
RAPPORT

Kvikkleiresoneutredning «light» Trøndelag

OPPDAGSGIVER

Norges vassdrags- og energidirektorat (NVE)

EMNE

Stabilitetsberegninger 661 Smågård

DATO / REVISJON: 21. desember 2023 / 01

DOKUMENTKODE: 418771-RIG-RAP-012



Multiconsult

Denne rapporten er utarbeidet av Multiconsult i egen regi eller på oppdrag fra kunde. Kundens rettigheter til rapporten er regulert i oppdragsavtalen. Hvis kunden i samsvar med oppdragsavtalen gir tredjepart tilgang til rapporten, har ikke tredjepart andre eller større rettigheter enn det han kan utlede fra kunden. Multiconsult har intet ansvar dersom rapporten eller deler av denne brukes til andre formål, på annen måte eller av andre enn det Multiconsult skriftlig har avtalt eller samtykket til. Deler av rapportens innhold er i tillegg beskyttet av opphavsrett. Kopiering, distribusjon, endring, bearbeidelse eller annen bruk av rapporten kan ikke skje uten avtale med Multiconsult eller eventuell annen opphavsrettshaver.

RAPPORT

OPPDRAG	Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	DOKUMENTKODE	418771-RIG-RAP-012
EMNE	Stabilitetsberegninger 661 Smågård	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAGSGIVER	Norges vassdrags- og energidirektorat (NVE)	OPPDRAGSLEDER	Guro Torpe Vassenden
KONTAKTPERSON	Ingrid Havnen	UTARBEIDET AV	Anders Gylland
KOMMUNE	Stjørdal	ANSVARLIG ENHET	10234011 Geoteknikk Midt

SAMMENDRAG

NVE engasjerte Multiconsult Norge AS i årene 2017-2019 til å utrede flere utvalgte kvikkleiresoner i Stjørdal og Steinkjer kommune. Ut fra dette arbeidet ble det identifisert soner man ønsket å utrede videre, og høsten 2022 ble det utført supplerende grunnundersøkelser som grunnlag for anleggsveger eller andre avklaringer i disse sonene.

I sone 661 Smågård i Stjørdal kommune er det utført supplerende grunnundersøkelser med formål om å vurdere stabilitet i sonen. Foreliggende rapport presenterer stabilitetsberegninger samt forslag til sikringstiltak og videre arbeider.

Basert på tidligere arbeider og nye beregninger gis følgende vurdering:

- I tidligere vurdering er det beregnet lav stabilitet og anbefalt erosjonssikring nordøst i sonen
- Den sørvestlige skråningen øst i sonen er bratt og høy. Skråningen har lav stabilitet og topografiske tiltak kan vurderes (2 m avlastning). Tiltak for å unngå videre erosjon fra landbruksdrenering bør vurderes.
- De sørvestlige skråningene midt i, og vest i sonen har tilfredsstillende stabilitet. Ingen tiltak anbefales.
- Ravina vest i sonen har dårlig stabilitet, men situasjonen er ikke kritisk per i dag. Det anbefales at ravina benyttes som et forsøksfelt for bruk av kvistdammer som erosjonssikring.

01	21.12.2023	Revidert etter innspill fra NVE	Anders Gylland	Pernille Baustad	Guro T. Vassenden
00	06.06.2023	Rapport utarbeidet	Anders Gylland	Guro T. Vassenden	Emilie Bjarghov
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV

INNHOLDSFORTEGNELSE

1	Innledning	5
2	Beregningsprinsipper	6
2.1	Generelt	6
2.2	Sikkerhetskrav	6
2.3	Beregningsprofiler	6
2.4	Lagdeling	7
2.5	Laster	7
2.6	Sikrings- og stabiliseringstiltak	7
3	Tolkning av materialparametere	8
3.1	Generelt	8
3.2	Spanningshistorie	8
3.3	Udrenerte fasthetsparametere	8
3.3.1	c_u fra enaks og konus	8
3.3.2	c_{uA} fra treaksialforsøk	8
3.3.3	c_{uA} fra CPTU-sonderinger	8
3.3.4	SHANSEP	8
3.3.5	Anisotropiforhold	9
3.4	Drenerte materialparametere	9
3.4.1	Materialparametere	9
3.4.2	Poretrykksforhold	9
4	Kvalitet grunnlagsdata	10
5	Beregningsresultater	11
5.1	Beregningsprofiler	11
5.2	Beregningsgrunnlag	11
5.3	Stabilitetsberegninger for dagens tilstand	11
5.4	Anbefalte tiltak	12
5.5	Vurdering av løsne- og utløpsområde	14
6	Oppsummering	16
7	Referanser	17

TEGNINGER

418771-RIG-TEG -661-006	Situasjonsplan sone 661, inkludert tiltak
-661-510.1-7	CPTU-tolkning bp. 661-3
-661-511.1-7	CPTU-tolkning bp. 661-7
-661-512.1-7	CPTU-tolkning bp. 661-8
-661-513.1-7	CPTU-tolkning bp. 661-12
-661-514.1-7	CPTU-tolkning bp. 661-13
-661-515.1-7	CPTU-tolkning bp. 661-14
-661-600	Profil 1 med tolket lagdeling
-661-601	Profil 3 med tolket lagdeling
-661-602	Profil 5 med tolket lagdeling
-661-603	Profil 6 med tolket lagdeling
-661-604	Profil 4 med tolket sprøbruddmateriale
-661-810	Profil 1, stabilitetsberegning ADP- og $\alpha\phi$ -analyse
-661-811.1	Profil 5, stabilitetsberegning ADP- og $\alpha\phi$ -analyse
-661-811.2	Profil 5, stabilitetsberegning med tiltak ADP- og $\alpha\phi$ -analyse
-661-812	Profil 6, stabilitetsberegning ADP- og $\alpha\phi$ -analyse
-661-900.3	Profil 2, stabilitetsberegning med tiltak ADP- og $\alpha\phi$ -analyse (fra /12/)

VEDLEGG

Vedlegg A - Befaringsrapport

1 Innledning

NVE engasjerte Multiconsult Norge AS i årene 2017-2019 til å utrede flere utvalgte kvikkleiresoner i Stjørdal og Steinkjer kommune. Utredningen var en mellomting mellom den regionale kartleggingen som vanligvis utgjør én boring per sone, og detaljert soneutredning i henhold til NVE-veiledere. Hensikten med oppdraget var å gi grunnlag til prioritering av sikringstiltak i sonene.

NVE har gått gjennom den utredningen som ble utført av sonene og gjort en kost/nytte-analyse av sikring. Ut fra denne analysen ble det høsten 2022 utført supplerende grunnundersøkelser som grunnlag for anleggsveger eller andre avklaringer i utvalgte soner. Supplerende grunnundersøkelser er rapportert i rapport 22423 /3/.

I sone 661 Smågård i Stjørdal kommune er det utført supplerende grunnundersøkelser med formål om å vurdere stabilitet i sonen med hovedfokus på utløpsområdet mot sør. Foreliggende rapport presenterer stabilitetsberegninger og informasjon fra supplerende befaringer i 2023, samt forslag til sikringstiltak og videre arbeider.

2 Beregningsprinsipper

2.1 Generelt

Beregninger er utført med beregningsprogrammet «GeoSuite Stability» versjon 22.0.1.0, med beregningsmetode Beast 2003. Beregningsmetoden er basert på grenselikevektmetode, og anvender en versjon av lamellmetoden som tilfredsstiller både kraft- og momentlikevekt. Programmet søker selv etter kritisk sirkulærsvylindrisk glideflate for definerte variasjonsområder av sirkelsentrums. Det er også mulig å definere egne glideflater i programmet når man utfører beregninger for sammensatte glideflater.

2.2 Sikkerhetskrav

Sikkerhetskrav i foreliggende prosjekt tilpasses prosjektets formål. Følgende kriterier ligger til grunn for anbefaling av stabiliseringstiltak, og er bestemt i samråd med NVE (jfr. møtereferat ref. /6/):

- Ved beregningsmessig $F \approx 1,0$ i både total- og effektivspenningsanalyse og ingen eller litt erosjon (tak opp mot 1,2, men potensialet for at noe skal kunne skje må vurderes) → beskriv mulige tiltak
- $F_c < 1,2$ (totalspenningsanalyse) og $F_{af} \leq 1,25$ (effektivspenningsanalyse) og pågående erosjon som forverrer stabiliteten (aktiv/noe) → 5% forbedring eller minimum 1,5 meter oppfylling. Utslaking av skråningen ved behov.
- $F_c > 1,2$ (totalspenningsanalyse) og $F_{af} > 1,25$ (effektivspenningsanalyse) men pågående erosjon som forverrer stabiliteten (aktiv/noe) → Anbefaling om at det likevel skal erosjonssikres.

I tilfelle byggesak vil sikringstiltak måtte tilfredsstille krav etter TEK 17 og NVE 1/2019 /13/. Forutsatt at tiltak ikke er innenfor influensområdet til skråningene vil det være følgende krav til beregnet stabilitet: $F_c > 1,2$ (totalspenningsanalyse) og $F_{af} > 1,25$ (effektivspenningsanalyse).

2.3 Beregningsprofiler

Tegning nr. 418771-RIG-TEG-661-006 viser plassering av vurderte profiler i sonen.

I rapport 418771-RIG-RAP-006.3 /8/ er profil 2 og 5 beregnet.

- Profil 5 ble beregnet med parametere basert på SHANSEP og antatt geologisk forhistorie, og det ble anbefalt videre vurdering av skråninga med supplerende grunnundersøkelser.
- I profil 2 ble det beregnet lav stabilitet og behov for 2,2 m oppfylling i bunn for å tilfredsstille kravene gjengitt i avsnitt 2.2. Fyllingen vil samtidig fungere som erosjonssikring. Se tegning 418771-RIG-TEG-661-900.3

I foreliggende rapport er det vurdert stabilitet i følgende profiler

- Profil 1: Beregnet basert på parametere fra CPTU-sonderinger og laboratorieforsøk i den supplerende grunnundersøkelsen.
- Profil 3: Vurdert basert på topografi og grunnforhold opp mot Profil 6. Ikke egen beregning.
- Profil 5: Beregnet på nytt med parametere fra CPTU-sonderinger og laboratorieforsøk i den supplerende grunnundersøkelsen.
- Profil 6: Beregnet basert på parametere fra CPTU-sonderinger og laboratorieforsøk i den supplerende grunnundersøkelsen.

Profil 3, 5 og 6 er valgt for å undersøke stabilitet og utløpsområde i retning sør. Profil 1 er valgt for å undersøke stabilitet i de bratte sideravinene i sonen. Profilene er plassert slik at de mest kritiske forholdene er vurdert.

Profil 4 er ikke vurdert videre i dette arbeidet. For bebyggelse vurderes det at Profil 5 dekker den kritiske situasjonen og er premissgivende for eventuelle tiltak.

2.4 Lagdeling

Lagdeling er tolket ut fra resultatene av tilgjengelige grunnundersøkelser, med størst vekt lagt på sonderinger utført i nærheten av beregningsprofilene. I sone 661 Smågård viser CPTU-sonderingene godt samsvar på tvers av sonen, det er derfor sett til naboprofiler for valg av parametere der det f.eks. ikke er sondering i bunn av et profil.

Generelt er det valgt å tolke lagdelingen på en konservativ måte. Dette gjelder både for skillet mellom sprøbruddmateriale og leire, og dybde til berg. I sone 661 er generelt bergdybde ukjent ut mot de kritiske skråningene. Bergdybde er derfor lagt dypt nok til at den ikke påvirker beregningsresultatet.

Tolket lagdeling i beregningsprofilene er vist i tegningene i 600-serien.

2.5 Laster

Det er ikke lastsituasjoner i sone 661 Smågård som er relevant for beregningene. Det er derfor ikke inkludert laster.

2.6 Sikrings- og stabiliseringstiltak

Sikrings- og stabiliseringstiltak er innarbeidet i stabilitetsberegningene med den påkrevde forbedringen som eneste kriterium for utformingen. Omfang av tiltakene i de kritiske profilene er relativt sikkert, men utstrekningen er mer å betrakte som en skjønnsmessig vurdering. Tiltakene må detaljprosjeteres før utførelse, herunder også anleggstekniske vurderinger for gjennomføring.

3 Tolkning av materialparametere

3.1 Generelt

Tolking av beregningsparametere er utført med bakgrunn i resultat av utførte CPTU-sonderinger og opptatte 54 mm prøveserier som er presentert i datarapport 10200526-RIG-RAP-001, ref. /5/ og 22423 /3/. Ved mangel på datagrunnlag benyttes det i utgangspunktet lokale erfaringsverdier eller erfaringsverdier fra Statens vegvesenets håndbok V220.

3.2 Spenningshistorie

Prekonsolideringsspenning σ'_c og overkonsolidersforhold OCR er tolket ut fra ødometerforsøk og CPTU-sonderingene. Opptegning av CPTU-sonderingene i tegning -661-510 til -515 viser tolket designprofil for σ'_c og OCR sammen med benyttede tolkningsmetoder i borpunktene der det er utført CPTU.

3.3 Udrenerte fasthetsparametere

3.3.1 c_u fra enaks og konus

Verdier for c_u fra rutineundersøkelser på opptatte prøver (enaks og konus) er i våre vurderinger betraktet som indikasjoner på gjennomsnittlig skjærfasthet, c_u . Verdier er oppgitt i plot for c_{uA} -tolkning uten noen omregning. Verdiene er ikke tillagt særlig vekt i tolkning av profil for opptrædende aktiv udrenert skjærfasthet.

3.3.2 c_{uA} fra treaksialforsøk

Det er utført et treaksialforsøk i BP 13 og ett i BP 14. Begge forsøkene viser en markant verdi for udrenert skjærfasthet, og denne er tatt inn og vist i opptegning av udrenert skjærfasthet fra CPTU-sonderingene i tegning -661-513 til -515.

3.3.3 c_{uA} fra CPTU-sonderinger

For bestemmelse av udrenert skjærfasthet er CPTU-sonderingene korrelert iht. empirisk baserte tolkningsfaktorer som vist på tegning -661-510 til -515 hvor også laboratorieforsøk og tolket designlinje er inkludert.

3.3.4 SHANSEP

Udrenert skjærfasthet er avhengig av OCR kan modelleres etter SHANSEP-prinsippet (Ladd & Foott 1974):

$$c_{uA} = \alpha * OCR^m * \sigma'_0$$

Der:

- α = Stigningstall som varierer vanligvis mellom 0,25 og 0,35 for aktiv skjærfasthet
- $OCR = Overkonsolideringsgrad = \sigma'_c / \sigma'_0$
- m = Eksponent som for norske leirer typisk har vist seg å variere mellom ca. 0,65 og 0,75 avhengig av leire
- σ'_0 = In situ vertikal effektivspenning

Der hvor det er nødvendig å plassere et fasthetsprofil i stabilitetsberegningene, men det foreligger ikke en CPTU som tolkningsgrunnlag, tolkes aktiv skjærfasthet ut fra SHANSEP-prinsippet. SHANSEP-tolkningen benyttes også som støtte når aktiv skjærfasthet tolkes fra CPTU. SHANSEP-parametere

som ble valgt for de forskjellige fasthetsprofilene fremkommer av tilhørende tegninger. Skjærfasthetsprofiler som plasseres der hvor det ikke er utført CPTU velges ut fra SHANSEP-parameterne som best passer området profilet ligger, i eller nærmeste CPTU.

SHANSEP-tolkninger for CPTU-punktene er vist sammen med udrenert skjærfasthet i tegning -661-510 til -515.

3.3.5 Anisotropiforhold

Tabell 3-1 oppsummerer anvendte ADP-faktorer i udrenerte materialer (jf. ref. /7/):

Tabell 3-1: Oversikt over valgte ADP-faktorer

Material	c _{uA} -koeffisient	c _{uD} -koeffisient	c _{uP} -koeffisient
Leire	1,00	0,63	0,35
Sprøbruddmateriale	1,00	0,63	0,35

Verdiene for anisotropikoeffisientene ligger på den konservative siden det antas at plastisitetsindeks I_p alltid er mindre eller lik 10 % (som ofte er tilfellet for utvaskede marine leirer i Trøndelag).

3.4 Drenerte materialparametere

3.4.1 Materialparametere

Drenerte materialparametere som benyttes i stabilitetsberegningene er basert på verdier benyttet i tidligere fase av prosjektet og kontrollert opp mot treaksialforsøk som er utført i den supplerende grunnundersøkelsen i sone 661. Utførte treaksialforsøk i BP 13 og 14 indikerer en friksjonsvinkel i samme størrelsesorden som benyttet tidligere, men med en kohesjon som kan tolkes til å være høyere.

Attraksjon og friksjonsvinkel for materialer «Leire» og «Sprøbruddmateriale» er vist i Tabell 3-2:

Tabell 3-2: Oppsummering effektivspenningsparametere

Materiale	Tyngdetetthet γ (kN/m ³)	ϕ (°); tanϕ	Kohesjon c (kPa)
Leire	19,5	26,5; 0,50	5
Sprøbruddmateriale	19,5	25,6; 0,48	3,8
Tørrskorpe	19,5	31,0; 0,60	0,6

3.4.2 Poretrykksforhold

Poretrykksforhold er basert på piezometer satt som del av den supplerende grunnundersøkelsen /3/. Det er påvist underhydrostatisk poretrykk på topp av skråningene. I bunn er det antatt hydrostatisk poretrykksfordeling med dybden. Benyttede profiler for poretrykk er vist på beregningsprofilene, tegning 418771-RIG-TEG-661-810 til -812.

4 Kvalitet grunnlagsdata

Samtlige utførte CPTU havner i anvendelsesklasse 1 for både spissmotstand, friksjon og poretrykk, ref. dokumentasjon måledata i datarapport ref. /5/ og /3/.

Treaksforsøkene viser en markant verdi for udrenert skjærfasthet og vurderes å ha god kvalitet tatt i betrakting at det er ø54mm sylinderprøver. De fleste ødometerforsøkene viser en tydelig markering av prekonsolideringsspenning. De forsøkene som ikke er tolkbare er ikke inkludert i vurderingene.

Totalt sett vurderes parametergrunnlaget å være tilfredsstillende sett opp mot formålet om å identifisere behov for sikringstiltak og vurdere utløpsområde for sone 661 Smågård.

5 Beregningsresultater

Situasjonsplan over sone 661 Smågård er vist på tegning 418771-RIG-TEG-661-006.

5.1 Beregningsprofiler

Profil 1

Høydeforskjell er ca. 35 m. Med tanke på en konservativ beregning er lagdelingen er her tolket med en større mektighet av kvikkleire sammenlignet med tolkning utført i 418771-RIG-RAP-004 /9/.

Kvikkleire er tolket til å ligge ca. 4 m under terrenget i topp av skråninga (BP 661-1) og ca. 6 m under terrenget i bunn av skråninga (BP 661-2). I topp av skråninga er det ca. 8 m til berg. I bunn er dybde til berg ukjent. Det er antatt beliggenhet av berg og sprøbruddmateriale slik at kritiske skjærflater ikke bli påvirket.

Profil 5

Total høydeforskjell er ca. 45 m. Løsmassene består generelt av et mektig leirlag til store dybder (over 45 m). Det er kvikkleire og sprøbruddmateriale fra ca. 10 m under terrenget ved skråningstopp (BP NGI-95 og 661-12/-15). Ved bebyggelsen er det påvist kvikkleire fra 14 m under terrenget (BP 661-3). I bunn av skråninga er det antatt sprøbruddmateriale fra 7 m under terrenget (BP 661-8).

Profil 6

Høydeforskjell er ca. 40 m. Lagdelingen tilsvarer i stor grad profil 5 med et mektig leirlag til store dybder (over 35 m). Det er antatt kvikkleire fra ca. 9 m under terrenget ved skråningstopp, og påvist fra 12 m (BP 661-13). Lengre bak i profilet er det tolket kvikkleire fra ca. 7 m under terrenget i BP 661-6. I bunn av skråninga er det i BP 661-10 tolket et lag med kvikkleire 5 m under terrenget med mektighet ca. 1,5 m. Under kvikkleira er det leire uten sprøbruddegenskaper.

5.2 Beregningsgrunnlag

Benyttede designlinjer for udrenert skjærfasthet er vist på profiltegninger med beregningsresultater 418771-RIG-TEG-661-810 til -812. Drenerte parametere og tyngdetetthet er vist i tabell på de samme tegningene.

Poretrykksfordelingen målt i BP 661-12, -13 og -8 legges til grunn for beregningene. Det er målt sterkt poreundertrykk på topp av skråningene og hydrostatisk i bunn. Benyttede poretrykksprofiler er vist på 418771-RIG-TEG-661-810 til -812.

5.3 Stabilitetsberegninger for dagens tilstand

Utførte stabilitetsberegninger og resultater for dagens tilstand er presentert i Tabell 5-1.

Profil 1

Udrenert skjærfasthet midt i profilet er avledet fra tolkning av CPTU i BP 661-14. Skjærfasthet i bunn er tolket fra SHANSEP. c_{ua} -profilen i topp av skråninga er vurdert mot SHANSEP og CPTU 661-14 for å oppnå en sikkerhetsfaktor på 1,0.

Udrenert analyse gir en dyp skjærflate som involverer sprøbruddmateriale. Sikkerhetsfaktoren ligger på ca. 1,0, noe som indikerer en labil situasjon. Den topografiske 3D-situasjonen peker dog mot at skråninga som helhet har noe høyere sikkerhetsfaktor da drivende krefter overestimeres i 2D-situasjonen som profilet representerer. Drenert sikkerhetsfaktor er 1,26 for en flate som delvis involverer sprøbruddmateriale.

Tabell 5-1: Sikkerhetsfaktor for kritisk glideflater

Tegning nr.	Beregning	Analyse	Sikkerhetsfaktor F for kritisk glideflate
-661-810	Profil 1	ADP (udrenert)	0,99 / 0,97*
-661-810	Profil 1	aφ (drenert)	1,26
-661-811.1	Profil 5	ADP (udrenert)	1,04 / 1,07*
-661-811.1	Profil 5 – glideflate inkl. bebyggelse	ADP (udrenert)	1,18*
-661-811.1	Profil 5	aφ (drenert)	1,20
-661-812	Profil 6	ADP (udrenert)	1,45 / 1,47*
-661-812	Profil 6	aφ (drenert)	1,79

*sammensatt skjærflate

Profil 5

Profiler for udrenert skjærfasthet er basert på henholdsvis tolkning av CPTU-3, 12, 7 og 8, og tatt inn i profilet på respektive kotehøyder.

Udrenert analyse gir en dyp skjærflate som involverer sprøbruddmateriale. Sikkerhetsfaktoren ligger på 1,04. Drenert analyse gir en grunnere skjærflate med sikkerhetsfaktor 1,20. En sammensatt skjærflate helt bak til bebyggelsen i profilet gir en udrenert sikkerhetsfaktor på 1,18.

Profil 6

Udrenert skjærfasthet på skråningstopp er basert på tolkning av CPTU-13 sammen med utførte laboratorieforsøk. Helt i bunn er CPTU-8 benyttet fra borpunktets kotehøyde. Over dette er det gjort en tilpasning. Innenfor bunn-profilen er det satt inn et c_{ua} -profil som er basert på CPTU-7.

Udrenert analyse gir en dyp skjærflate som går ned i sprøbruddmateriale. Sikkerhetsfaktoren er 1,45. Drenert analyse gir en skjærflate med sikkerhetsfaktor 1,79 som i hovedsak ligger i det øvre leirlaget som ikke har sprøbruddegenskaper.

5.4 Anbefalte tiltak

Profil 1

Profilen står med en drenert sikkerhetsfaktor som kan sies å være tilfredsstillende, men den udrenerte sikkerhetsfaktoren er lav. Den drenerte skredmekanismen inneholder lite sprøbruddmateriale og kan gi en situasjon hvor skredmassene blir liggende. B/D-forholdet er ca. 80%. Hvis den udrenerte mekanismen utløses kan det bli en stor skredhendelse med omrørte og flytende masser. På grunn av en kombinasjon av ravine og flatt hellende terrell i utløpsområdet, er det vanskelig å anslå utløpsområdets størrelse, men det er trolig at bebyggelse kan påvirkes i et slikt scenario (Figur 5-2). Tidligere erosjonsbefaring (/10/) har et punkt klassifisert med «noe» erosjon etter tidligere klassifiseringssystem /4/. Supplerende befaring mai 2023 (vedlegg A) bekrefter at store deler av ravinen klassifiseres med «noe erosjon» også i nytt klassifiseringssystem (/11/). Det graves i leire, men ikke i kvikkleire i bekken (qvikkleire ligger ca. 3 m under bekkebunn).

I sum så vurderes ravina som profil 1 representerer ikke å være kritisk, men med såpass lav udrenert skjærfasthet, og stort omfang av qvikkleire, er det heller ikke en helt grei situasjon. Over tid kan bekken grave seg inn mot skråningsfoten og utfordre stabilitetssituasjonen. Ut fra dette anbefales

det som minimumstiltak å utføre årlige befaringer i ravina for å følge med på erosjonen over tid.

Samtidig er ravina godt egnet for å prøve ut kvistdammer som sikringstiltak:

- Det er god tilgang på trevirke
- Ravina er representativ for flere lignende situasjoner i andre kvikkleiresoner
- Det pågår ikke kritisk erosjon; dvs. at det er rom for å prøve ut nye løsninger
- Nærhet til Trondheim og jevnlig oppfølging

Leirraviner er klassifisert som sårbare naturtyper og i et bærekraftperspektiv bør det forskes mer på å finne metoder for erosjonssikring som ikke krever bruk av store mengder stein og tungt utstyr.

Kvistdammer er et relevant tiltak, men det er lite erfaring med dette i Norge. På bakgrunn av dette anbefaler Multiconsult at det gjøres et forsøk med kvistdammer som erosjonssikring i ravina. Det vil være et viktig prosjekt for å skaffe seg mer erfaring med denne sikringsformen.

Mer informasjon om kvistdammer fins bla. i NVE faktaark 01/2014

(https://publikasjoner.nve.no/faktaark/2014/faktaark2014_01.pdf).

Profil 2

Profil 2 er tidligere vurdert i /12/ med følgende anbefaling: *For å oppnå tilfredsstillende sikkerhet må det legges ut en motfylling på 2,2 m i bunn av ravinen/bekken med en bredde på ca. 15 m.*

Motfyllingen vil også fungere som erosjonssikring av bekken. B/D-forholdet i profilet er ca. 35%.

Tilkomst til bekken for anleggsmaskiner vurderes å være uproblematisk ettersom ravinedalen kan nås fra jordene sør for skråningen. Det er også mulig å etablere en anleggsvei som begynner ved Mellomriksvegen 1217 og følger foten av skråningen og bevarer dyrket mark. Selve motfyllingen kan fungere som anleggsvei, dvs. anleggsmaskiner kan trafikkere på fyllmassene for å utføre arbeidet. Det forutsettes dermed at fyllmassene består av sprengstein av tilstrekkelig størrelse.

For utstrekning og detaljer rundt sikringstiltaket se profiltegning nr. -661-900.3, samt situasjonsplan på tegning nr. -661-003.

Profil 3

Profil 3 er ikke beregnet. Profilet har tilsvarende lagdeling som profil 6, men er både slakere og med mindre høydeforskjell. B/D-forholdet er ca. 75%. Videre er det tolket noe høyere c_{ua} i CPTU 661-14 enn i CPTU 661-13. I sum gjør dette at profilet har høyere sikkerhetsfaktor enn profil 6. I og med at det ikke vurderes behov for tiltak i profil 6, vurderes også profil 3 som ok opp mot regelverkskrav.

Profil 4

Profil 4 er ikke vurdert videre i dette arbeidet. For bebyggelse vurderes det at Profil 5 dekker den kritiske situasjonen og er premissgivende for eventuelle tiltak. Videre har profilet tilsvarende helning og høyde som profil 6 og dermed en klar indikasjon på at stabiliteten er tilfredsstillende. I en detaljering av sikringstiltak kan det være behov for å se på Profil 4 for å kunne utforme avslutningen av tiltaket i Profil 5 mot vest.

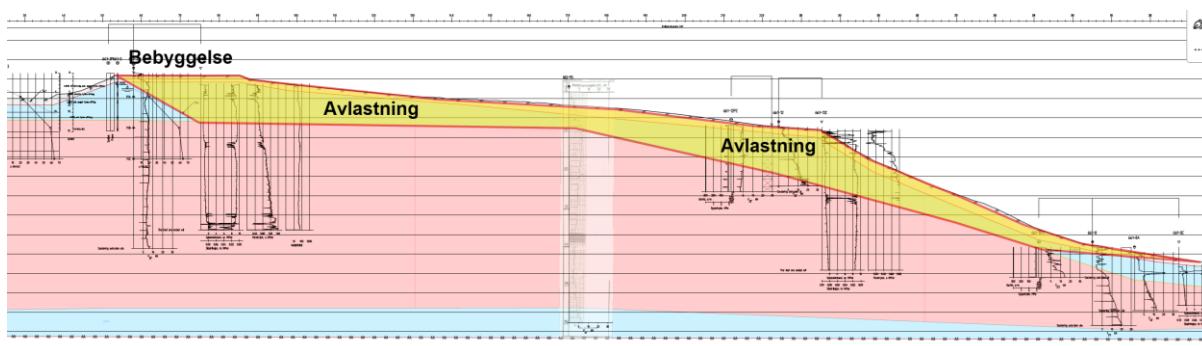
Profil 5

Udrenert sikkerhetsfaktor uten tiltak er 1,04 og det er sett på muligheten for å heve stabiliteten med 5% ved hjelp av avlastning på skråningstopp ut fra føringene gitt i 2.2. B/D-forholdet i profilet er ca. 65%.

Beregning med tiltak i 418771-RIG-TEG-661-811.2 viser at det må tas av ca. 2 m over en lengde på ca. 42 m for å heve udrenert sikkerhetsfaktor fra 1,04 til 1,09 (5%). Den drenerte stabiliteten blir

samtidig økt fra 1,20 til 1,24 (3% forbedring). Skjærflata som går fra bebyggelsen opplever ingen endring av tiltaket (1,18 før og etter). Avlastningstiltaket er skissert i plan i tegning 418771-RIG-TEG-661-006. Tiltaket må detaljeres nærmere hvis det skal utføres.

Det er også sett på muligheten for å heve stabilitet av skråninga til et nivå som tilfredsstiller TEK17 (udrenert sikkerhetsfaktor over 1,40). For å oppnå et slikt sikkerhetsnivå kreves store tiltak. Ved ytterligere avlastning av skråningstopp i samme område som for tiltaket med 5% forbedring, i kombinasjon med motfylling, så blir den lange bruddmekanismen dimensjonerende ved en sikkerhetsfaktor rundt 1,25. Dette er en skjærflate som strekker seg helt fra bebyggelsen bak i profilet og ned til bunn av skråninga. For å oppnå 1,40 for denne bruddmekanismen må hele skråninga slakes ut ned til kvikkleireforekomsten (14 m ned ved skråningskant), og det må samtidig avlastes helt bak til, og under, dagens bebyggelse. Dette er illustrert i Figur 5-1. Motfylling har noe effekt, men ikke tilstrekkelig til at avlastninga unngås. For å oppnå 1,40 er det dermed nødvendig med et omfattende tiltak.



Figur 5-1 Avlastningstiltak for å oppnå stabilitet i profil 5 som tilfredsstiller TEK17

Det er observert pågående erosjon i en ravine i skråninga (Vedlegg A). Ravina går fra topp til bunn i skråninga og er dannet av vann fra landbruksdrenering. Erosjonen vurderes ikke å være kritisk for skråningsstabiliteten. Men i og med at det klassifiseres med noe erosjon i en bratt kvikkleireskråning, anbefales det at videre erosjon unngås. Dette kan gjøres ved for eksempel å føre vann fra dreneringssystemet fra det øvre jordet i rør helt ned til bunn av skråninga.

Profil 6

Profil 6 gir beregningsmessig sikkerhet som både drenert og udrenert anses som tilfredsstillende sett opp mot kravene i avsnitt 2.2, inkludert krav etter TEK 17 og NVE 1/2019 /13/. B/D-forholdet i profilet er ca. 60%. Ingen tiltak anbefales.

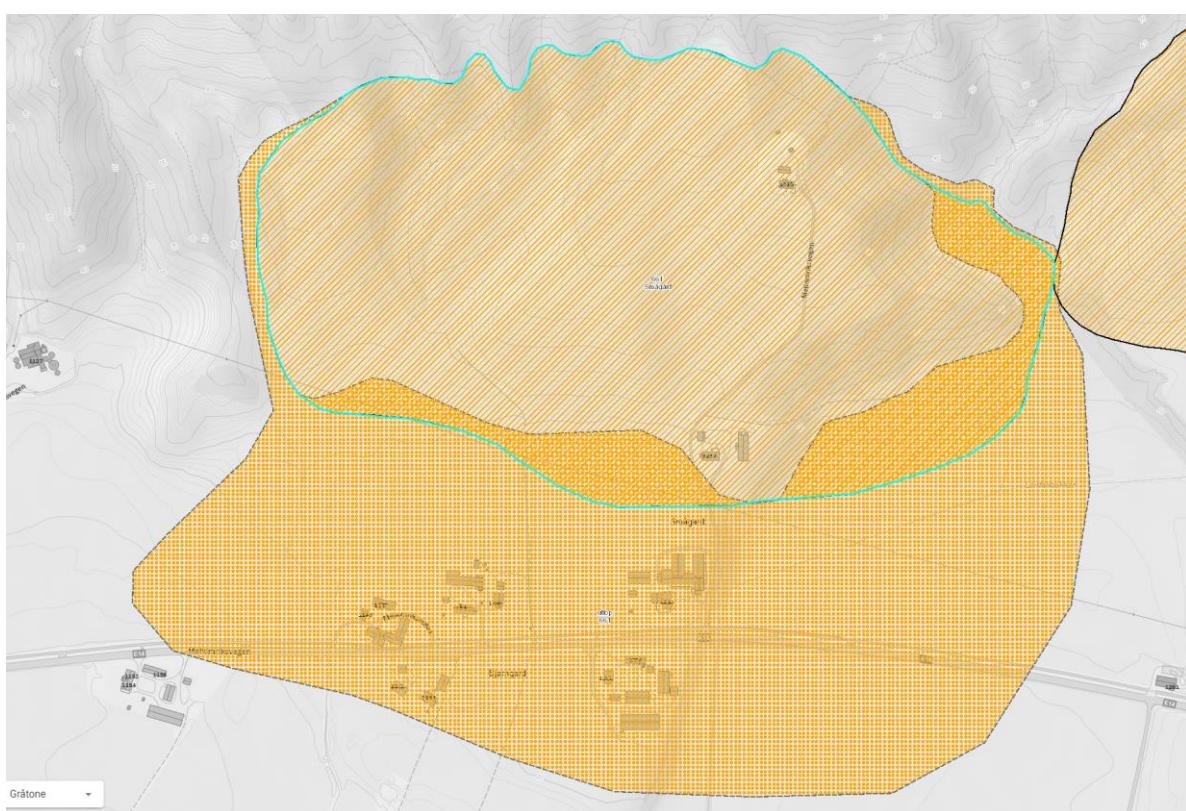
5.5 Vurdering av løsne- og utløpsområde

I rapport 418771-RIG-RAP-006.3 /8/ er det vurdert og tegnet et løsneområde og et utløpsområde basert på NVE 7/2014 /2/ og L/H-metoden. Vurderinger etter NVE 1/2019 /13/ sammen med supplerende grunnundersøkelser gir tilsvarende forutsetninger for vurdering av utstrekning av løsne- og utløpsområde.

- Det er påvist sprøbruddmateriale
- Omrørt skjærfasthet er under 0,69 kPa
- b/D er over 40%

Dette gir en retrograd skredmekanisme og et løsneområde som går helt bak til det påtreffes berg i dagen nord i sonen.

Ustrekning av løsne- og utløpsområde fra rapport 418771-RIG-RAP-006.3 /8/ endres derfor ikke.
Løsne- og utløpsområde er gjengitt i Figur 5-2.

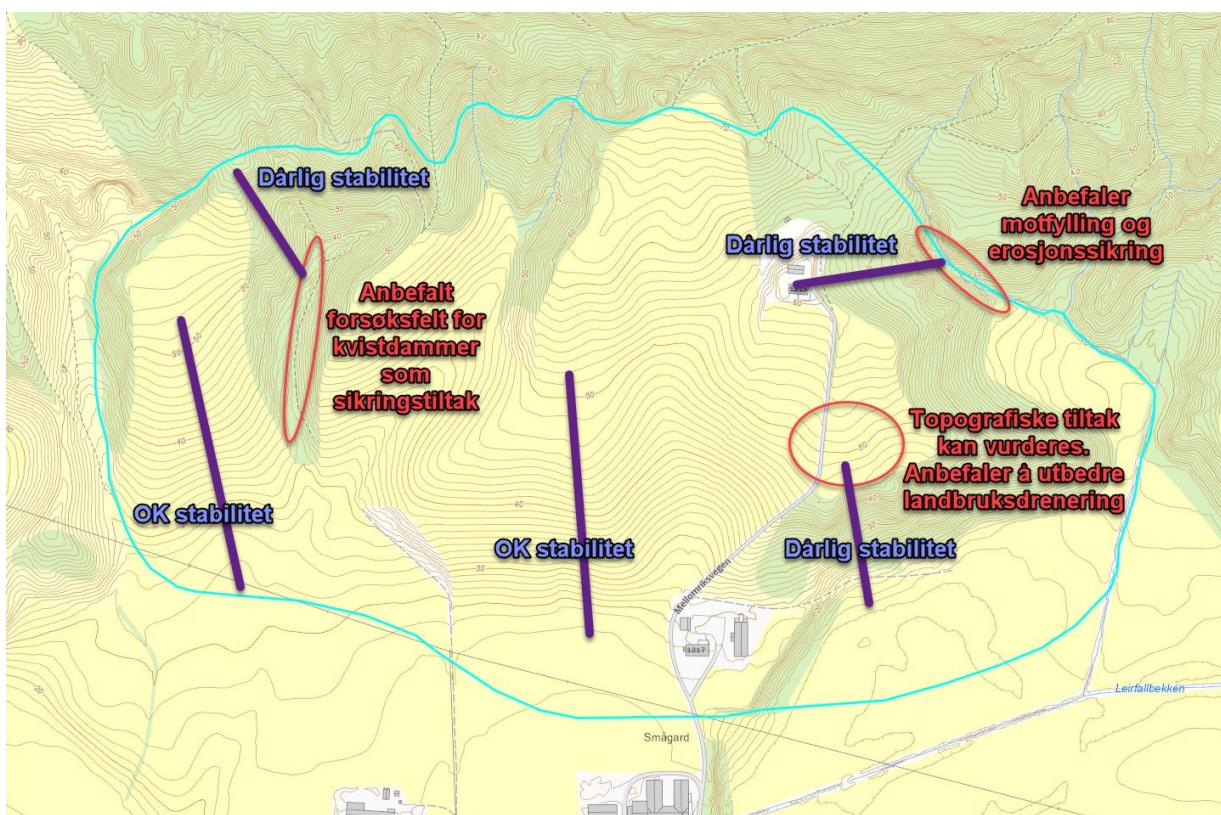


Figur 5-2 Løsne og utløpsområde fra NVE Atlas, fra rapport 418771-RIG-RAP-006.3

6 Oppsummering

Som del av utredninga av områdestabilitet i kvikkleiresone 661 Smågård er det utført stabilitetsberegninger i tre profiler. I tillegg er det tidligere gjort beregning og vurdering av tiltak i et profil nord-øst i sonen. Vurderingene oppsummeres i Figur 6-1.

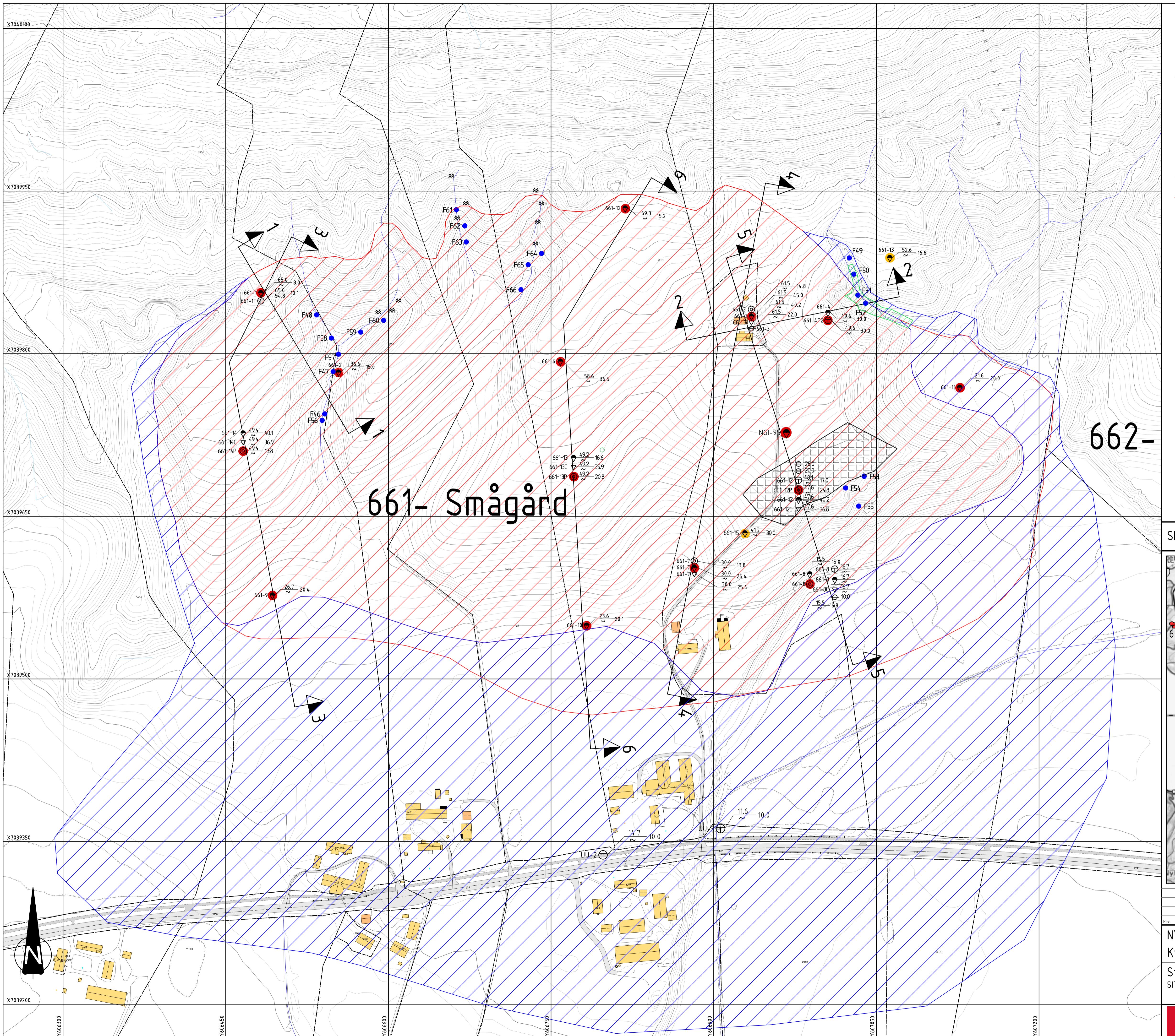
- I tidligere vurdering er det beregnet lav stabilitet og anbefalt erosjonssikring nord-øst i sonen
- Den sørvestlige skråningen øst i sonen er bratt og høy. Skråningen har lav stabilitet og topografiske tiltak kan vurderes (2 m avlastning). Tiltak for å unngå videre erosjon fra landbruksdrenering bør vurderes.
- De sørvestlige skråningene midt i, og vest i, sonen har tilfredsstillende stabilitet. Ingen tiltak anbefales.
- Ravina vest i sonen har dårlig stabilitet, men situasjonen er ikke kritisk per i dag. Det anbefales at ravina benyttes som et forsøksfelt for bruk av kvistdammer som erosjonssikring.



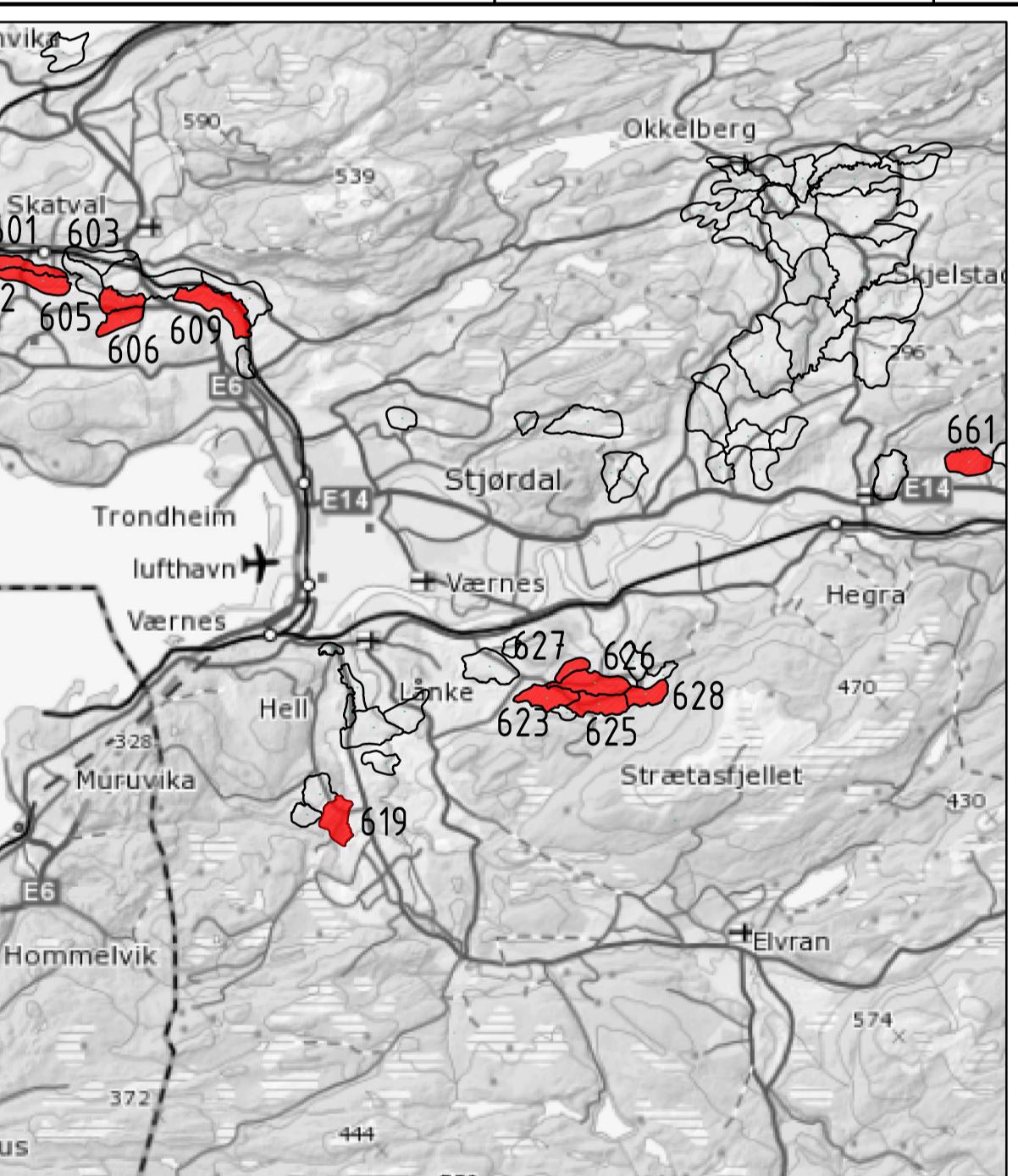
Figur 6-1 Oppsummering av stabilitet og tiltak

7 Referanser

- /1/ Norges Vassdrags- og energidirektorat (NVE), «Tilbudsgrunnlag - kvikkleiresoner i Rissa, Inderøy, Levanger, Verdal, Steinkjer og Stjørdal kommune». 17-mar-2017
- /2/ Norges vassdrags- og energidirektorat, «Sikkerhet mot kvikkleireskred : Vurdering av områdestabilitet ved arealplanlegging og utbygging i områder med kvikkleire og andre jordarter med sprøbruddegenskaper (V:7-2014)», NVE, Oslo, Veileder 7–2014, apr. 2014.
- /3/ Løvlien Georåd, 22423-1. NVE Stjørdal-Steinkjer. Geoteknisk datarapport. 06.12.22
- /4/ NGI, «Vurdering av risiko for skred. Metode for klassifisering av faresoner, kvikkleire. Revisjon 3», Veiledning 20001008–2, aug. 2008.
- /5/ Multiconsult Norge AS, rapport 10200526-RIG-RAP-001 rev.00 «Kvikkleiresoneutredning 'light' Trøndelag – Utlysningsområde 2 – Stjørdal. Datarapport – geotekniske grunnundersøkelser» (8. mars 2018)
- /6/ NVE, møtereferat «Oppfølgingsmøte 3 UO1 – Rissa, Levanger/Inderøy og Verdal (31.05.2018)» epostkommunikasjon datert 04.06.2018
- /7/ NIFS rapport 14/2014 «En omforent anbefaling for bruk av anisotropifaktorer i prosjektering i norske leirer». 30.01.2014
- /8/ Multiconsult Norge AS, rapport 418771-RIG-RAP-006.3 rev.00 «Kvikkleiresoneutredning 'light' Trøndelag – Delleveranse 4, Stjørdal - Smågård» (2. oktober 2018)
- /9/ Multiconsult Norge AS, rapport 418771-RIG-RAP-004 rev.02 «Kvikkleiresoneutredning 'light' Trøndelag – Delleveranse 3» (18. juni 2018)
- /10/ Multiconsult Norge AS, rapport 418771-RIG-RAP-001 rev.00 «Kvikkleiresoneutredning 'light' Trøndelag – Delleveranse 1: Innledende vurderinger Stjørdal» (24. august 2017)
- /11/ NGI, «Oversiktskartlegging og klassifisering av faregrad, konsekvens og risiko for kvikkleireskred: metodebeskrivelse», NVE Eksternrapport nr. 9/2020, des. 2020.
- /12/ Multiconsult Norge AS, rapport 418771-RIG-RAP-008 rev.01 «Kvikkleiresoneutredning 'light' Trøndelag – Risiko for kvikkleireskred i Stjørdal kommune» (26. februar 2019)
- /13/ Norges vassdrags- og energidirektorat, «Sikkerhet mot kvikkleireskred : Vurdering av områdestabilitet ved arealplanlegging og utbygging i områder med kvikkleire og andre jordarter med sprøbruddegenskaper (V:1-2019)», NVE, Oslo, Veileder 1–2019, des. 2020.



SITUASJONSPLAN RIG-TEG-661-005 01



Rev	Beskrivelse	Dato	Tegn	Kontr	Godkj

NVE
Kvikkleiresoneutredning "light" Trondelag
Stjørdal kommune, sone 661 Smågård
SITUASJONSPLAN

Forskriftsmælestok:
A1: 1:1500
A3: 1:3000

Oppdragsnr.	Status	Konstr/Tegnet GURT/PERB	Kontrollert ANG	Godkjent EMB
418771				

UTFØRT AV MULTICONSULT Tegningsnr. **RIG-TEG-661-006** Rev. **01**

Sonde og utførelse

Sonenummer	4293	Boreleder	Aslak
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	8,8
Kalibreringsdato	18.01.2017	Maks helning (°)	7,5
Dato sondering	02.11.2017	Maks avstand målinger (m)	0,02
Filtertype	Porøst filter		

Kalibreringsdata

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk
Maksimal last (MPa)	20	0,5	2
Måleområde (MPa)	20	0,5	2
Skaleringsfaktor	1326	3487	3656
Opplosning 2 ¹² bit (kPa)	-	-	-
Opplosning 2 ¹⁸ bit (kPa)	-	-	-
Arealforhold	0,8440	0,0000	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	-	-	-
Temperaturområde (°C)	40		

Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	7094,8	132,8	251,2
Registrert etter sondering (kPa)	-16,7	0,1	-4,8
Avvik under sondering(kPa)	16,7	0,1	4,8
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0,0	0,0	0,0
Maksverdi under sondering (kPa)	11083,3	169,1	1668,9

Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	16,7	0,2	0,1	0,1
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20
Anvendelsesklasse	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1			
Anvendelsesklasse	1			

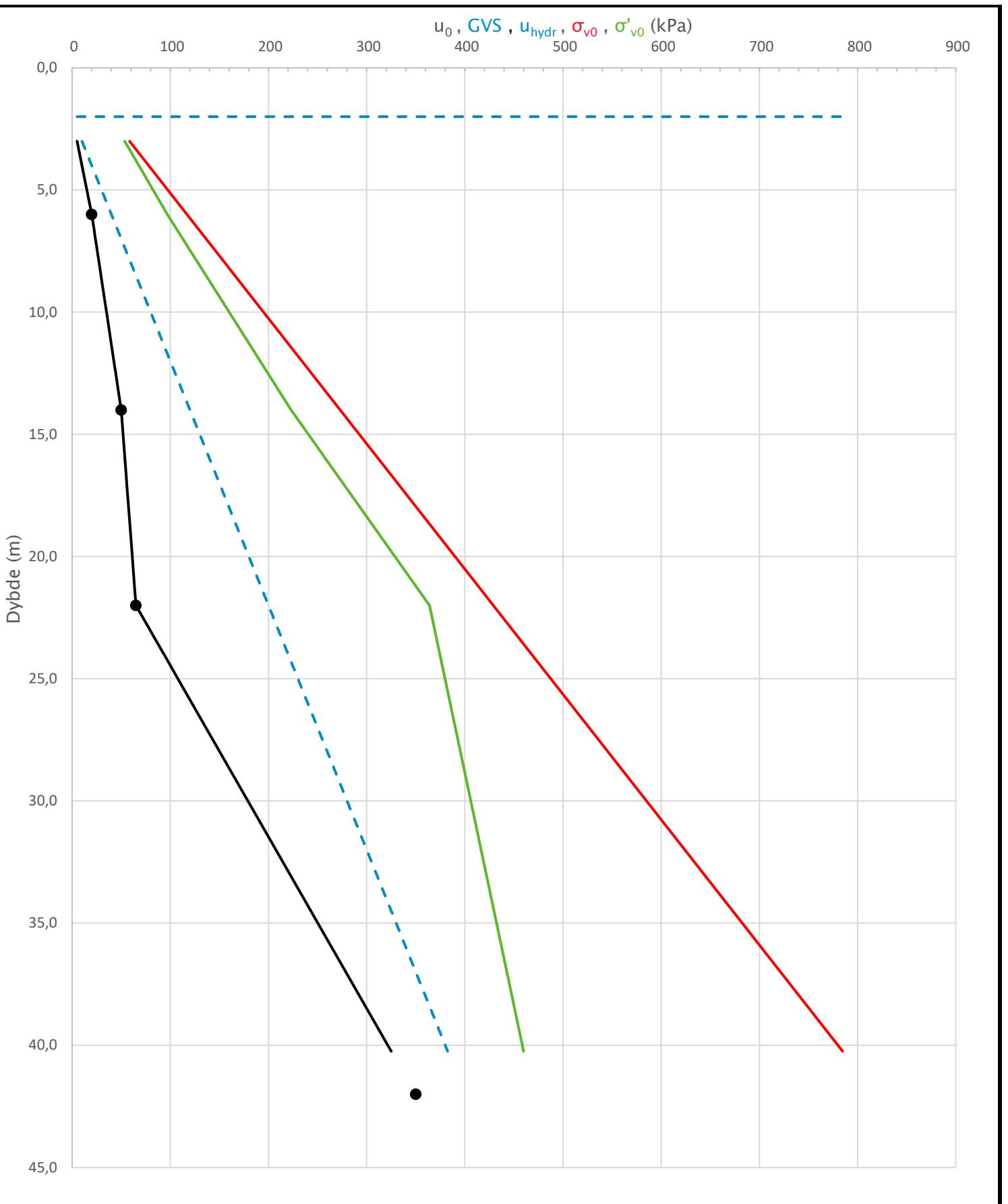
Måleverdier under kapasitet/krav

Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

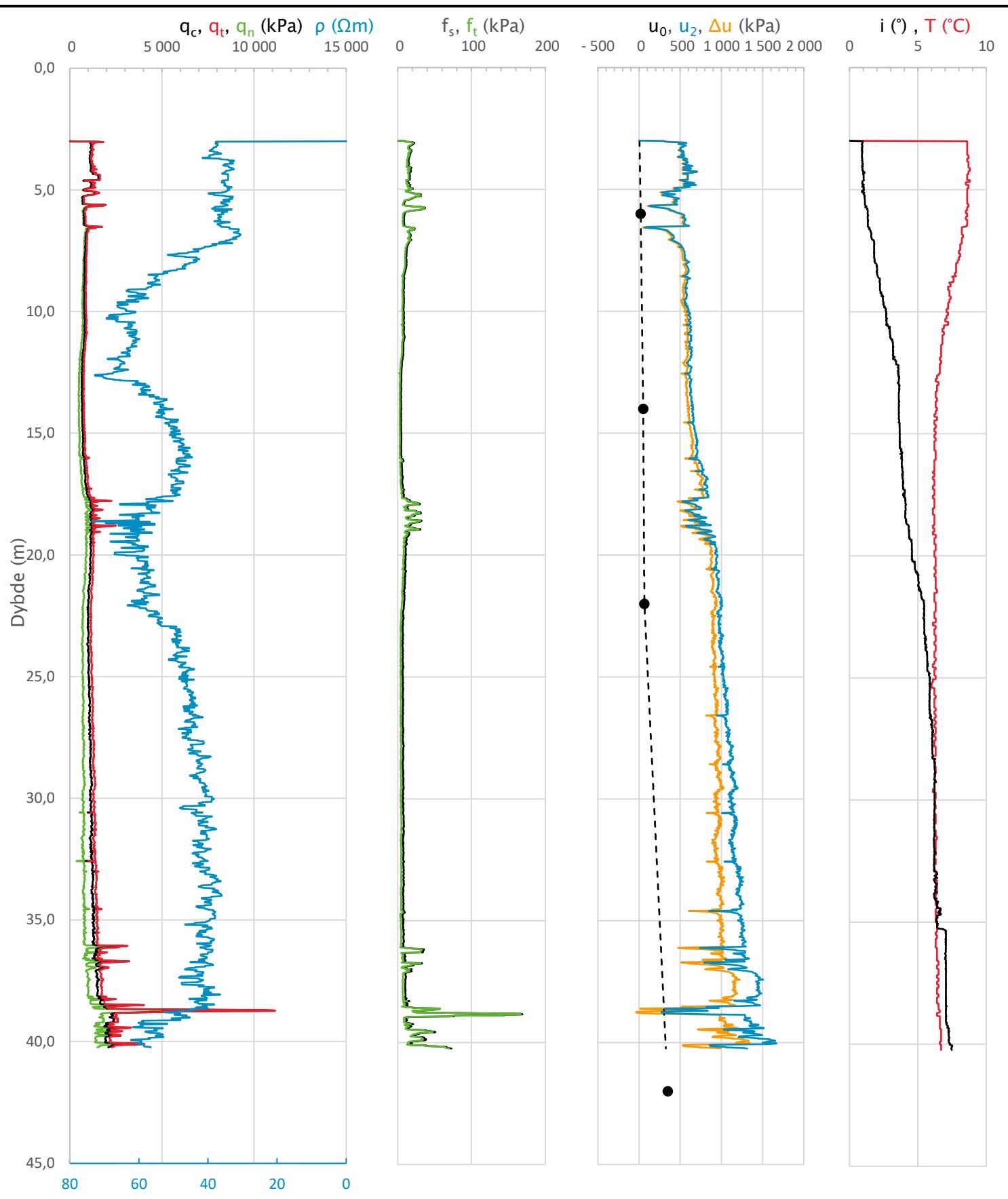
Kommentarer:

Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull	Kote +61,5
Innhold Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet		Sondenummer 4293	

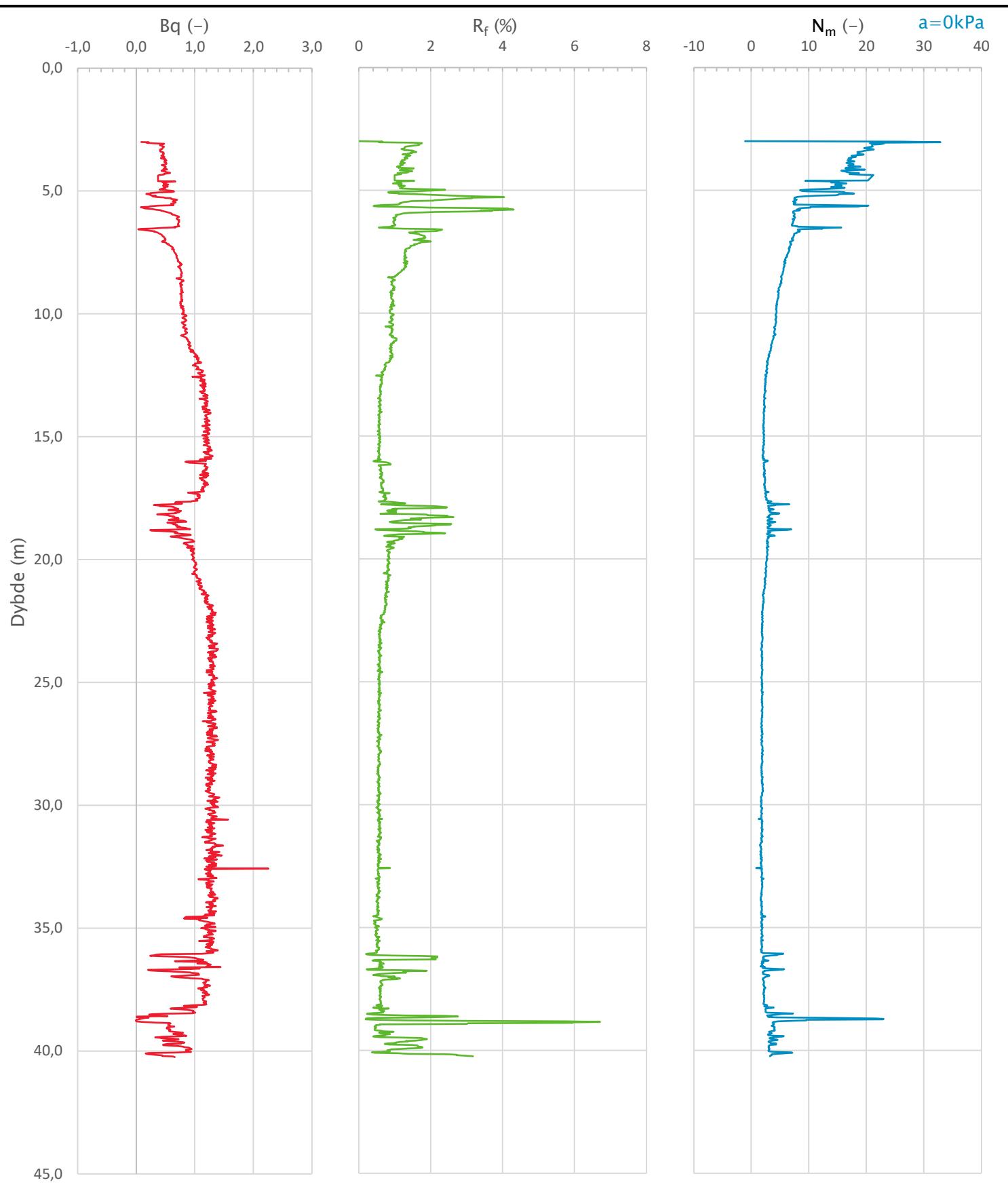
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 02.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG 510.1
			Rev. dato 19.05.2023	



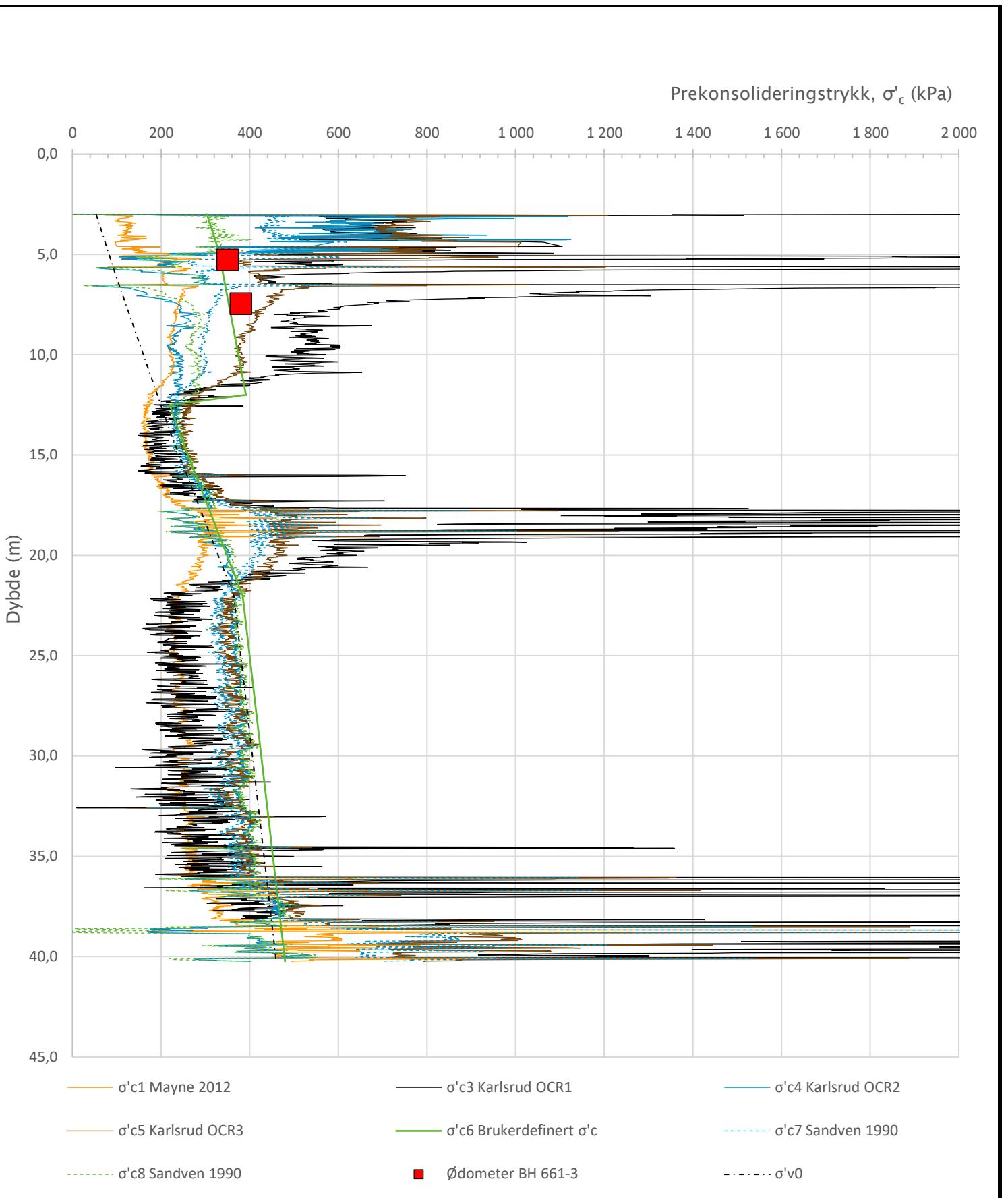
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull	Kote +61,5
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer	661-3
			4293
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB
Utførende Multiconsult	Data sondering 02.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG Rev. dato 19.05.2023
		Anvend.klasse 1	510.2



Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull Kote +61,5
Innhold		Sondenummer
Måledata og korrigerte måleverdier		4293
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT
Utførende Multiconsult	Date sondering 02.11.2017	Godkjent EMB
	Revisjon 0	Anvend.klasse 1
	Rev. dato 19.05.2023	RIG-TEG 510.3

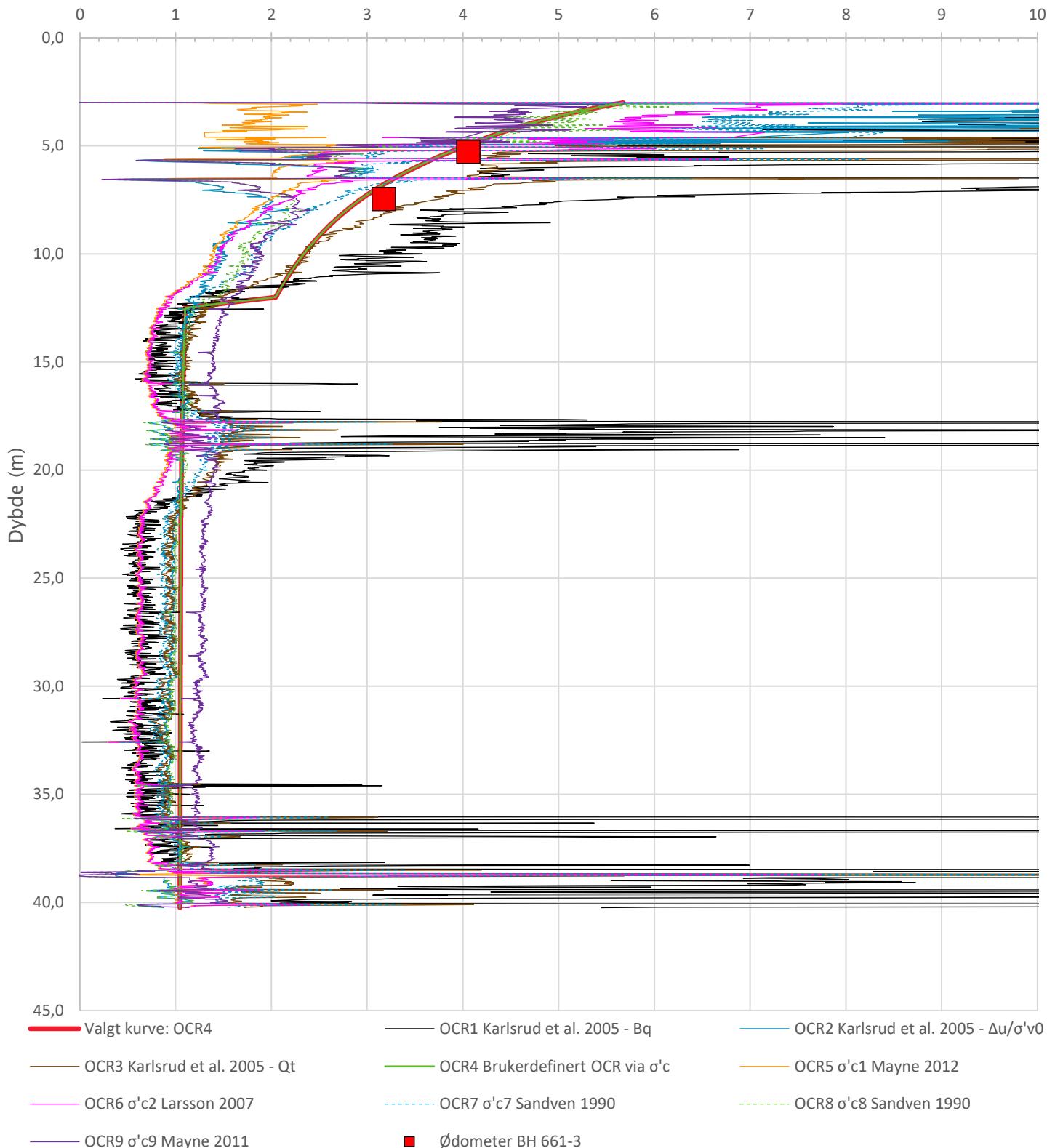


Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull Kote +61,5 661-3		
Innhold Avleddede dimensjonsløse forhold		Sondenummer 4293		
Multiconsult	Tegnet ANG Utførende Multiconsult	Kontrollert GURT Date sondering 02.11.2017	Godkjent EMB Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023	Anvend.klasse 1 RIG-TEG 510.4



Prosjekt	Prosjektnummer:	10200526	Borhull	Kote +61,5
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-3	
Innhold			Sondenummer	
Prekonsolideringstrykk, σ'_c			4293	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Multiconsult	Date sondering 02.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG 510.5
Rev. dato 19.05.2023				

Overkonsolideringsgrad, OCR (-)



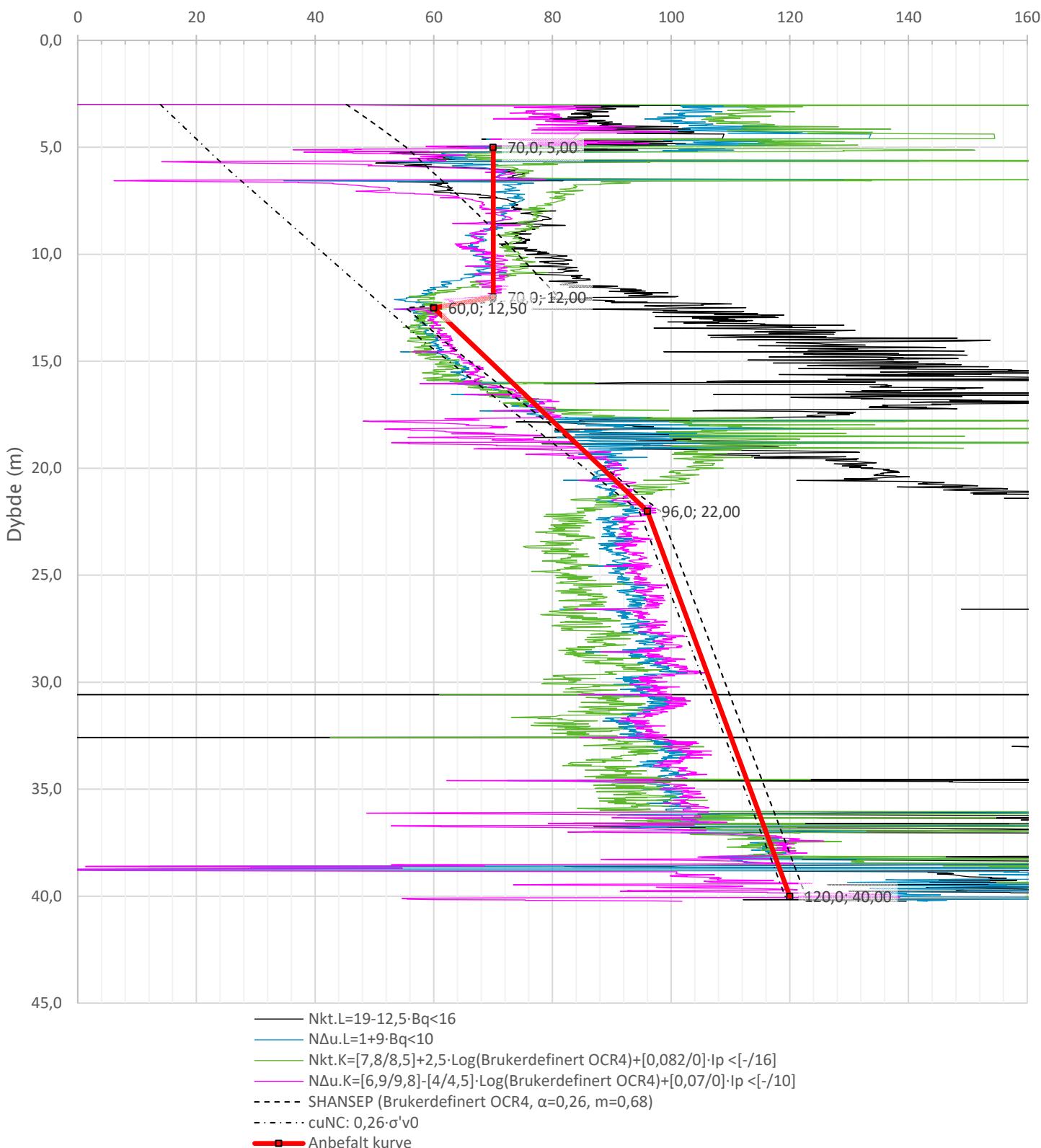
Prosjekt	Prosjektnummer: 10200526			Borhull	Kote +61,5
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag				661-3	
Innhold				Sondenummer	
Overkonsolideringsgrad, OCR				4293	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1	
	Utførende Multiconsult	Date sondering 02.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG	510.6
Rev. dato 19.05.2023					

Anisotropiforhold i figur:

Enaks BH 661-3: cuuc/cucptu = 1,000

Konus BH 661-3: cufc/cucptu = 1,000

Udrenert aktiv skjærfasthet, c_{ucptu} (kPa)



Prosjekt	Prosjektnummer: 10200526			Borhull	Kote +61,5
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-3
Innhold				Sondenummer	
Tolkning av udrenert aktiv skjærfasthet					4293
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Multiconsult	Date sondering 02.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG	510.7
Rev. dato 19.05.2023					

Sonde og utførelse

Sonenummer	4293	Boreleder	Aslak
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	9,8
Kalibreringsdato	18.01.2017	Maks helning (°)	7,6
Dato sondering	07.11.2017	Maks avstand målinger (m)	0,02
Filtertype	Porøst filter		

Kalibreringsdata

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk
Maksimal last (MPa)	20	0,5	2
Måleområde (MPa)	20	0,5	2
Skaleringsfaktor	1326	3487	3656
Opplosning 2 ¹² bit (kPa)	-	-	-
Opplosning 2 ¹⁸ bit (kPa)	-	-	-
Arealforhold	0,8440	0,0000	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	-	-	-
Temperaturområde (°C)	40		

Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	7091,9	132,8	252,5
Registrert etter sondering (kPa)	-13,8	0,4	-0,7
Avvik under sondering(kPa)	13,8	0,4	0,7
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0,0	0,0	0,0
Maksverdi under sondering (kPa)	4879,2	75,8	1720,0

Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	13,8	0,3	0,4	0,5
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20
Anvendelsesklasse	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1			
Anvendelsesklasse	1			

Måleverdier under kapasitet/krav

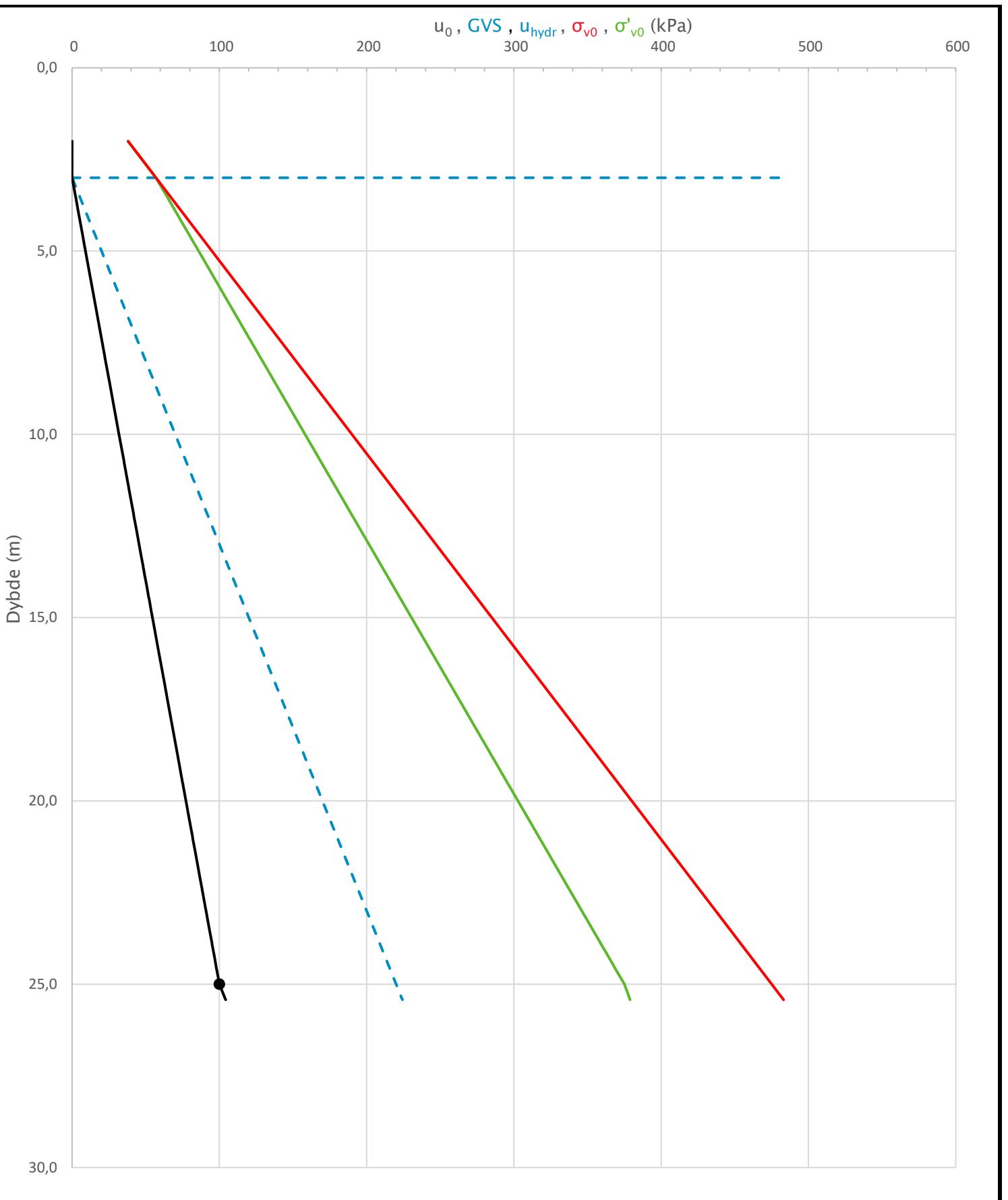
Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

Kommentarer:

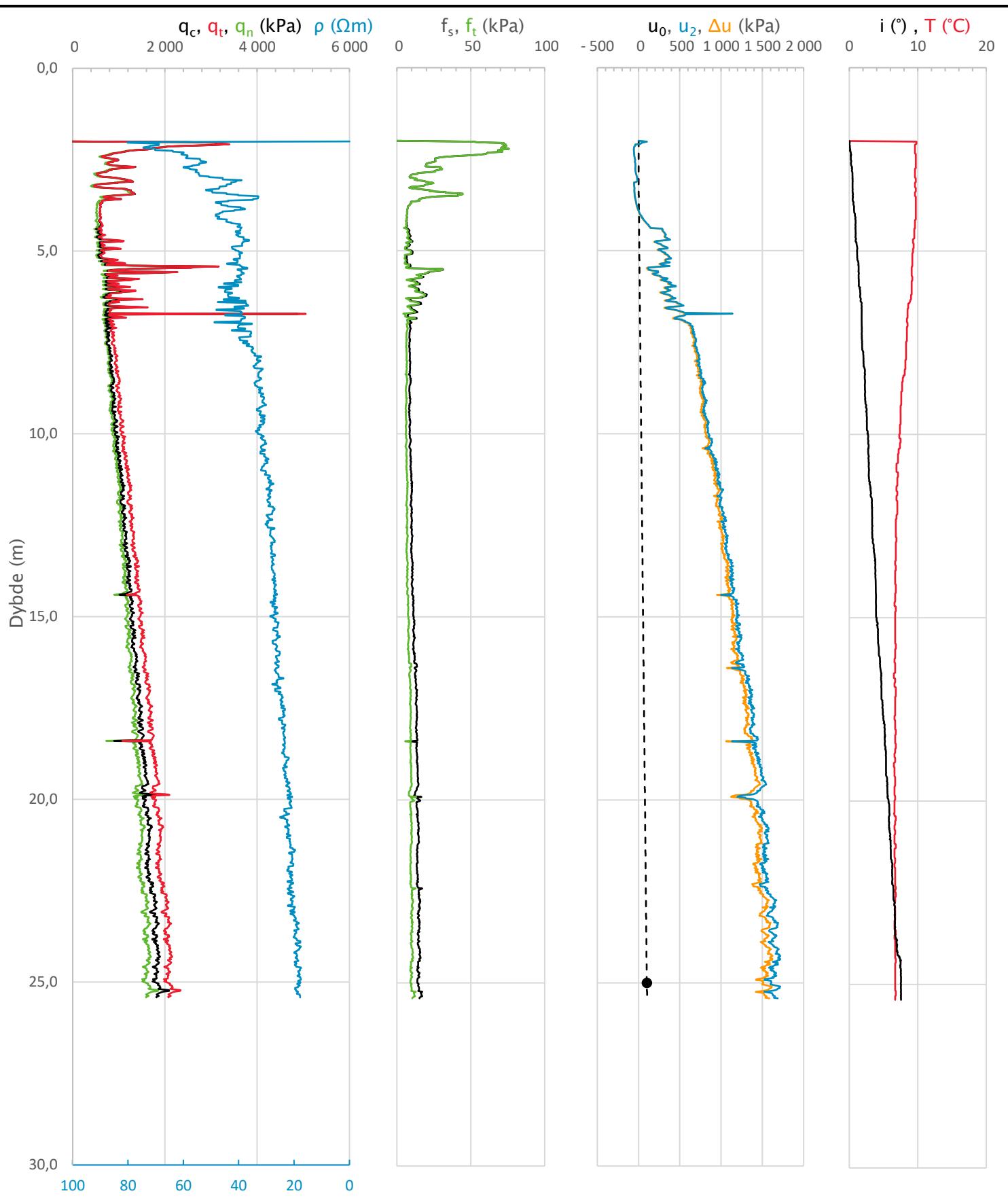
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull	Kote +30 661-7
--	--------------------------	---------	--------------------------

Innhold Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet	Sondenummer 4293
---	----------------------------

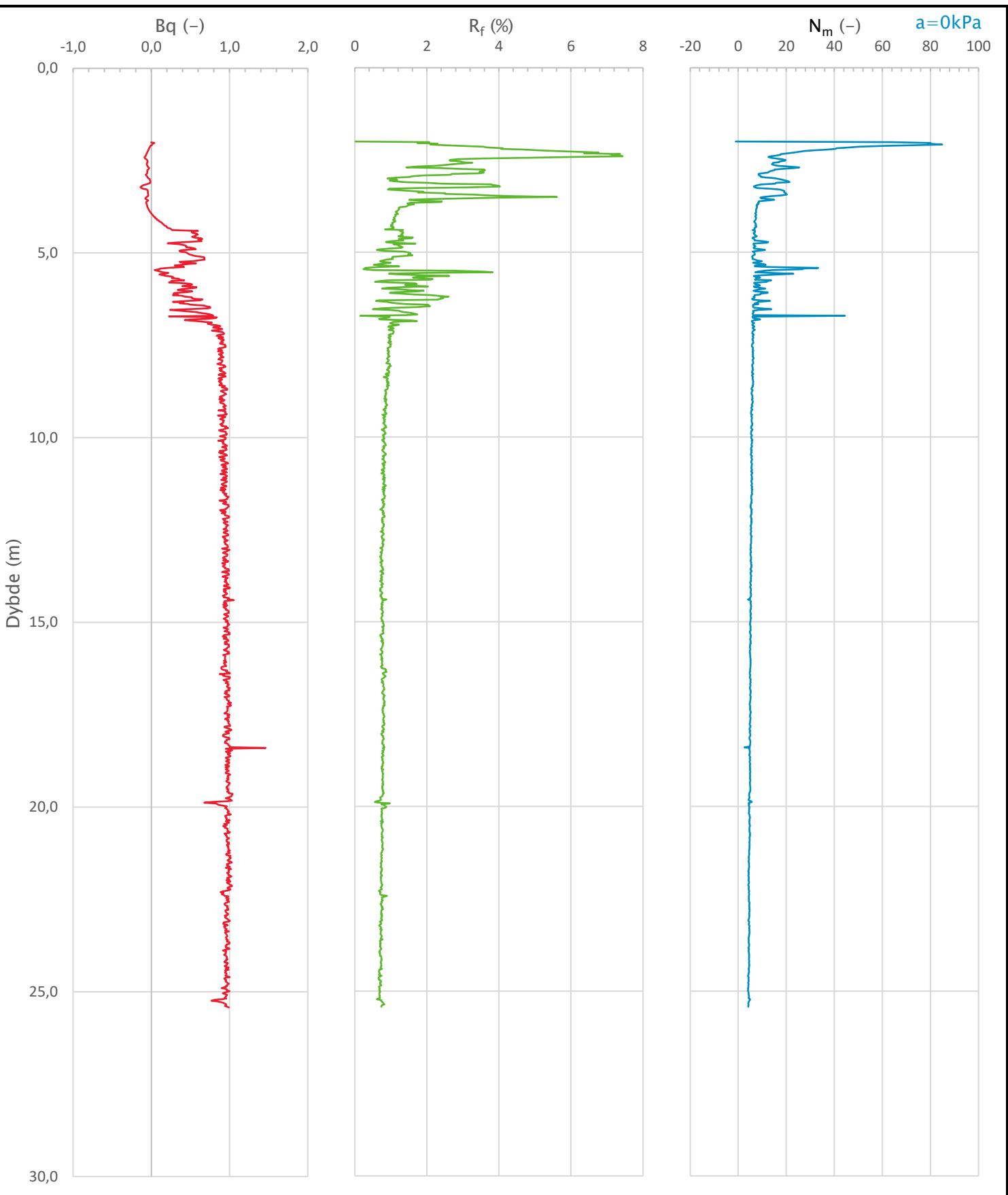
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert PERB	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Multiconsult	Dato sondering 07.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG 511.1
			Rev. dato 19.05.2023	



Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull	Kote +30
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer	661-7
			4293
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert PERB	Godkjent EMB
Utførende Multiconsult	Date sondering 07.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG Rev. dato 19.05.2023
		Anvend.klasse 1	

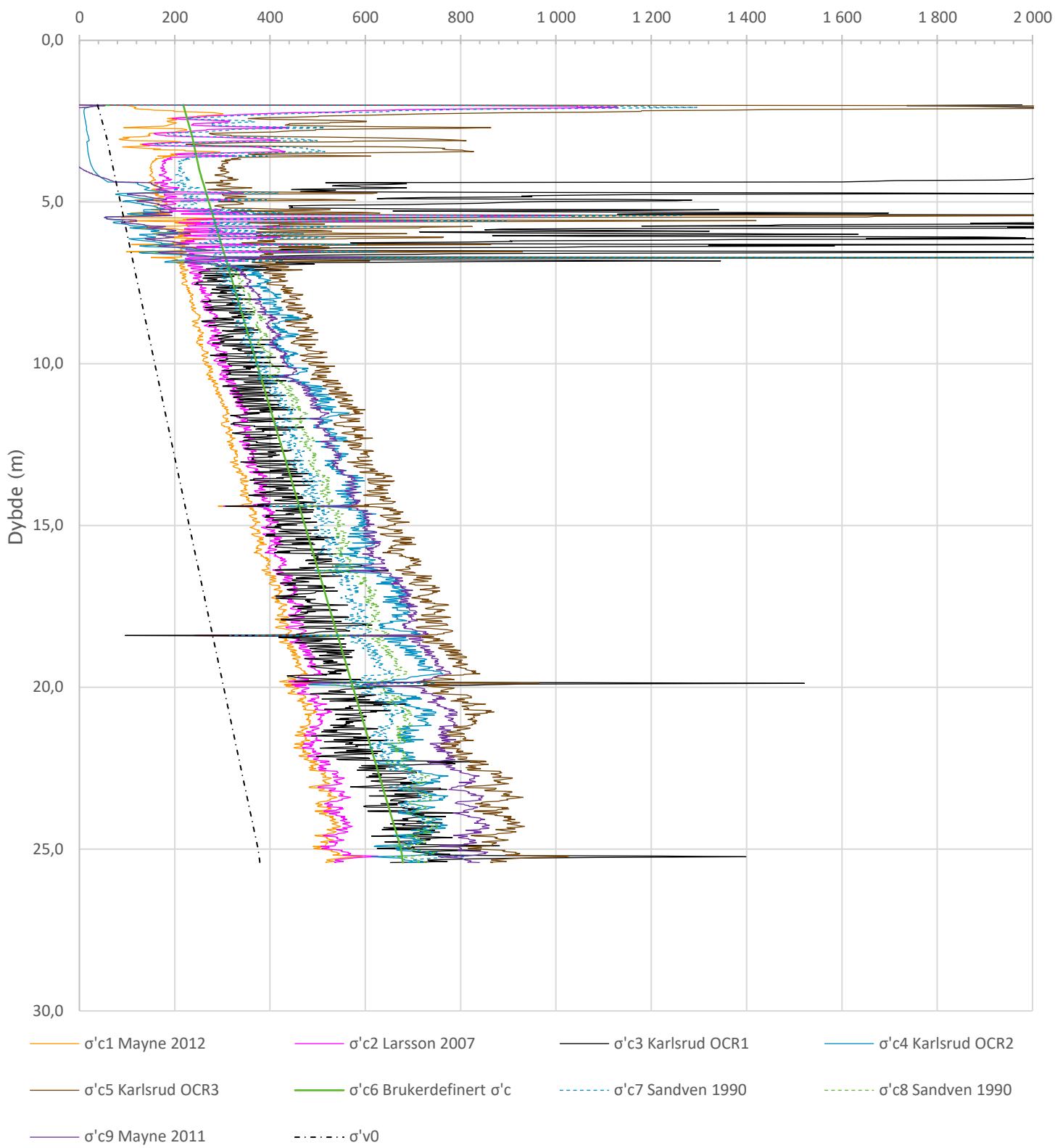


Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull	Kote +30
Innhold		Sondenummer	
Måledata og korrigerte måleverdier			4293
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert PERB	Godkjent EMB
Utførende Multiconsult	Date sondering 07.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG 511.3
	Rev. dato 19.05.2023		



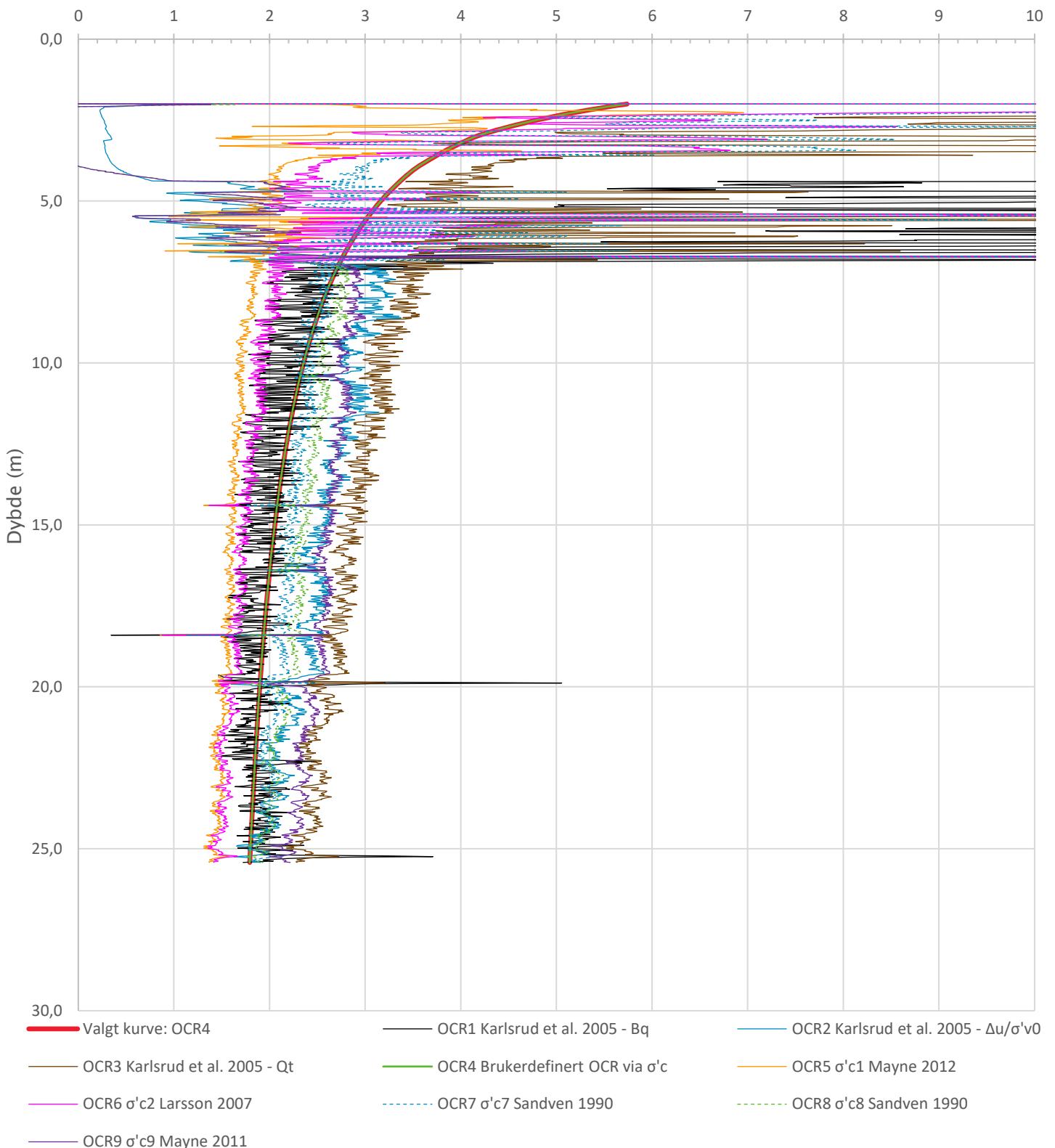
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 10200526	Borhull	Kote +30
Innhold		Sondenummer	
Avleddede dimensjonsløse forhold		4293	
Multiconsult Tegnet ANG Utførende Multiconsult	Kontrollert PERB Data sondering 07.11.2017	Godkjent EMB Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023	Anvend.klasse 1 RIG-TEG 511.4

Prekonsolideringstrykk, σ'_c (kPa)



Prosjekt	Prosjektnummer: 10200526			Borhull	Kote +30
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag				661-7	
Innhold				Sondenummer	
Prekonsolideringstrykk, σ'_c				4293	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert PERB	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1	
	Utførende Multiconsult	Date sondering 07.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG	511.5
Rev. dato 19.05.2023					

Overkonsolideringsgrad, OCR (-)



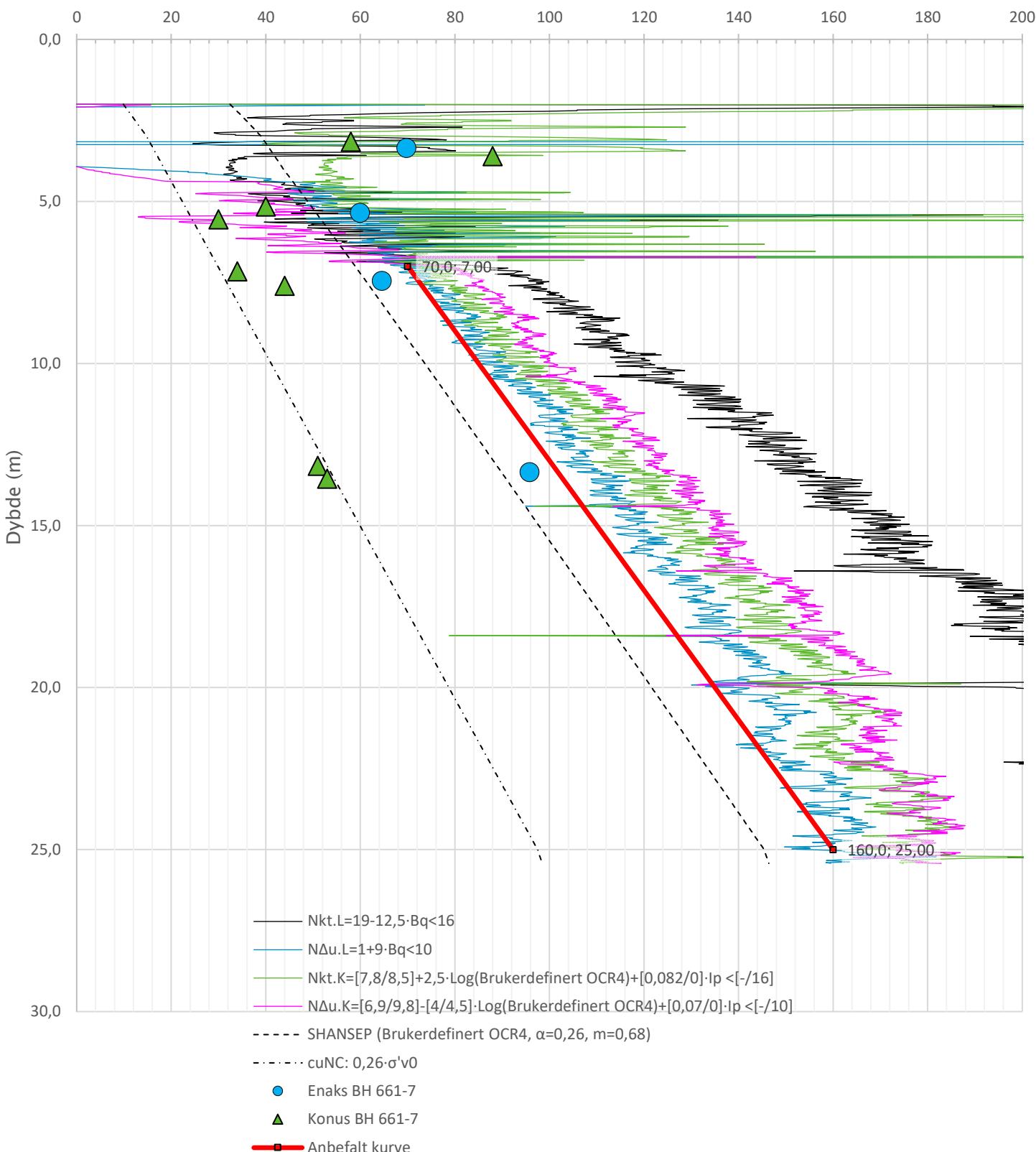
Prosjekt	Prosjektnummer: 10200526			Borhull	Kote +30
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag				661-7	
Innhold				Sondenummer	
Overkonsolideringsgrad, OCR				4293	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert PERB	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1	
	Utførende Multiconsult	Date sondering 07.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG	511.6
Rev. dato 19.05.2023					

Anisotropiforhold i figur:

Enaks BH 661-7: cuuc/cucptu = 1,000

Konus BH 661-7: cufc/cucptu = 1,000

Udrenert aktiv skjærfasthet, c_{ucptu} (kPa)



Prosjekt	Prosjektnummer: 10200526			Borhull	Kote +30
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-7
Innhold				Sondenummer	
Tolkning av udrenert aktiv skjærfasthet					4293
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert PERB	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Multiconsult	Date sondering 07.11.2017	Revisjon 0	RIG-TEG	511.7
Rev. dato 19.05.2023					

Sonde og utførelse

Sonenummer	5310	Boreleder	Audun
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	6
Kalibreringsdato	07.07.2022	Maks helning (°)	2,0
Dato sondering	02.11.2022	Maks avstand målinger (m)	0,02
Filtertype	Porøst filter		

Kalibreringsdata

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk
Maksimal last (MPa)	50	0,5	2
Måleområde (MPa)	50	0,5	2
Skaleringsfaktor	1210	3812	3954
Oppløsning 2^{12} bit (kPa)	-	-	0,0193
Oppløsning 2^{18} bit (kPa)	-	-	-
Arealforhold	0,8530	0,0000	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	-	-	-
Temperaturområde (°C)	40		

Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	7869,5	120,9	232,1
Registrert etter sondering (kPa)	-25,2	0,1	-10,1
Avvik under sondering(kPa)	25,2	0,1	10,1
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0,0	0,0	0,0
Maksverdi under sondering (kPa)	2411,6	132,9	1276,1

Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	25,2	1,0	0,1	0,1
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20
Anvendelsesklasse	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1			
Anvendelsesklasse	1			

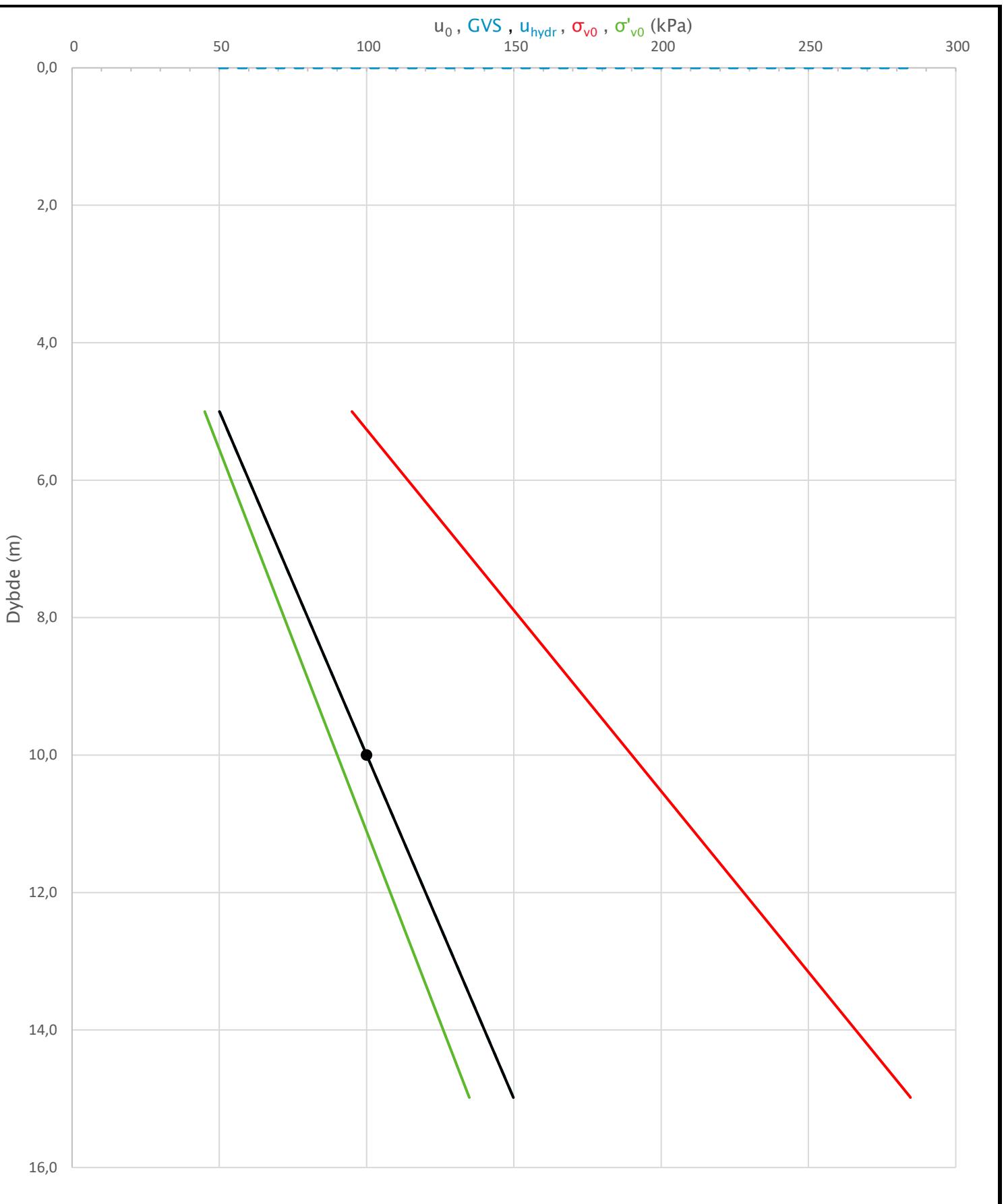
Måleverdier under kapasitet/krav

Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

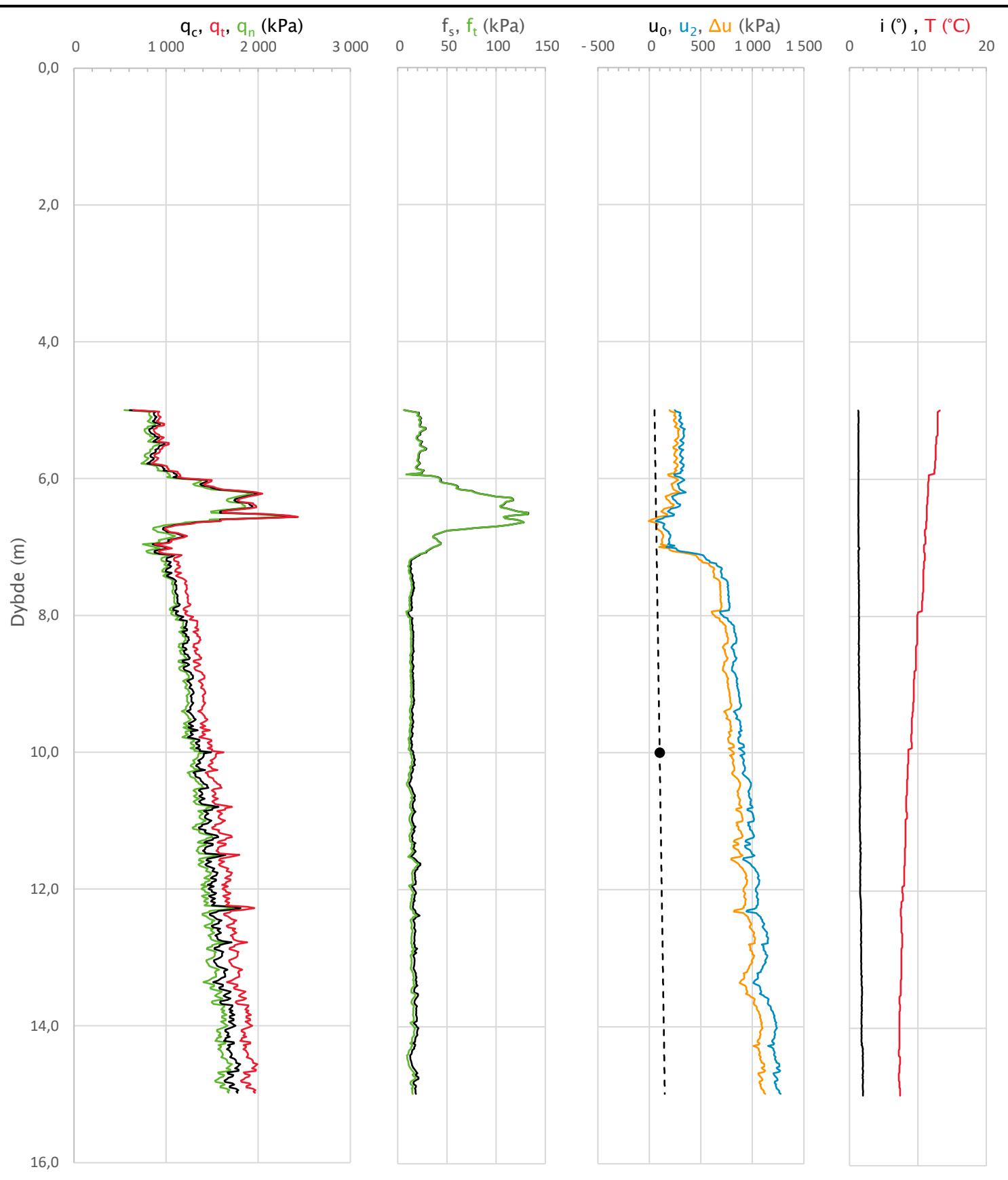
Kommentarer:

Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +16,7
Innhold Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet		Sondenummer	5310

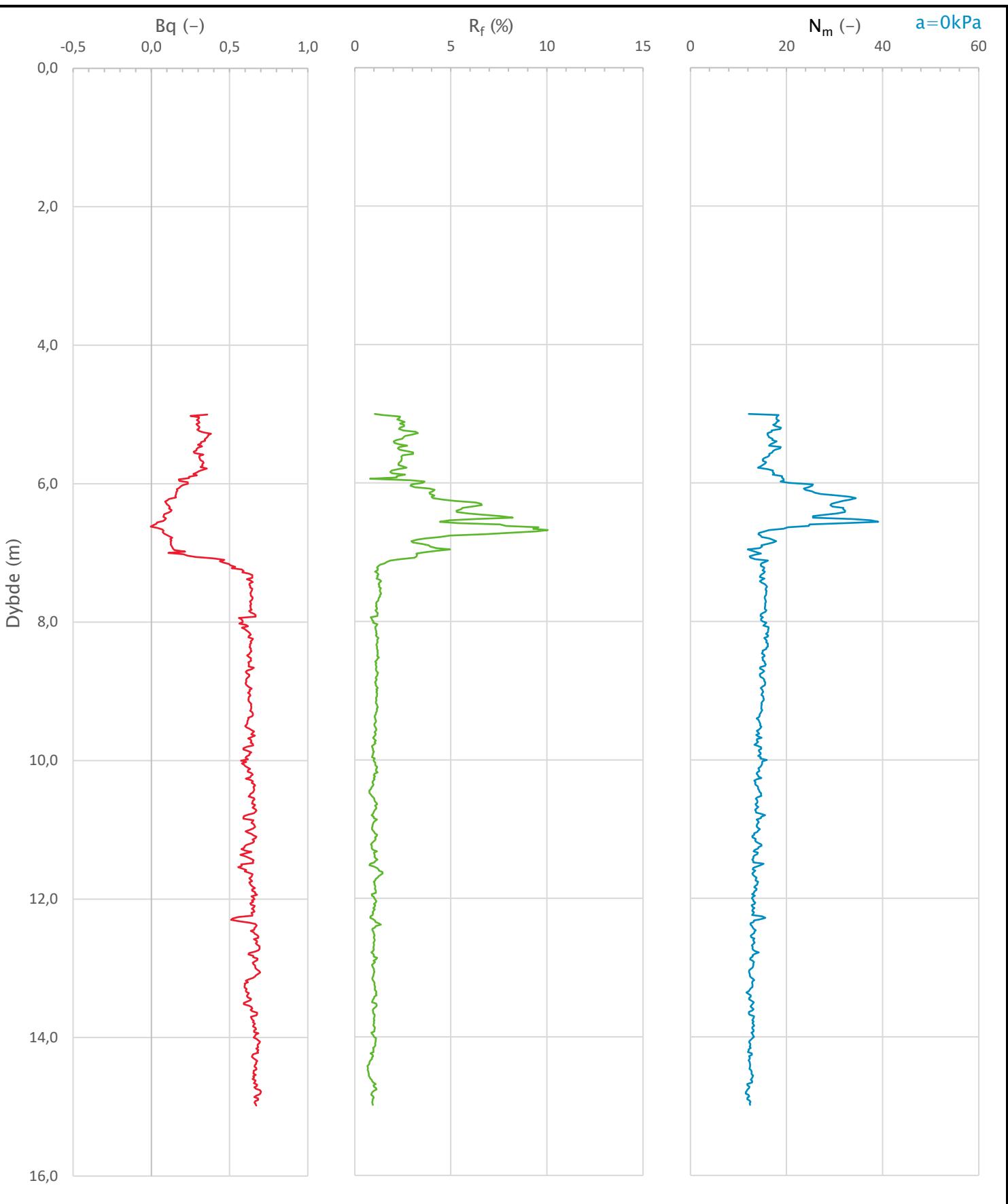
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Mesta	Dato sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG 512.1
			Rev. dato 19.05.2023	



Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +16,7
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer	661-8
	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB
Multiconsult	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Anvend.klasse 1
		Revisjon 0	RIG-TEG 512.2
		Rev. dato 19.05.2023	

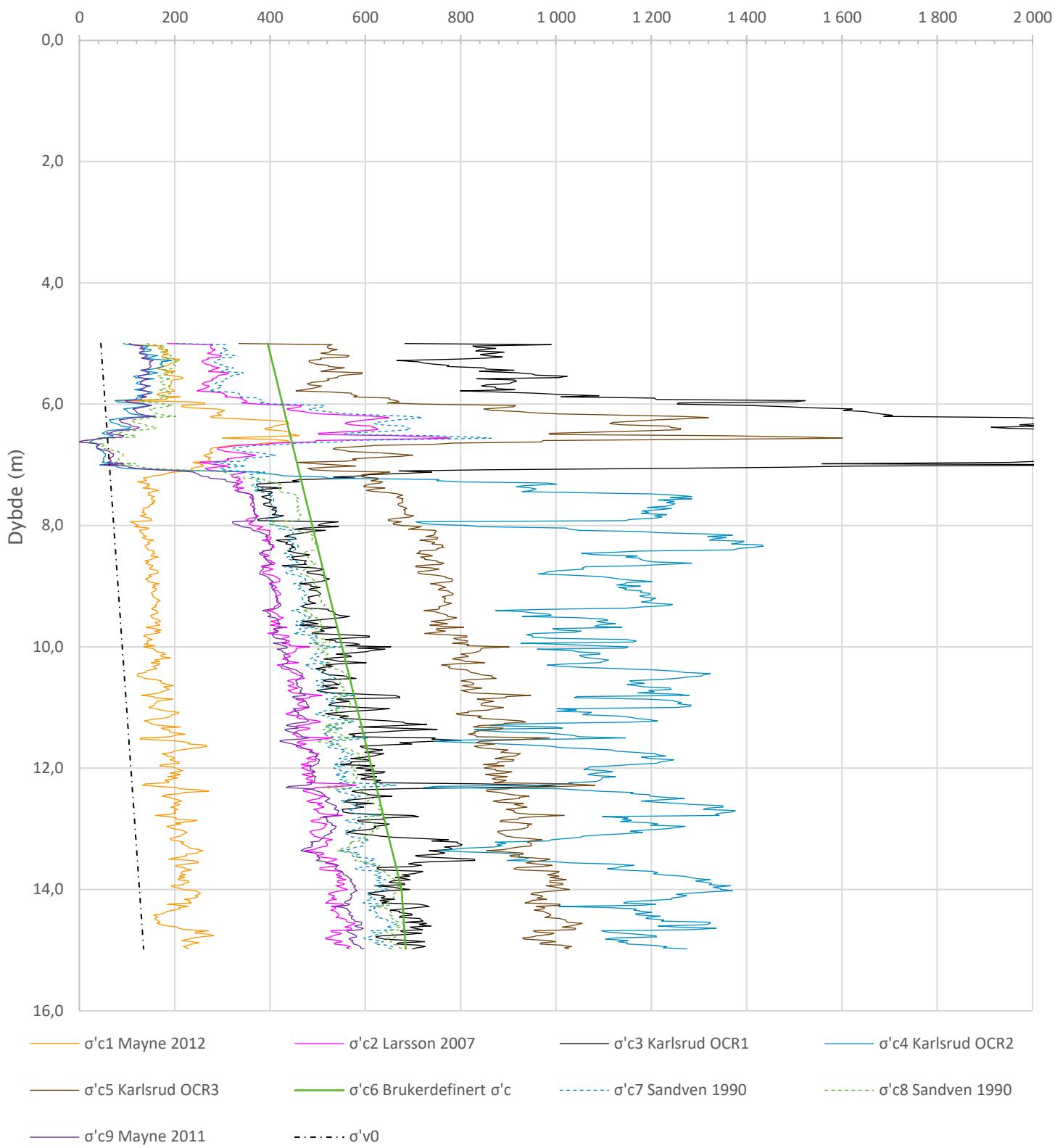


Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull 661-8	Kote +16,7
Innhold Måledata og korrigerte måleverdier		Sondenummer 5310	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023
			Anvend.klasse 1
			RIG-TEG 512.3



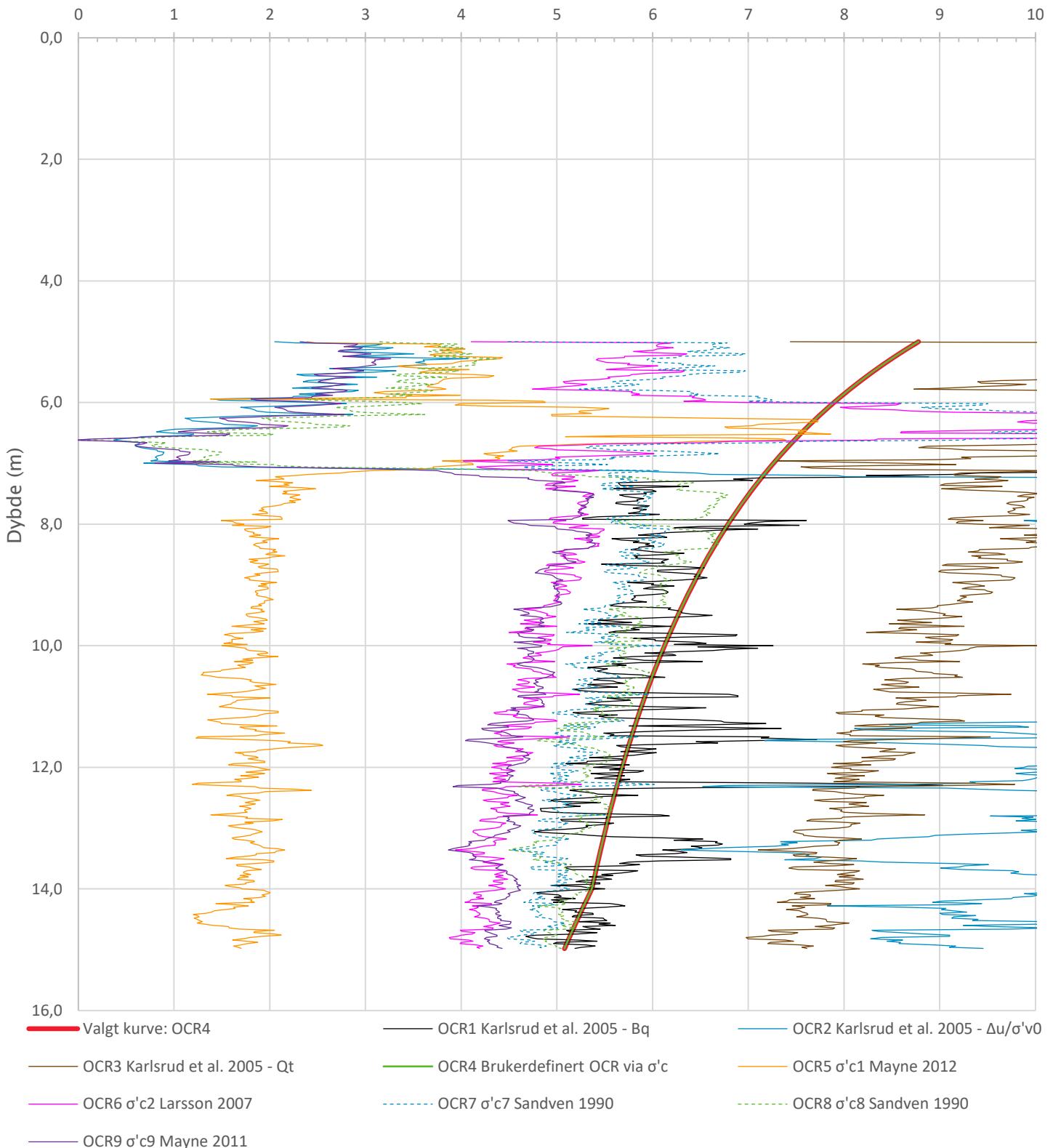
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull 661-8	Kote +16,7
Innhold Avleddede dimensjonsløse forhold		Sondenummer 5310	
Multiconsult Tegnet ANG Utførende Mesta	Kontrollert GURT Data sondering 02.11.2022	Godkjent EMB Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023	Anvend.klasse 1 RIG-TEG 512.4

Prekonsolideringstrykk, σ'_c (kPa)



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +16,7
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-8
Innhold				Sondenummer	
Prekonsolideringstrykk, σ'_c					5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	512.5
			Rev. dato 19.05.2023		

Overkonsolideringsgrad, OCR (-)



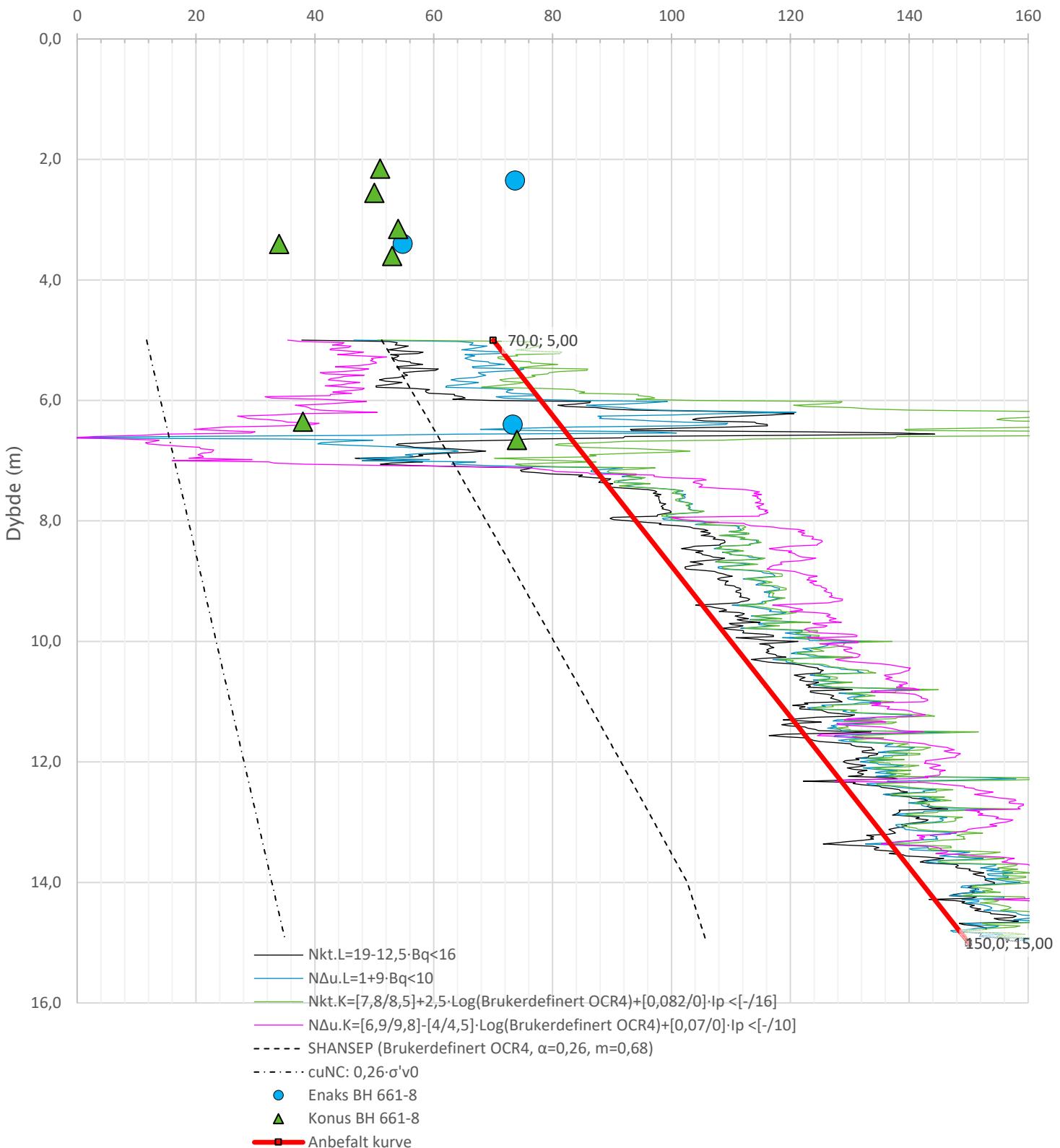
Prosjekt	Prosjektnummer:	418771	Borhull	Kote +16,7
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-8	
Innhold	Sondenummer			
Overkonsolideringsgrad, OCR				
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG 512.6
			Rev. dato 19.05.2023	

Anisotropiforhold i figur:

Enaks BH 661-8: cuuc/cucptu = 1,000

Konus BH 661-8: cufc/cucptu = 1,000

Udrenert aktiv skjærfasthet, c_{ucptu} (kPa)



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +16,7
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-8
Innhold				Sondenummer	
Tolkning av udrenert aktiv skjærfasthet					5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	512.7
Rev. dato 19.05.2023					

Sonde og utførelse

Sonenummer	5310	Boreleder	Audun
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	5,4
Kalibreringsdato	07.07.2022	Maks helning (°)	2,1
Dato sondering	02.11.2022	Maks avstand målinger (m)	0,02
Filtertype	Porøst filter		

Kalibreringsdata

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk
Maksimal last (MPa)	50	0,5	2
Måleområde (MPa)	50	0,5	2
Skaleringsfaktor	1210	3812	3954
Oppløsning 2 ¹² bit (kPa)	-	-	0,0193
Oppløsning 2 ¹⁸ bit (kPa)	-	-	-
Arealforhold	0,8530	0,0000	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	-	-	-
Temperaturområde (°C)	40		

Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	7880,8	121,4	231,3
Registrert etter sondering (kPa)	-12,6	1,6	-2,0
Avvik under sondering(kPa)	12,6	1,6	2,0
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0,0	0,0	0,0
Maksverdi under sondering (kPa)	6436,5	115,5	1717,5

Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	12,6	0,2	1,6	1,4
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20
Anvendelsesklasse	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1			
Anvendelsesklasse	1			

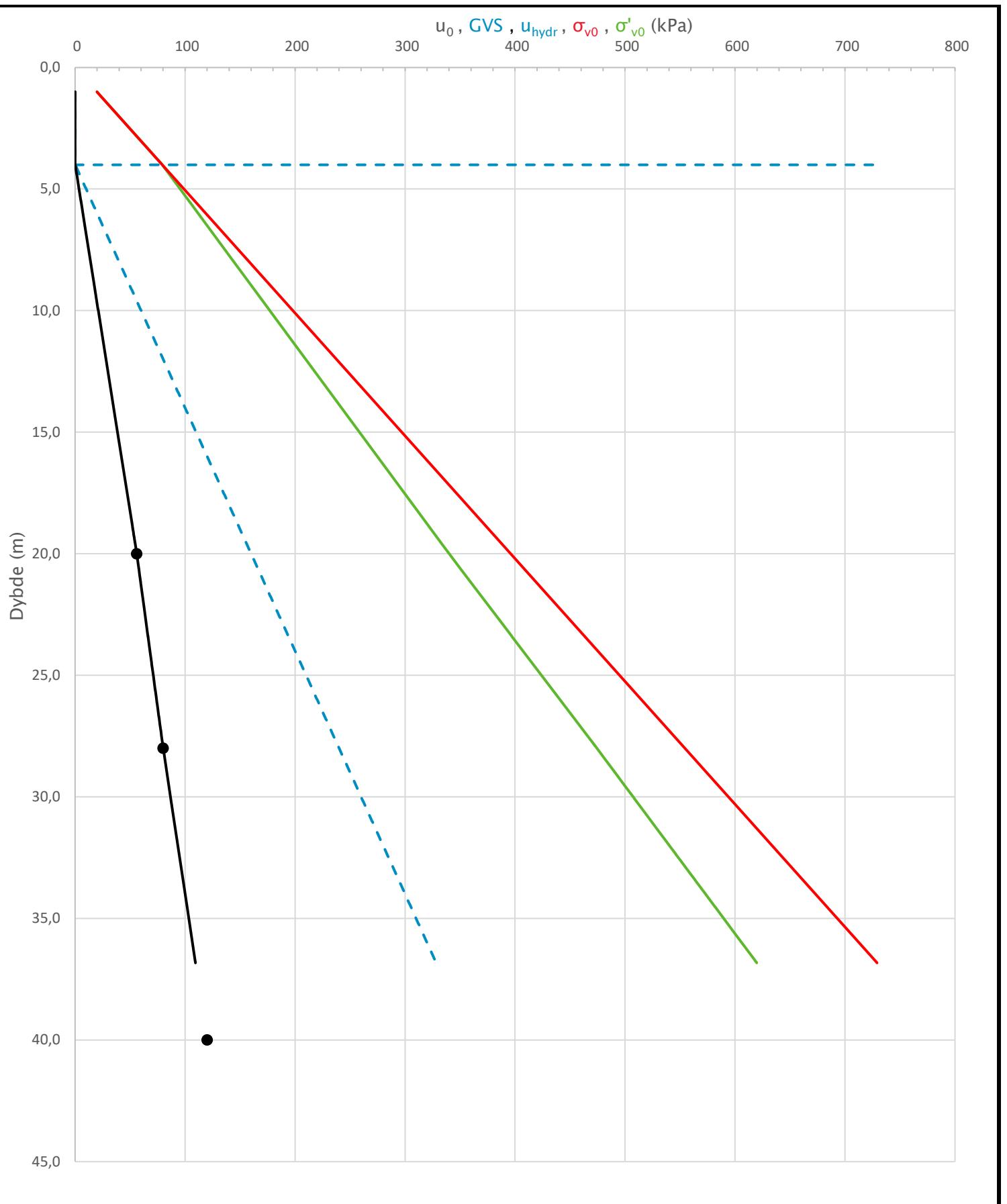
Måleverdier under kapasitet/krav

Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

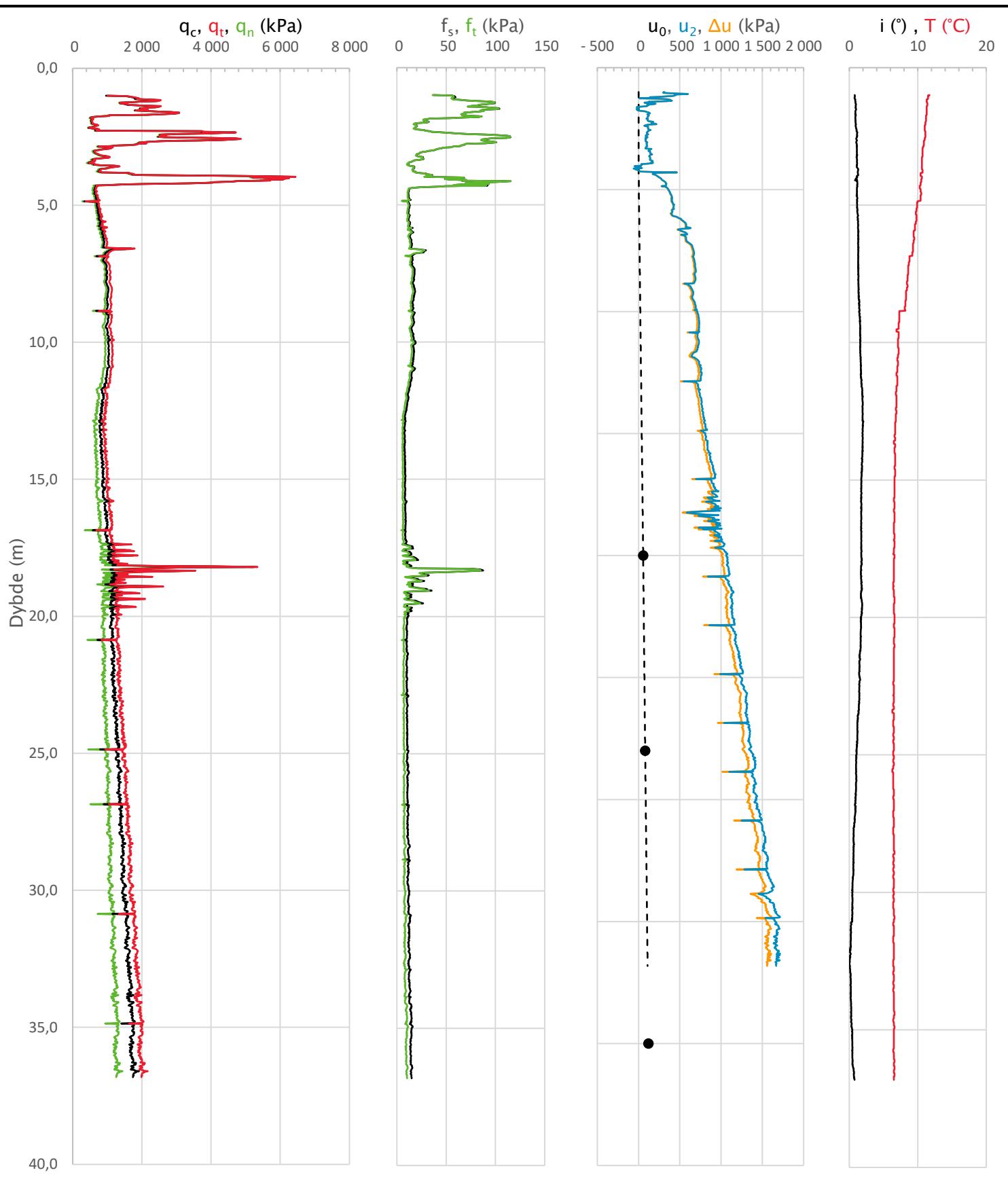
Kommentarer:

Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +48,1
Innhold Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet		Sondenummer	5310

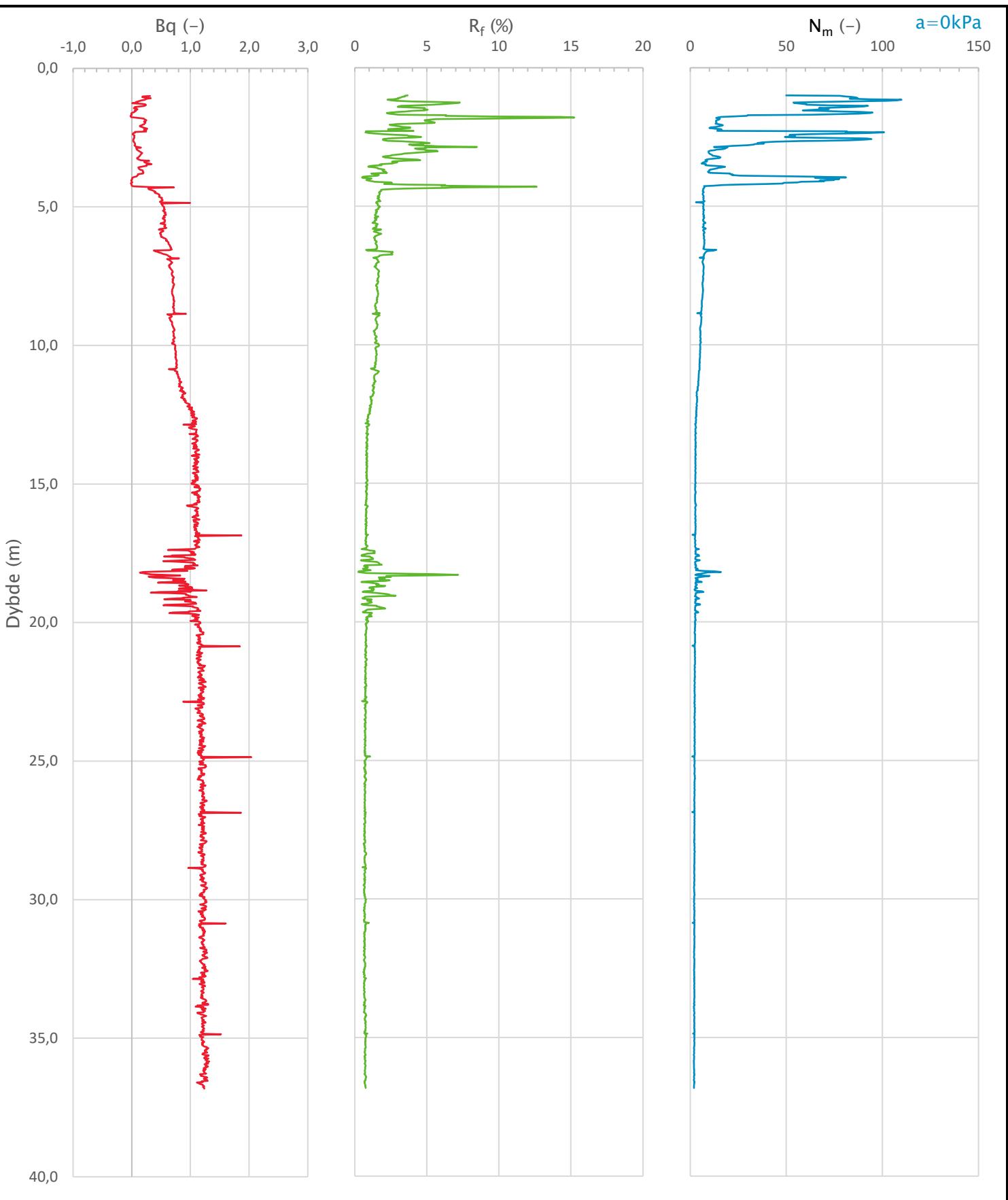
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Mesta	Dato sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG 513.1
			Rev. dato 19.05.2023	



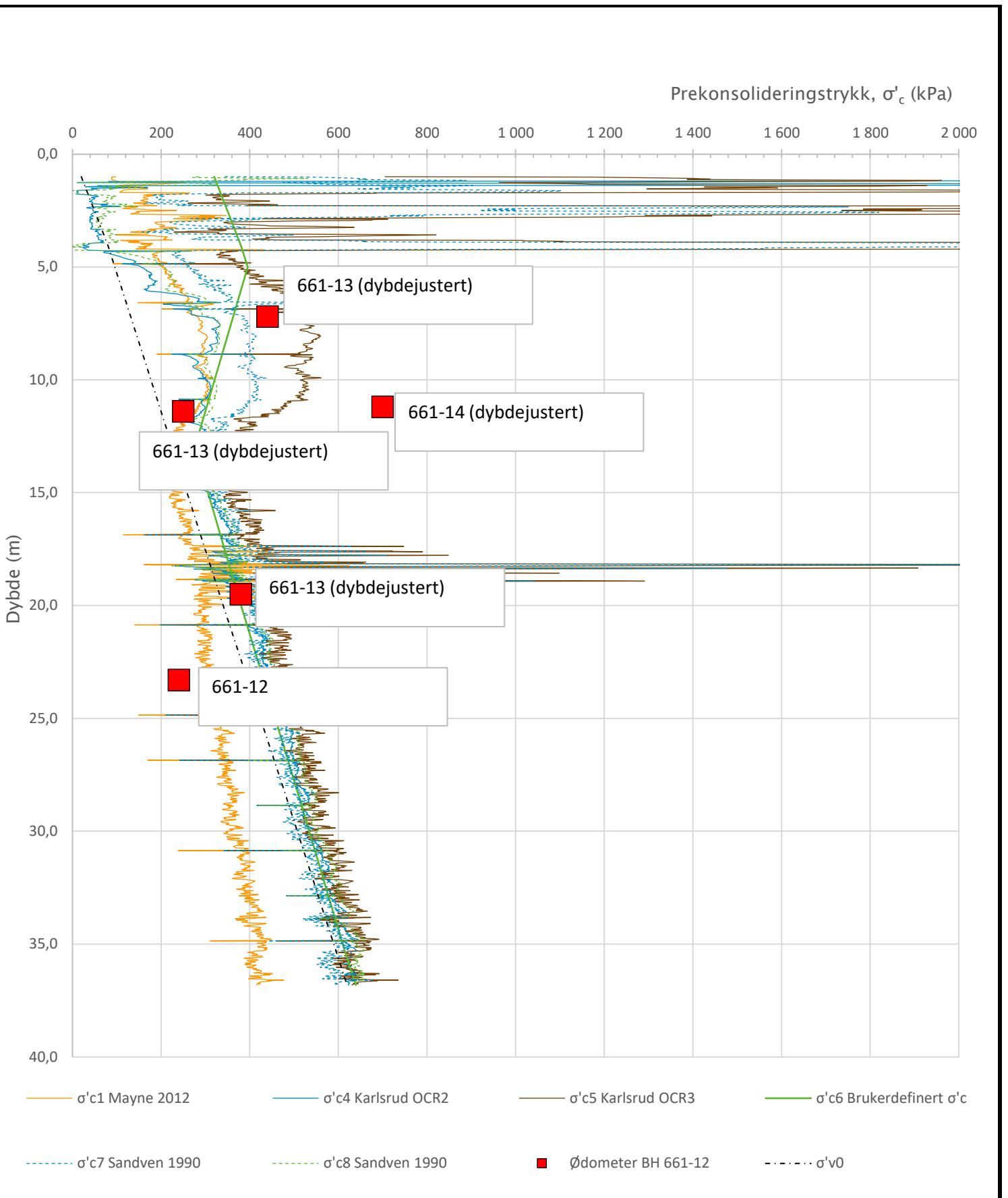
Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +48,1
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-12		
Innhold				Sondenummer	
In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger				5310	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1	
Utførende Mesta	Data sondering 02.11.2022	Revisjon 0	Rev. dato 19.05.2023	RIG-TEG	513.2



Prosjekt	Prosjektnummer:	418771	Borhull	Kote +48,1
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-12	
Innhold	Sondenummer			
Måledata og korrigerte måleverdier				
Multiconsult Tegnet ANG Utførende Mesta	Kontrollert GURT Date sondering 02.11.2022	Godkjent EMB Revisjon 0	Anvend.klasse	1
		Rev. dato	19.05.2023	RIG-TEG 513.3

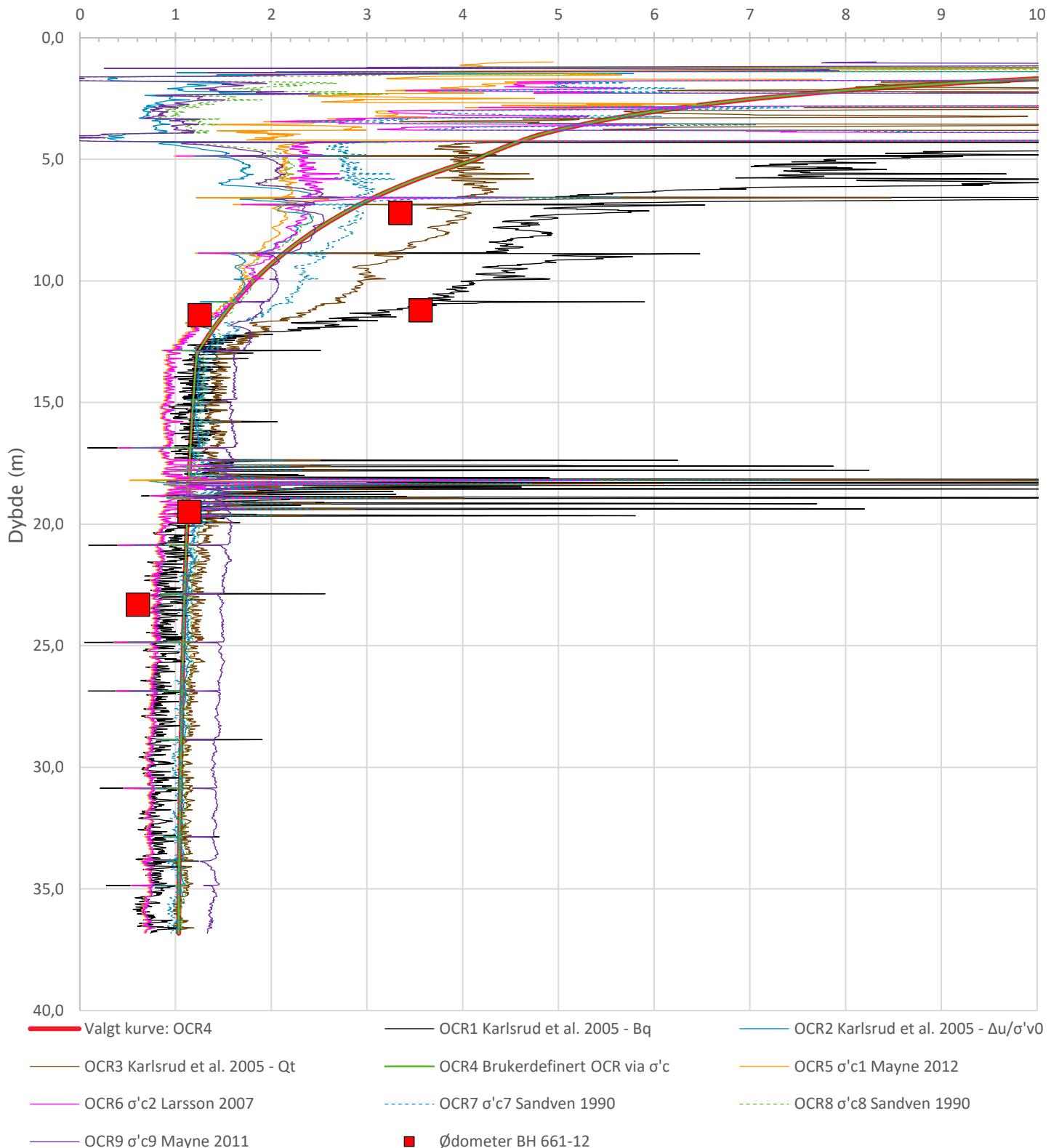


Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull Kote +48,1 661-12
Innhold Avleddede dimensjonsløse forhold		Sondenummer 5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT
Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Godkjent EMB
	Revisjon 0	Anvend.klasse 1
	Rev. dato 19.05.2023	RIG-TEG 513.4



Prosjekt	Prosjektnummer:	418771	Borhull	Kote +48,1
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-12	
Innhold	Sondenummer			
Prekonsolideringstrykk, σ'_c	5310			
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG 513.5
			Rev. dato 19.05.2023	

Overkonsolideringsgrad, OCR (-)



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +48,1
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-12		
Innhold				Sondenummer	
Overkonsolideringsgrad, OCR				5310	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	513.6
Rev. dato 19.05.2023					

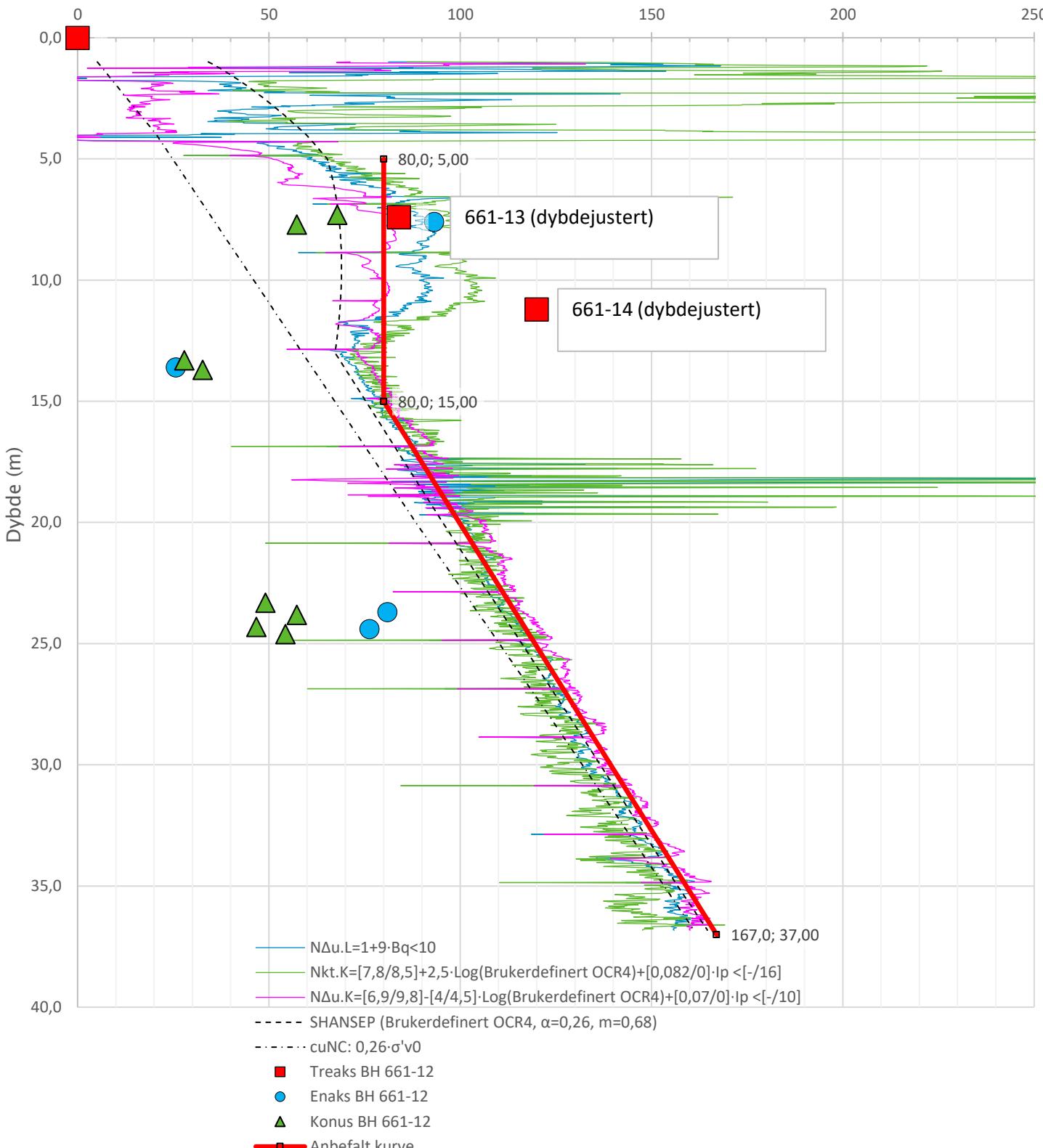
Anisotropiforhold i figur:

Treks BH 661-12: cuC/cucptu = 1,000

Enaks BH 661-12: cuuc/cucptu = 1,000

Konus BH 661-12: cufc/cucptu = 1,000

Udrenert aktiv skjærfasthet, c_{ucptu} (kPa)



Prosjekt	Prosjektnummer:	418771	Borhull	Kote +48,1
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag				661-12
Innhold			Sondenummer	
Tolkning av udrenert aktiv skjærfasthet				5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG 513.7
			Rev. dato 19.05.2023	

Sonde og utførelse

Sonenummer	5310	Boreleder	Audun
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	8,1
Kalibreringsdato	07.07.2022	Maks helning (°)	6,8
Dato sondering	02.11.2022	Maks avstand målinger (m)	0,02
Filtertype	Porøst filter		

Kalibreringsdata

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk
Maksimal last (MPa)	50	0,5	2
Måleområde (MPa)	50	0,5	2
Skaleringsfaktor	1210	3812	3954
Opplosning 2 ¹² bit (kPa)	-	-	0,0193
Opplosning 2 ¹⁸ bit (kPa)	-	-	-
Arealforhold	0,8530	0,0000	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	-	-	-
Temperaturområde (°C)	40		

Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	7873,3	121,1	231,1
Registrert etter sondering (kPa)	-0,6	0,4	0,6
Avvik under sondering(kPa)	0,6	0,4	0,6
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0,0	0,0	0,0
Maksverdi under sondering (kPa)	4881,3	149,3	1684,7

Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

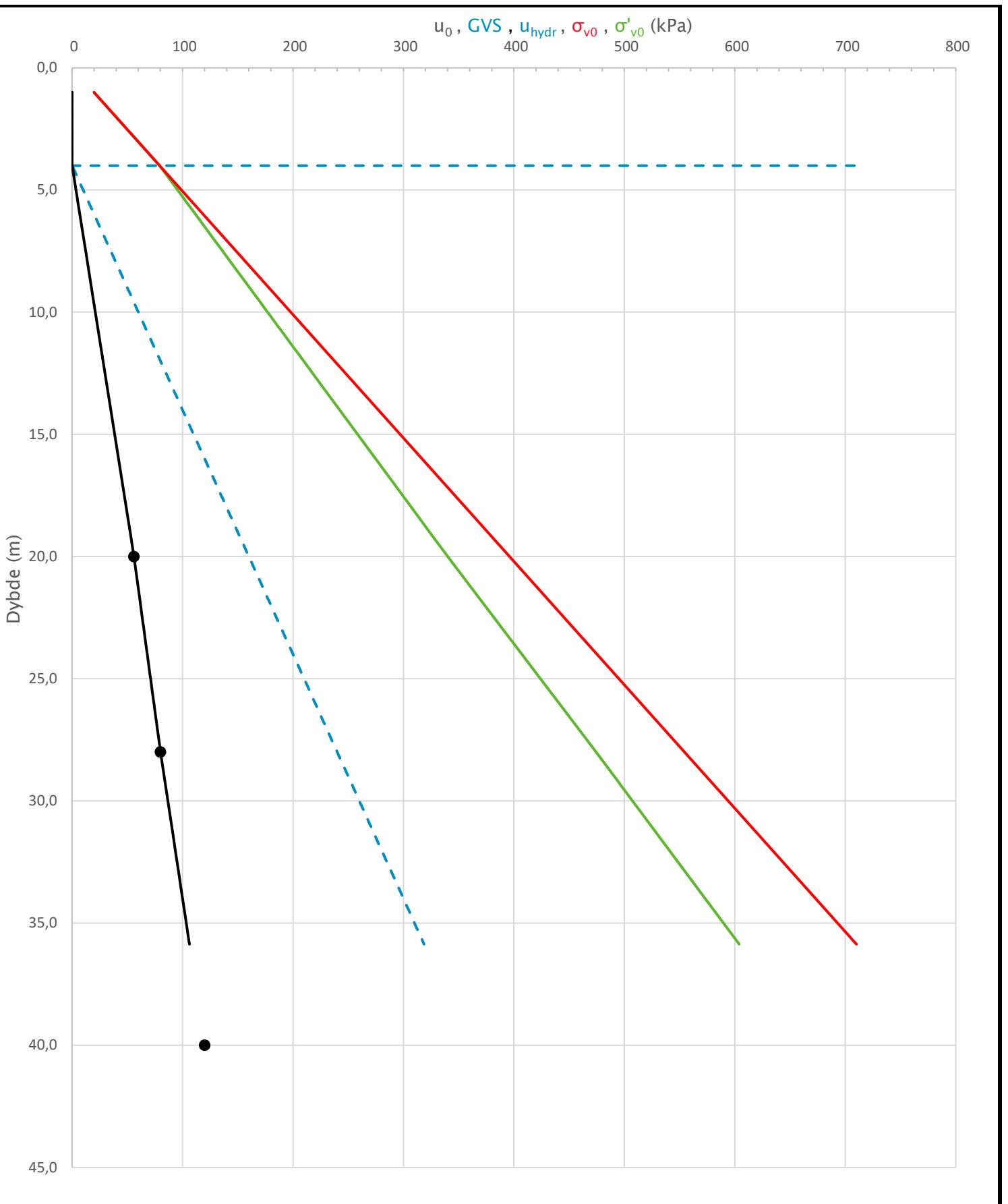
	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	0,6	0,0	0,4	0,3
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20
Anvendelsesklasse	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1			
Anvendelsesklasse	1			

Måleverdier under kapasitet/krav

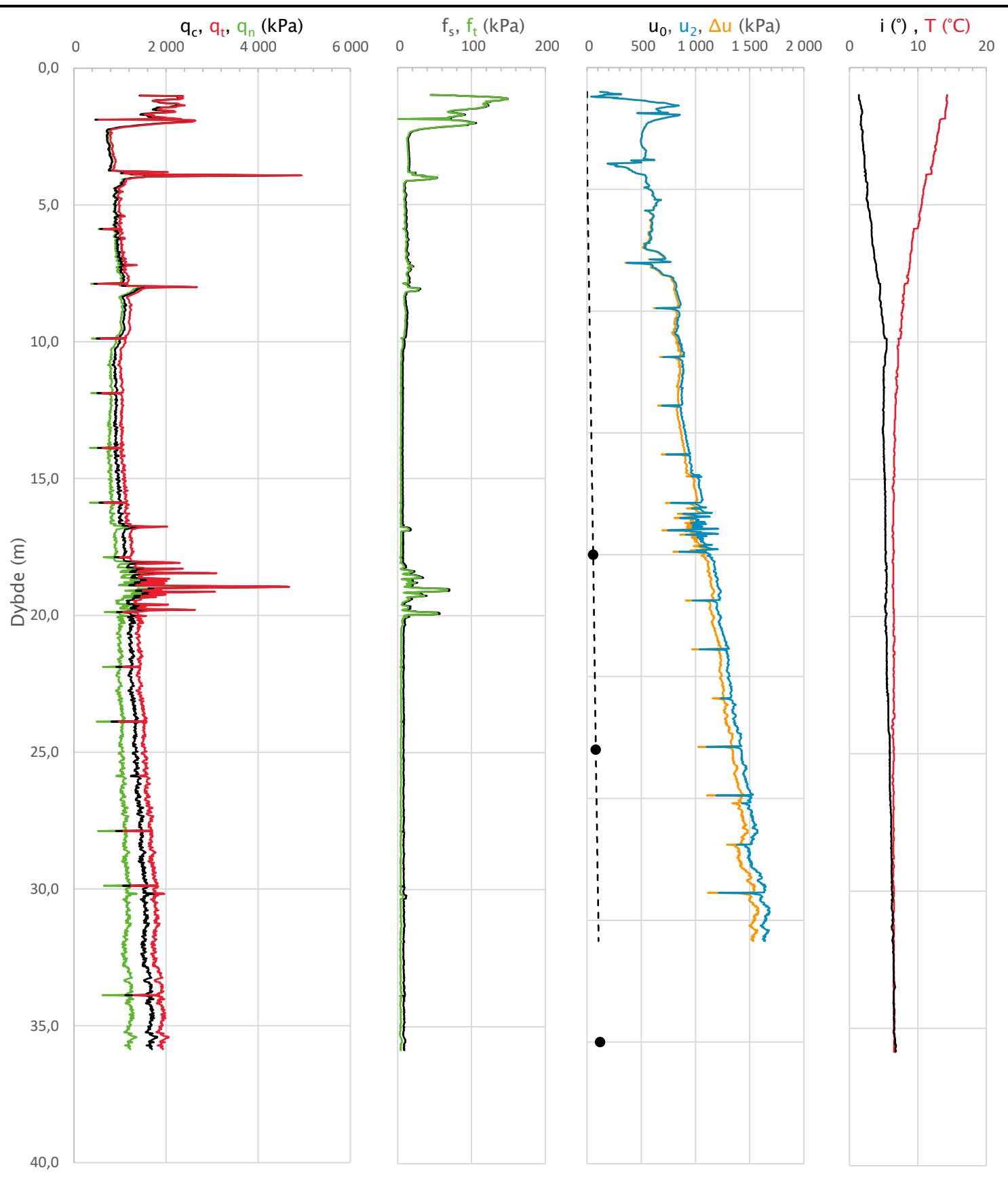
Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	OK	OK

Kommentarer:

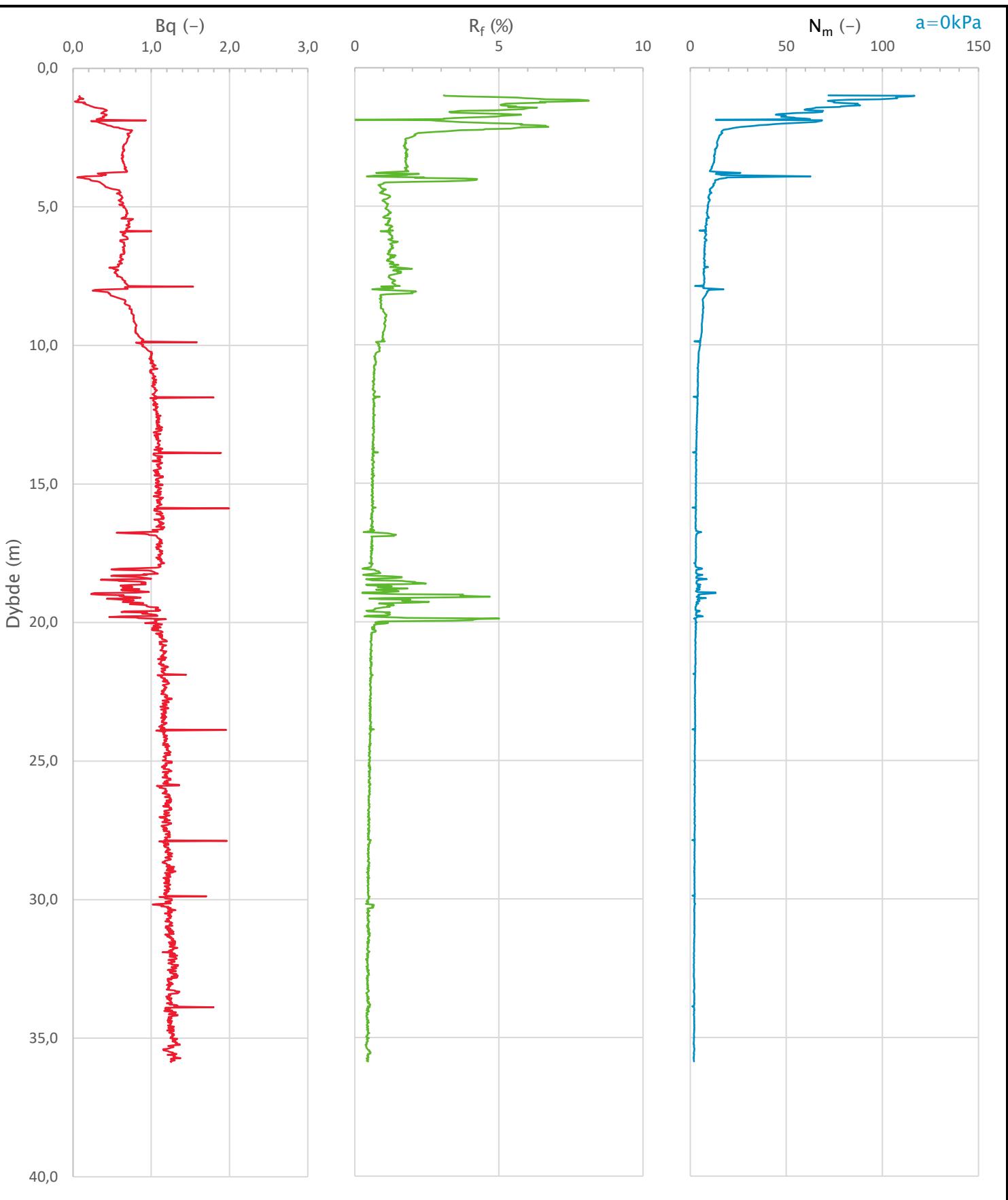
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +49,2
Innhold Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet		Sondenummer	5310
Multiconsult	Tegnet ANG Utførende Mesta	Kontrollert GURT dato sondering 02.11.2022	Godkjent EMB Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023
			Anvend.klasse 1 RIG-TEG 514.1



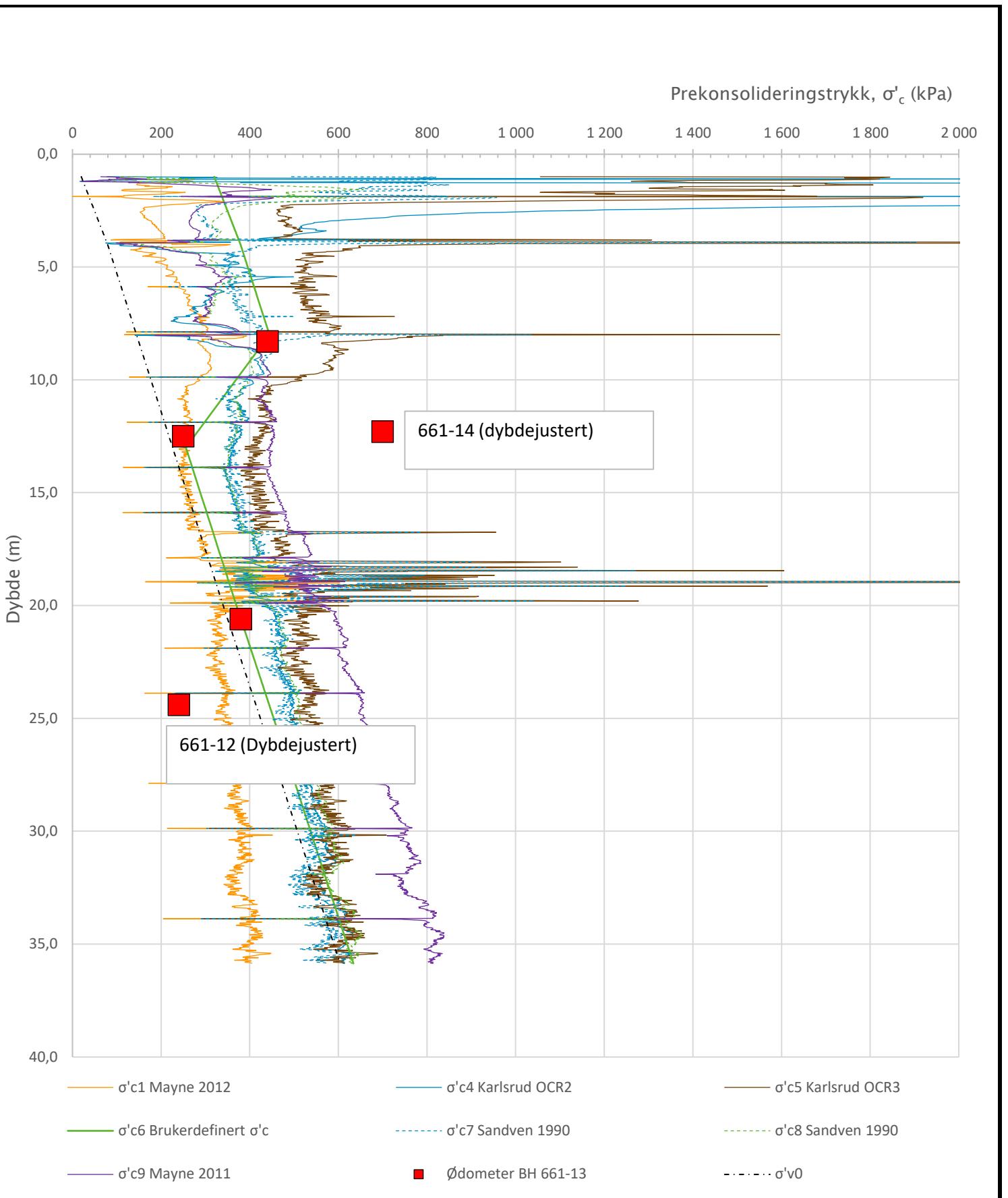
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +49,2
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer	661-13
	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB
Multiconsult	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Anvend.klasse 1
		Revisjon 0	RIG-TEG
		Rev. dato 19.05.2023	514.2



Prosjekt	Prosjektnummer:	418771	Borhull	Kote +49,2
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-13	
Innhold	Sondenummer			
Måledata og korrigerte måleverdier				
Multiconsult Tegnet ANG Utførende Mesta	Kontrollert GURT Date sondering 02.11.2022	Godkjent EMB Revisjon 0	Anvend.klasse	1
		Rev. dato	19.05.2023	RIG-TEG 514.3

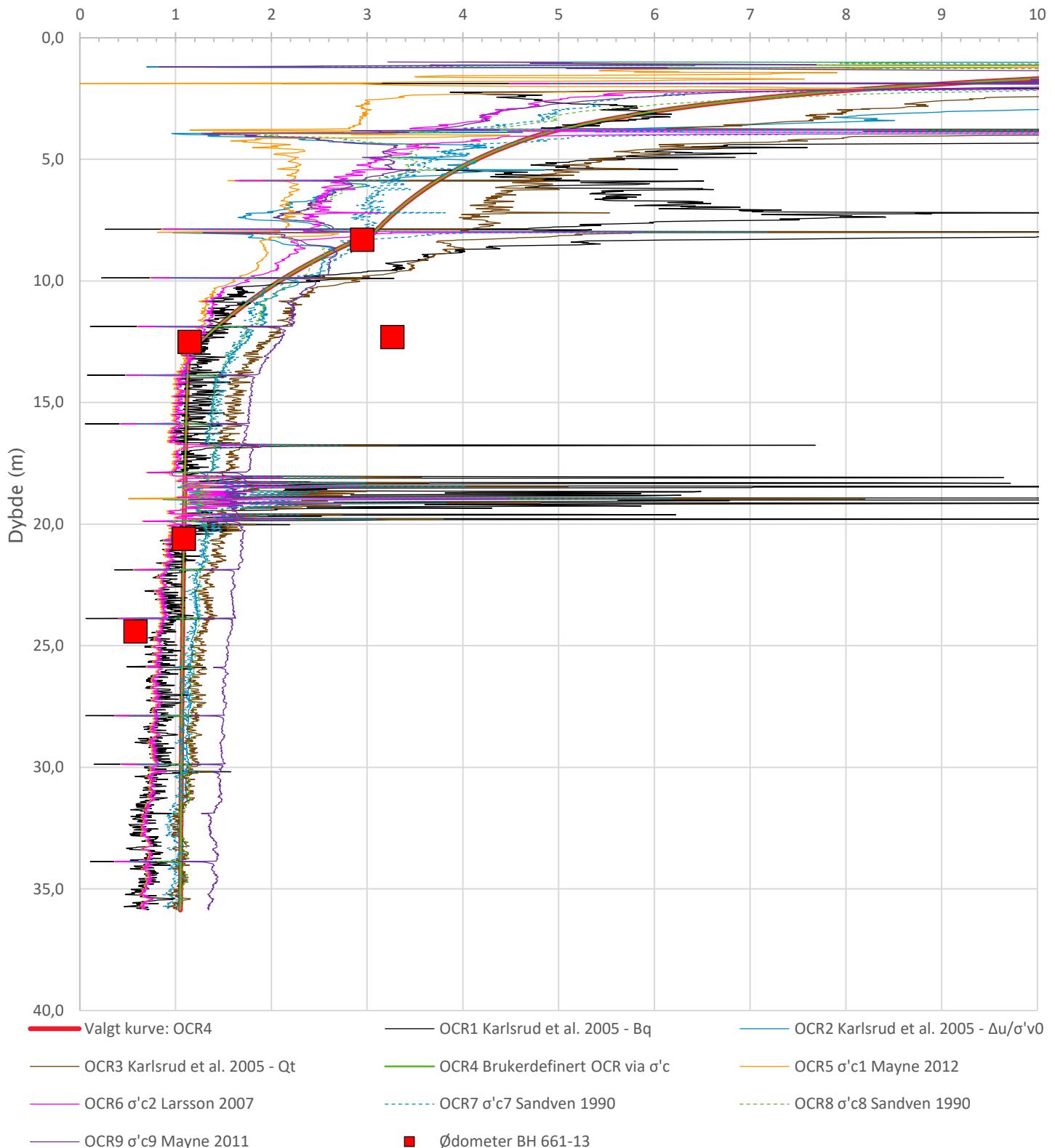


Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +49,2
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-13
Innhold				Sondenummer	
Avleddede dimensjonsløse forhold					5310
	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
Multiconsult	Utførende Mesta	Data sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	514.4
Rev. dato 19.05.2023					



Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +49,2
Innhold		Sondenummer	
Prekonsolideringstrykk, σ'_c			5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB
Utførende Mesta		Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023
		Anvend.klasse 1	RIG-TEG 514.5

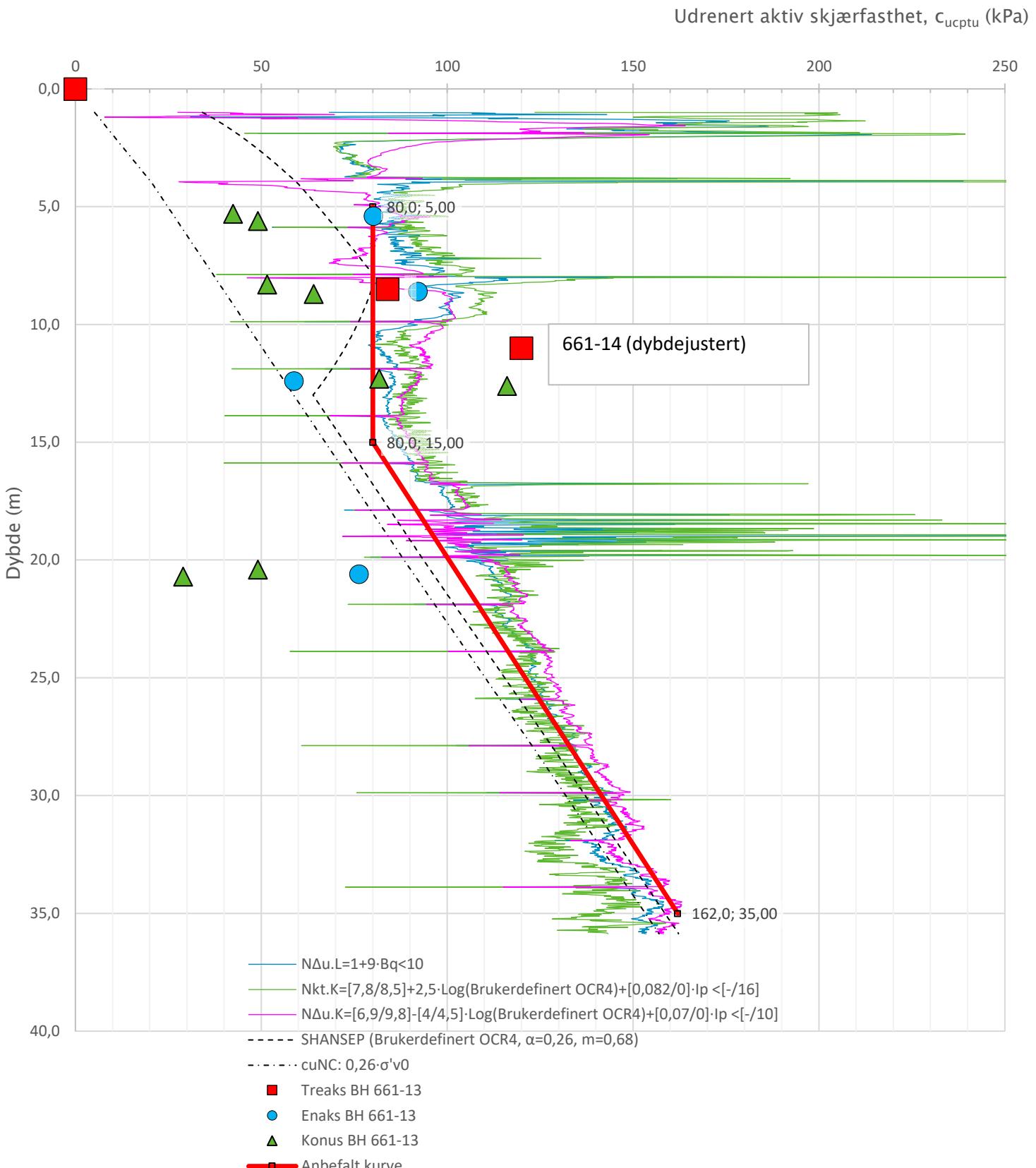
Overkonsolideringsgrad, OCR (-)



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +49,2
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-13		
Innhold				Sondenummer	
Overkonsolideringsgrad, OCR					5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	514.6
Rev. dato 19.05.2023					

Anisotropiforhold i figur:

Treks BH 661-13: cuC/cucptu = 1,000



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +49,2
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-13
Innhold				Sondenummer	
Tolkning av udrenert aktiv skjærfasthet					5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 02.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	514.7
Rev. dato 19.05.2023					

Sonde og utførelse

Sonenummer	5310	Boreleder	Audun
Type sonde	Nova	Temperaturendring (°C)	6,1
Kalibreringsdato	07.07.2022	Maks helning (°)	17,7
Dato sondering	04.11.2022	Maks avstand målinger (m)	0,02
Filtertype	Porøst filter		

Kalibreringsdata

	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk
Maksimal last (MPa)	50	0,5	2
Måleområde (MPa)	50	0,5	2
Skaleringsfaktor	1210	3812	3954
Oppløsning 2 ¹² bit (kPa)	-	-	0,0193
Oppløsning 2 ¹⁸ bit (kPa)	-	-	-
Arealforhold	0,8530	0,0000	
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	-	-	-
Temperaturområde (°C)	40		

Nullpunktsskontroll

	NA	NB	NC
Registrert før sondering (kPa)	7869,5	122,1	231,8
Registrert etter sondering (kPa)	5,7	-0,8	-3,5
Avvik under sondering(kPa)	5,7	0,8	3,5
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0,0	0,0	0,0
Maksverdi under sondering (kPa)	12560,5	161,3	1946,6

Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012

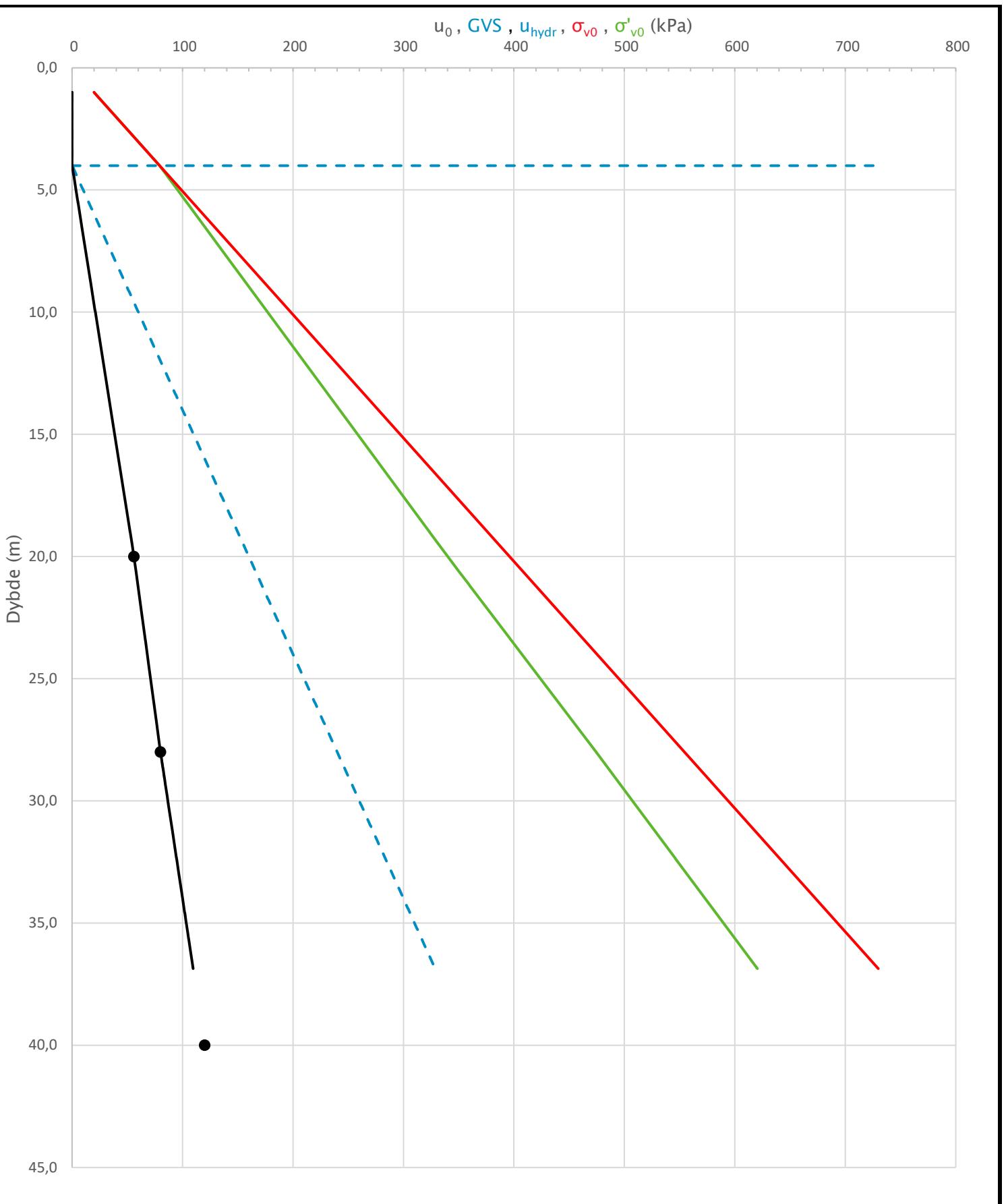
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	5,7	0,0	0,8	0,5	3,5	0,2
Tillatt nøyaktighet klasse 1	35	5	5	10	10	2
Tillatt nøyaktighet klasse 2	100	5	15	15	25	3
Tillatt nøyaktighet klasse 3	200	5	25	15	50	5
Tillatt nøyaktighet klasse 4	500	5	50	20		
Anvendelsesklasse	1	1	1	1	1	1
Anvendelsesklasse måleintervall	1					
Anvendelsesklasse	1					

Måleverdier under kapasitet/krav

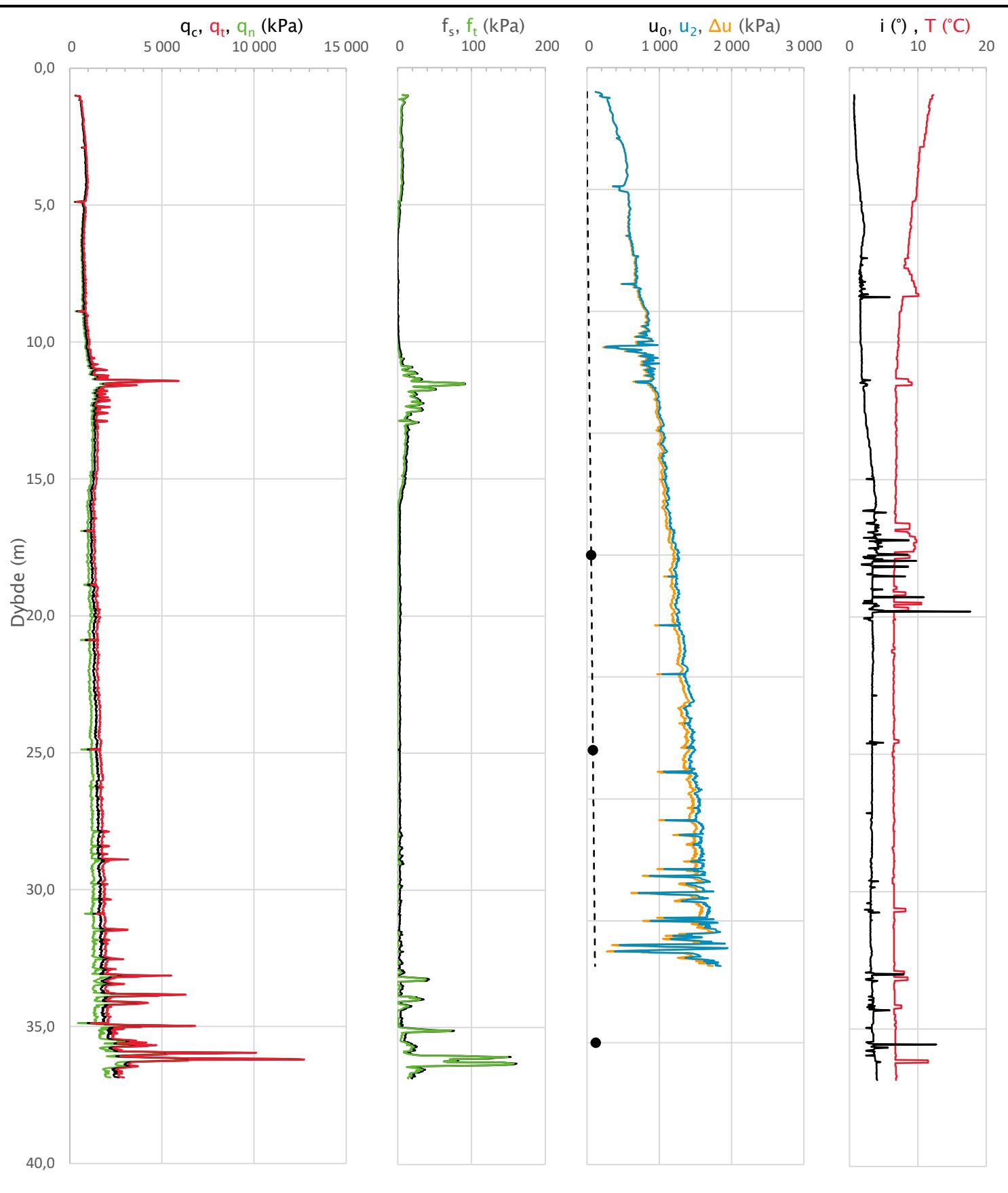
Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	Helning	Temperatur
OK	OK	OK	Ikke OK	OK

Kommentarer:

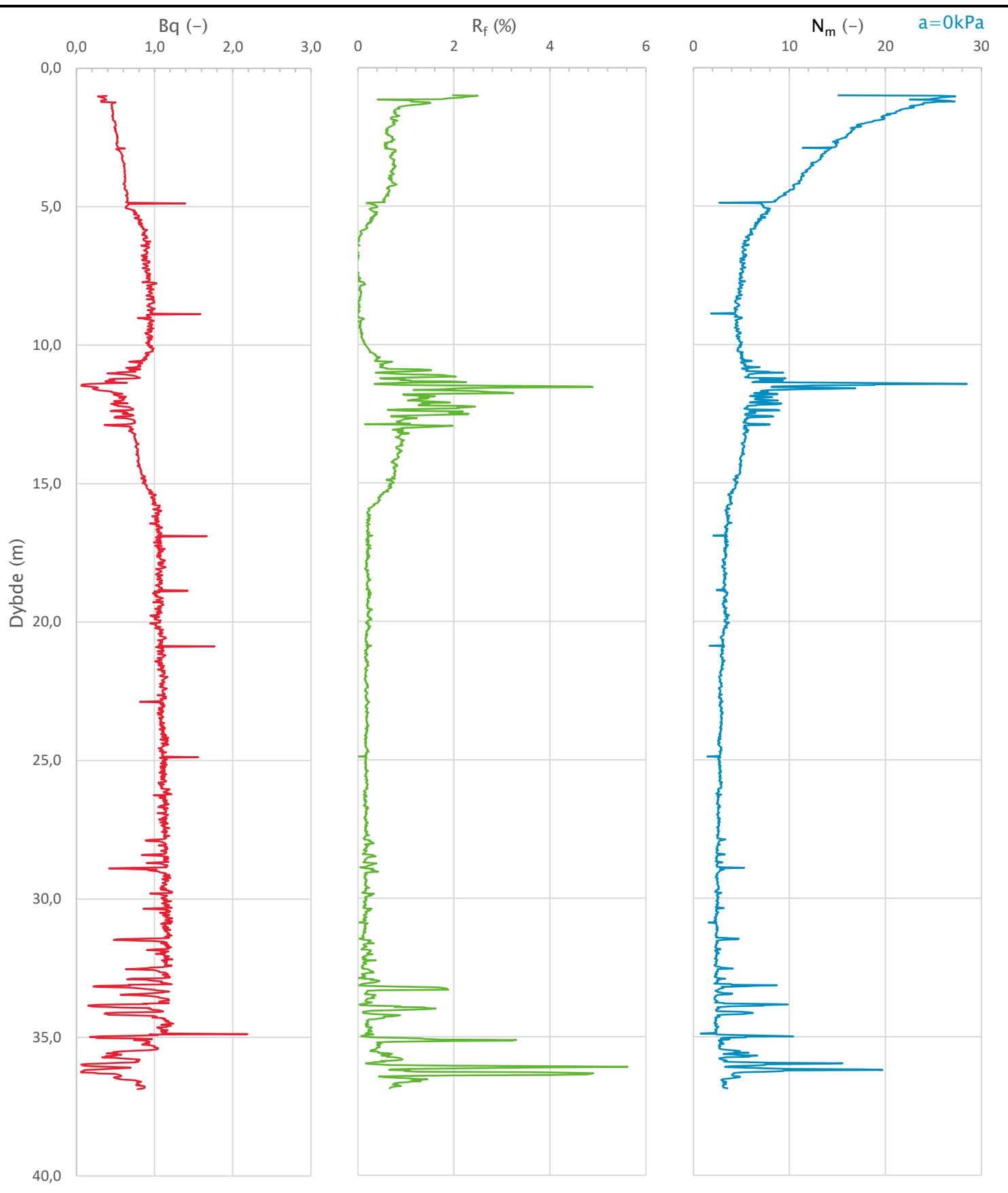
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +49,4
Innhold Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet		Sondenummer	5310
Multiconsult	Tegnet ANG Utførende Mesta	Kontrollert GURT dato sondering 04.11.2022	Godkjent EMB Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023
			Anvend.klasse 1 RIG-TEG 515.1



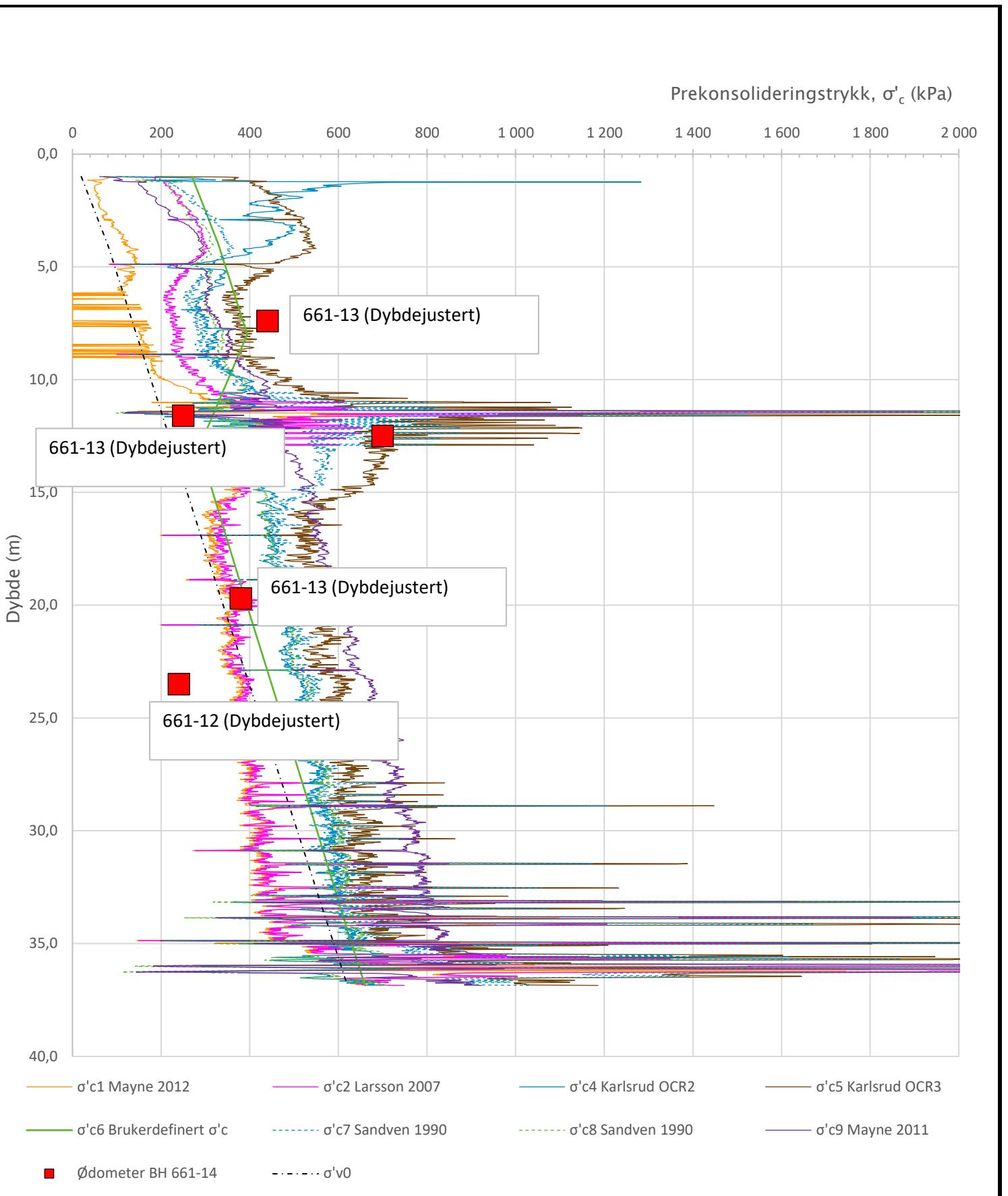
Prosjekt Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag	Prosjektnummer: 418771	Borhull Kote +49,4 661-14		
Innhold In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger		Sondenummer 5310		
Multiconsult	Tegnet ANG Utførende Mesta	Kontrollert GURT Data sondering 04.11.2022	Godkjent EMB Revisjon 0 Rev. dato 19.05.2023	Anvend.klasse 1 RIG-TEG 515.2



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +49,4
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-14
Innhold				Sondenummer	
Måledata og korrigerte måleverdier					5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
Utførende Mesta	Date sondering 04.11.2022	Revisjon 0	Rev. dato 19.05.2023	RIG-TEG	515.3

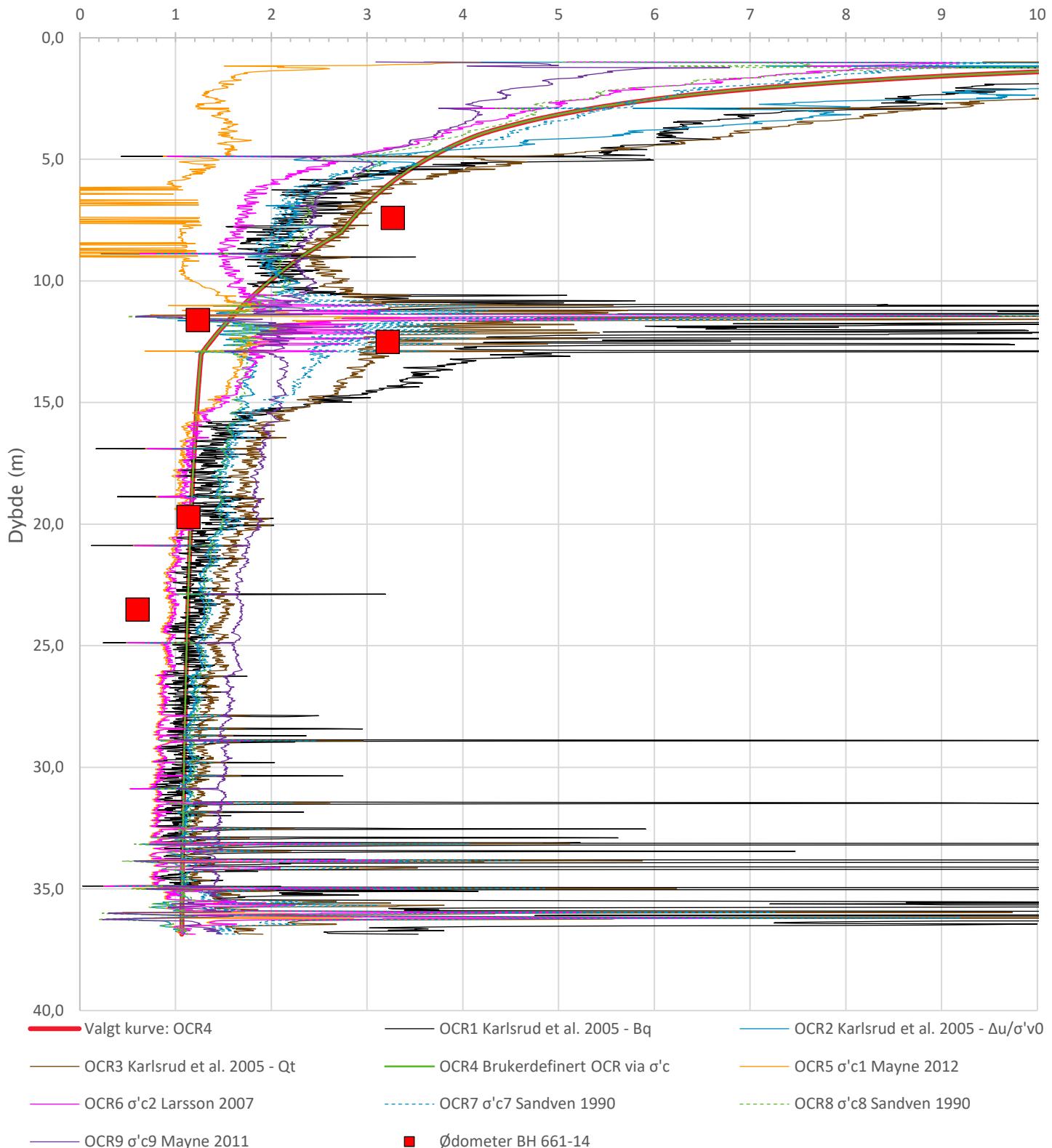


Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +49,4
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag					661-14
Innhold				Sondenummer	
Avleddede dimensjonsløse forhold					5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 04.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	515.4
Rev. dato 19.05.2023					



Prosjekt	Prosjektnummer:	418771	Borhull	Kote +49,4
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag				661-14
Innhold			Sondenummer	
Prekonsolideringstrykk, σ'_c				5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
	Utførende Mesta	Date sondering 04.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG 515.5
Rev. dato 19.05.2023				

Overkonsolideringsgrad, OCR (-)



Prosjekt	Prosjektnummer: 418771			Borhull	Kote +49,4
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			661-14		
Innhold				Sondenummer	
Overkonsolideringsgrad, OCR				5310	
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse	1
	Utførende Mesta	Date sondering 04.11.2022	Revisjon 0	RIG-TEG	515.6
Rev. dato 19.05.2023					

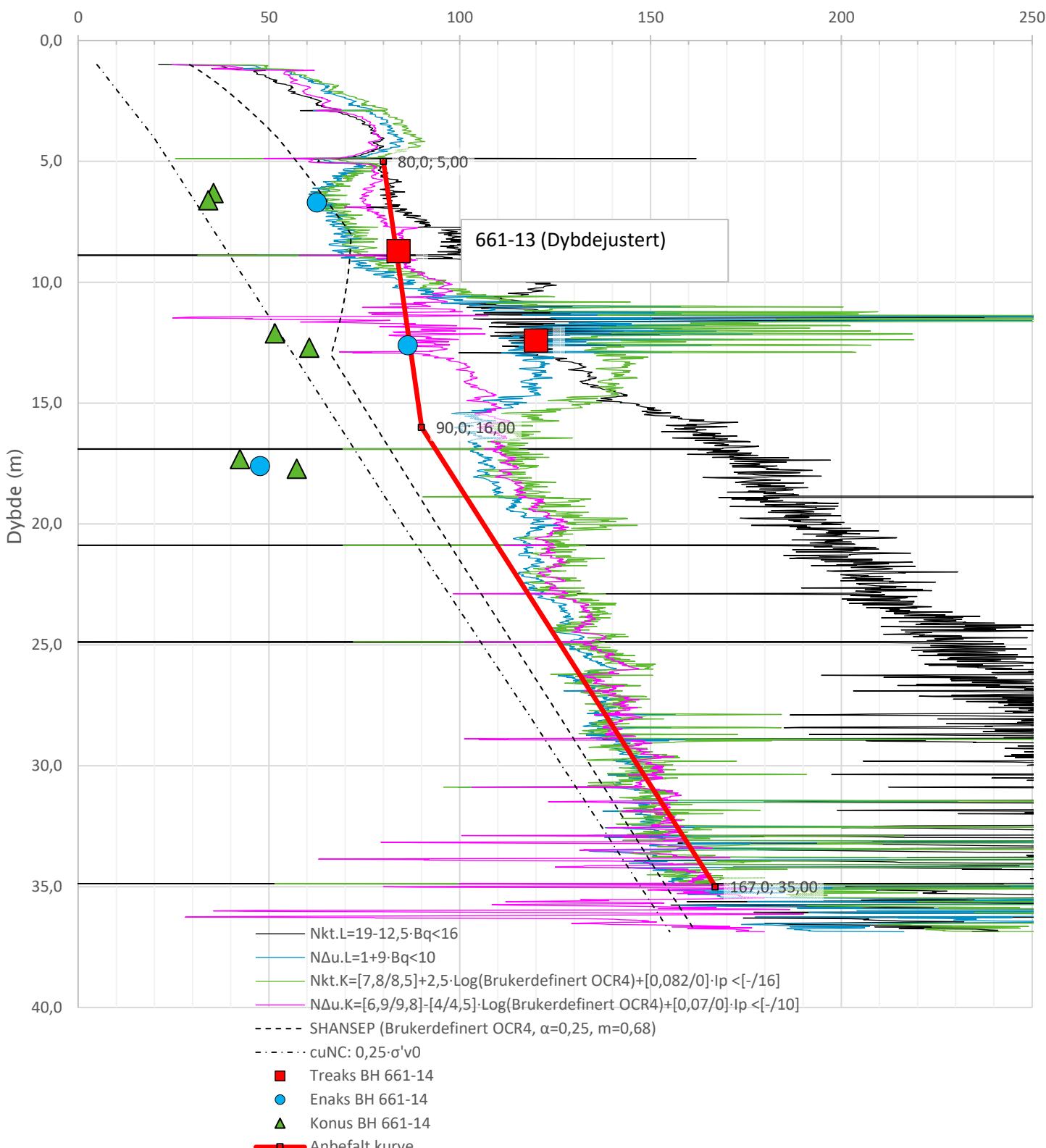
Anisotropiforhold i figur:

Treks BH 661-14: cuC/cucptu = 1,000

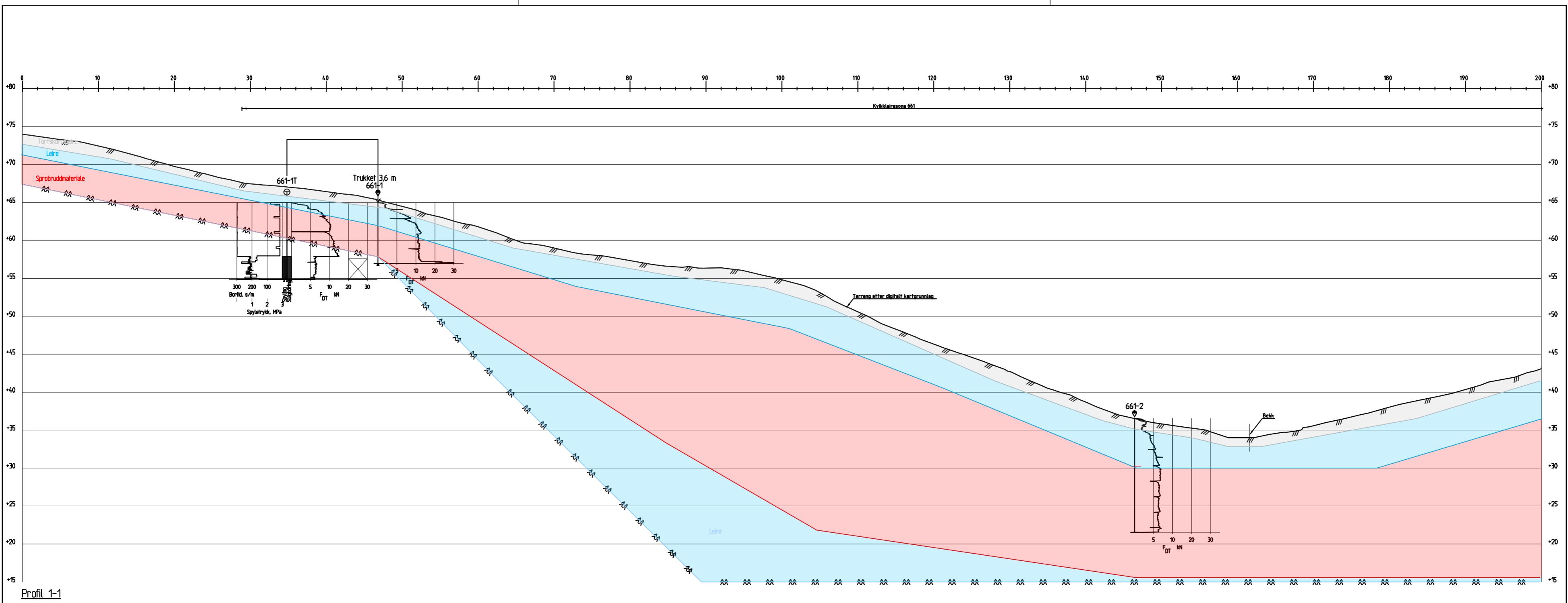
Enaks BH 661-14: cuuc/cucptu = 1,000

Konus BH 661-14: cufc/cucptu = 1,000

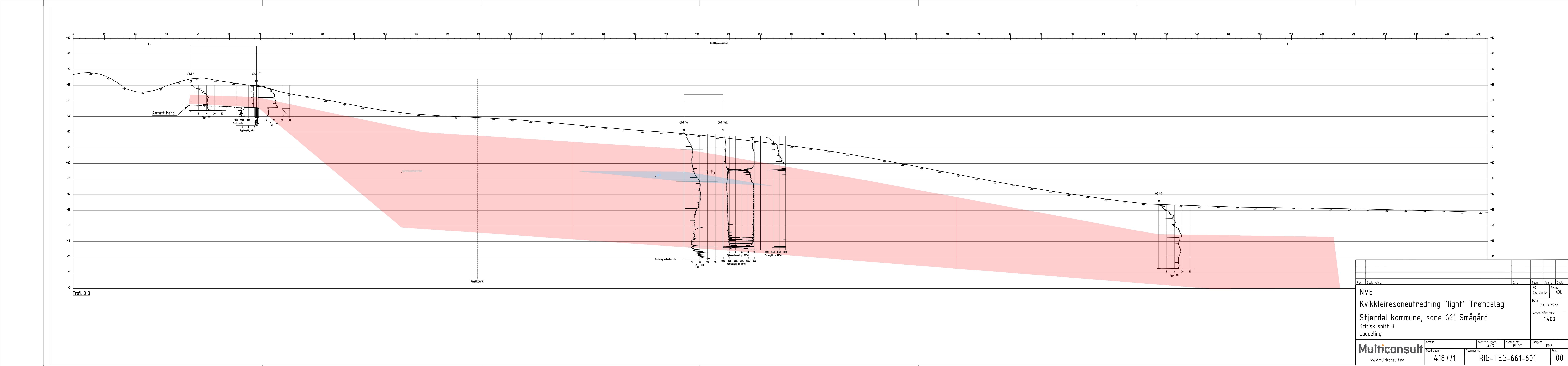
Udrenert aktiv skjærfasthet, c_{ucptu} (kPa)

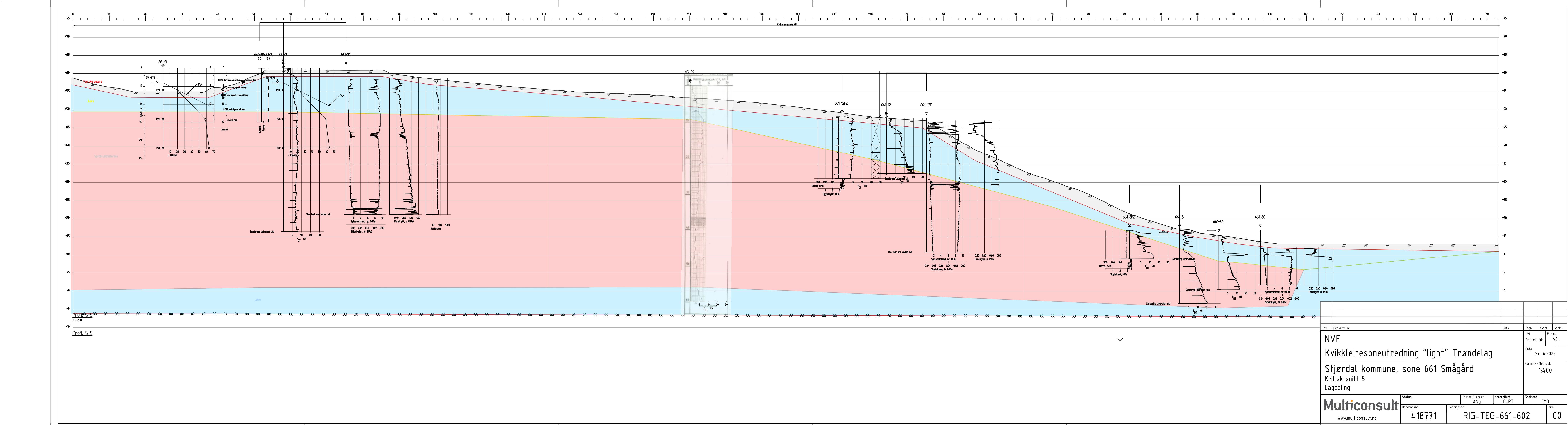


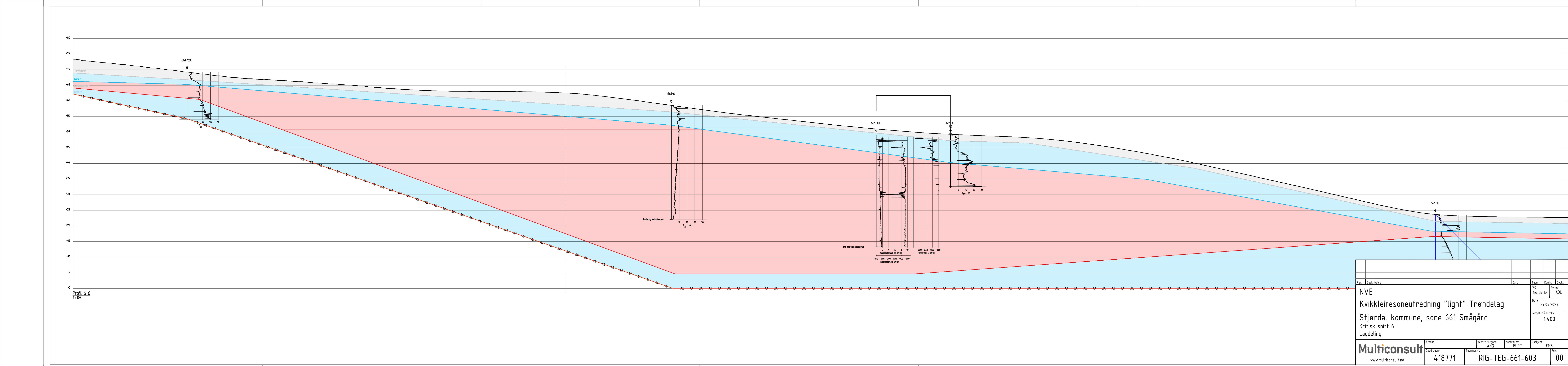
Prosjekt		Prosjektnummer: 418771	Borhull	Kote +49,4
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag				661-14
Innhold			Sondenummer	
Tolkning av udrenert aktiv skjærfasthet				5310
Multiconsult	Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	Anvend.klasse 1
Utførende Mesta	Data sondering 04.11.2022	Revisjon 0	Rev. dato 19.05.2023	RIG-TEG 515.7

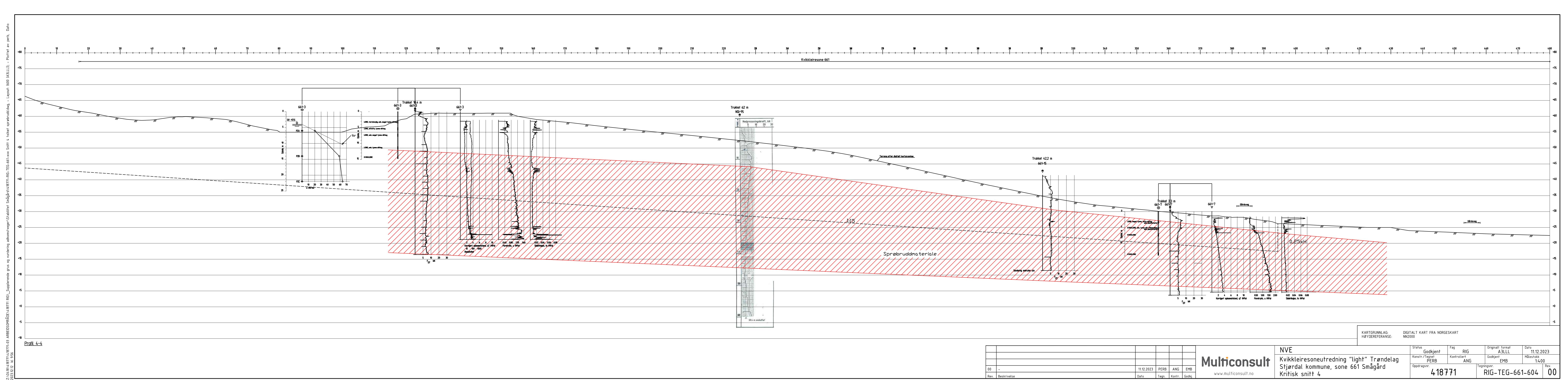


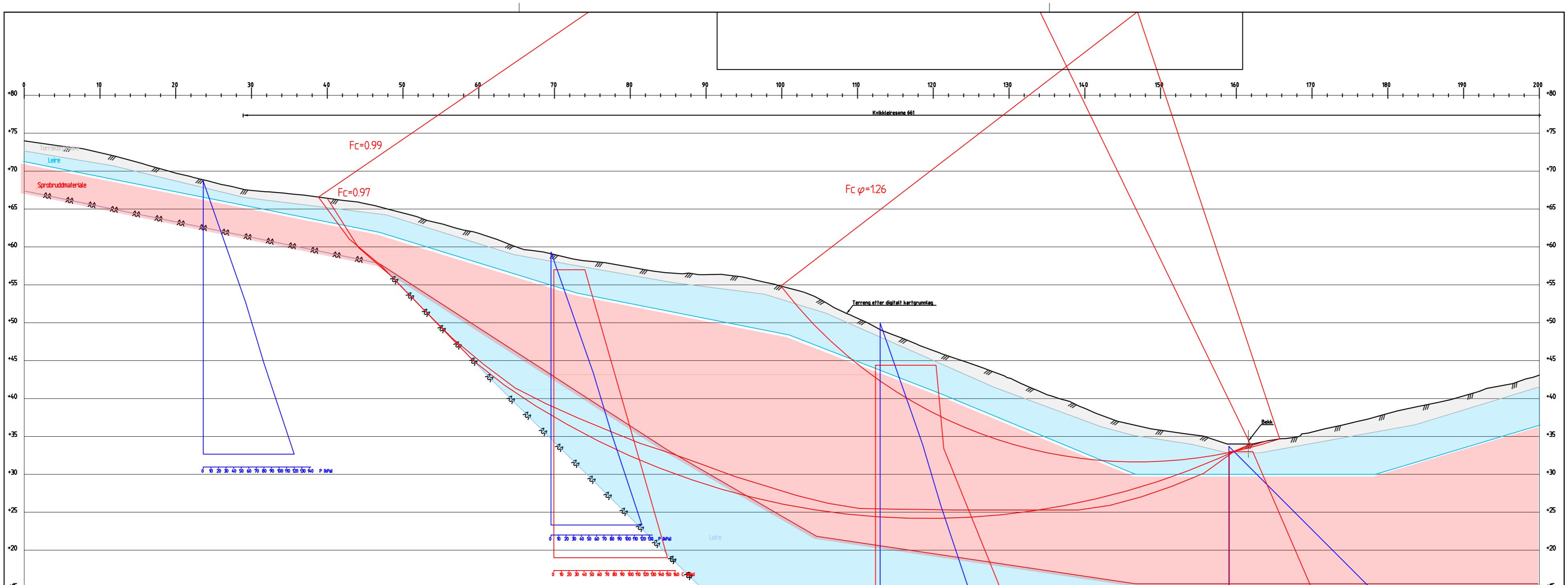
Rev.	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
NVE Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag Stjørdal kommune, sone 661 Smågård Kritisk snitt 1 Lagdeling			Fag	Format	
			Geoteknikk	A3L	
			Date	27.04.2023	
Format/Målestokk:			1:400		
Multiconsult	Status	Konstr./Tegnet	Kontrollert	Godkjent	
Oppdragsnr.	ANG	GURT	EMB		
418771	Tegningsnr.	RIG-TEG-661-600	00		Rev.



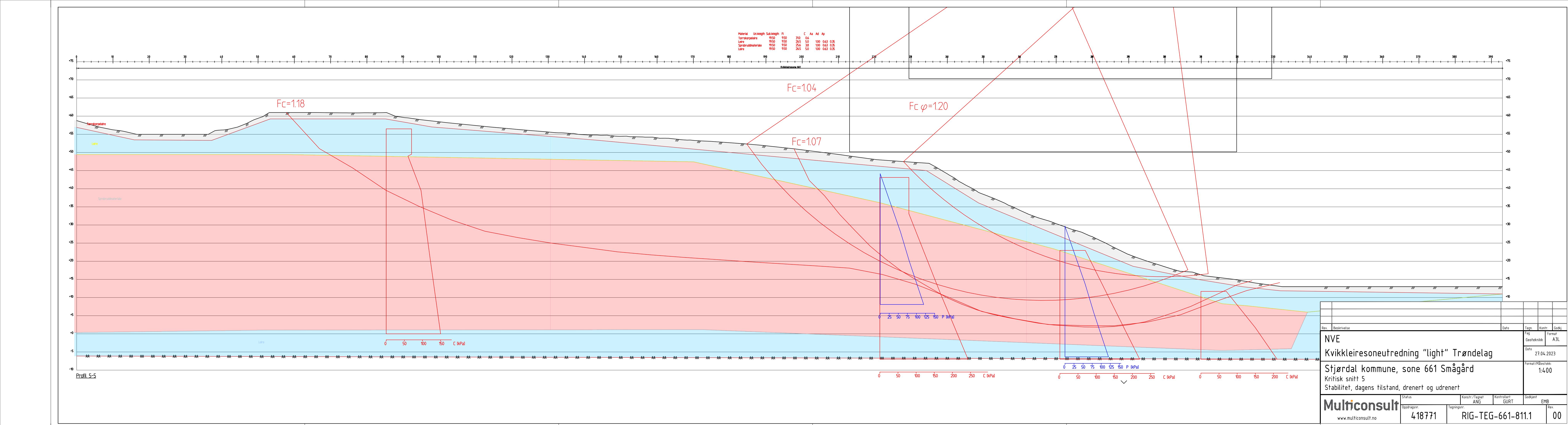


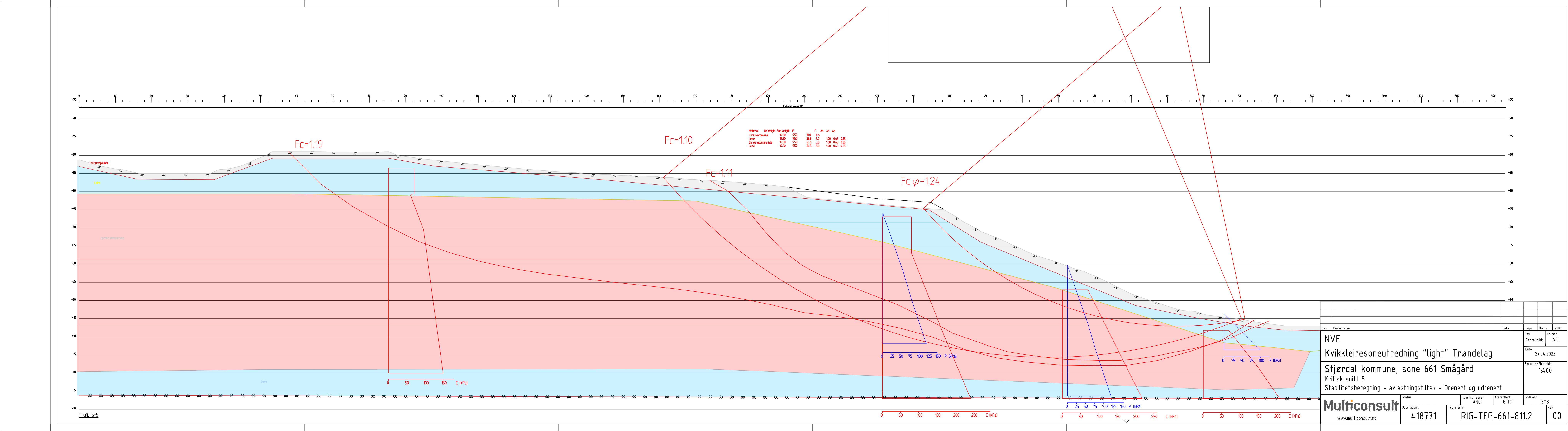


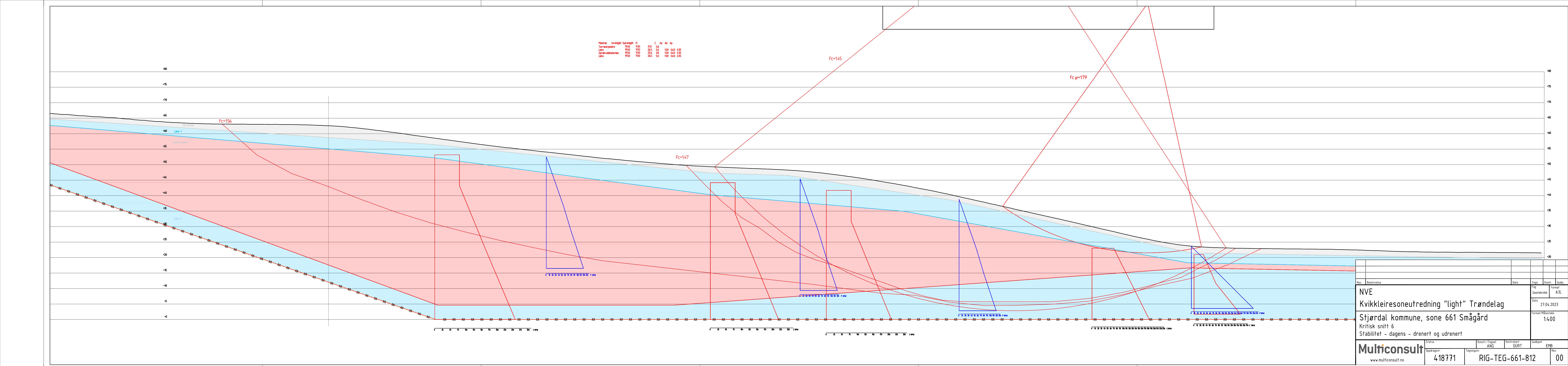


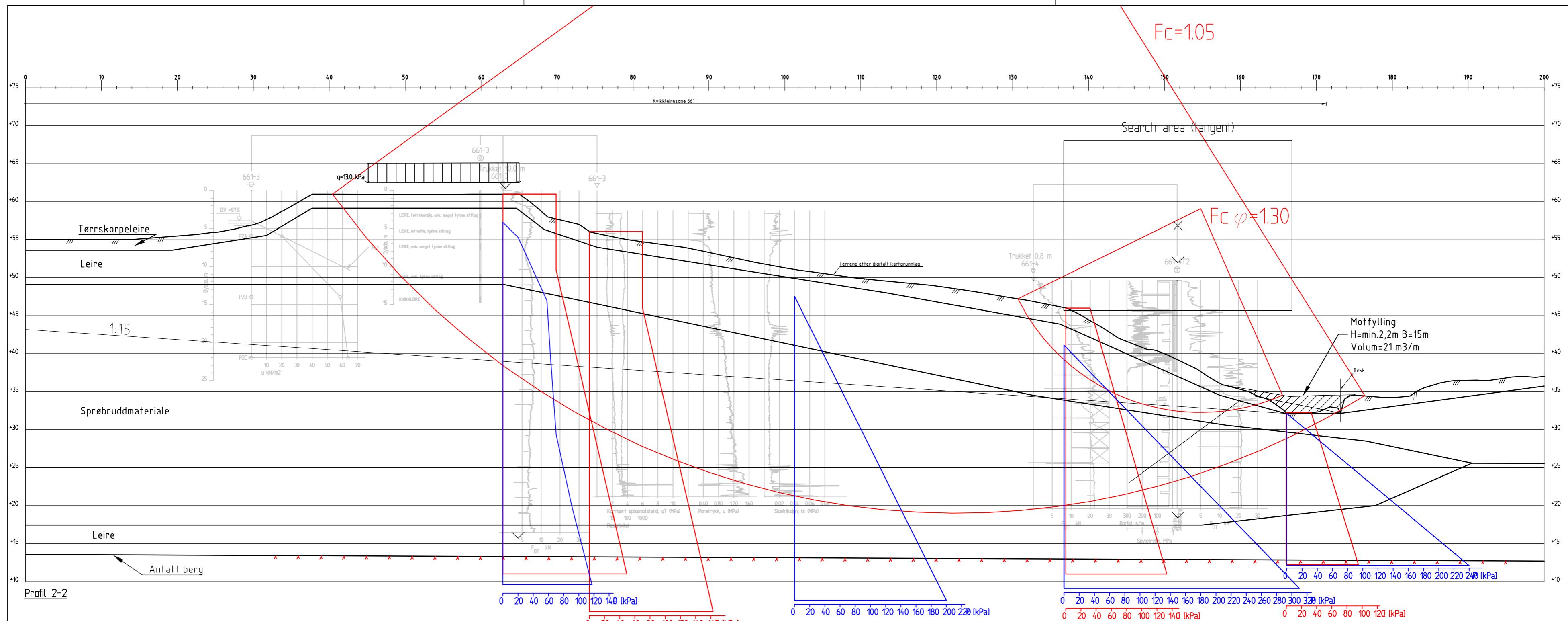


Rev.	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
NVE Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			Fag	Format	
	Geoteknikk	A3L	Dato	27.04.2023	
Stjørdal kommune, sone 661 Smågård			Format/Målestokk:	1:400	
Kritisk snitt 1 Stabilitetsberegning - dagens - drenert og udrenert			Oppdragsnr.	Tegningsnr.	Rev.
Multiconsult www.multiconsult.no	Status ANG	Konstr./Tegnet ANG	Kontrollert GURT	Godkjent EMB	00
418771	RIG-TEG-661-810				









	Dagens situasjon, F	Med tiltak, F (%vis forbedring)
Stabilitet (udrenert)	1.00	1.05 (5%)
Stabilitet (drenert)	1.07	1.30 (21%)

Material	Un.Weigh	Sub.Weigh	Fi	C'	C	Aa	Ad	Ap
Motfylling	19.00	9.00	42.0	0.0				
Tørrskorpeleire	9.40	9.40	31.0	0.6				
Leire	19.40	9.40		$C\text{-prof}$	1.00	0.63	0.35	
Sprøbruddmateriale	17.90	7.90		$C\text{-prof}$	0.85	0.63	0.35	
Leire	18.00	8.00		$C\text{-prof}$	1.00	0.63	0.35	

Rev.	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
NVE			Fag Geoteknikk Format A3L		
Kvikkleiresoneutredning "light" Trøndelag			Dato 11.01.2019		
Stjørdal kommune, sone 661 Smågård			Format/Målestokk: 1:400		
Kritisk snitt 2 - Stabilitetsberegninger med sikringstiltak					
ADP-analyse (udrenert) og ap-analyse (drenert)					
 UTFØRT AV MULTICONSULT		Status Konstr./Tegnet JKM	Kontrollert GURT	Godkjent ANG	
Oppdragsnr. 418771		Tegningsnr. RIG-TEG-661-900.3		Rev. 00	

Vedlegg A

Befaringsrapport fra sone 661 Smågård i Stjørdal kommune. 22. mai og 9.november 2023

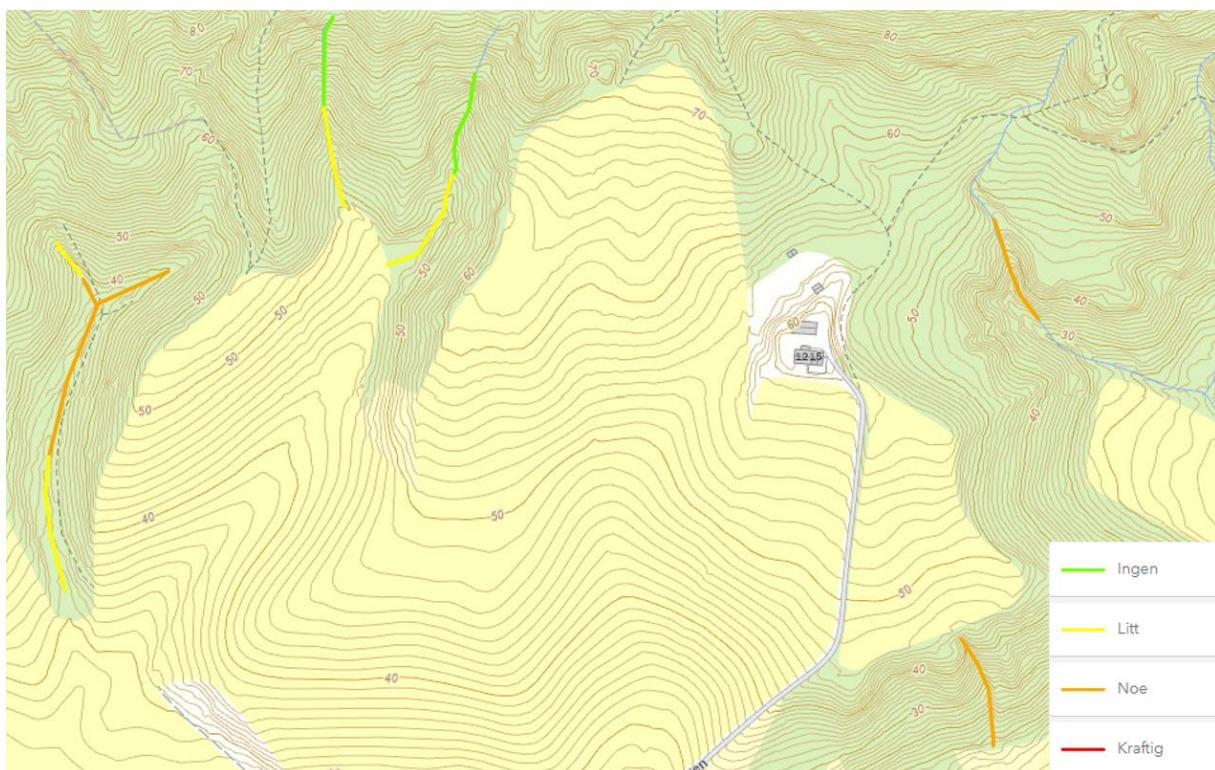
Innledning

Supplerende befaring i sone 661 Smågård utført 22.05.2023 og 09.11.2023 av Anders Gylland og Pernille Baustad. Pent vær på befaringsdagen den 22.05 og 5 dager siden sist dag med nedbør. Generelt tørt i terrenget og bekker. Befaringsobservasjoner F53-F58 er fra befaring utført 22.mai.

Pent vær den 9.november også. Ca. 4 grader, bakken bærer preg av nattefrost. Over en uke siden sist nedbørsperiode. Befaringsobservasjoner F59-F66 er fra befaring utført 9. november.

Befaringspunkter er vist på tegning 418771-RIG-TEG-661-006. Befaringsobservasjon F46-F52 i sonen er gitt i rapport 418771-RIG-RAP-001_rev01. En oppsummering av erosjonskategori i sonen er vist i Figur 1.

Erosjonskategori er bestemt ut fra NVE eksternrapport nr. 9/2020.



Figur 1 Oppsummering av erosjonskategori iht. NVE eksternrapport nr. 9/2020 i befarte ravinedaler i sone 661 Smågård.

Observasjoner

F53		Litt erosjon fra landbruksdren
F54		Ravine med kanter 2-4 m skapt av landbruksdren. Svært bratt skråning. Noe erosjon. Bekk/drensvann har gravd mye over flere år og graver fortsatt i leire. Det ser ut som om situasjonen er forsøkt utbedret ved å legge nye drensrør nedover i ravina, men dette viser seg å ikke fungere. Forventer at det vil fortsette å erodere.

		
F55		Se kommentar for F54

F56	 	Noe erosjon. I hovedsak sideveis erosjon. Det eroderer i leire. Relativt flatt inn mot skråningene
-----	---	--

F57		Noe erosjon 10-20 m nedstrøms bekkekryss. 2+ m kanter, graver sideveis og noe nedover, inn mot skråningsfot. Bekk graver i leire. Lite stein i bekkeløp
F57		

F58		Noe erosjon. Bekk jobber seg i hovedsak nedover. Graver i leire.
-----	---	--

F59		Litt til noe erosjon.
F60		Noe erosjon. Ganske mye aktivitet i ravinen.

F61		Bratt sideravine med noe erosjon.
F62		Litt til ingen erosjon. Mye stein i bekkeløp. Kan se blotninger av berg.

F63		Punkt med noe erosjon.
F64		Litt erosjon

F65		En del aktivitet, men ikke noe nytt. Ser ut som det er ferdig erodert ned til ca. berg.
F66		Noe erosjon i yttersving. Vurderes at det kan forkommer utglidninger, uten større konsekvenser.