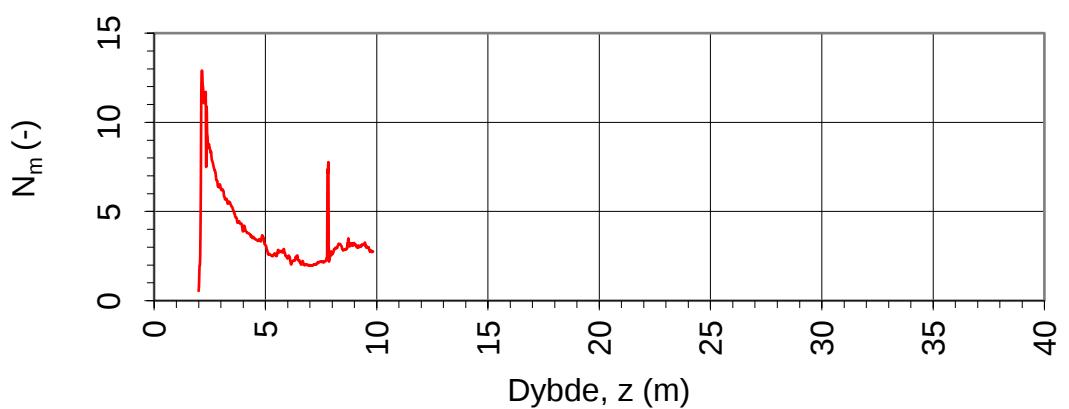
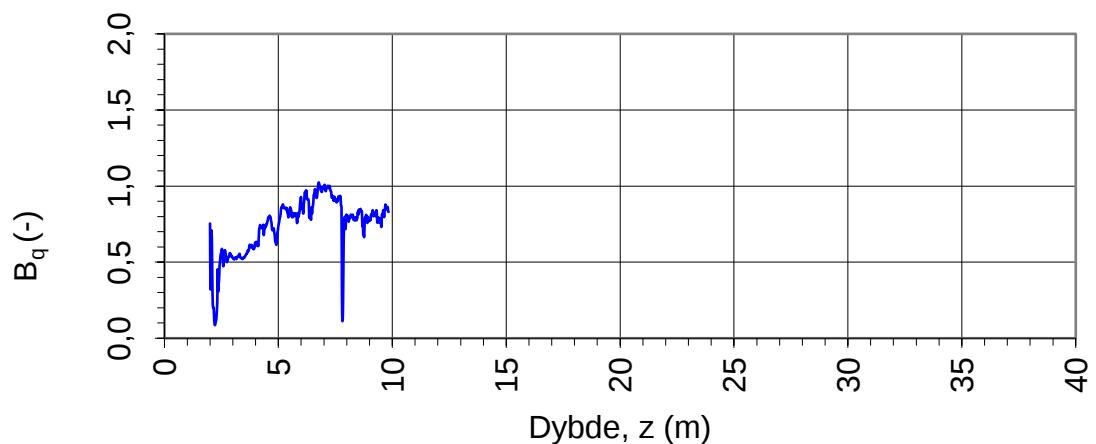
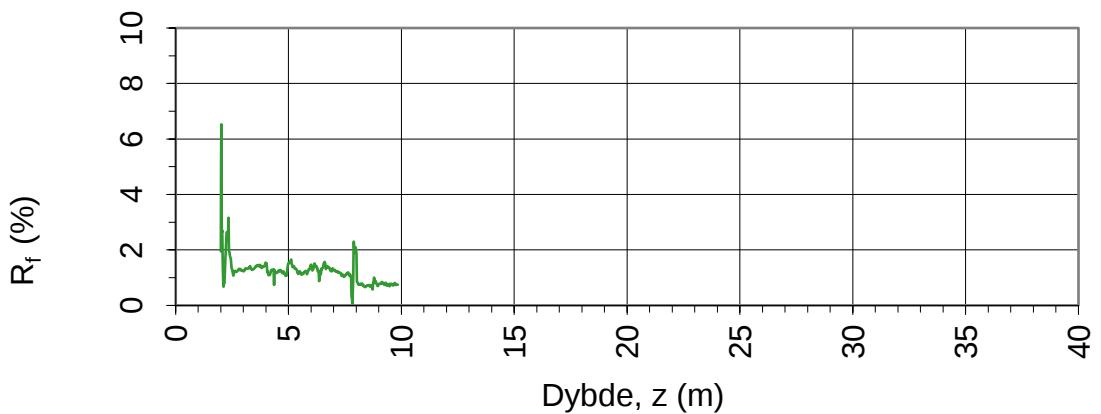
**Ballerud hagesenter og
Kleven gård**

Tegningens filnavn:

CPTU_BP32

Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2 .

CPTU id.:	BP32	Sonde:	4962	Multiconsult
MULTICONSULT AS	Dato: 21.02.2018	Tegnet: PERR	Kontrollert: TMP	Godkjent: HALGE
	Oppdrag nr.: 10200964-01	Tegning nr.: 501.2	Versjon: 09.03.2016	Revisjon: 00



Oppdragsgiver:

Selvaag Bolig ASA

Spissmotstandstall N_m , poretrykks- B_q og friksjonsforhold R_f .

Oppdrag:

**Ballerud hagesenter og
Kleven gård**

Tegningens filnavn:

CPTU_BP32

CPTU id.:

BP32

Sonde:

4962

Multiconsult

MULTICONSULT AS

Dato:
21.02.2018

Tegnet:
PERR

Kontrollert:
TMP

Godkjent:
HALGE

Oppdrag nr.:

10200964-01

Tegning nr.:

501.3

Versjon:

09.03.2016

Revisjon:

00

DOKUMENTASJON MÅLEDATA - GEOTECH SONDER

Sonde nr.:	4962	Sondetype:	Nova
SONDEDATA			
Arealforhold, a:	0,832	Arealforhold, b:	0,000
Kalibreringsdato:	28.06.2017	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):	0,49	0,01	0,02
Max. temp.effekt, ubelastet (kPa):	37,08	0,97	1,03
Temperaturområde (°C):	0-40	0-40	0-40
Merknad:			
UTFØRELSE			
Borleder:	Sigmund Norheim	Assistent:	
Filtertype:		Mettemedium:	
Mettemetode:		Lufttemperatur (°C):	
Forankring:		Max. helning (°):	4,1
Merknad:			
MÅLEVARIABLE			
EGENSKAP	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimal temperatureffekt (kPa):	5,56	0,15	0,15
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):	6,224	112,200	247,700
Etter sondering (Windows):	0,004	0,200	-2,800
Avvik (Windows) (kPa):	3,9	0,2	-2,8
NØYAKTIGHETSVURDERING GEOTECH - VURDERING AV ANVENDELSESKLASSE			
Målestørrelse	Spissmotstand	Friksjon	Poretrykk
Samlet nøyaktighet, Δ_{TOT} (kPa)	9,95	0,36	2,97
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:			
Selvaag Bolig ASA Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet.	Ballerud hagesenter og Kleven gård		
CPTU id.:	BP32	Sonde:	4962
MULTICONULT AS		Dato: 21.02.2018	Tegnet: PERR
		Oppdrag nr.: 10200964-01	Kontrollert: TMP Versjon: 501.4 09.03.2016

Vedlegg 1**Koordinatliste borpunkter**

Tabell 1: Koordinat-/høydesystem

Høydesystem	Koordinatsystem	Sone
NN 2000	Euref 89	UTM 32

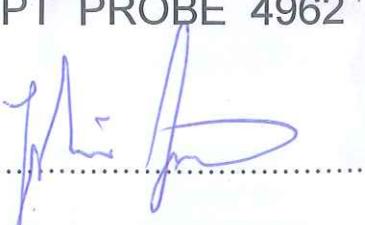
Tabell 2: Utførte feltundersøkelser

Borpunkt	Koordinater			Metode	Boret dybde			Kommentar
	X	Y	Z		Løs-masse	Ant. Berg	Totalt	
	[m]	[m]	[m]		[m]	[m]	[m]	
1	6642309,5	588242,2	41,2	TOT	11,2	3,0	14,2	Også tatt opp PR
2	6642280,9	588249,1	40,6	TOT	7,0	2,6	9,6	
3	6642217,0	588281,5	41,0	TOT	6,1	3,0	9,1	
4	6642334,8	588273,1	42,2	TOT	4,4	3,0	7,4	
5	6642302,5	588298,9	41,4	TOT	6,5	3,0	9,5	
6	6642263,7	588322,8	41,2	TOT	9,0	3,0	12,0	Også tatt opp PR og installert PZ
7	6642350,2	588315,9	42,6	TOT	1,4	2,0	3,4	
9	6642299,1	588358,0	42,0	TOT	8,5	3,0	11,5	
10	6642237,7	588384,3	42,3	TOT	1,8	2,8	4,6	
11	6642168,4	588381,1	43,9	TOT	2,7	2,9	5,6	
12	6642145,1	588410,8	42,1	TOT	0,9	2,7	3,6	
13	6642186,4	588429,8	42,8	TOT	0,1	3,0	3,1	
14	6642218,8	588463,7	40,6	TOT	2,6	2,9	5,5	
15	6642271,0	588416,9	46,9	TOT	2,2	2,9	5,1	
16	6642296,3	588438,8	46,6	TOT	1,3	2,5	3,8	
17	6642259,5	588467,9	43,5	TOT	2,0	2,3	4,3	
18	6642296,2	588495,9	45,7	TOT	1,8	2,9	4,7	
19	6642362,2	588435,6	43,0	TOT	3,0	2,6	5,6	
20	6642395,3	588450,7	42,8	TOT	5,8	2,9	8,7	
21	6642446,9	588417,4	42,8	TOT	7,7	3,0	10,7	
22	6642445,1	588454,4	42,8	TOT	8,2	2,9	11,1	
23	6642496,8	588461,0	44,2	TOT	8,1	2,9	11,0	
24	6642471,4	588485,9	43,1	TOT	8,1	2,8	10,9	
25	6642456,7	588502,4	43,3	TOT	5,7	2,0	7,7	
26	6642477,3	588537,1	43,8	TOT	8,3	3,0	11,3	
27	6642522,2	588496,8	43,7	TOT	10,7	2,6	13,3	Også tatt opp PR

Borpunkt	Koordinater			Metode	Boret dybde			Kommentar
	X	Y	Z		Løs-masse	Ant. Berg	Totalt	
	[m]	[m]	[m]		[m]	[m]	[m]	
28	6642516,0	588533,0	43,8	TOT	13,2	2,5	15,7	Også installert PZ og utført CPTU
29	6642564,4	588546,2	44,5	TOT	8,9	2,9	11,8	
30	6642508,7	588597,8	44,5	TOT	7,8	3,0	10,8	
31	6642527,5	588658,0	45,3	TOT	2,1	2,9	5,0	
								Også tatt opp PR, installert PZ og utført CPTU
32	6642574,7	588628,4	44,5	TOT	11,7	0,0	11,7	
33	6642614,8	588594,7	45,1	TOT	5,0	0,0	5,0	
34	6642617,7	588657,1	45,3	TOT	8,0	0,0	8,0	
35	6642664,7	588641,6	46,0	TOT	1,4	0,0	1,4	
36	6642624,8	588691,9	46,3	TOT	2,2	0,0	2,2	
37	6642705,6	588679,4	49,1	TOT	1,4	0,0	1,4	
38	6642657,7	588720,7	47,1	TOT	3,0	0,0	3,0	
39	6642699,3	588724,0	49,0	TOT	1,9	0,0	1,9	
40	6642744,4	588736,3	51,9	TOT	2,2	0,0	2,2	
41	6642726,4	588767,9	52,6	TOT	0,9	0,0	0,9	
42	6642767,6	588767,2	53,8	TOT	0,8	0,0	0,8	
43	6642779,4	588763,2	53,3	TOT	0,5	0,0	0,5	

TOT=Totalsondering; DTR=Dreietrykksondering; CPTU=Trykksondering; PZ=Poretrykksmåling; PR=Prøveserie;
Ann.=Annen metode (spesifiser)

CALIBRATION CERTIFICATE FOR CPT PROBE 4962

Probe No	4962	
Date of Calibration	2017-06-28	
Calibrated by	Joakim Tingström.....	
Run No	397	
Test Class:	ISO 1	

Point Resistance	Tip Area 10cm ²	
Maximum Load	50	MPa
Range	50	MPa
Scaling Factor	1563	
Resolution	0,4881	kPa
Area factor (a)	0,832	

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 37,076 kPa
 Temperature range 0 –40 deg. Celsius.

Local Friction	Sleeve Area 150cm ²	
Maximum Load	0,5	MPa
Range	0,5	MPa
Scaling Factor	4187	
Resolution	0,0091	kPa
Area factor (b)	0	

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 0,974 kPa
 Temperature range 0 –40 deg. Celsius.

Pore Pressure		
Maximum Load	2	MPa
Range	2	MPa
Scaling Factor	3703	
Resolution	0,0206	kPa

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 1,029 kPa
 Temperature range 0 –40 deg. Celsius.

Tilt Angle.	Scaling Factor: 0,92	
Range	0 - 40	Deg.

Backup memory
Temperature sensor
Conductivity probe



Specialists in
 Geotechnical
 Field Equipment

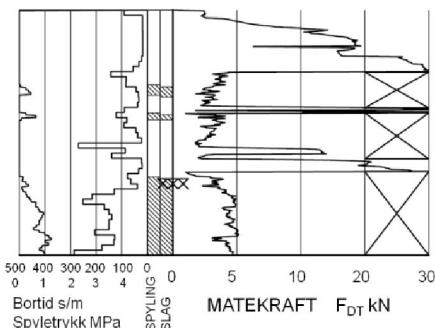
Cptlog Cone data base information

<u>Cone name</u>	4962	<u>Serial number</u>	4962	<u>Date of purchase</u>	User.
<u>Ranges</u>		<u>Geometric parameters</u>		<u>Scaling factors</u>	
Point resistance	50 (Mpa)	Area factor a	0,832	Point resistance	1563
Local friction	0,5 (Mpa)	Area factor b	0	Local friction	
Pore pressure	2 (Mpa)	Tip area	10 (cm ²)	Pore pressure	4187
Tilt sensor	40 (Deg)	Sleeve area	150 (cm ²)	Tilt sensor	3703
temperature	©			temperature	0,92
Elect. Conductivity			(mS/m)	Type	1
				Elect. Conductivity A	Nova cone
				Elect. Conductivity B	With memory
				Memory option	With memory

Göteborg: 2017-06-28



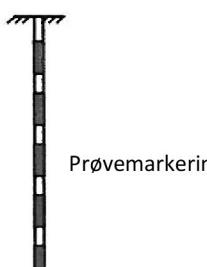
<p>Avsluttet mot stein, blokk eller fast grunn</p> <p>Avsluttet mot antatt berg</p>	<p>Sonderinger utføres for å få en indikasjon på grunnens relative fasthet, lagdeling og dybder til antatt berg eller fast grunn. For utførelsesstandarder henvises det til «Geoteknisk bilag – Oversikt over metodestandarder 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>Slått med slekke</p>	<p>DREIESONDERING</p> <p>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 for denne lasten, dreies boret maskinelt eller manuelt. Antall $\frac{1}{2}$-omdreininger pr. 0,2 m synk registreres.</p> <p>Boremotstanden presenteres i diagram med vertikal dybdeskala og tverrstrek for hver 100 $\frac{1}{2}$-omdreininger. Skravur angir synk uten 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>Q_o</p> <p>kNm/m</p>	<p>RAMSONDERING</p> <p>Boringen utføres med skjøtbare $\phi 32$ mm borstenger og spiss med normert geometri. Boret rammes med en rammeenergi på 0,38 kNm. Antall slag pr. 0,2 m synk registreres.</p> <p>Boremotstanden illustreres ved angivelse av rammemotstanden Q_o pr. m nedramming.</p> <p>$Q_o = \text{loddets tyngde} * \text{fallhøyde}/\text{synk pr. slag (kNm/m)}$</p>
<p>CPT2</p> <p>$+14,5$</p> <p>▽</p> <p>Korr. spissmotstand [MPa]</p> <p>Poretrykk [MPa]</p> <p>Sidefriksjon [MPa]</p> <p>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 q_c og sidefriksjon f_s kan bestemmes (CPT). I tillegg kan poretrykket u måles like bak den koniske spissen (CPTU). Målingene utføres kontinuerlig for hver 0,02 m, og metoden gir derfor detaljert informasjon om grunnforholdene.</p> <p>Resultatene kan benyttes til å bestemme lagdeling, jordart, lagringsbetingelser og mekaniske egenskaper (skjærfasthet, deformasjons- og konsolideringsparametere).</p>
<p>FDT kN</p>	<p>DREIETRYKKSONDERING</p> <p>Utføres med glatte skjøtbare $\phi 36$ mm borstenger med en normert spiss med hardmetallsveis. Borstengene presses ned i grunnen med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min.</p> <p>Rotasjonshastigheten kan økes hvis nødvendig (markeres med kryss på høyre side). Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres automatisk under disse betingelsene, og gir grunnlag for å bedømme grunnforholdene.</p> <p>Metoden er spesielt hensiktsmessig ved påvisning av kvikkleire i grunnen, men den gir ikke sikker dybde til bergoverflaten.</p>
<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 $\phi 45$ mm stenger og hardmetall borkrone med tilbakeslagsventil. Det benyttes tung slagborhammer og vannspyping 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.

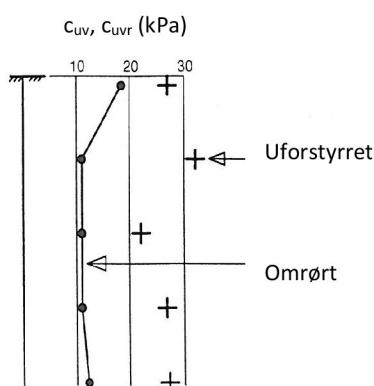
Maskinell naverboring (forstyrrede poseprøver):

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):

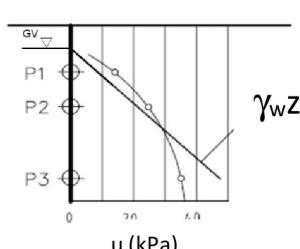
Vanligvis benyttes stempel-prøvetaking med innvendig stempel for optak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde skjæres det ut en jordprøve som trekkes opp til overflaten, der 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 65×130 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 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°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 formas 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 (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

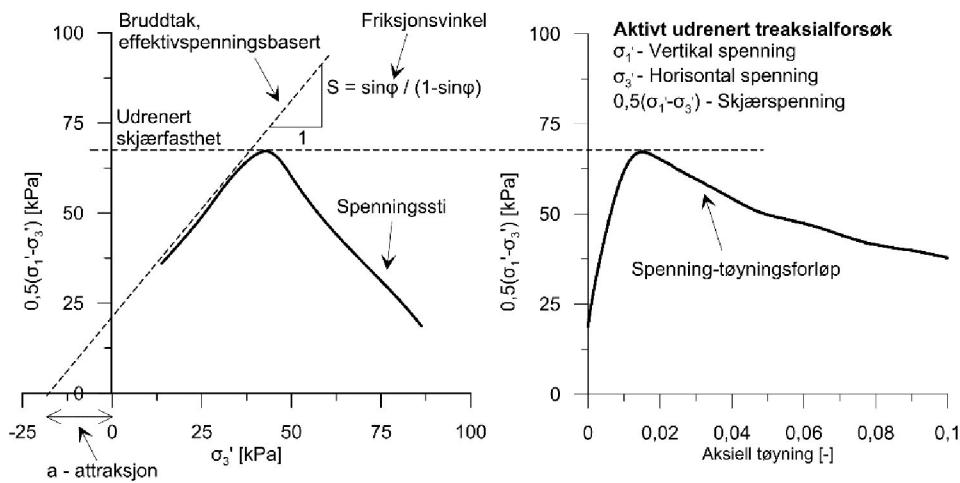
Navn	Symbol	Enhet	Beskrivelse
Densitet	ρ	g/cm ³	Masse av prøve per volumenhet. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del
Korndensitet	ρ_s	g/cm ³	Masse av fast stoff per volumenhet fast stoff
Tørr densitet	ρ_d	g/cm ³	Masse tørt stoff per volumenhet
Tyngdetetthet	γ	kN/m ³	Tyngde av prøve per volumenhet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

SKJÆRFASTHET

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

Effektive skjærfasthetsparametre a (attraksjon) og $\tan \varphi$ (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 skjærspenningen 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}).

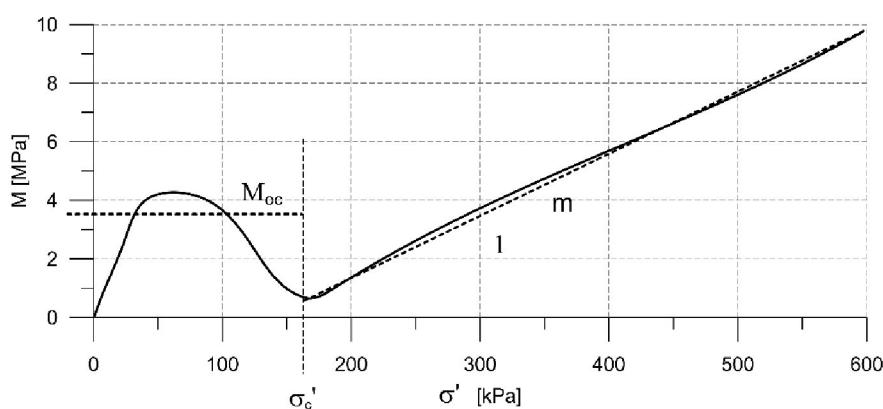


SENSITIVITET

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), og viser derfor som regel meget høye sensitivitetsverdier.

DEFORMASJONS- OG KONSOLIDERINGSEGENSKAPER

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



TELEFARLIGHET

En jordarts telefarlighet bestemmes ut i fra kornfordelingskurven eller ved å måle den kapillære 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

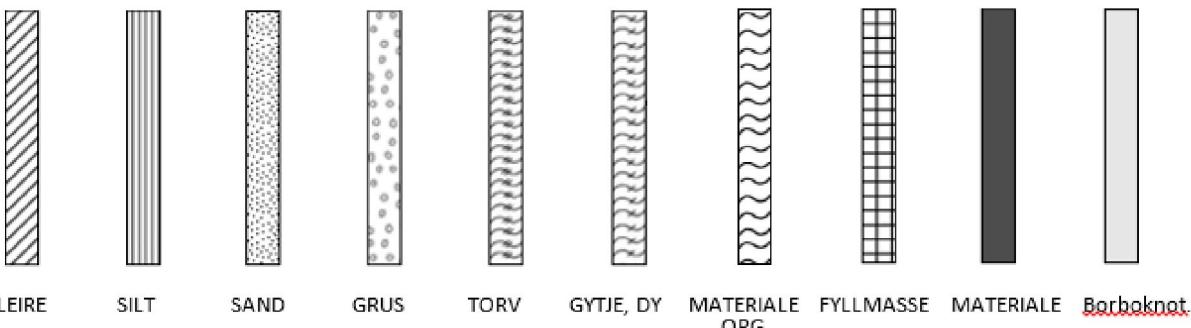
Ved komprimering av en jordart oppnås tettere lagring av mineralkornene. Komprimeringsegenskapene for en jordart bestemmes ved at prøver med forskjellig vanninnhold komprimeres med et bestemt komprimeringsarbeid (Standard eller Modifisert Proctor). Resultatene fremstilles i et diagram som viser tørr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