
RAPPORT

MØLLERGATA 2, HALDEN

OPPDRAGSGIVER

Østby Utvikling AS

EMNE

Datarapport – Geotekniske
grunnundersøkelser

DATO / REVISJON: 2022-08-24/ 00

DOKUMENTKODE: 10243765-RIG-RAP-001



Multiconsult

Denne rapporten er utarbeidet av Multiconsult i egen regi eller på oppdrag fra kunde. Kundens rettigheter til rapporten er regulert i oppdragsavtalen. Tredjepart har ikke rett til å anvende rapporten eller deler av denne uten Multiconsults skriftlige samtykke.

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

RAPPORT

OPPDAG	Møllergata 2, Halden	DOKUMENTKODE	10243765-RIG-RAP-001
EMNE	Datarapport – Geotekniske grunnundersøkelser	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAAGSGIVER	Østby Utvikling AS	OPPDRAAGSLEDER	Dag Erik Julsheim
KONTAKTPERSON	Simen Østby	UTARBEIDET AV	Dan Sergei Sukuvara
KOORDINATER	SONE: 32 ØST: 637151 NORD: 6556258	ANSVARLIG ENHET	10111063 Østfold Geoteknikk

SAMMENDRAG

Den dypeste totalsonderingen ble avsluttet i 41.4 meters dybde i fast morene og enkelte totalsonderinger er avsluttet mot antatt berg i 32.9 til 36.3 meters dybde.

Øverst er det fyllmasse av sand, silt, stein og grus ned til rundt 1.1-6.5 meter, etterfulgt av siltig sand og tynne leirsjikt i dybden ned til rundt 13.3-18.3 meter. Derunder er det faste morenemasser ned til stopp i løsmasser eller mot antatt berg.

Det er ikke registrert kvikkleire eller sprøbruddsmateriale på tomte.

Poretrykksavlesning indikerer en grunnvannstand i ca. 2.5 meters dybde, dvs. korresponderer med nivået på elva.

00	2022-08-24	Utarbeidet rapport	Dan Sergei Sukuvara	Dag Erik Julsheim	Dag Erik Julsheim
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV

INNHOLDSFORTEGNELSE

1	Innledning	6
1.1	Formål og bakgrunn	6
1.2	Utførelse	7
1.3	Kvalitetssikring og standardkrav	7
1.4	Innhold og bruk av rapporten	7
2	Områdebeskrivelse	8
2.1	Befaring	8
2.2	Område og topografi	8
3	Geotekniske grunnundersøkelser	9
3.1	Tidligere grunnundersøkelser	9
3.2	Utførte grunnundersøkelser	9
3.2.1	Feltundersøkelser	9
3.2.2	Laboratorieundersøkelser	9
4	Grunnforholdsbeskrivelse	10
4.1	Kvartærgeologisk kart	10
4.2	Eksisterende faresoner for kvikkleireskred	11
4.3	Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser	11
4.3.1	Generelt	11
4.3.2	Dybde til berg	12
4.3.3	Løsmasser	12
4.3.4	Poretrykk og grunnvann	12
5	Geoteknisk evaluering av resultatene	13
5.1	Viktige forutsetninger	13
5.2	Undersøkelses- og prøve kvalitet	13
5.3	Påvisning av bergnivå	13
6	Behov for supplerende grunnundersøkelser	13
	Referanser	14

TEGNINGER

10243765-RIG-TEG	-000	-Oversiktskart
	-001	-Borplan
	-010 til -015	-Totalsonderinger
	-500.1 til -501.4	-CPTU
	-200 til -202	-Prøveserie
	-300	-Korngradering
	-350	-Elektriskeporetrykksmålere
49591 (Noteby AS)	-V121	-Profil C-C og D-D
5239 (Noteby AS)	-2a til 3a	-Profiler

VEDLEGG

Kalibreringsskjema sonde nr. 5731.

14.213	-G201 til -G203	-Prøveserie
(Inhouse Tech AS)	-G301 til -G303	-Profiler
	-	-Tolkning CPTU
	-	-Poseprøver v/WSP

BILAG

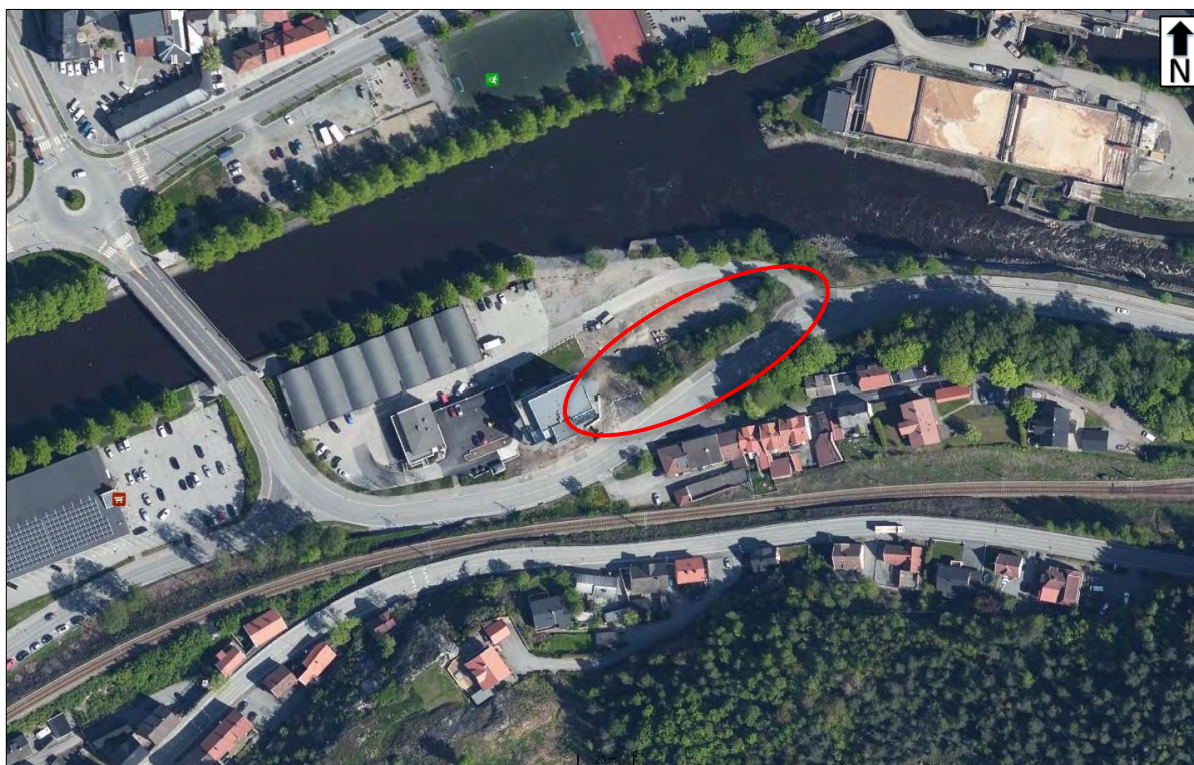
1. Geoteknisk bilag – Feltundersøkelser
2. Geoteknisk bilag – Laboratorieundersøkelser
3. Geoteknisk bilag – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer

1 Innledning

1.1 Formål og bakgrunn

Det planlegges utbygging i Møllergata 2, Halden, og i den forbindelse er Multiconsult blitt engasjert som geoteknisk rådgiver for Østby Utvikling AS.

Oversikt over tiltaksområdet er visst på figur 1.1-1.4.



Figur 1.1: Situasjonsplan med tiltaksområdet merket med rødt (Fra www.finn.no)



Figur 1.2: Står i vest og tar bilde mot nordøst (Fra befaring 18.05.2022)



Figur 1.3: Står i øst og tar bilde mot sydvest (Fra befaring 18.05.2022)

Foreliggende rapport er en sammenstilling av tidligere og supplerende grunnundersøkelser utført av Multiconsult i forbindelse med prosjektet.

1.2 Utførelse

Boringenes 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 ble utført av Multiconsult Norge AS med hydraulisk borerigg juni 2022. Alle kotehøyder referer til NN 2000 og borpunktene er målt inn i koordinatsystem Euref 89 UTM 32. Laboratorieundersøkelsene er utført ved Multiconsults geotekniske laboratorium i Oslo juli 2022.

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 [4].

Laboratorieundersøkelsene er utført iht. NS 8000-serien og relevante ISO-standarder. Datarapporten er utarbeidet i henhold til NGF-melding nr. 2 [4] 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 prosjekterings-sammenheng. Rapporten inneholder i så måte ingen vurderinger av byggbarhet, metoder eller tiltak, og vi anbefaler at det engasjeres geoteknisk kompetanse i det videre arbeidet med prosjektet.

Geoteknisk datarapport omhandler ikke data eller vurderinger knyttet til tilstedeværelse av forurenset grunn i det undersøkte området. Det er utført miljøgeologiske undersøkelser av Multiconsult, disse med tilhørende analyser rapporteres i separat miljøteknisk datarapport.

2 Områdebeskrivelse

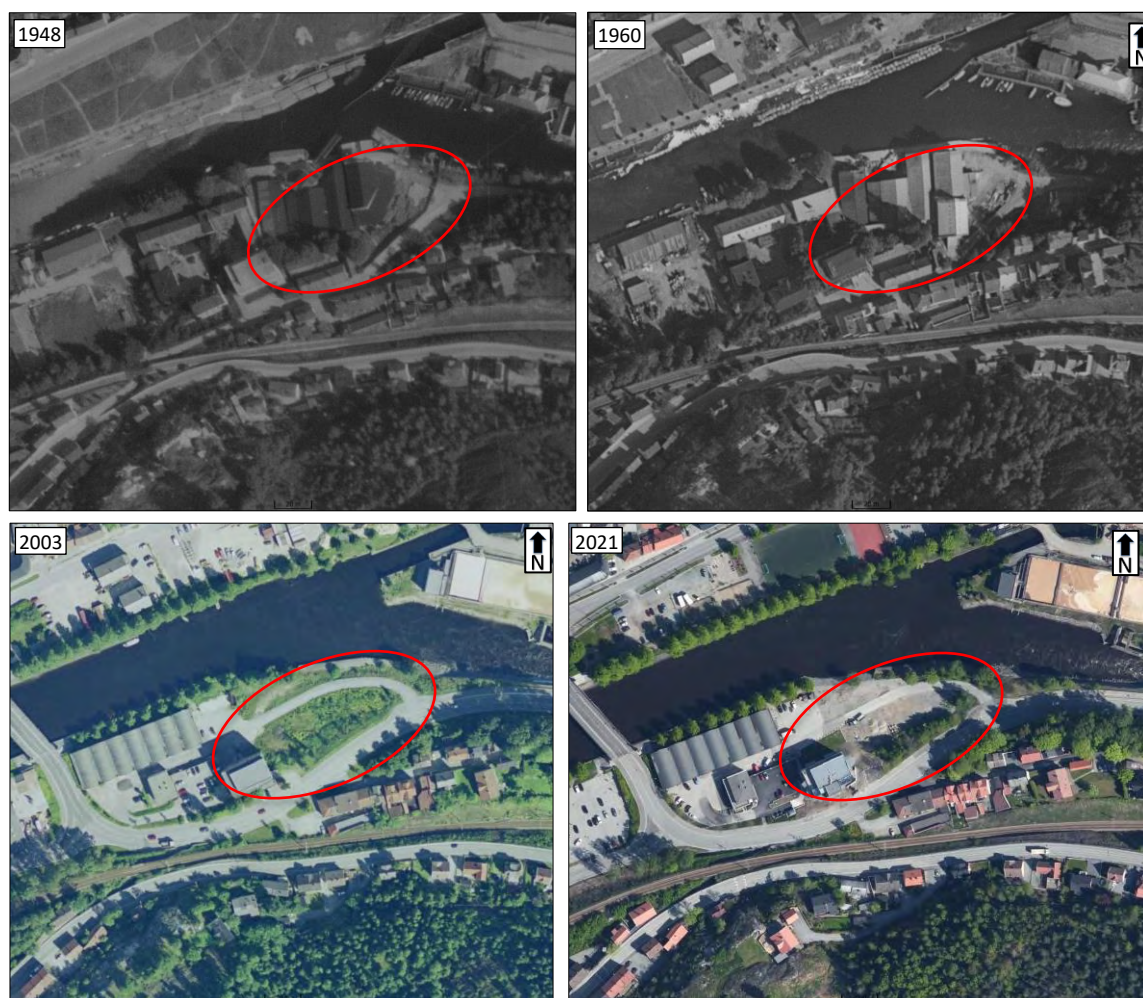
2.1 Befaring

Det er utført befaring på tomten den 2022-05-18. For øvrig se fig 1.2-1.3 i kapittel 1.1.

2.2 Område og topografi

Området ligger i en skråning ned mot Tista mellom ca. kote + 2.6 til +10 meter. Nede mot elva i nord består tiltaksområdet av et større terrasert område som ligger relativt flatt mellom ca. kote +2.0 til 4.0 meter.

Historiske flyfoto viser at området tidligere har vært bebyggt på 60-tallet, men har siden 2003 stått relativt uendret, se figur 2.1.



Figur 2.1: Historiske flyfoto fra år 1948, 1960, 2003 og 2021 med tiltaksområdet merket med rødt (Fra www.finn.no)

3 Geotekniske grunnundersøkelser

3.1 Tidligere grunnundersøkelser

I rapportens sammenstilling er følgende oppdrag inkludert

- INHOUSE Tech, rapport nr. 14.213 «Sykehusgatan 4, Fastighet 160/154 Halden, Halden Kommun, Norge», datert 2014-03-10 [7].
- Noteby AS, rapport nr. 49591-1 «Byggeplan for omlegging av Riksveg 21 i Halden. Parsell: Haraldssøn – Fosseløkka, Provisorisk bru ved Porsnes», datert 1989-07-11 [8].
- Noteby AS, rapport nr. 5239 «Nytt lager med produksjonshall», datert 1964-01-07 [9].

3.2 Utførte grunnundersøkelser

3.2.1 Feltundersøkelser

Utførte supplerende grunnundersøkelser omfatter:

- 6 stk. totalsonderinger med stopp i løsmasser eller antatt berg.
- 2 stk. CPTu-sonderinger.
- 3 stk. prøveserier (54mm).
- 1 stk. elektrisk piezometer.

Borpunktene plassering er vist på borplan, tegning nr. 10243765-RIG-TEG-001. Utskrift av tidligere og nye totalsonderinger er vist på enkelttegning nr. 10243765-RIG-TEG-010 til -015 og CPTU på tegningene nr. 10243765-RIG-TEG-500.1 til -501.4.

3.2.2 Laboratorieundersøkelser

Prøvene er undersøkt i Multiconsults geotekniske laboratorium med tanke på klassifisering og identifisering av jordartene, samt bestemmelse av prøvenes mekaniske egenskaper. Ved undersøkelsen er prøvene klassifisert og beskrevet med måling av vanninnhold, tyngdetetthet, samt udrenert og omrørt skjærfasthet i massene.

Følgende laboratorieundersøkelser er utført:

- Klassifisering av 3 stk. poseprøve.
- Rutineundersøkelser av 6 stk. sylinderprøver (54 mm).
- 2 stk. glødetap.
- 3 stk. korngraderinger.

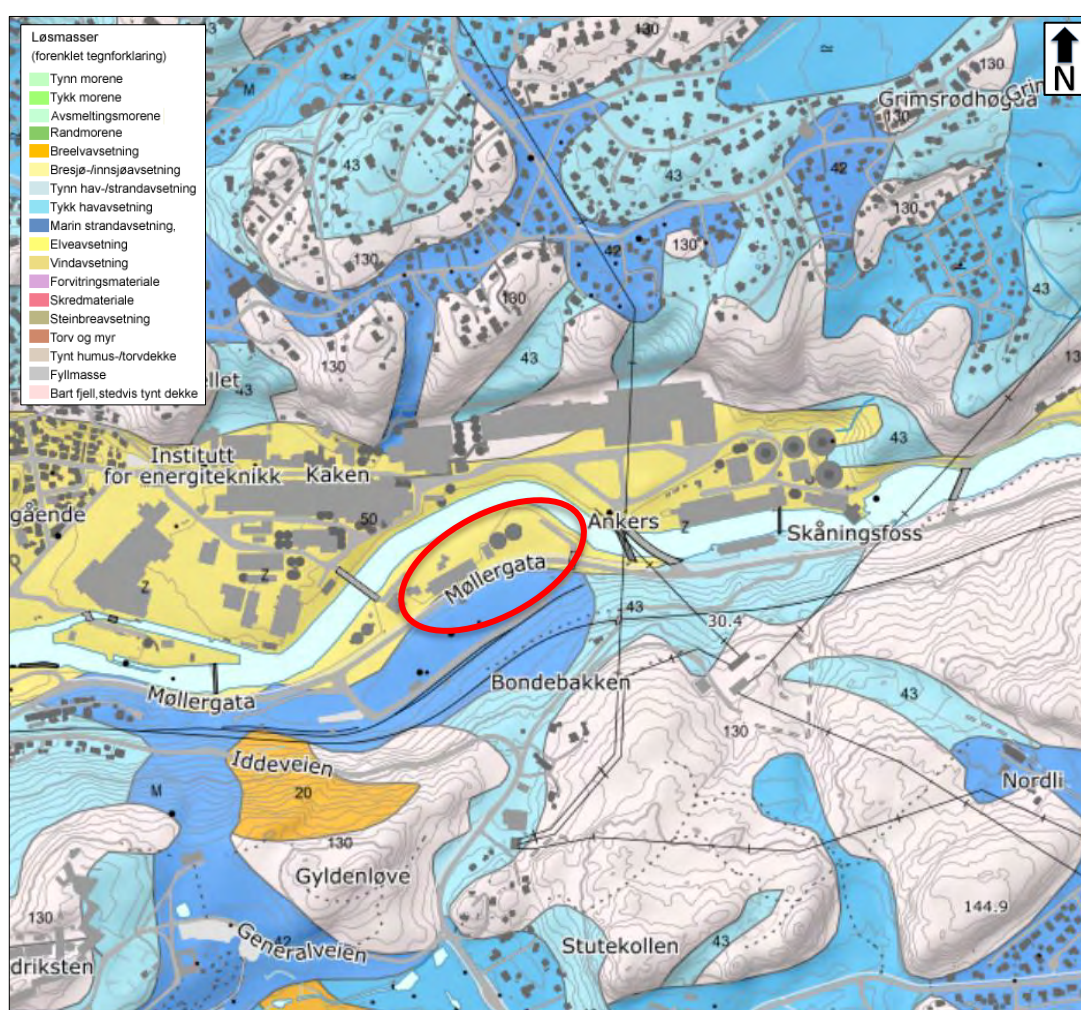
Resultatene fra rutineundersøkelser er presentert som geotekniske data på enkelttegningene 10243765-RIG-TEG-200 til -202 og korngradering på enkelttegningen RIG-TEG-300.

4 Grunnforholdsbeskrivelse

4.1 Kvartærgeologisk kart

Det kvartærgeologiske kartgrunnlaget gir en visuell oversikt over landskapsformende prosesser over tid, samt løsmassenes overordnede fordeling. Utgangspunktet for disse oversiktskartene er i all hovedsak visuell overflatekartlegging, og kun i begrenset omfang fysiske undersøkelser. Kartene gir ingen informasjon om løsmassefordeling i dybden og kun begrenset informasjon om løsmassemekanisk styrke. For mer informasjon om kvartærgeologiske kart og anvendelse/kvalitet vises til www.ngu.no.

I figur 4.1 vises et utsnitt av kvartærgeologisk kart for det aktuelle området som indikerer at det er elveavsetninger og marine strandavsetninger på tiltaksområdet.

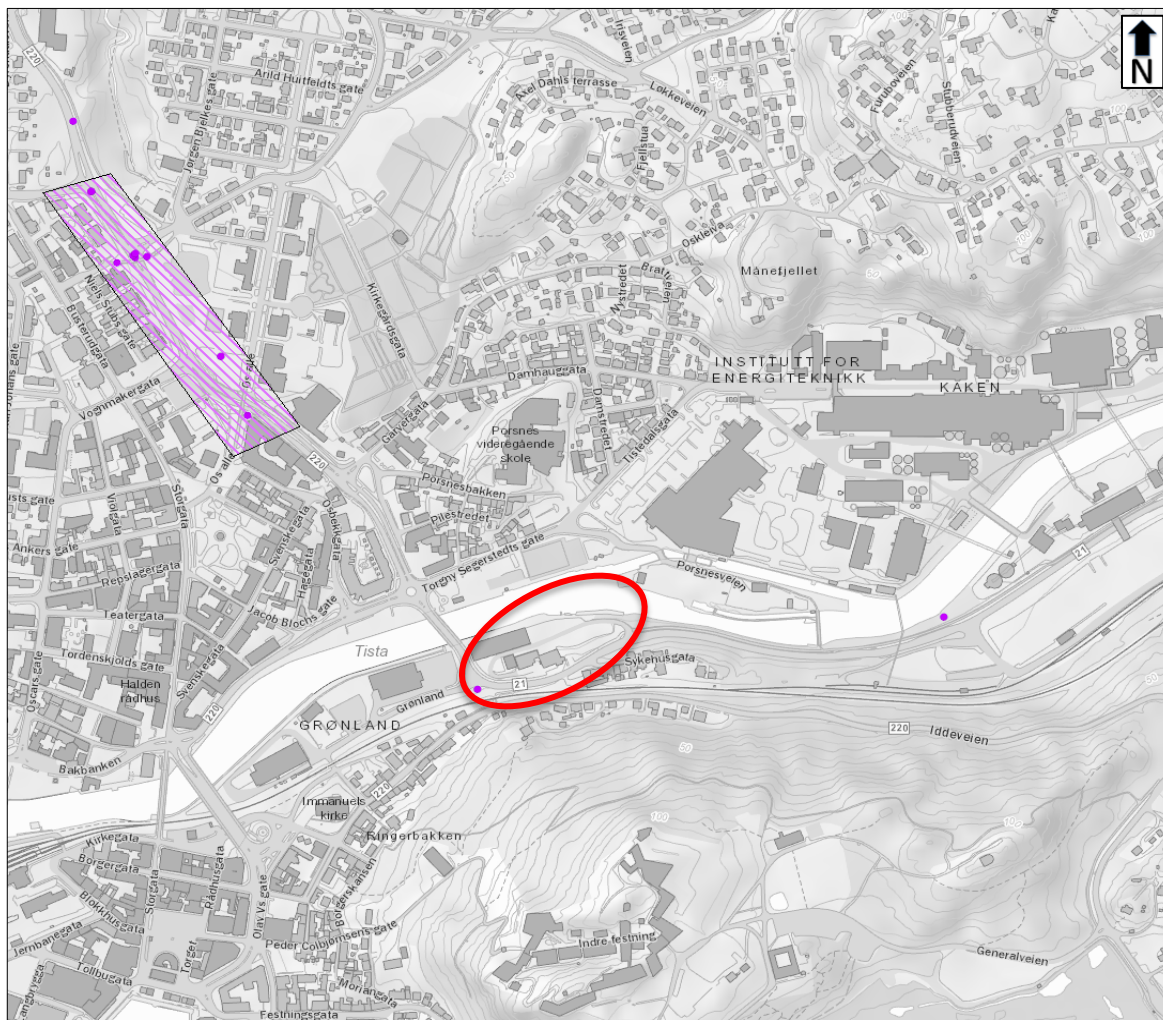


Figur 4.1: Kvartærgeologisk kart med tiltaksområdet merket med rødt.

Elveavsetninger er sedimenter som akkumuleres over tid ved elver og består typisk av sand, silt og leire, og kjennetegnes med at masse ofte inneholder mye fin sand. Leiravsetninger avsatt under marin grense (marine strandavsetninger) kan generelt være kvikk eller ha sprøbruddsegenskaper.

4.2 Eksisterende faresoner for kvikkleireskred

I henhold til faresonekart på NVE-Atlas [6] er det registrert en kvikkleiresone ca. 400 meter nordvest for tiltaksområdet og et kvikkleirepunkt ca. 50 meter mot sydvest, se figur 4.2.



Figur 4.2: Kvikkleirekart med kartlagt kvikkleire og tiltaksområdet merket med rødt.

Det gjøres oppmerksom på at det kan forekomme kvikkleire utenfor de påviste sonene.

4.3 Grunnforhold tolket ut fra grunnundersøkelser

4.3.1 Generelt

Den dypeste totalsonderingen ble avsluttet i 41.4 meters dybde i fast morene og enkelte totalsonderinger er avsluttet mot antatt berg i 32.9 til 36.3 meters dybde.

Øverst er det fyllmasse av sand, silt, stein og grus ned til rundt 1.1-6.5 meter, etterfulgt av siltig sand og tynne leirsjikt i dybden ned til rundt 13.3-18.3 meter. Derunder er det faste morenemasser ned til stopp i løsmasser eller mot antatt berg.

Det er ikke registrert kvikkleire eller sprøbruddsmateriale på tomte.

Beskrivelse av usikkerhet og evaluering av resultatene fra grunnundersøkelsen er angitt i kap.1.4.

4.3.2 Dybde til berg

Den dypeste totalsonderingen ble avsluttet i 41.4 meters dybde i fast morene og enkelte totalsonderinger er avsluttet mot antatt berg i 32.9 til 36.3 meters dybde.

4.3.3 Løsmasser

Øverst er det fyllmasse av sand, silt, stein og grus ned til rundt 1.1-6.5 meter, etterfulgt av siltig sand og tynne leirsjikt i dybden ned til rundt 13.3-18.3 meter. Derunder er det faste morenemasser ned til stopp i løsmasser eller mot antatt berg.

Det er ikke registrert kvikkleire eller sprøbruddsmateriale på tomta.

4.3.4 Poretrykk og grunnvann

Multiconsult har satt ned elektrisk piezometer ved borpunkt nr. 2 den 02.06.22 med siste avlesning 15.06.22. Poretrykksavlesning indikerer en grunnvannstand i rundt 2.5 meters dybde som korresponderer med nivået på elva.

Det vil være variasjoner i grunnvannstanden avhengig av årstid og nedbørsforhold, samt nivået på elva.

5 Geoteknisk evaluering av resultatene

5.1 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.

5.2 Undersøkelses- og prøve kvalitet

På grunn av mye innhold av sand og silt i massene er det vanskelig å ta opp gode uforstyrrede prøveserier, noe som bekreftes av enaksiale trykkforsøk som viser rundt 8-12% bruddtøyning (indikerer stor prøveforstyrrelse).

5.3 Påvisning av bergnivå

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

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

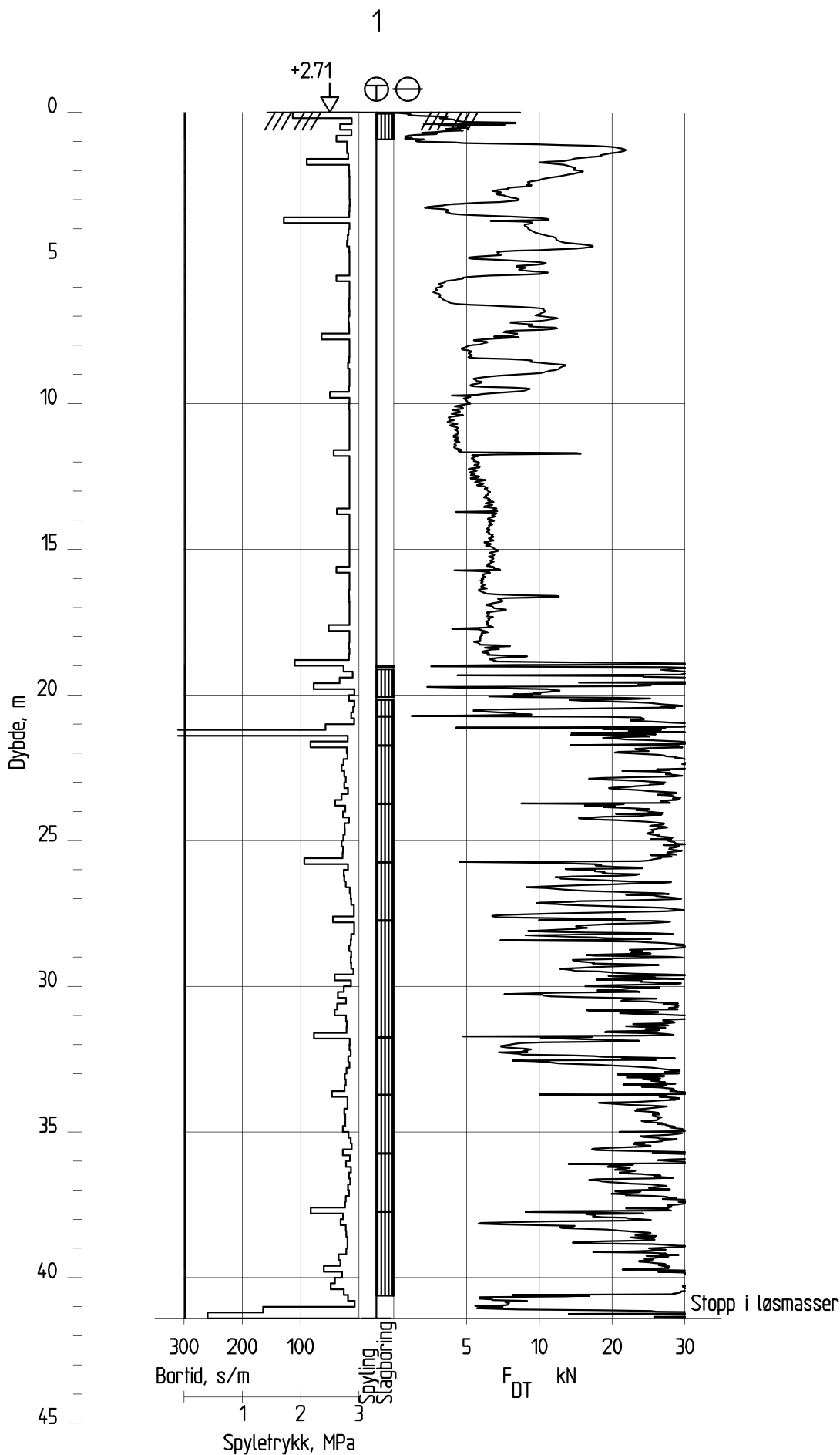
Foreliggende rapport inneholder både forundersøkelse og supplerende undersøkelser for å få et best mulig grunnlag (innenfor stramme tidsrammer) for vurderingene og valg av løsninger.

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] Norsk Geoteknisk Forening (NGF): NGF-Melding nr. 2-2011.
- [5] NGU, «Løsmasser - Nasjonal løsmassedatabase - kvartærgeologiske kart».
- [6] Norges Vassdrags- og energidirektorat(NVE): atlas.nve.no
- [7] INHOUSE Tech (2014). Markteknisk undersøkningsrapport (MUR), rapport nr. 14.213 «Sykehusgatan 4, Fastighet 160/154 Halden, Halden Kommun, Norge», datert 2014-03-10.
- [8] Noteby AS (1989). Geoteknisk datarapport, rapport nr. 49591-1 «Byggeplan for omlegging av Riksveg 21 i Halden. Parsell: Haraldssøn – Fosseløkka, Provisorisk bru ved Porsnes», datert 1989-07-11.
- [9] Noteby AS (1964). Grunnundersøkelser og fundamenteringsteknisk utredning, rapport nr. 5239 «Nytt lager med produksjonshall», datert 1964-01-07.

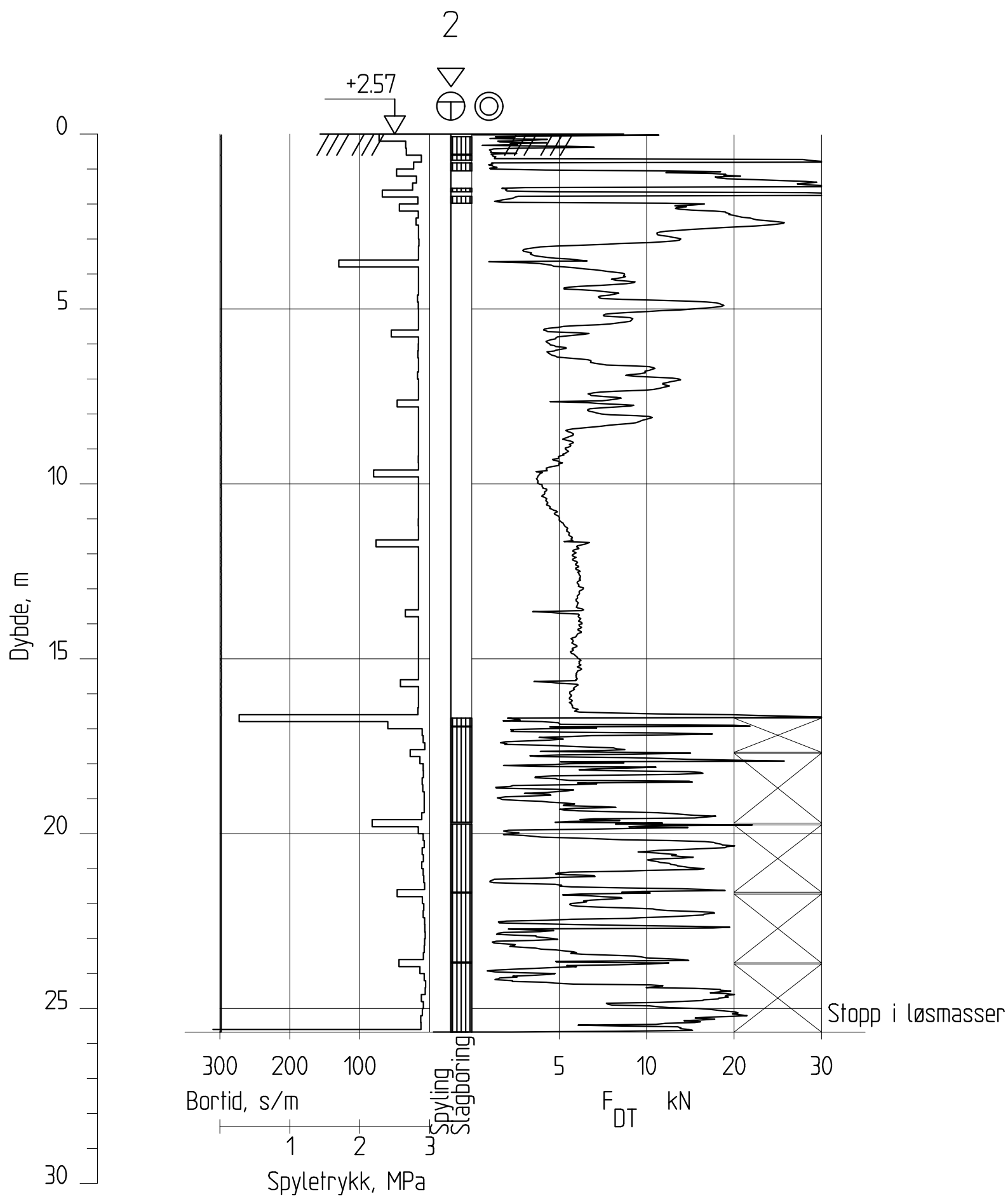


Rev.	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
OVERSIKTSKART		Original format A4	Fag		
		Tegningens filnavn			
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden		Målestokk	Tegnet: DSS		
		-	Kontrollert: DEJ		
		Dato 2022-04-29	Godkjent: DEJ		
		Oppdrag nr. 10243765	Tegning nr. RIG-TEG-000	Rev. 00	



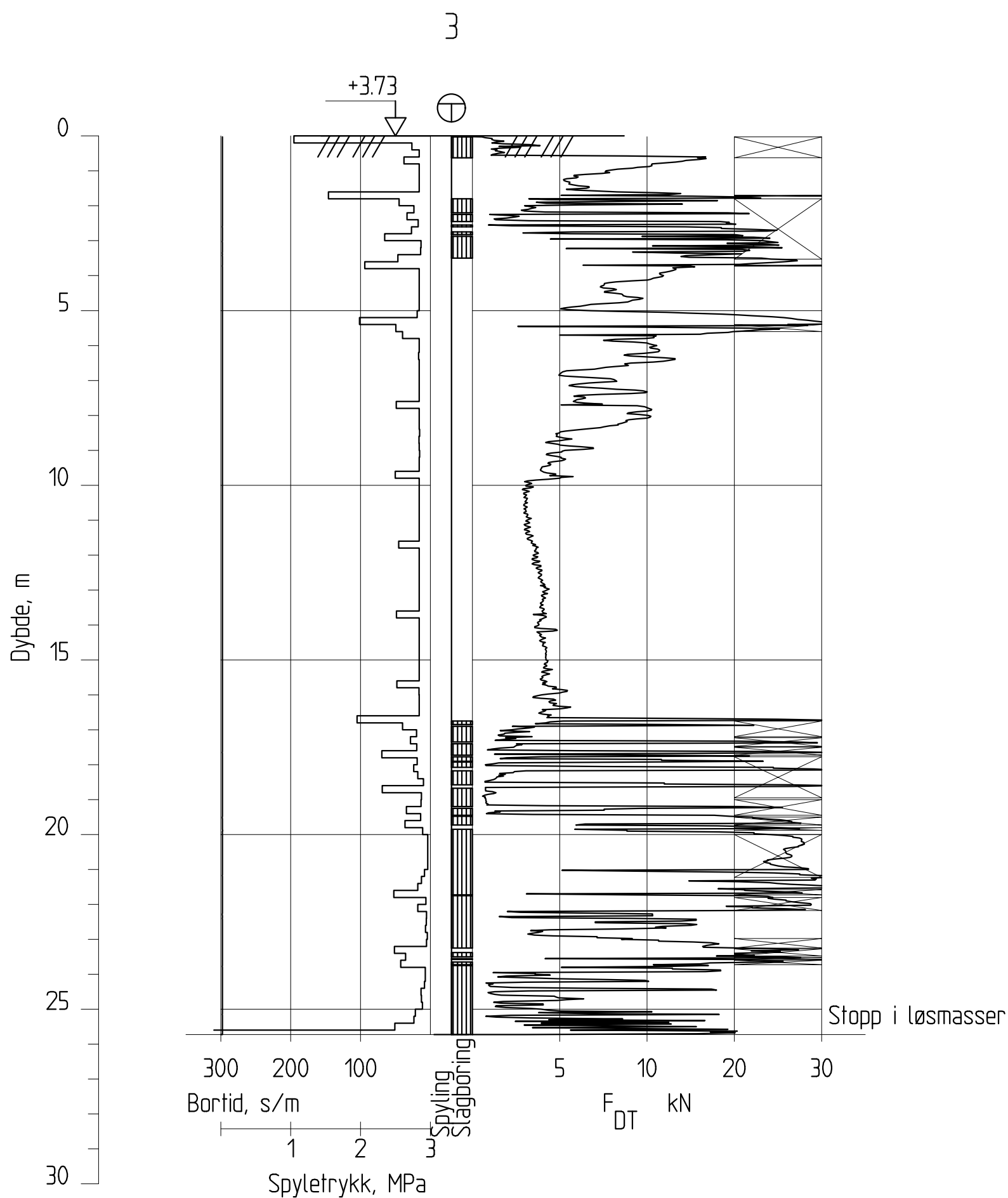
X=6556245.0
Y=637131.2

TOTALSONDERING 1			Original format A3	Fag RIG
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden			Målestokk 1:200	
Multiconsult www.multiconsult.no	Dato 2022-06-07	Konstr./Tegnet DSS	Kontrollert DEJ	Godkjent DEJ
	Oppdragsnr. 10243765	Tegningsnr. RIG-TEG-010	Rev. 00	



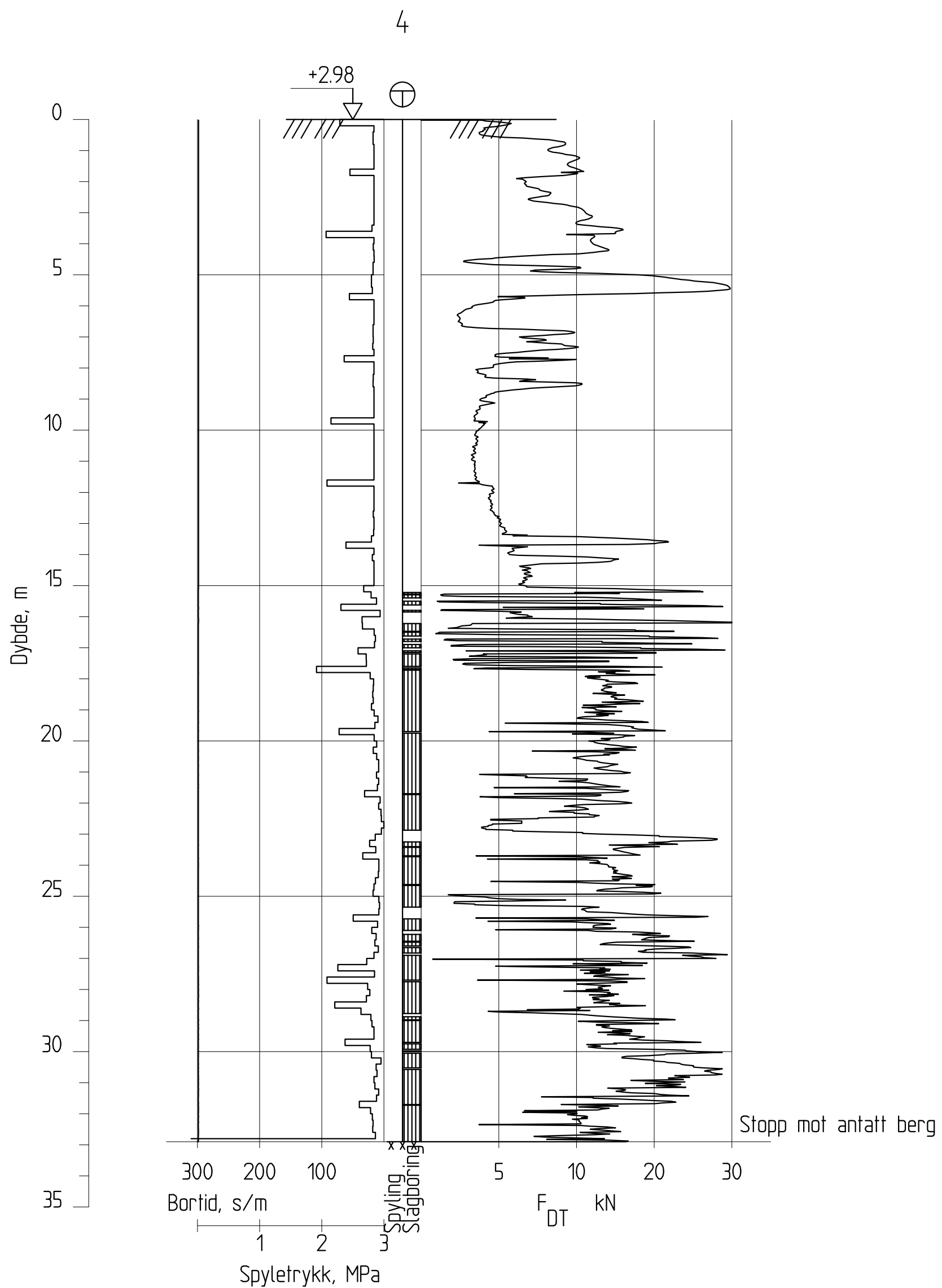
X=6556257.8
Y=637151.8

TOTALSONDERING 2		Original format A4	Fag RIG
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden		Målestokk 1:200	
Multiconsult www.multiconsult.no	Dato 2022-06-07	Konstr./Tegnet DSS	Kontrollert DEJ
	Oppdragsnr. 10243765	Tegningsnr. RIG-TEG-011	Godkjent DEJ
		Rev. 00	



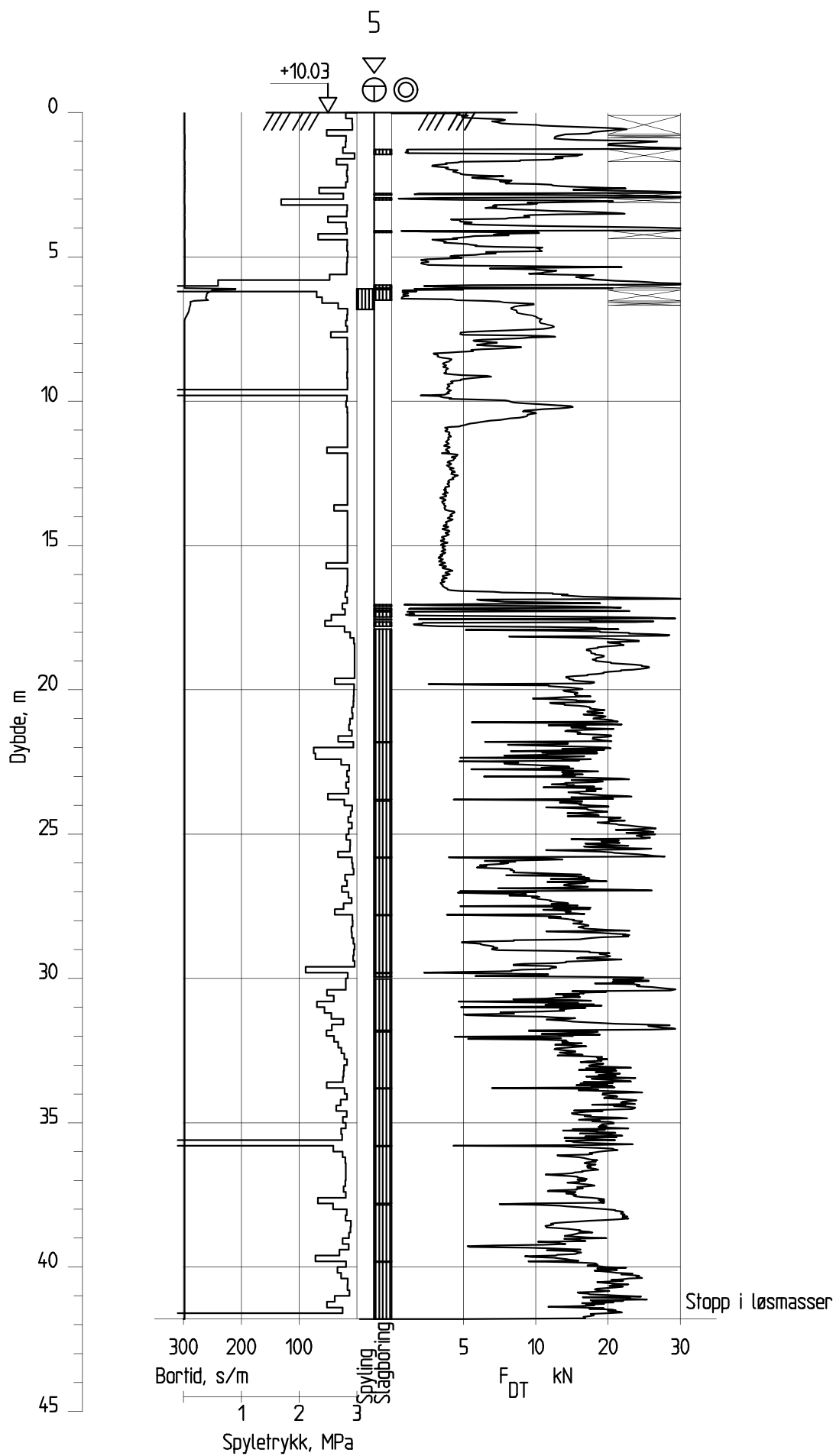
X=6556263.2
Y=637173.4

TOTALSONDERING 3		Original format A4	Fag RIG
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden		Målestokk 1:200	
Multiconsult www.multiconsult.no	Dato 2022-06-07	Konstr./Tegnet DSS	Kontrollert DEJ
	Oppdragsnr. 10243765	Tegningsnr. RIG-TEG-012	Godkjent DEJ Rev. 00



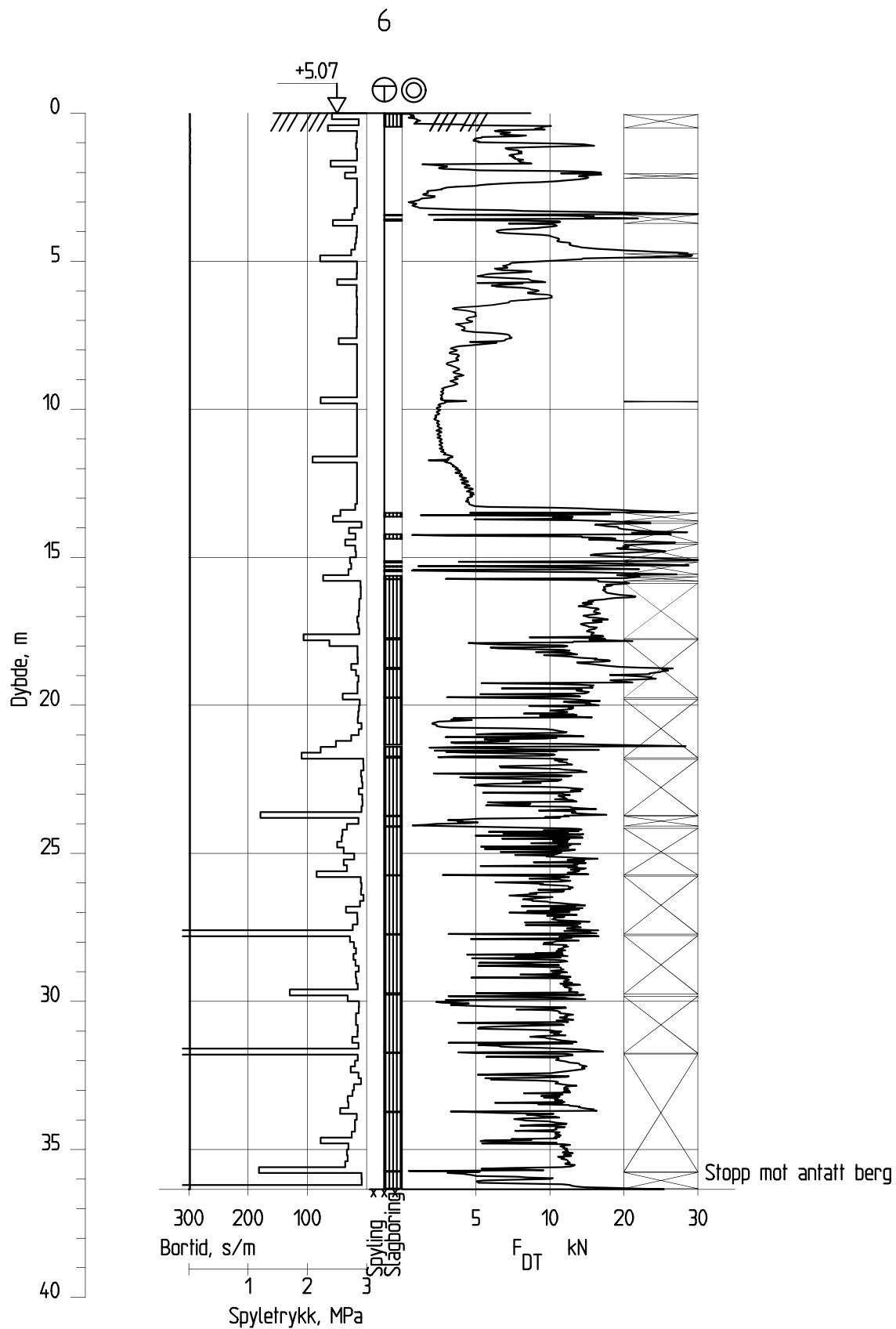
X=6556233.8
Y=637140.2

TOTALSONDERING 4		Original format A4	Fag RIG
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden		Målestokk 1:200	
 www.multiconsult.no	Dato 2022-06-07	Konstr./Tegnet DSS	Kontrollert DEJ
	Oppdragsnr. 10243765	Tegningsnr. RIG-TEG-013	Godkjent DEJ Rev. 00



X=6556233.3
Y=637167.7

TOTALSONDERING 5		Original format A3	Fag RIG
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden		Målestokk 1:200	
Multiconsult www.multiconsult.no	Dato 2022-06-07	Konstr./Tegnet DSS	Kontrollert DEJ
	Oppdragsnr. 10243765	Tegningsnr. RIG-TEG-014	Godkjent DEJ Rev. 00



X=6556255.8
Y=637187.4

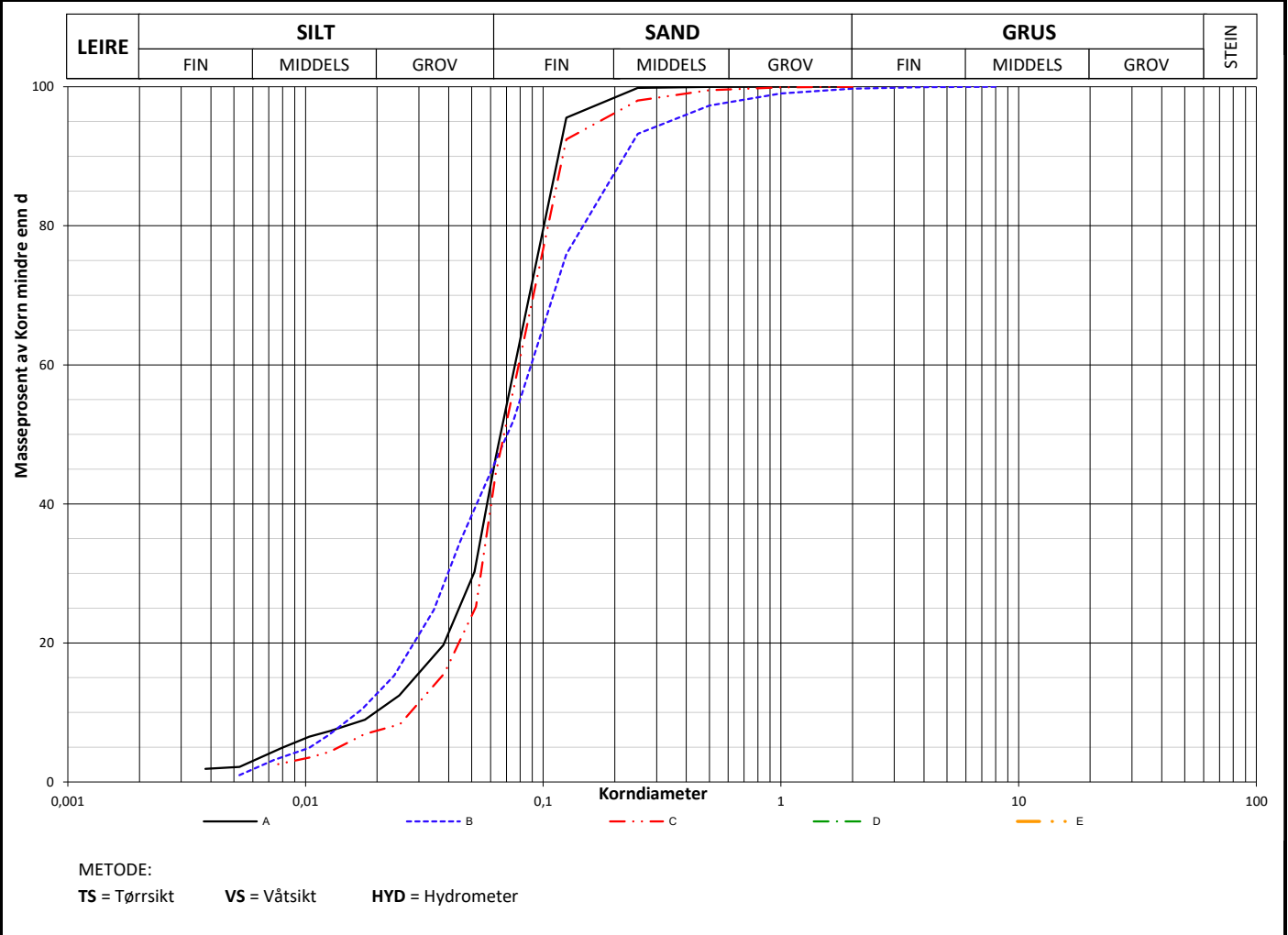
TOTALSONDERING 6		Original format A3	Fag RIG
Østby Utvikling AS Møllergata 2, Halden		Målestokk 1:200	
Multiconsult www.multiconsult.no	Dato 2022-06-07	Konstr./Tegnet DSS	Kontrollert DEJ
	Oppdragsnr. 10243765	Tegningsnr. RIG-TEG-015	Godkjent DEJ Rev. 00

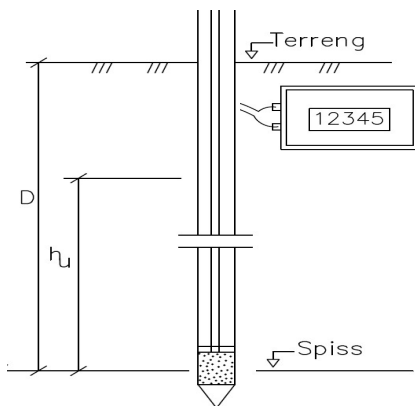
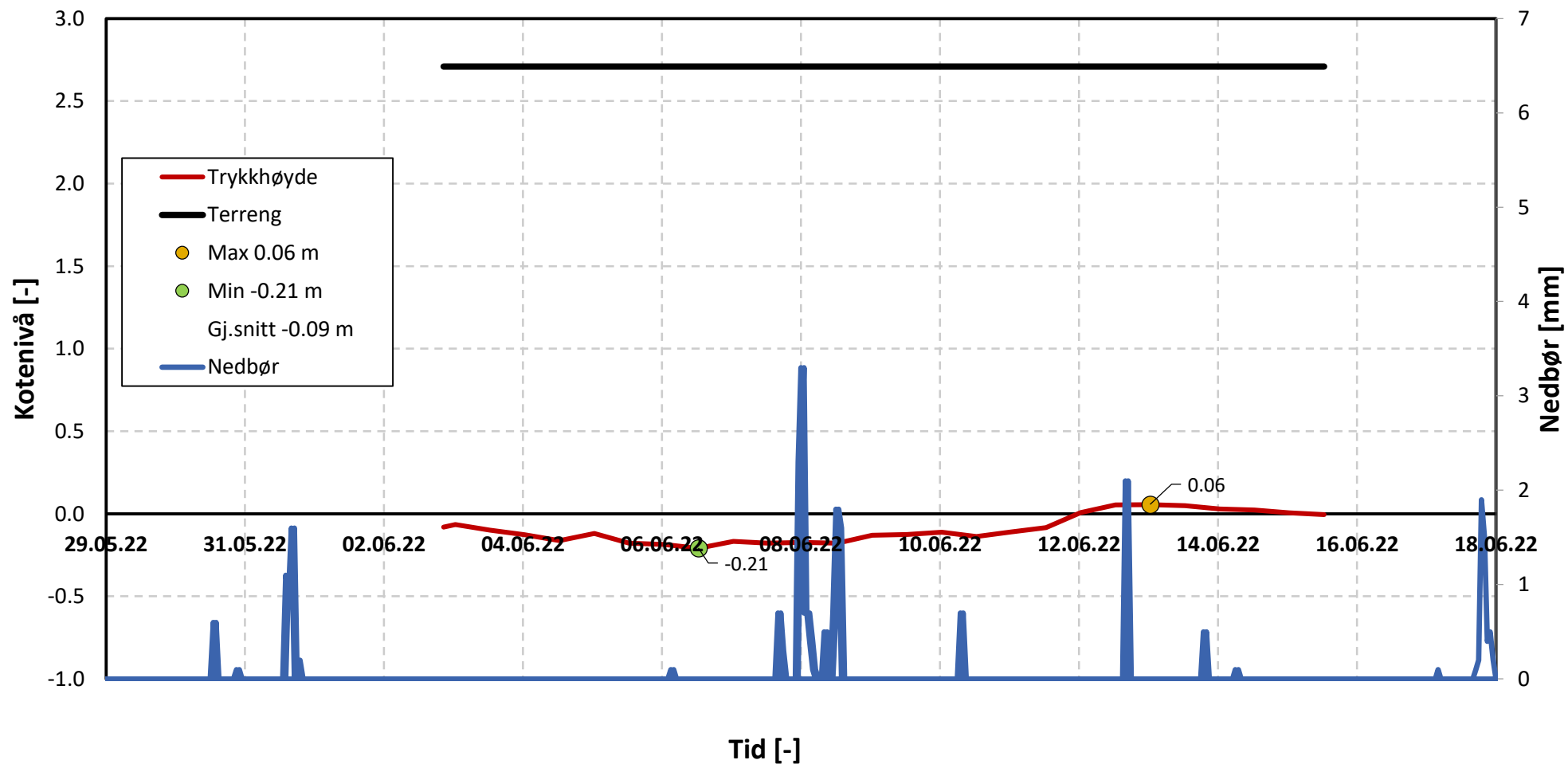
Dybde (m)	Jordart	Kt. 2,57	Prøve	Test	Vanninnhold og konsistensgrenser (%)						ρ (g/cm ³)	ρ_s (g/cm ³)	Org. (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)						S _t (-)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
					0	10	20	30	40	50				60	0	10	20	30	40		50	60																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	</

Dybde (m)	Jordart	Kt. 10,02	Prøve	Test	Vanninnhold og konsistensgrenser (%)											ρ (g/cm ³)	ρ_s (g/cm ³)	Org. (%)	Udrenert skjærfasthet (kPa)											S _t (-)
					0	10	20	30	40	50	60	0	10	20	30				40	50	60									
0																														
1																														
2																														
3																														
4																														
5																														
6																														
7																														
8																														
9	MATERIALE, sandig, siltig	spor av organisk		K				○	○							2,02		0,7			○									
10																														
11	MATERIALE, sandig, siltig			K				○	○							2,04														
12																														
13																														
14	SAND, siltig							○	○							2,08					○									
15																														
16																														
17																														
18																														
19																														
20																														
Symboler:					ρ Densitet ρ_s Korndensitet Org. Organisk innhold S_t Sensitivitet					 Vanninnhold  Plastisitetsindeks (I _p)					 Uomrørt konus  Omrørt konus  Enakssialforsøk (strek angir aksial tøyning (%) ved brudd)															
Grunnvannstand:										Utarbeidet					Kontrollert					Godkjent										
Borbok: Digital										GEO					DPA					DEJ										
Østby Utvikling AS										Borpunkt					Dato					Revisjon										
Møllergata 2, Halden										5					04.07.2022					00										
Multiconsult					Prøveserie					Oppdragsnummer					Tegningsnummer															
										10243765					RIG-TEG-201															

Dokument: Prøveserie Manager - V.1.3 29.06.2022

Prøve	Borpunkt	Dybde (m)	Jordarts Betegnelse	Anmerkinger	Metode		
					TS	VS	HYD
A	2	9,0-9,8	MATERIALE, sandig, siltig			X	X
B	5	9,0-9,8	MATERIALE, sandig, siltig			X	X
C	5	11,0-11,8	MATERIALE, sandig, siltig			X	X
D							
E							



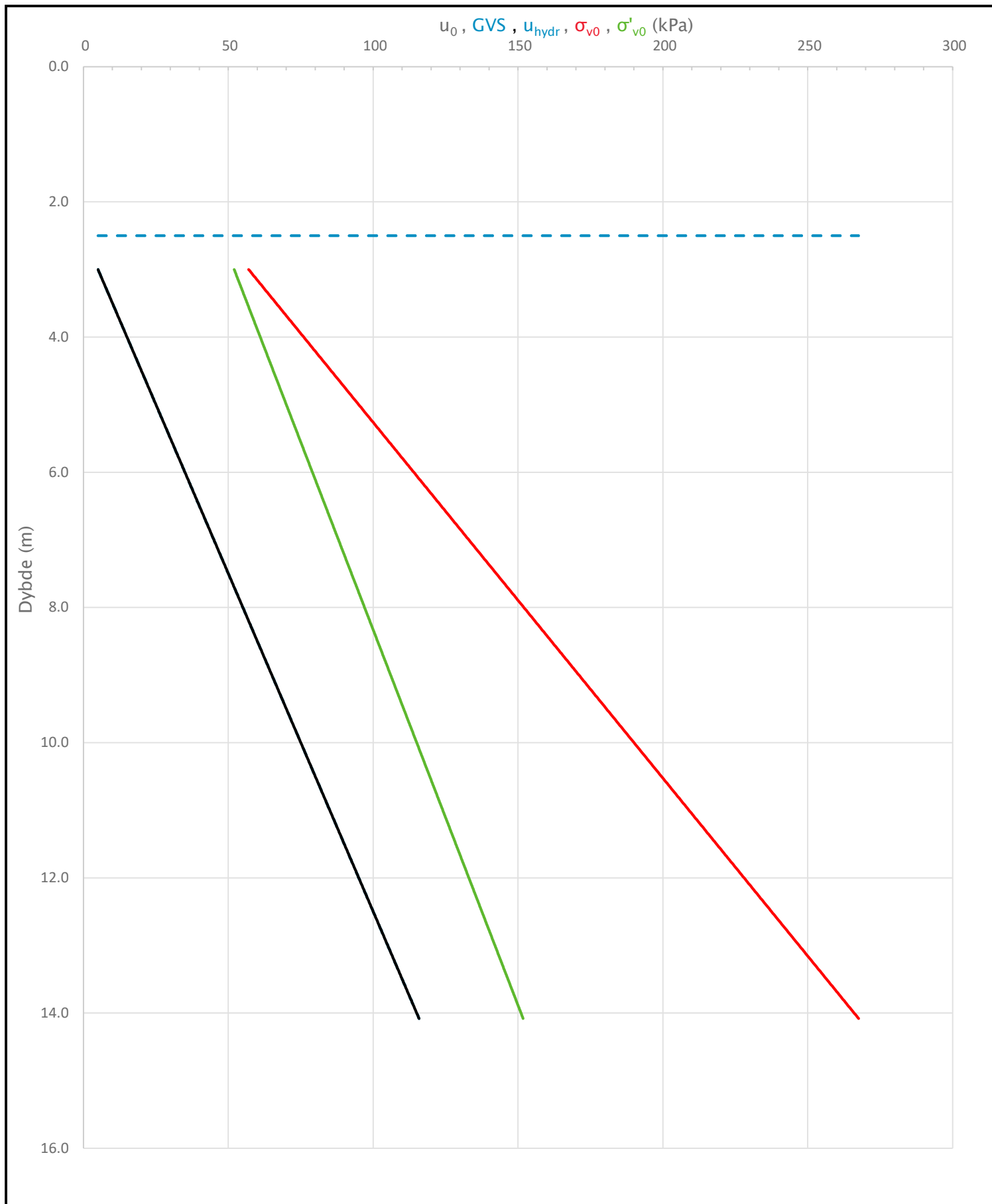


Koordinat NORD (X) 6556244.964
Koordinat ØST (Y) 637131.239
Merknord Kalibert
Korrigert for lufttrykk Ja
Dybde under terreng (D) 8 m

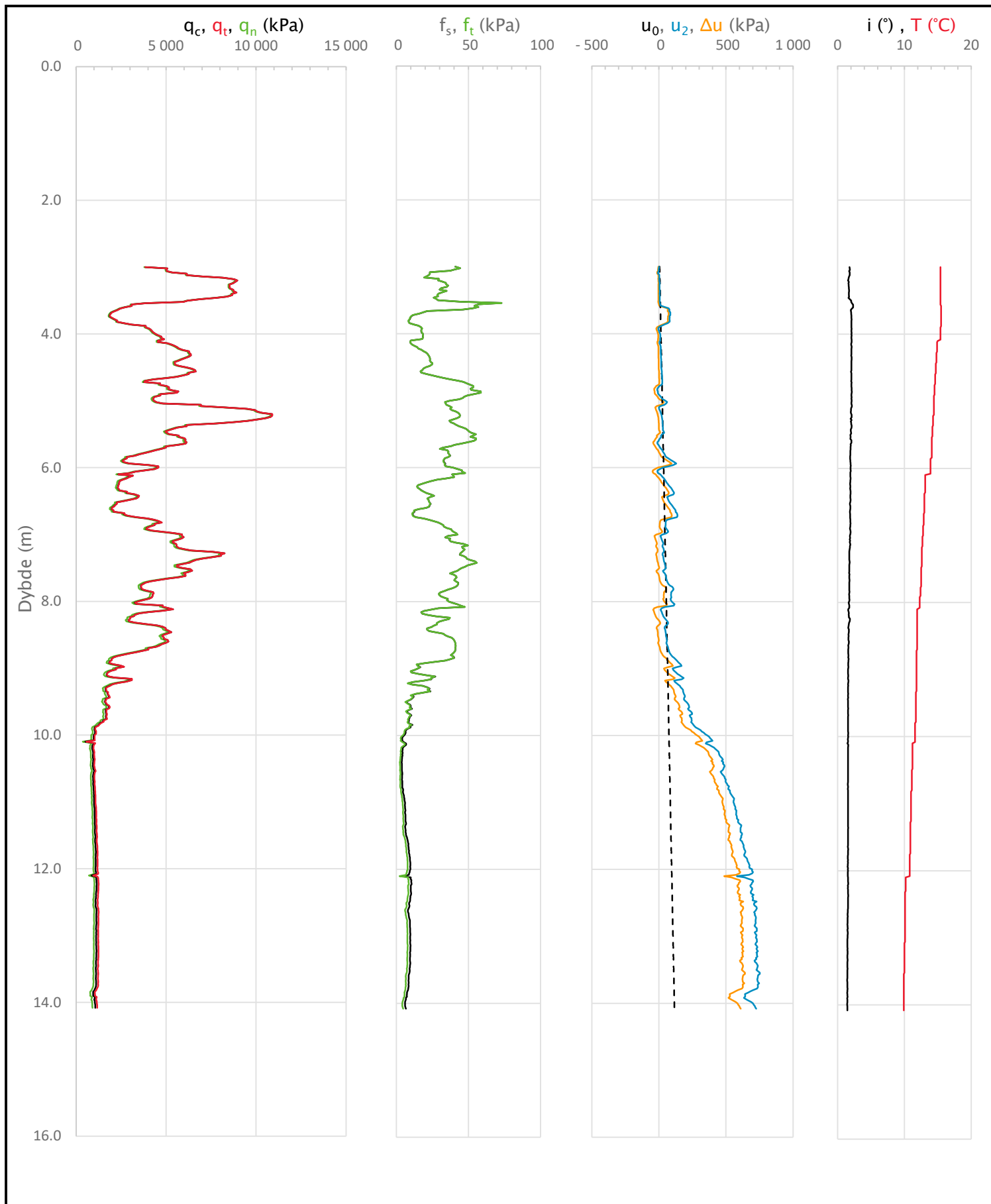
Multiconsult
www.multiconsult.no

Type	Borpunkt	Id	Installert dato	Borvik nr.
Elektriske poretrykksmålere	1	30389	09.05.2022	Digital
Østbø Utvikling AS	Status	Fag	Originalt format	Dato
Møllergata 2, Halden	Utsendt	RIG	A4	17.08.2022
Poretrykksregistrering	Konstr./Tegnet	Kontrollert	Godkjent	Målestokk
	DSS	DEJ	DEJ	A4
	Oppdragsnr.	Tegningsnr.	Rev.	
	10243765	RIG-TEG-350	00	

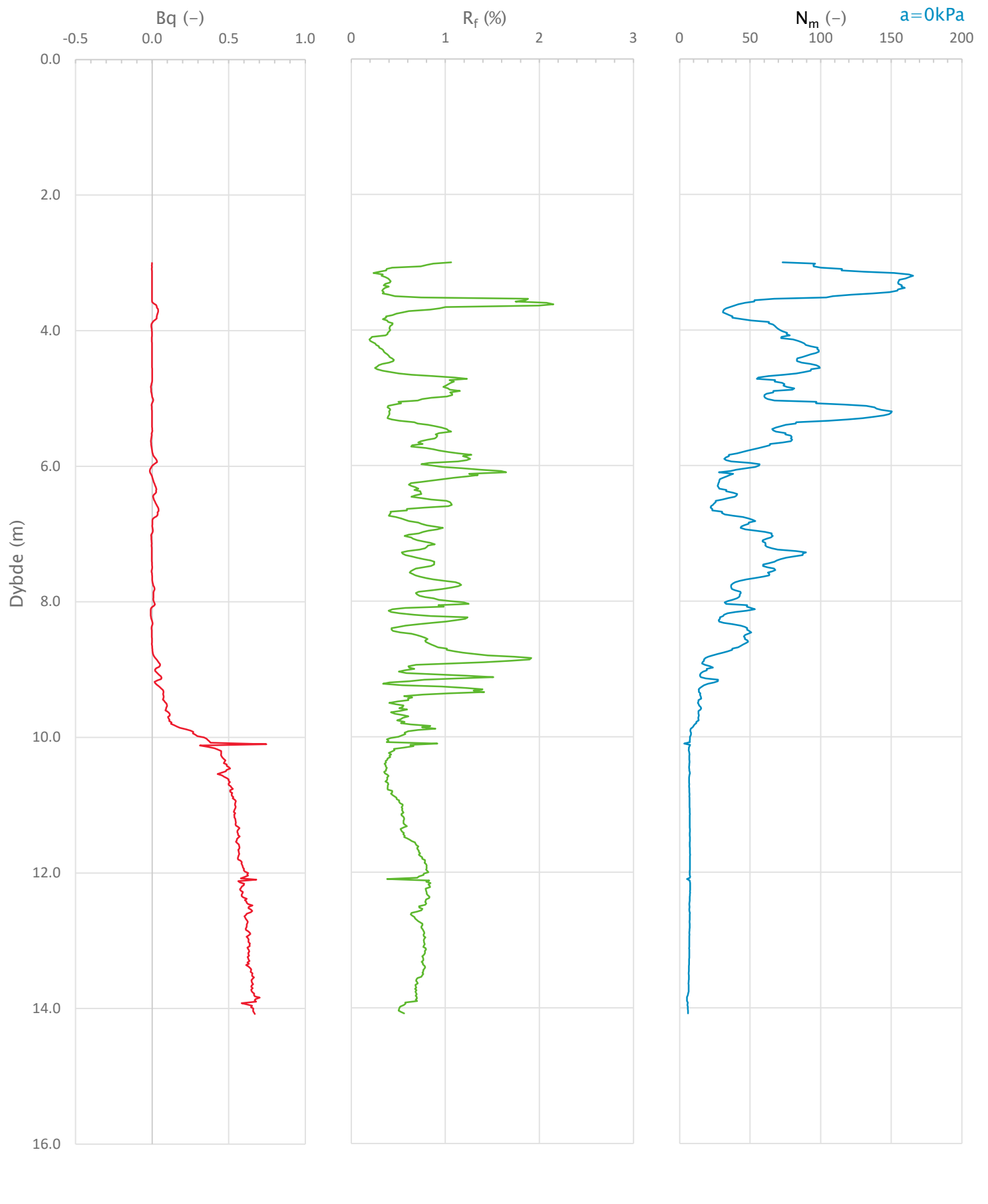
Sonde og utførelse						
Sondennummer	5731		Boreleder		Terje	
Type sonde	Nova		Temperaturendring (°C)		5.6	
Kalibreringsdato	24.02.2022		Maks helning (°)		2.3	
Dato sondering	01.06.2022		Maks avstand målinger (m)		0.02	
Filtertype	Porøst filter					
Kalibreringsdata						
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
Maksimal last (MPa)	50		0.5		2	
Måleområde (MPa)	50		0.5		2	
Skaleringsfaktor	1278		4093		3360	
Oppløsning 2 ¹² bit (kPa)	-		-		-	
Oppløsning 2 ¹⁸ bit (kPa)	0.597		0.009		0.0227	
Arealforhold	0.8430		0.0000			
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	24.462		0.26		0.748	
Temperaturområde (°C)	40					
Nullpunktskontroll						
	NA		NB		NC	
Registrert før sondering (kPa)	7372.0		114.3		277.0	
Registrert etter sondering (kPa)	-10.1		0.1		0.2	
Avvik under sondering (kPa)	10.1		0.1		0.2	
Maksimal temperatureffekt (kPa)	3.4		0.0		0.1	
Maksverdi under sondering (kPa)	10896.9		73.0		752.5	
Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012						
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	14.1	0.1	0.1	0.2	0.3	0.0
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	
OK	OK		OK		OK	
Kommentarer:						
Prosjekt			Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull Kote +2.57	
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS					2	
Innhold					Sondennummer	
Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet					5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent		Anvend.klasse	
	DSS	DEJ	DEJ		1	
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon		Figur	
	Utbygging	01.06.2022	0 07.06.2022		500.1	



Prosjekt			Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull	Kote +2.57
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS					2	
Innhold					Sondenummer	
In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger					5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	1	
	DSS	DEJ	DEJ			
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon	Figur		
	Utbygging	01.06.2022	0	500.2		
			Rev. dato 07.06.2022			

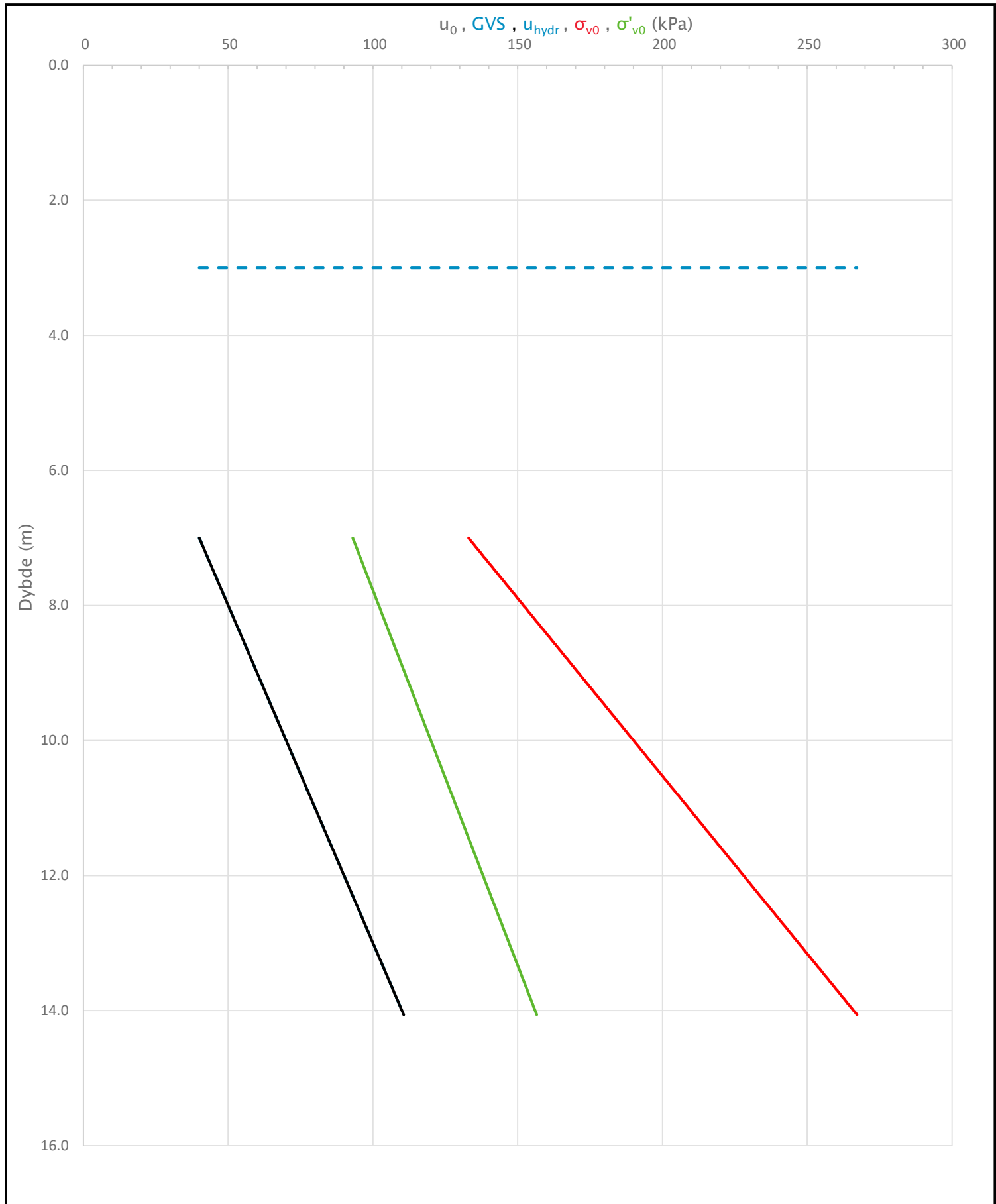


Prosjekt		Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull	Kote +2.57
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS				2	
Innhold				Sondennummer	
Måledata og korrigerte måleverdier				5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	
	DSS	DEJ	DEJ	1	
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon	Figur	
	Utbygging	01.06.2022	0 07.06.2022	500.3	

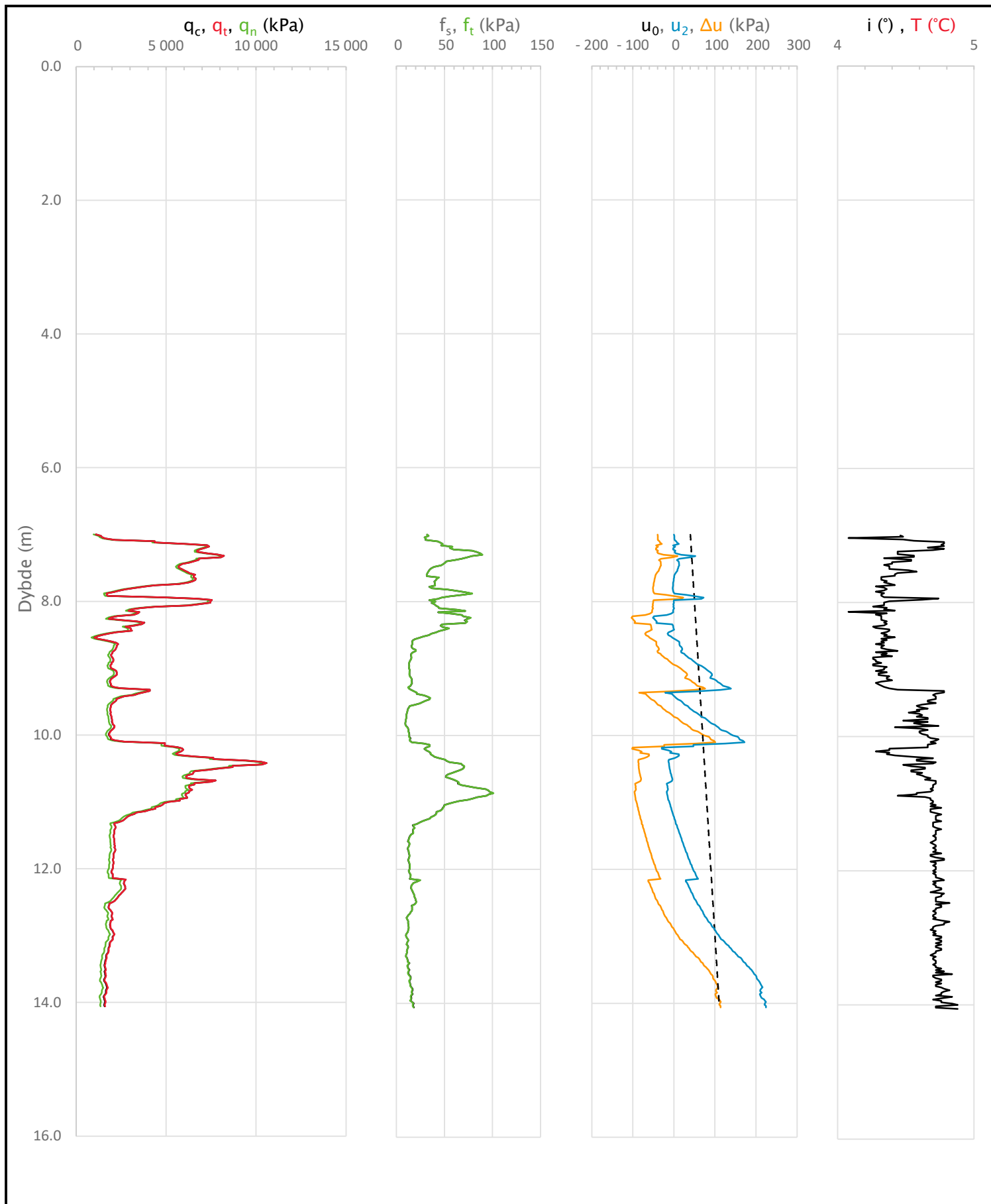


Prosjekt			Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull	Kote +2.57
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS					2	
Innhold					Sondenummer	
Avledede dimensjonsløse forhold					5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse		
	DSS	DEJ	DEJ	1		
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon	Figur		
Utbygging	01.06.2022	0	07.06.2022	500.4		

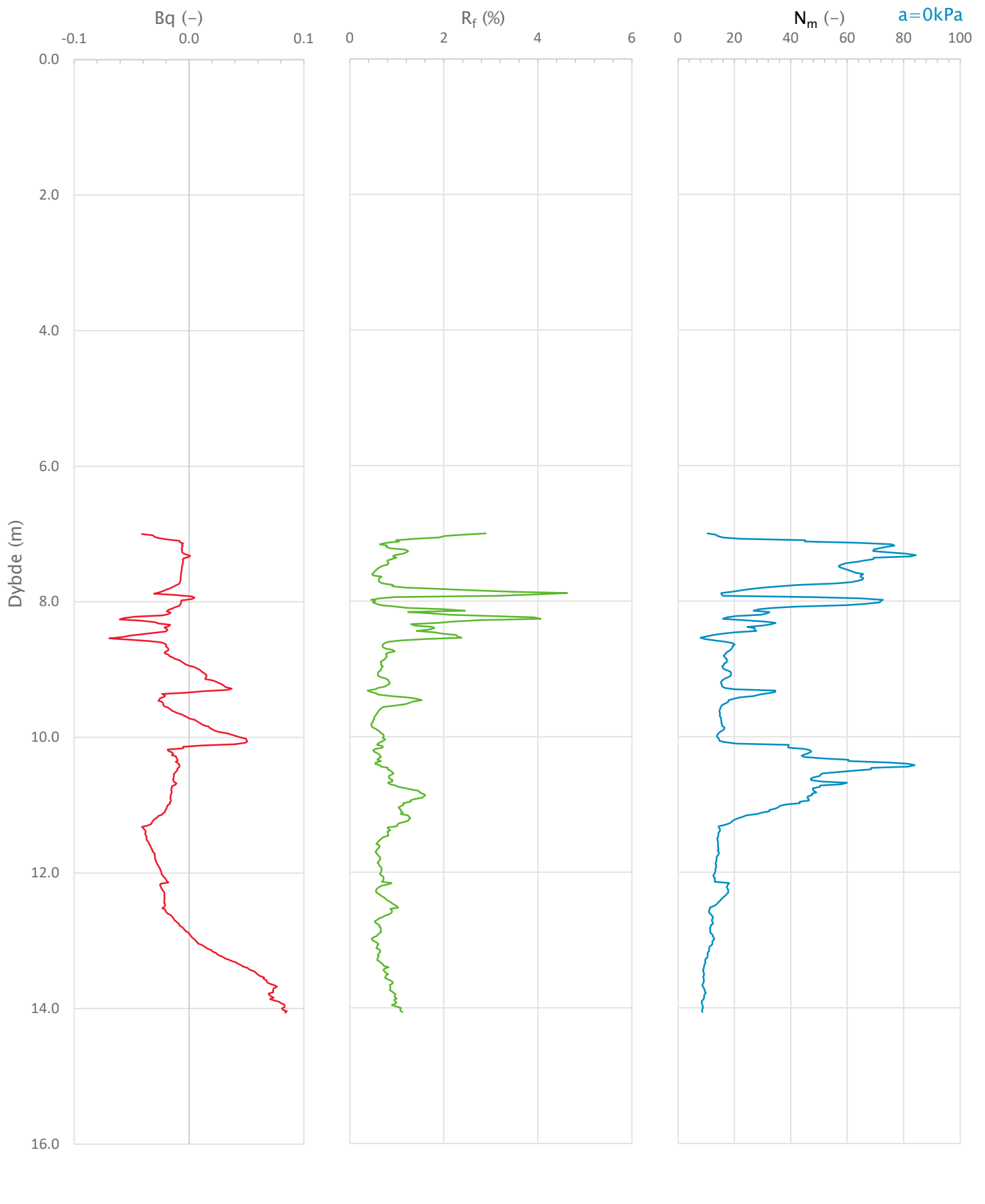
Sonde og utførelse						
Sondennummer	5731		Boreleder		Terje	
Type sonde	Nova		Temperaturendring (°C)		0	
Kalibreringsdato	24.02.2022		Maks helning (°)		4.4	
Dato sondering	01.06.2022		Maks avstand målinger (m)		0.02	
Filtertype	Porøst filter					
Kalibreringsdata						
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
Maksimal last (MPa)	50		0.5		2	
Måleområde (MPa)	50		0.5		2	
Skaleringsfaktor	1278		4093		3360	
Oppløsning 2 ¹² bit (kPa)	-		-		-	
Oppløsning 2 ¹⁸ bit (kPa)	0.597		0.009		0.0227	
Arealforhold	0.8430		0.0000			
Maks ubelastet temp. effekt (kPa)	24.462		0.26		0.748	
Temperaturområde (°C)	40					
Nullpunktskontroll						
	NA		NB		NC	
Registrert før sondering (kPa)	7377.4		114.1		277.1	
Registrert etter sondering (kPa)	-10.1		0.1		-1.4	
Avvik under sondering(kPa)	10.1		0.1		1.4	
Maksimal temperatureffekt (kPa)	0.0		0.0		0.0	
Maksverdi under sondering (kPa)	10586.1		100.7		224.1	
Vurdering av anvendelsesklasse ihht. ISO 22476-1:2012						
	Spissmotstand		Sidefriksjon		Poretrykk	
	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)	(kPa)	(%)
Samlet nøyaktighet (kPa)	10.7	0.1	0.1	0.1	1.4	0.6
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	
OK	OK		OK		OK	
Kommentarer:						
Prosjekt			Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull Kote +10.03	
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS					5	
Innhold					Sondennummer	
Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet					5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent		Anvend.klasse	
	DSS	DEJ	DEJ		1	
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon		Figur	
	Utbygging	01.06.2022	0 07.06.2022		501.1	



Prosjekt			Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull	Kote +10.03
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS					5	
Innhold					Sondennummer	
In-situ poretrykk, total- og effektiv vertikalspenning i beregninger					5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	1	
	DSS	DEJ	DEJ			
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon	Figur		
	Utbygging	01.06.2022	0 Rev. dato 07.06.2022	501.2		



Prosjekt		Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull	Kote +10.03
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS				5	
Innhold				Sondennummer	
Måledata og korrigerte måleverdier				5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	1
	DSS	DEJ	DEJ		
Divisjon Utbygging	Dato sondering		Revisjon	Figur	501.3
	01.06.2022		07.06.2022		



Prosjekt		Prosjektnummer: 10243765 Rapportnummer: RIG-RAP-001		Borhull	Kote +10.03
Møllergata 2, Halden – Østby Utvikling AS				5	
Innhold				Sondennummer	
Avledede dimensjonsløse forhold				5731	
 Statens vegvesen	Utført	Kontrollert	Godkjent	Anvend.klasse	
	DSS	DEJ	DEJ	1	
	Divisjon	Dato sondering	Revisjon	Figur	
	Utbygging	01.06.2022	0 07.06.2022	501.4	

CALIBRATION CERTIFICATE FOR CPT PROBE 5731

Probe No 5731
 Date of Calibration 2022-02-24
 Calibrated by Joakim Tingström.....
 Run No 1914
 Test Class: ISO 1

Point Resistance Tip Area 10cm²

Maximum Load 50 MPa
 Range 50 MPa
 Scaling Factor 1278
 Resolution 0,597 kPa
 Area factor (a) 0,843

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 24,462 kPa
 Temperature range 5 –40 deg. Celsius.

Local Friction Sleeve Area 150cm²

Maximum Load 0,5 MPa
 Range 0,5 MPa
 Scaling Factor 4093
 Resolution 0,0093 kPa
 Area factor (b) 0

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 0,26 kPa
 Temperature range 5 –40 deg. Celsius.

Pore Pressure

Maximum Load 2 MPa
 Range 2 MPa
 Scaling Factor 3360
 Resolution 0,0227 kPa

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 0,748 kPa
 Temperature range 5 –40 deg. Celsius.

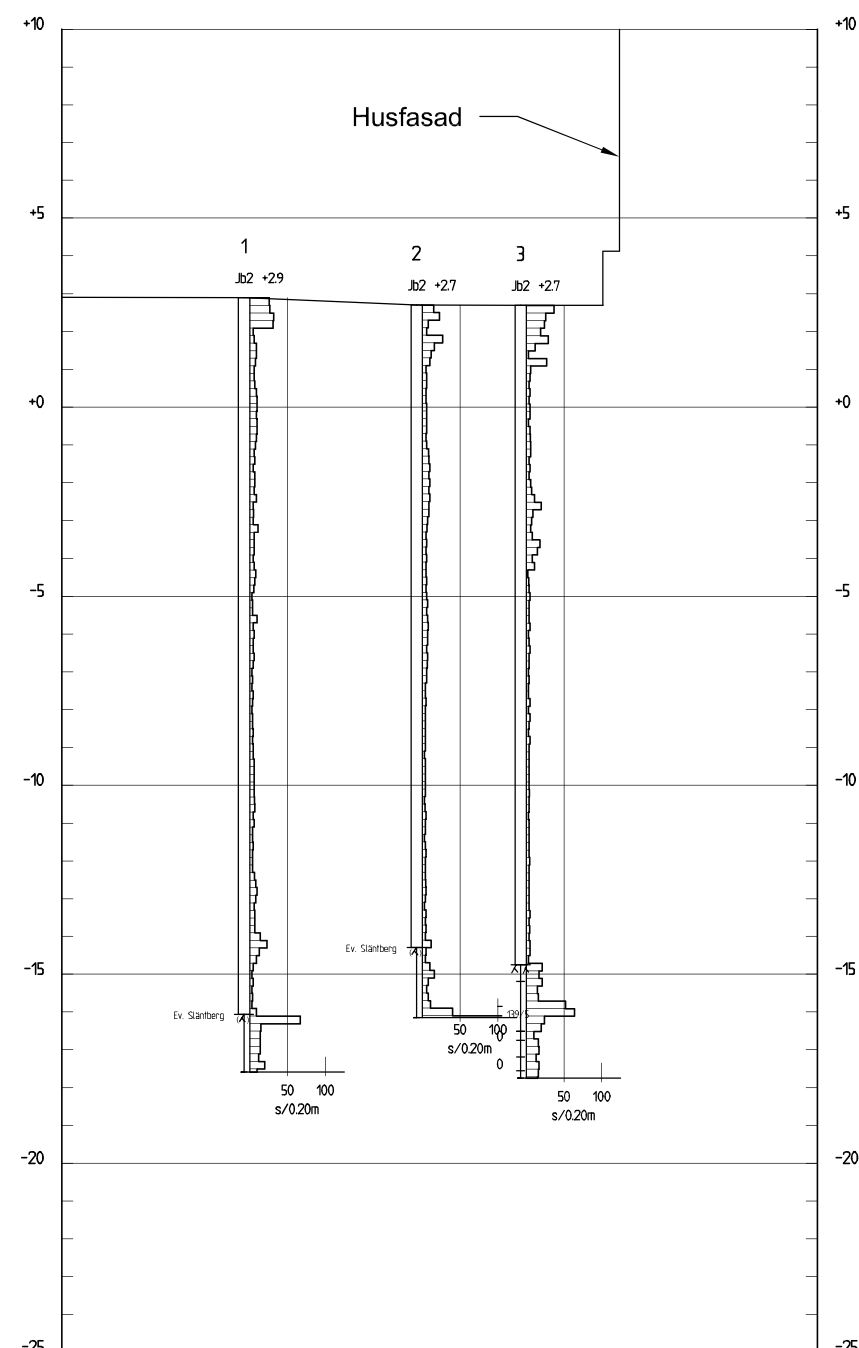
Tilt Angle. Scaling Factor: 0,95

Range 0 - 40 Deg.

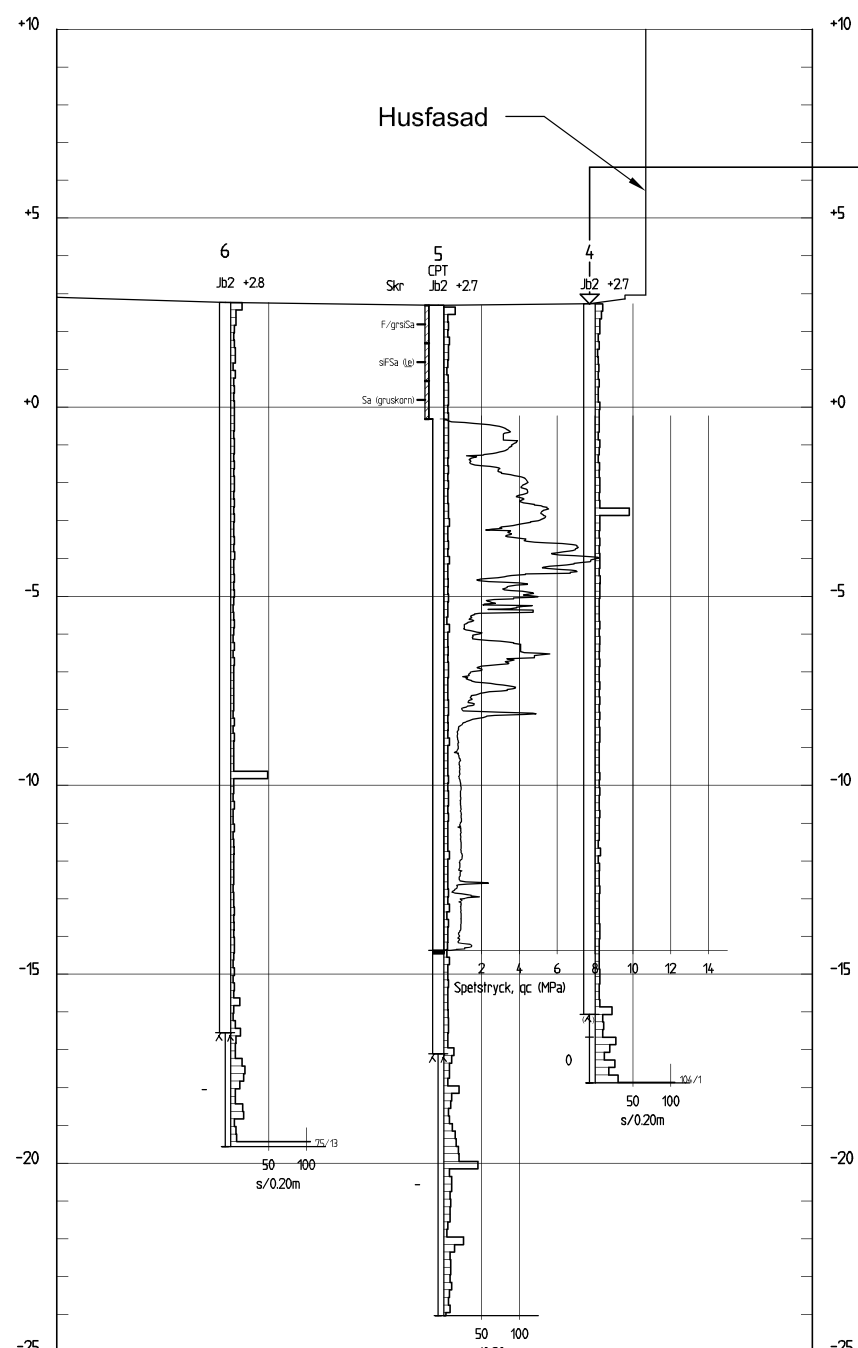
Backup memory
Temperature sensor



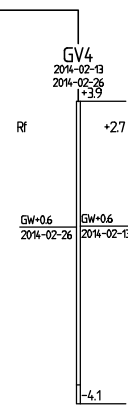
Specialists in
Geotechnical
Field Equipment



SEKTION A-A
1: 100



SEKTION B-B
1: 100



BETECKNINGAR:
GEOTEKNISKA BETECKNINGAR ENLIGT SGF:S
BETECKNINGSSYSTEM,
SE www.sgf.net
Koordinatsystem: EUREF 89 sone 32
Höjdsystem: NN 2000

Skala
1:100 A1
1:200 A3

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

INHOUSE TECH GEOTEKNIK AB
Magasinsgatan 22
411 18 Göteborg
tel. +46 317432896
fax. +46 317432881

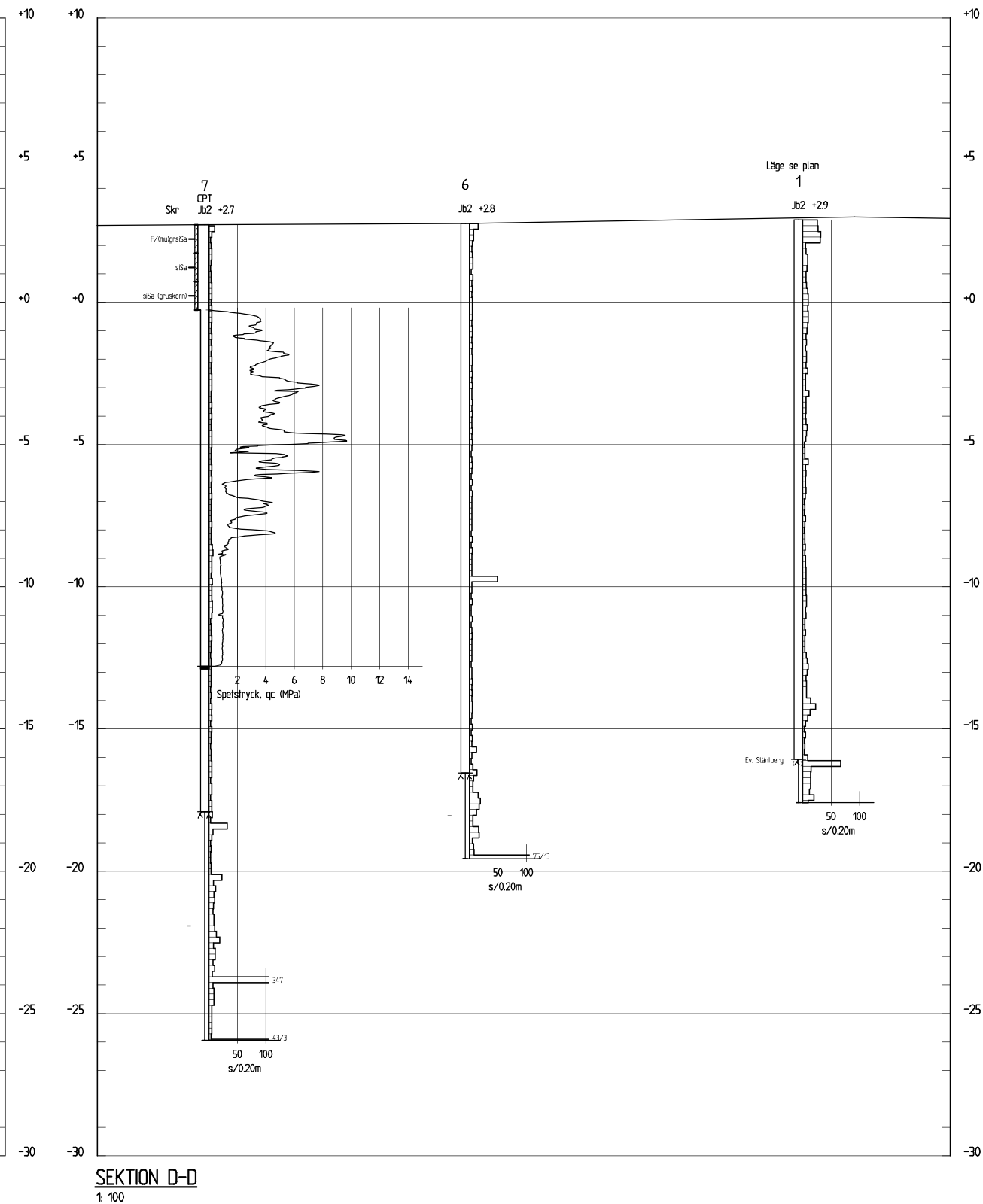
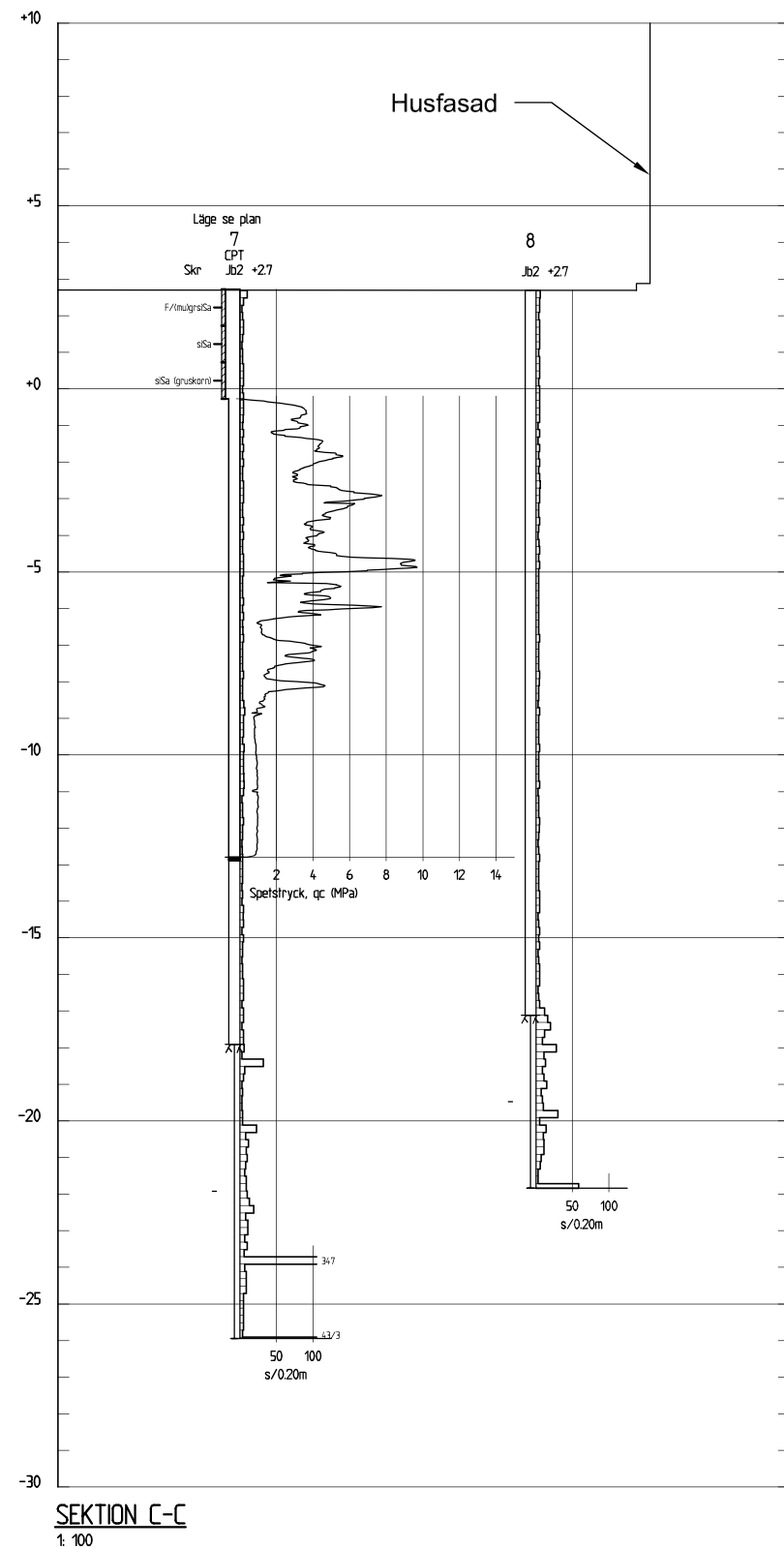
INHOUSE TECH

UPPDRAG NR 14.213	RITAD AV D. Carlsson	HANDLÄGGARE J. Nieminen
DATUM 2014-03-10	ANSVARIG M. Dahlström	

Sykehusgata 4
Halden
Geotekniska undersökningar
Sektion A och B

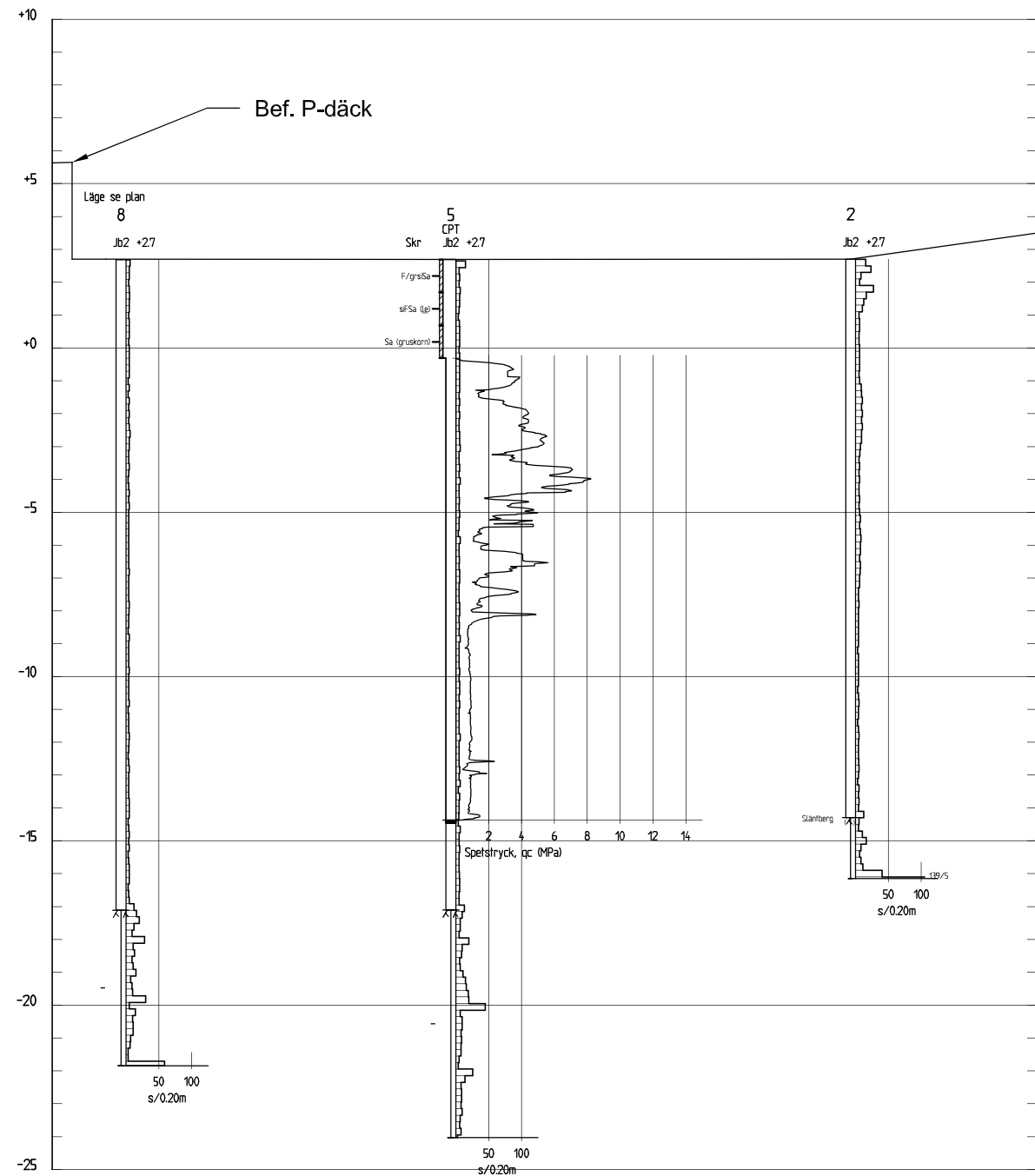
SKALA 1:200 (A3)	NUMMER G201	I BET
---------------------	----------------	-------

BETECKNINGAR:
GEOTEKNISKA BETECKNINGAR ENLIGT SGF:S
BETECKNINGSSYSTEM,
SE www.sgf.net
Koordinatsystem: EUREF 89 sone 32
Höjdsystem: NN 2000

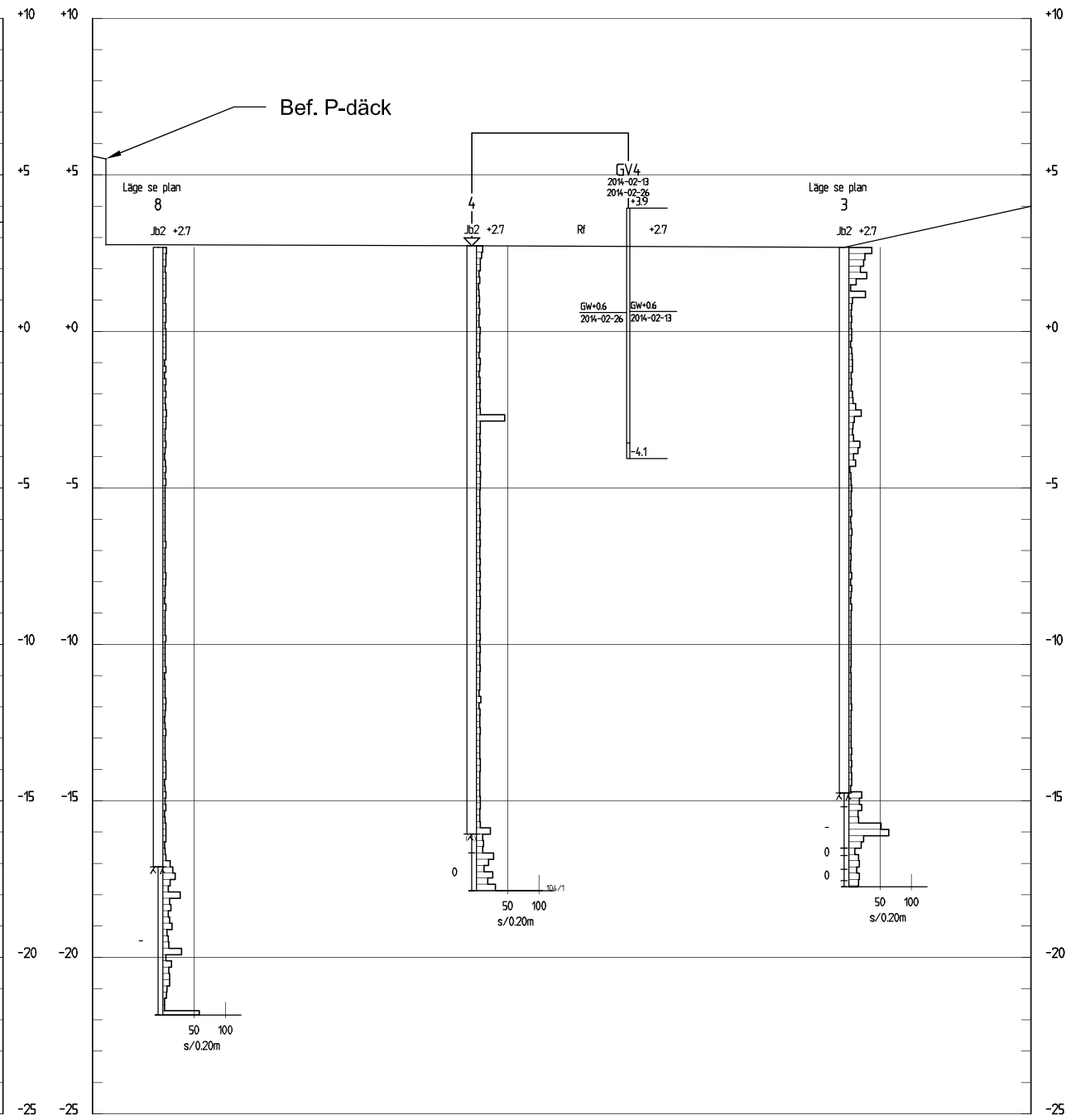


Skala		A1		
1:100		A3		
1:200				
BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM
INHOUSE TECH GEOTEKNIK AB				
Magasinsgatan 22				
411 18 Göteborg				
tel. +46 317432896				
fax. +46 317432881				
UPPDRAG NR	14.213	RITAD AV	D. Carlsson	HANDLÄGGARE
DATUM	2014-03-10	ANSVARIG	M. Dahlström	J. Nieminen
Sykehusgata 4				
Halden				
Geotekniska undersökningar				
Sektion C och D				
SKALA	1:200 (A3)	NUMMER	G202	I BET

BETECKNINGAR:
GEOTEKNISKA BETECKNINGAR ENLIGT SGF:S
BETECKNINGSSYSTEM,
SE www.sgf.net
Koordinatsystem: EUREF 89 sone 32
Höjdsystem: NN 2000



SEKTION E-E
1:100



SEKTION F-F
1:100

Skala

1:100 A1
1:200 A3

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM
-----	-----	-----------------	------	-------

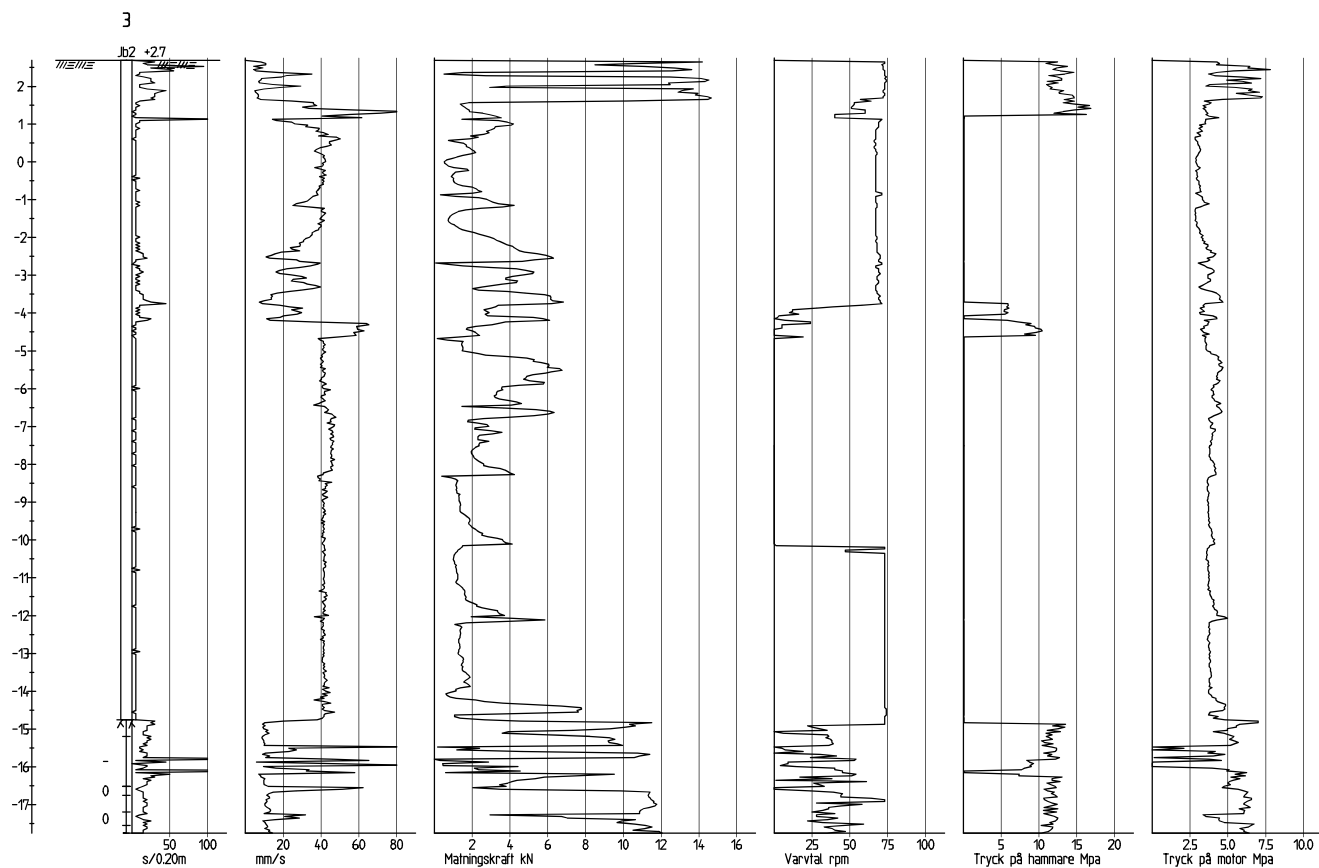
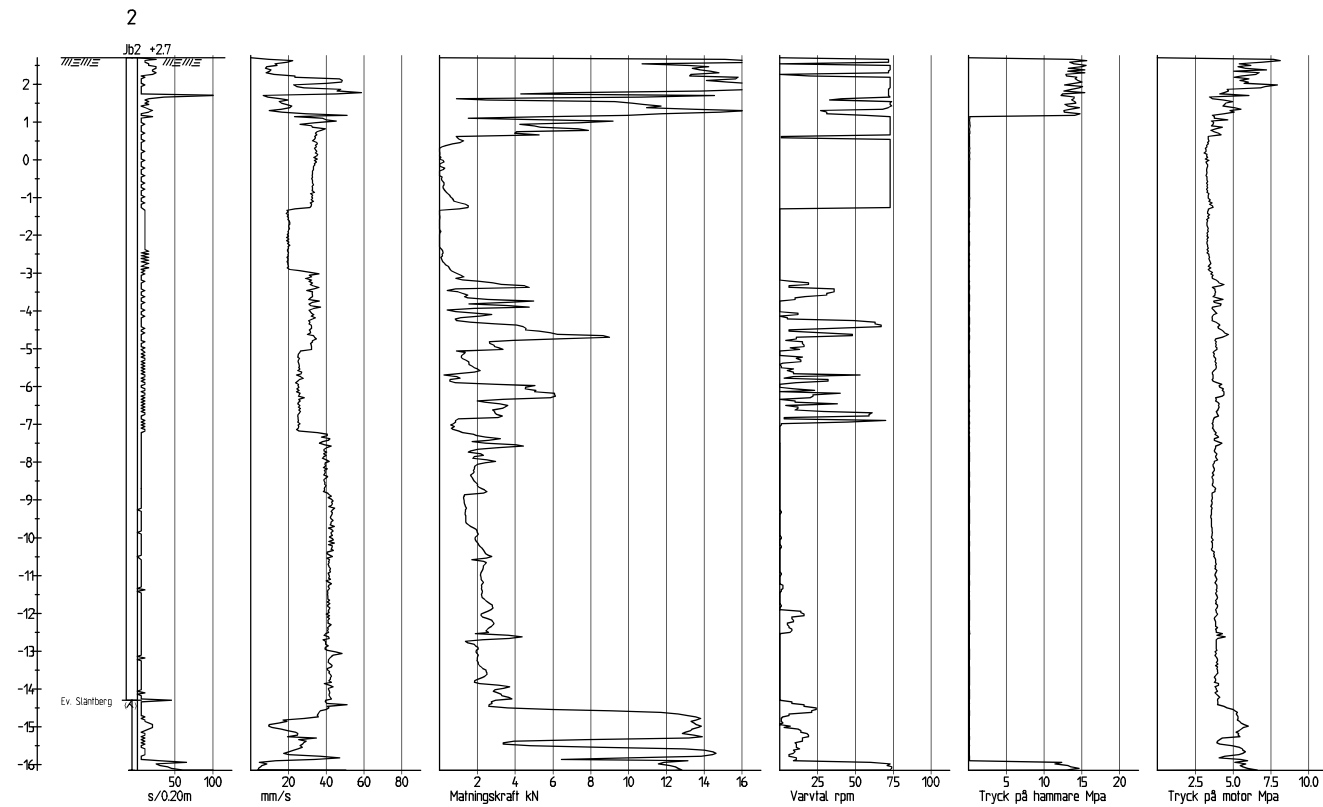
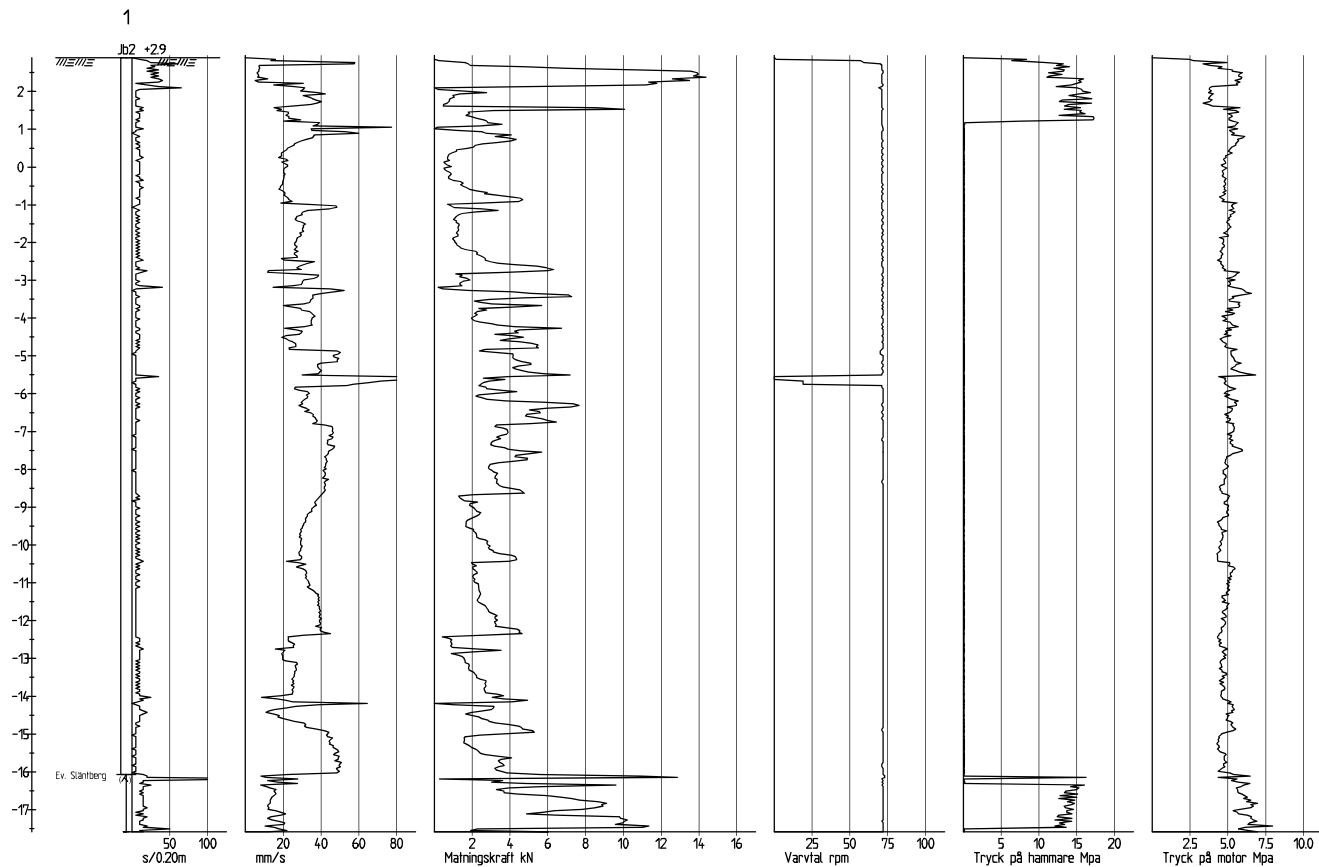
INHOUSE TECH GEOTEKNIK AB
Magasinsgatan 22
411 18 Göteborg
tel. +46 317432896
fax. +46 317432881

INHOUSE TECH

UPPDRAG NR 14.213	RITAD AV D. Carlsson	HANDLÄGGARE J. Nieminen
DATUM 2014-03-10	ANSVARIG M. Dahlström	

Sykehusgata 4
Halden
Geotekniska undersökningar
Sektion E och F

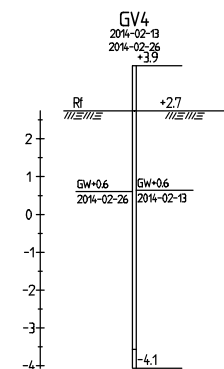
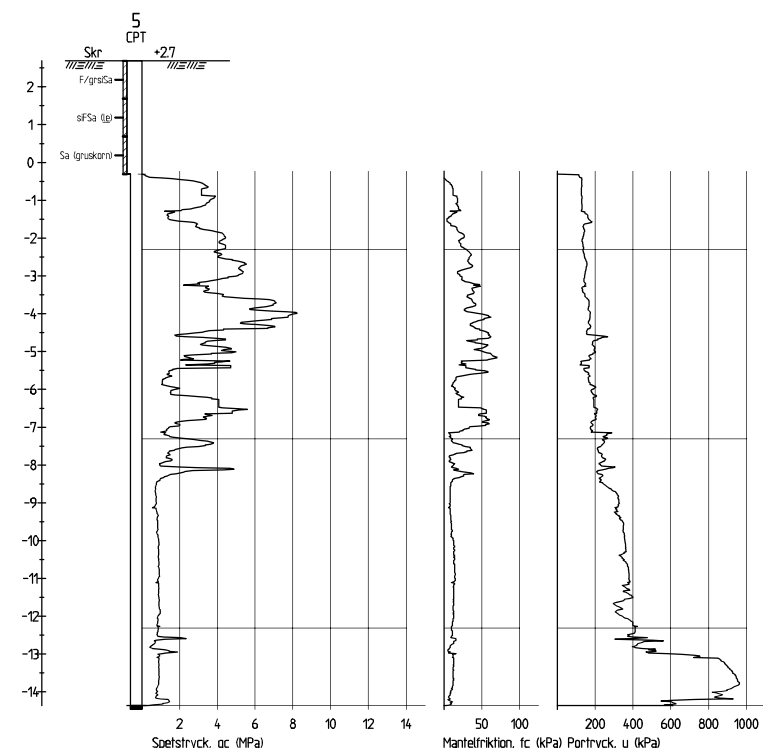
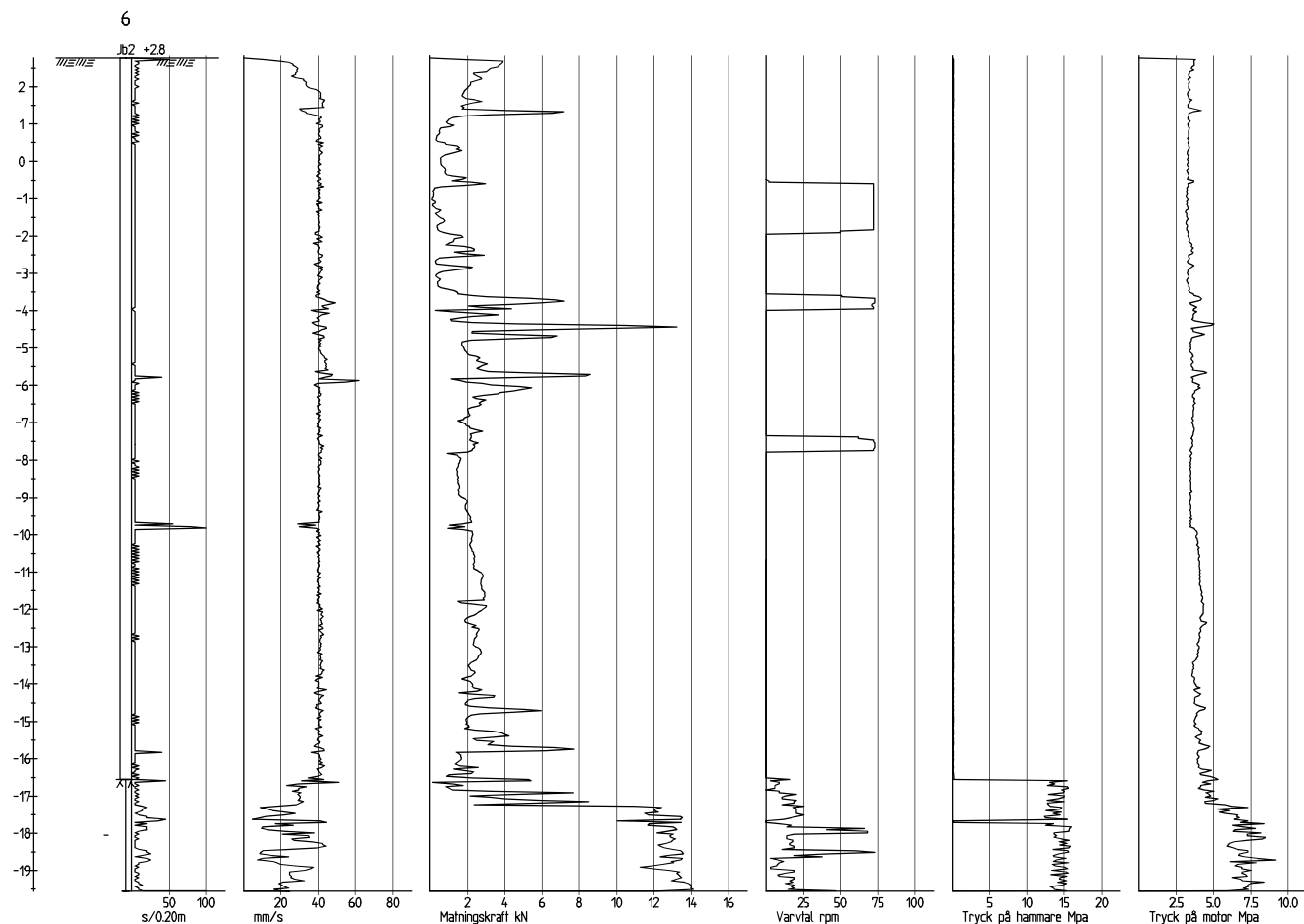
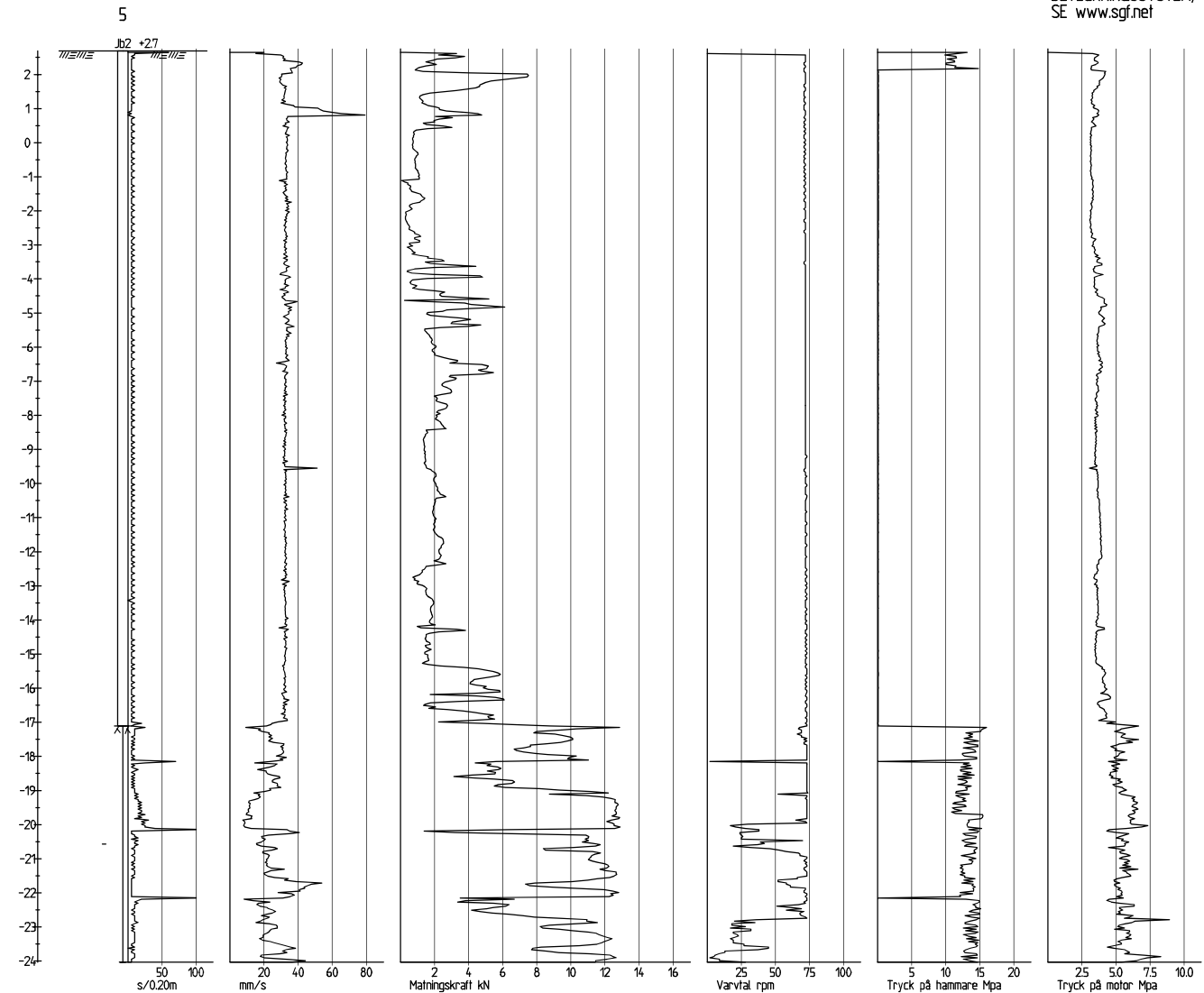
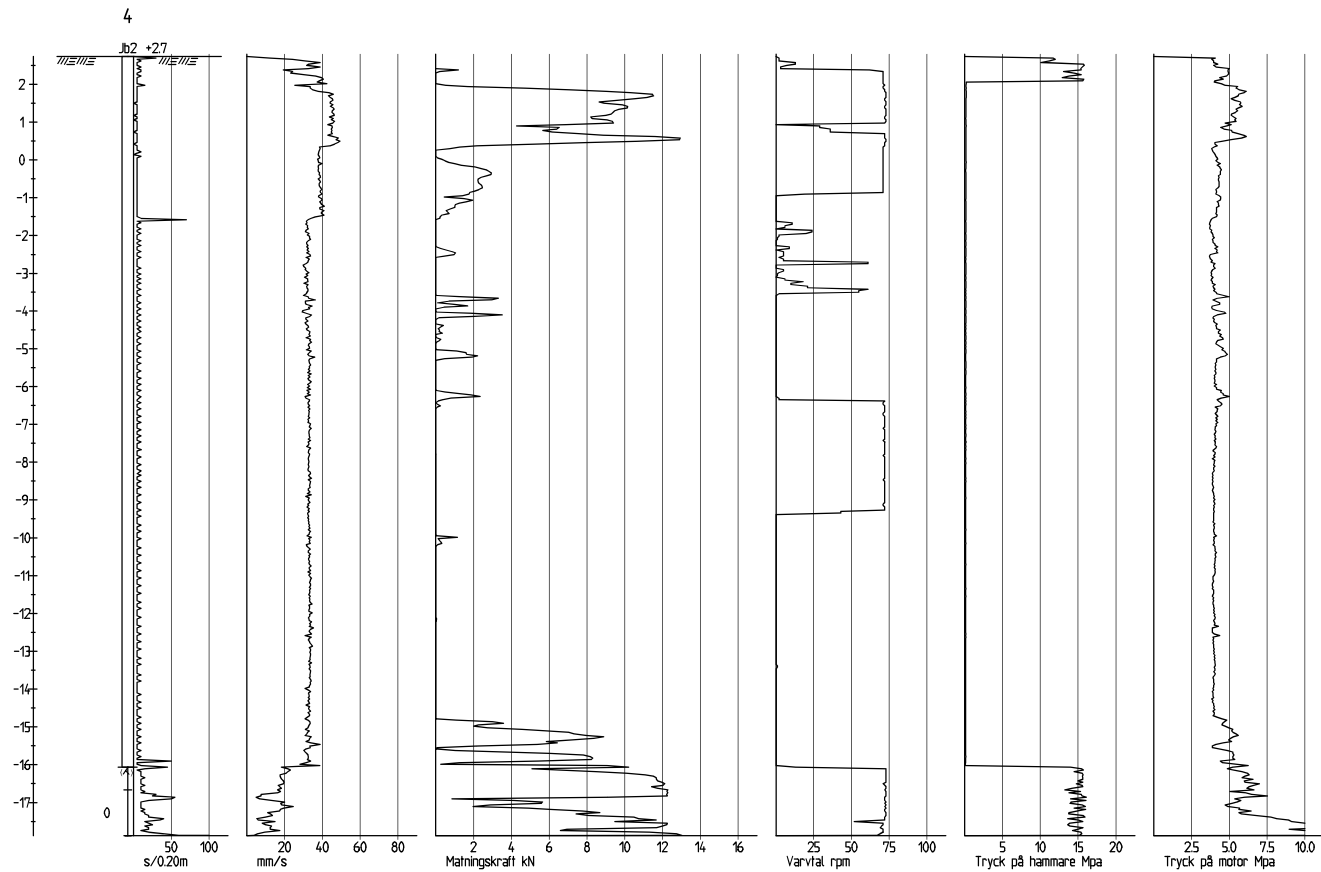
SKALA	NUMMER	BET
1:200 (A3)	G203	



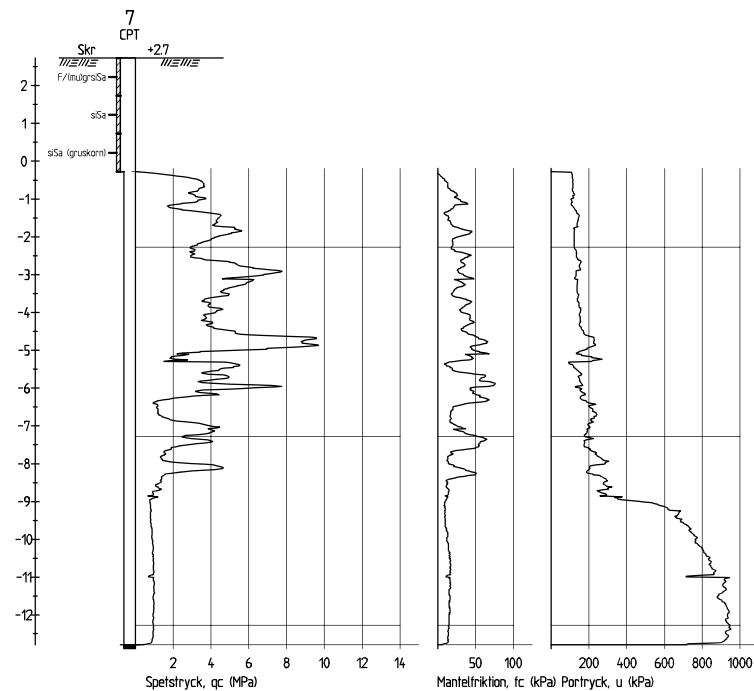
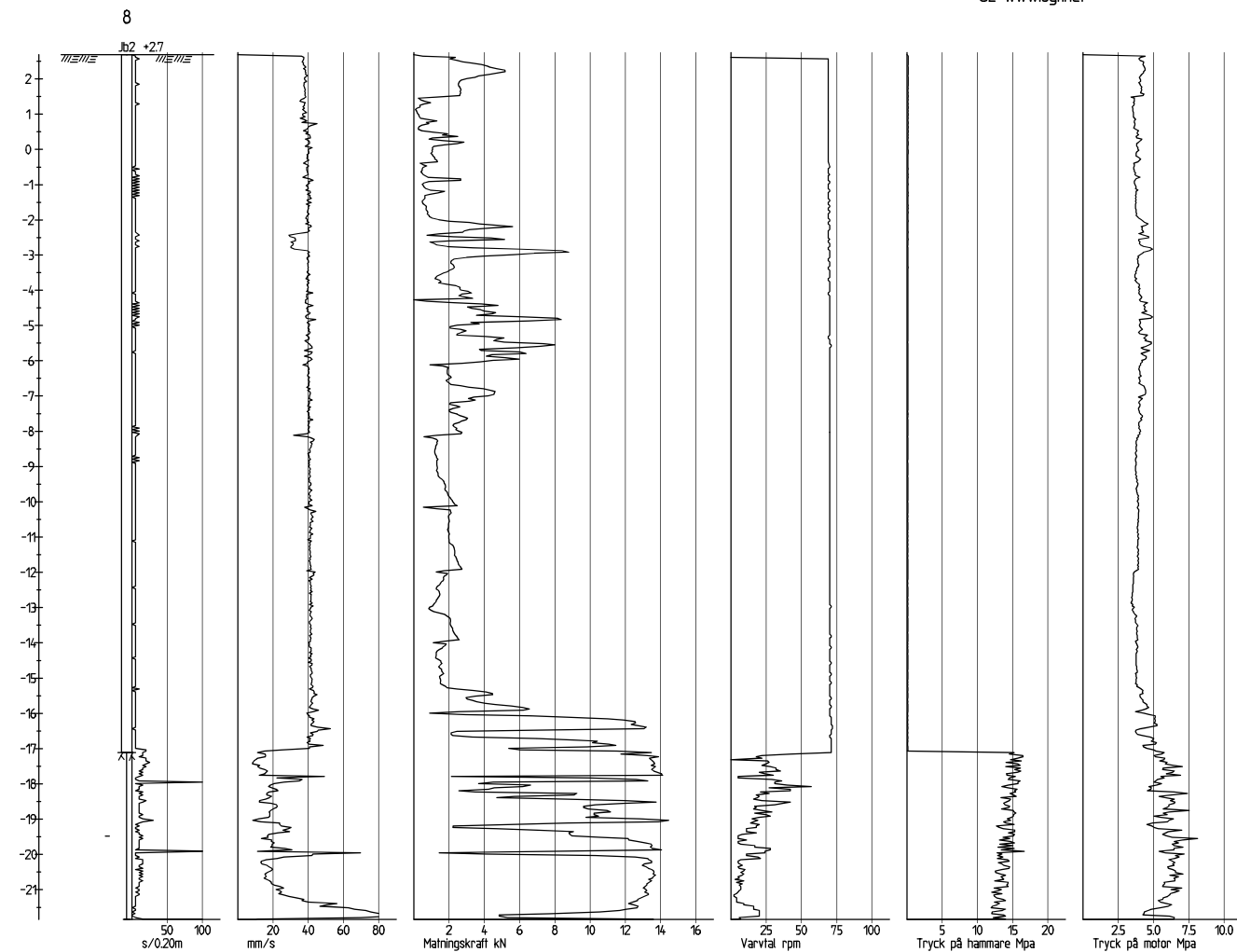
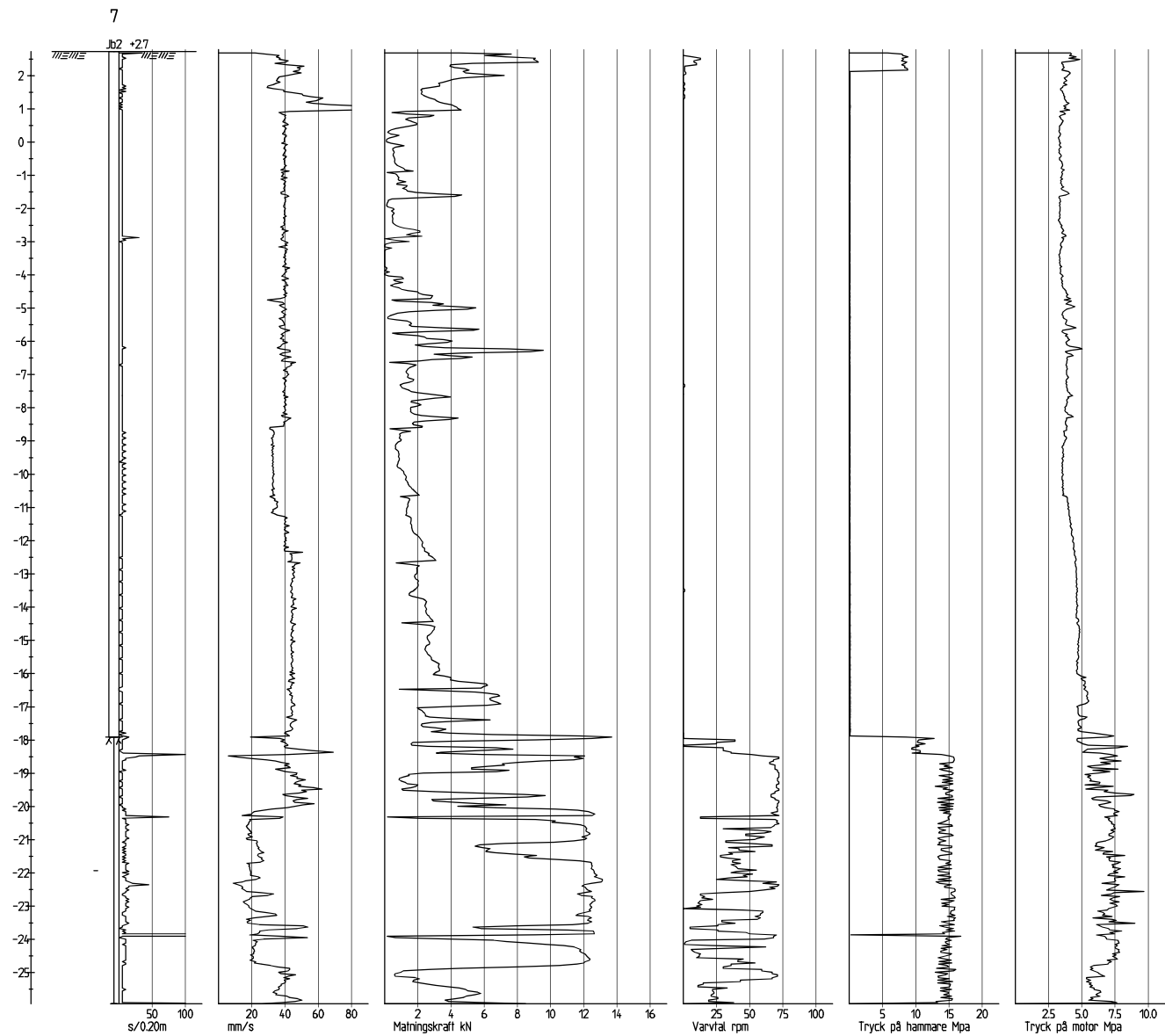
Skala
1:100
1:200

A1
A3

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM
INHOUSE TECH GEOTEKNIK AB Magasinsgatan 22 411 18 Göteborg tel. +46 317432896 fax. +46 317432881				
UPPDRAG NR 14.213		RITAD AV D. Carlsson	HANDLÄGGARE J. Nieminen	
DATUM 2014-03-10		ANSVARIG M. Dahlström		
Sykehusgata 4 Halden Geotekniska undersökningar Enskilda undersökningspunkter				
SKALA 1:200 (A3)		NUMMER G301		I BET



Skala		A1	
1:100		A1	
1:200		A3	
BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN
			DATUM
INHOUSE TECH GEOTEKNIK AB			
Magasinsgatan 22			
411 18 Göteborg			
tel. +46 317432896			
fax. +46 317432881			
UPPDRAG NR	RITAD AV	HANDLÄGGARE	
14.213	D. Carlsson	J. Nieminen	
DATUM	ANSVARIG		
2014-03-10	M. Dahlström		
Sykehusgata 4			
Halden			
Geotekniska undersökningar			
Enskilda undersökningspunkter			
SKALA	NUMMER	I BET	
1:200 (A3)	G302		



Skala

1:100

1:200

A1

A3

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM
-----	-----	-----------------	------	-------

INHOUSE TECH GEOTEKNIK AB
Magasinsgatan 22
411 18 Göteborg
tel. +46 317432896
fax. +46 317432881

INHOUSE TECH

UPPDRAG NR 14.213	RITAD AV D. Carlsson	HANDLÄGGARE J. Nieminen
DATUM 2014-03-10	ANSVARIG M. Dahlström	

Sykehusgata 4
Halden
Geotekniska undersökningar
Enskilda undersökningspunkter

SKALA 1:200 (A3)	NUMMER G303	I BET
---------------------	----------------	-------

 Samhällsbyggnad Box 13033 402 51 Göteborg Besök: Ullevigatan 17-19 Växel: 010-722 50 00 Direkt: 010-722 7236 / -7275/ -7321 Fax: 010-7227420					Sammanställning av Laboratorieundersökningar Projekt Halden										
					Beställare					Inhouse Tech					
					Uppdragsnummer					14.213					
					Borrhål					5					
Fältundersökning 2014/02/13 Bosse					Ankomst 2014/02/17										
Provtagningsmetod		PG	Skr X	Kv St I	Kv St II	Labundersökning 2014/02/19									
					Granskning 2014/02/21 AH										
Grundvattenobservation (vy i borrhålet) Datum					Den- sitet $\rho^{2)}$ (t/m ³)	Vatten- kvot $w_N^{3)}$ (%)	Konfl.- gräns $w_L^{4)}$ (%)	Sensi- tivet $S_t^{5)}$ (-)	Skjuvhållfasthet (okorr.) $\tau_{fu}^{5)}$ (kPa)	Skjuvhållfasthet (omrörd) $\tau_r^{5)}$ (kPa)	Matr. typ ⁶⁾	Tjälf.- klass ⁶⁾	Anm.		
Djup m	Jordartsbeskrivning ¹⁾														
0,0 1,0	F/ gråbrun grusig siltig SAND, asfaltrester /									2	1				
1,0 2,0	gråbrun rostfläckig siltig FINSAND, tunna lerskikt									3B	2				
2,0 3,0	grå SAND, enst gruskorn									2	1				

1) Jordartsbeskrivning i enlighet med SS-EN-ISO 14688 1:2002 & SS-EN-ISO 14688 2:2004 samt BFR T21:1982

2) Skrymdensitet enligt SS 027114, utgåva 2

3) Vattenkvot enligt SS 027116, utgåva 3

4) Konflytgräns enligt SS 027120, utgåva 2

5) Skjuvhållfasthet - konförsök enligt SS 027125, utgåva 1
(avvikelse: lägsta konintrycket för 100 gramskonen är 7 mm enligt SGF:s laboratoriekommittés rekommendationer)

6) Enligt AMA Anläggning 10, Tabell CB/1

Fax: 010-7227420

Laboratorieundersökningar

Projekt Halden

Borrhål	7
---------	---

Djup	
m	Jordartsbeskrivning ¹⁾

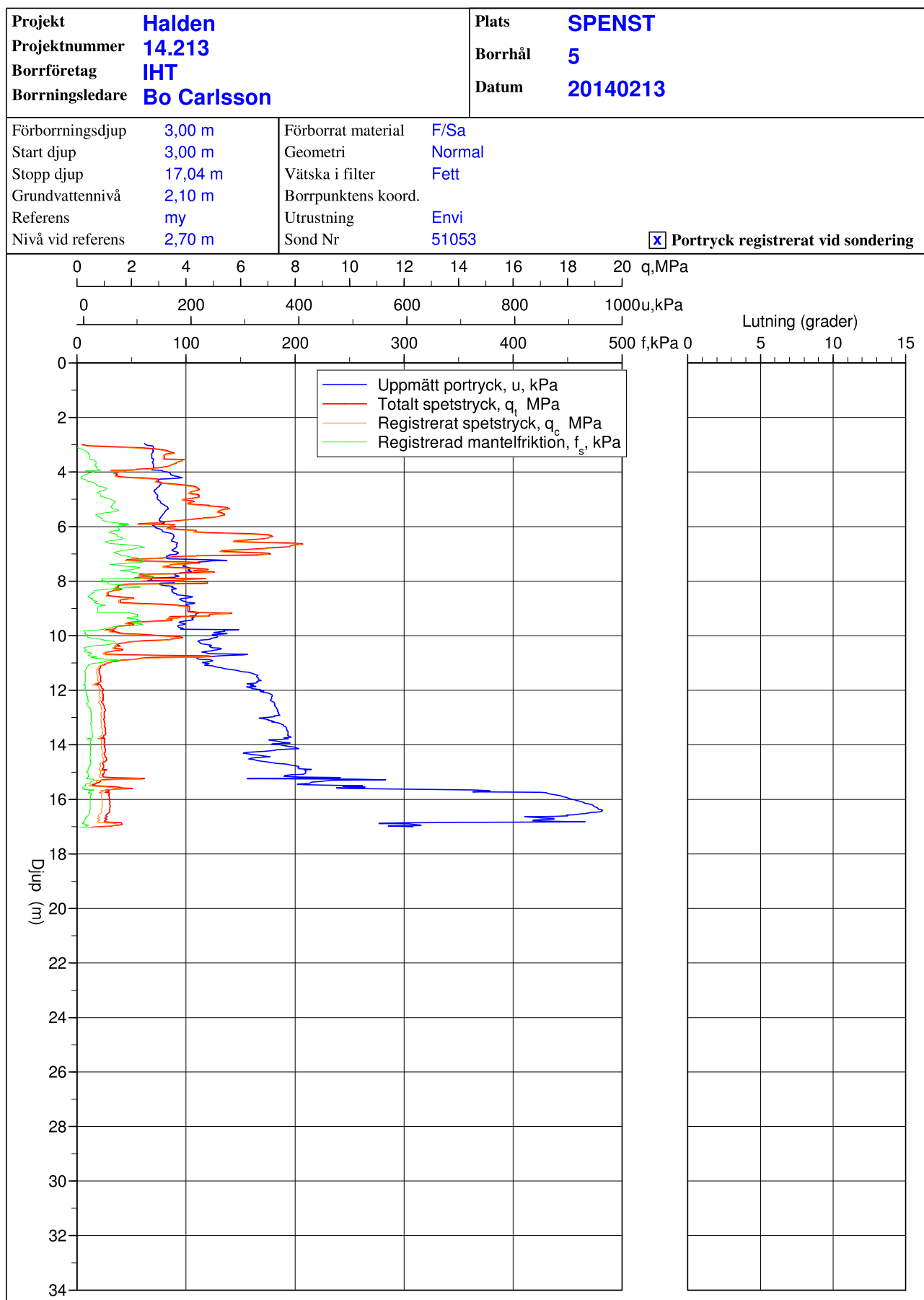
Granskning 2014/02/21 AH

Den-	Vatten-	Konfl.-	Sensi-	Skjuvhållfasthet		Matr.	Tjälj.-	
sitet	kvot	gräns	tivitet	(okorr.)	(omrörd)			
$\rho^{2)}$	$w_N^{3)}$	$w_L^{4)}$	$S_t^{5)}$	$\tau_{fu}^{5)}$	$\tau_r^{5)}$			Anm.
(t/m ³)	(%)	(%)	(-)	(kPa)	(kPa)			

[illegible]

6) Enligt AMA Anläggning 10, Tabell CB/1

CPT-sondering utförd enligt EN ISO 22476-1



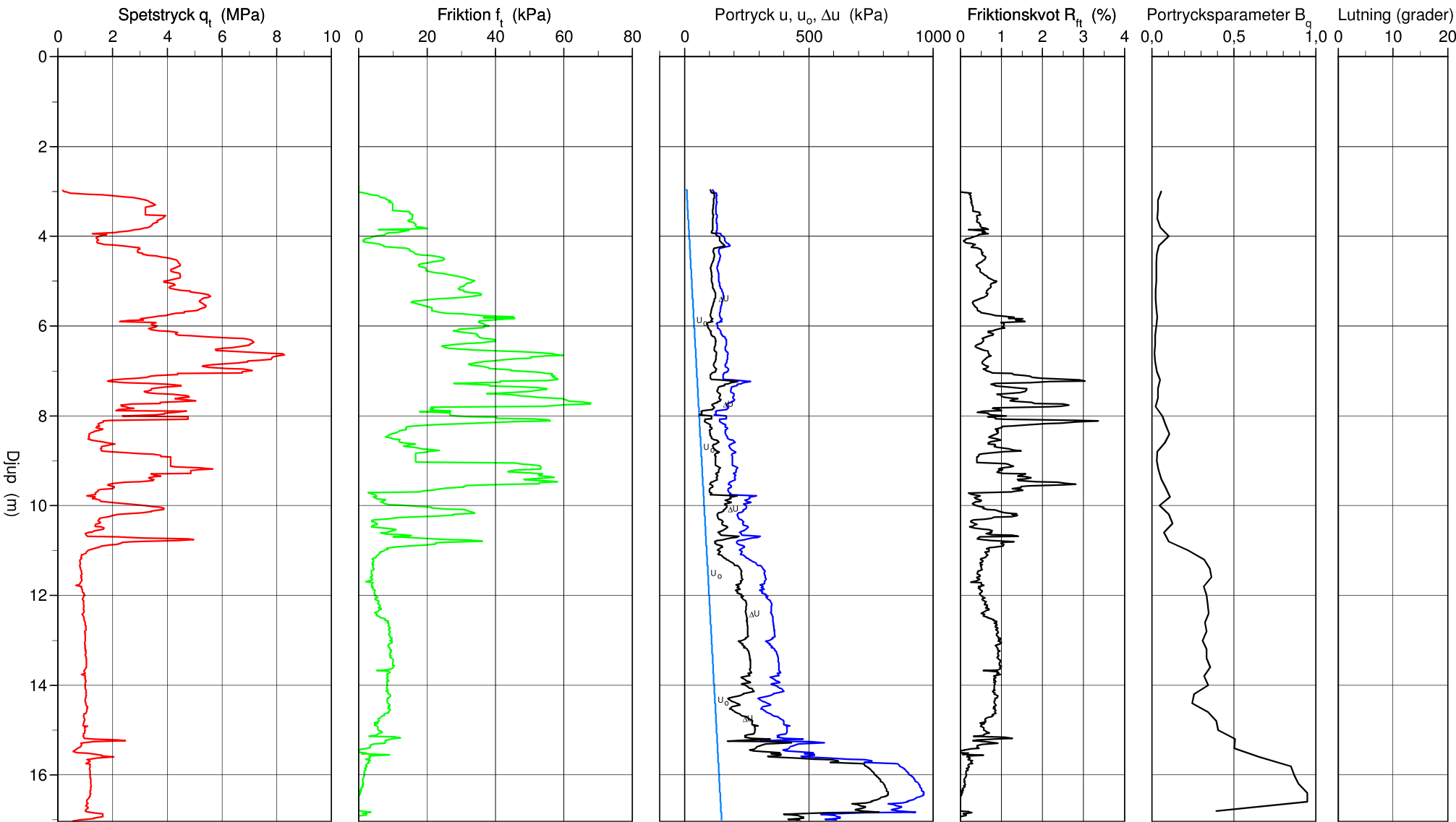
CPT-sondering utförd enligt EN ISO 22476-1

Förborrningsdjup 3,00 m
Start djup 3,00 m
Stopp djup 17,04 m
Grundvattennivå 2,10 m

Referens my
Nivå vid referens 2,70 m
Förborrat material F/Sa
Geometri Normal

Vätska i filter Fett
Borrpunktens koord.
Utrustning Envi
Sond nr 51053

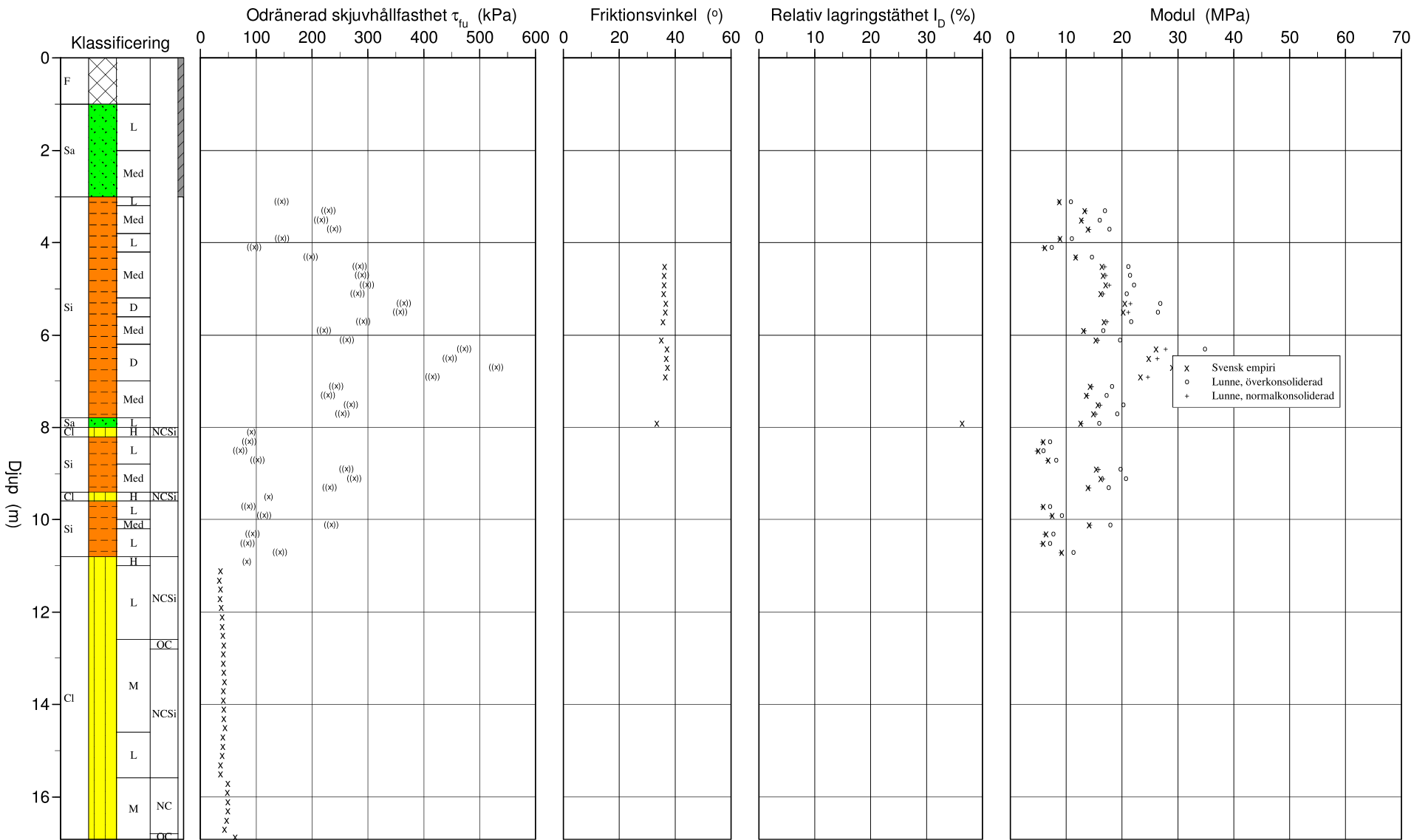
Projekt Halden
Projekt nr 14.213
Plats SPENST
Borrhål 5
Datum 20140213



CPT-sondering utvärderad enligt SGI Information 15 rev.2007

Referens	my	Förborrningsdjup	3,00 m	Utvärderare	Jani Nieminen
Nivå vid referens	2,70 m	Förborrat material	F/Sa	Datum för utvärdering	2014-03-05
Grundvattenyta	2,10 m	Utrustning	Envi		
Startdjup	3,00 m	Geometri	Normal		

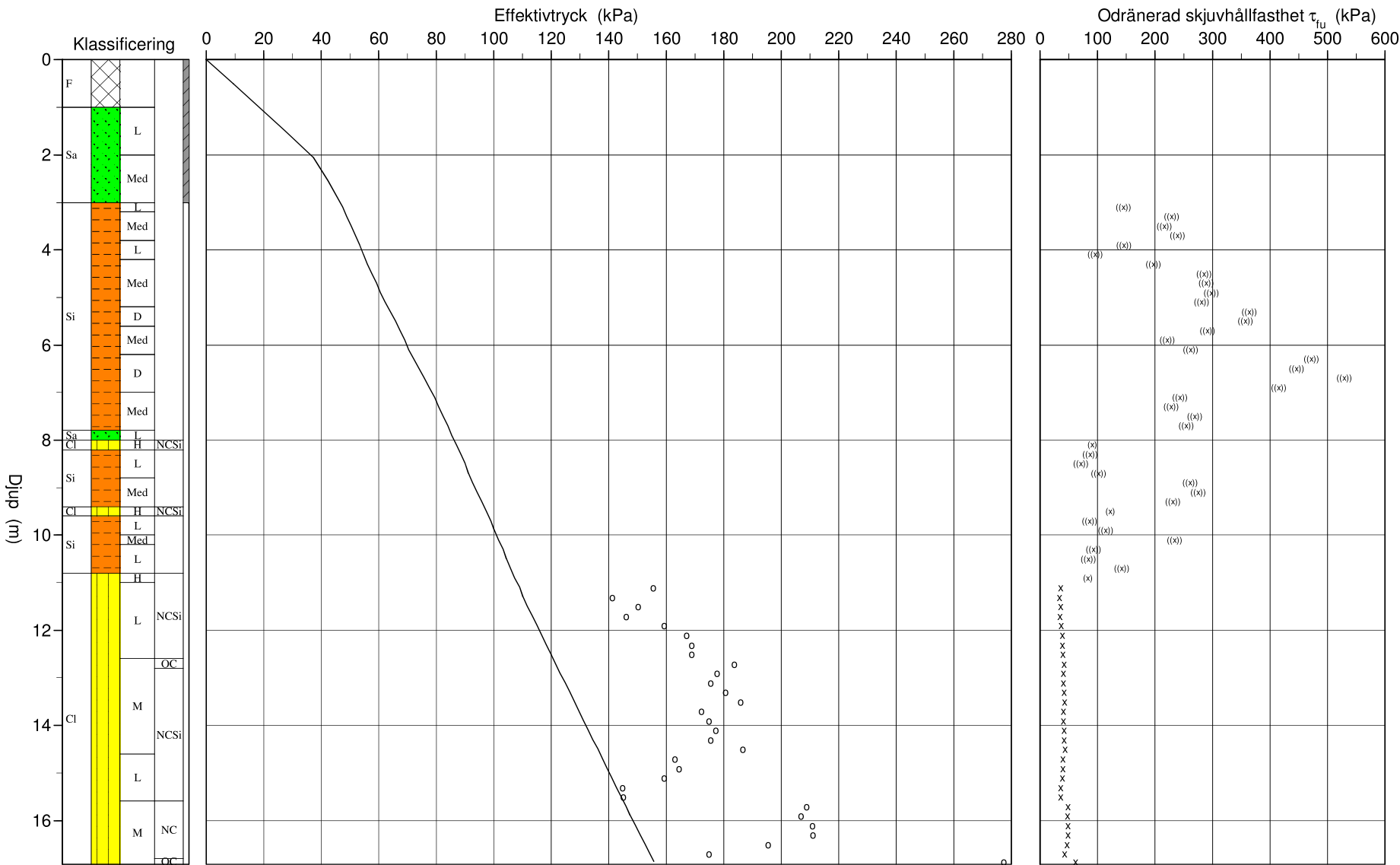
Projekt	Halden
Projekt nr	14.213
Plats	SPENST
Borrhål	5
Datum	20140213



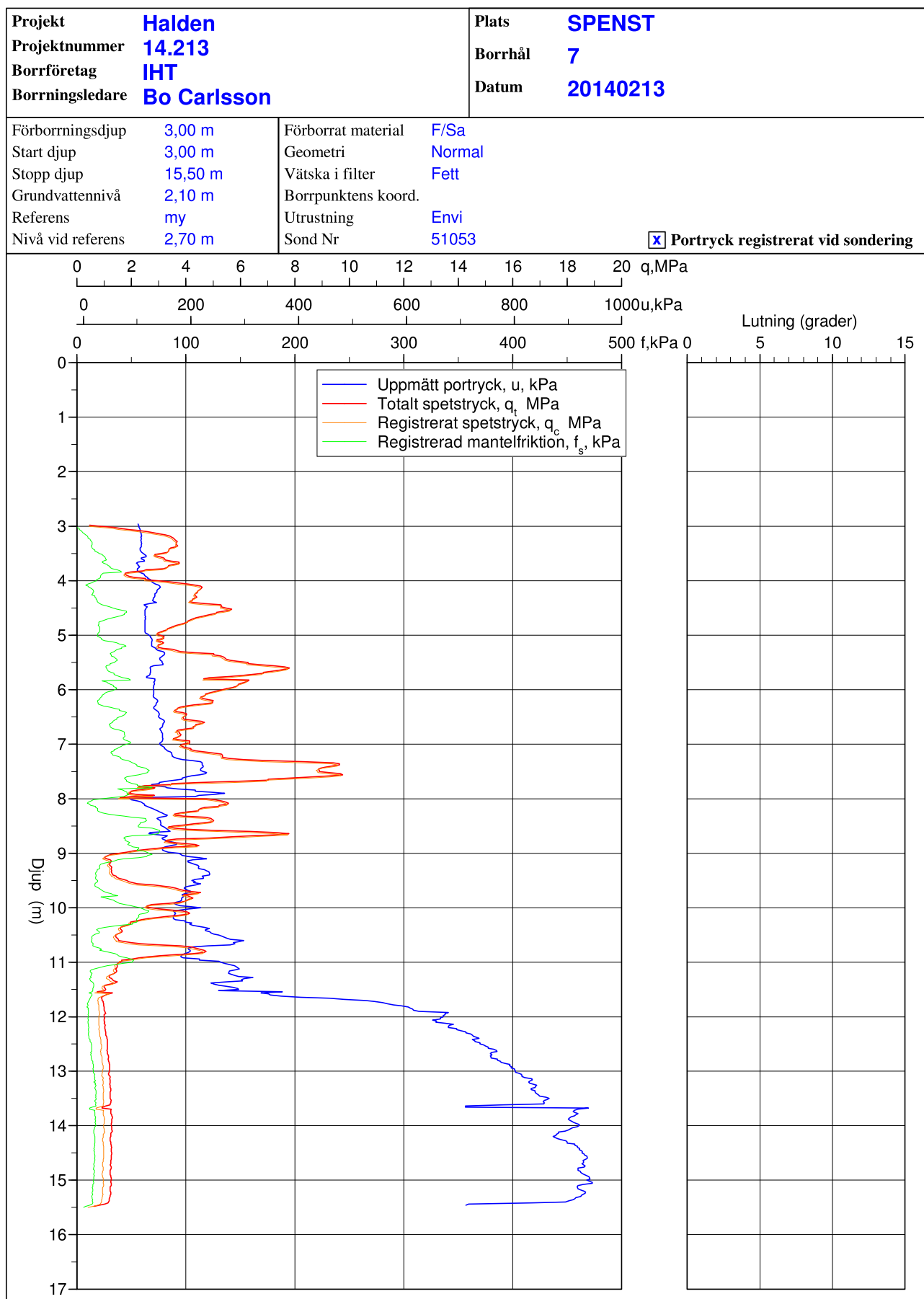
CPT-sondering utvärderad enligt SGI Information 15 rev.2007

Referens	my	Förbörningsdjup	3,00 m	Utvärderare	Jani Nieminen
Nivå vid referens	2,70 m	Förborrat material	F/Sa	Datum för utvärdering	2014-03-05
Grundvattenyta	2,10 m	Utrustning	Envi		
Startdjup	3,00 m	Geometri	Normal		

Projekt	Halden
Projekt nr	14.213
Plats	SPENST
Borrhål	5
Datum	20140213



CPT-sondering utförd enligt EN ISO 22476-1



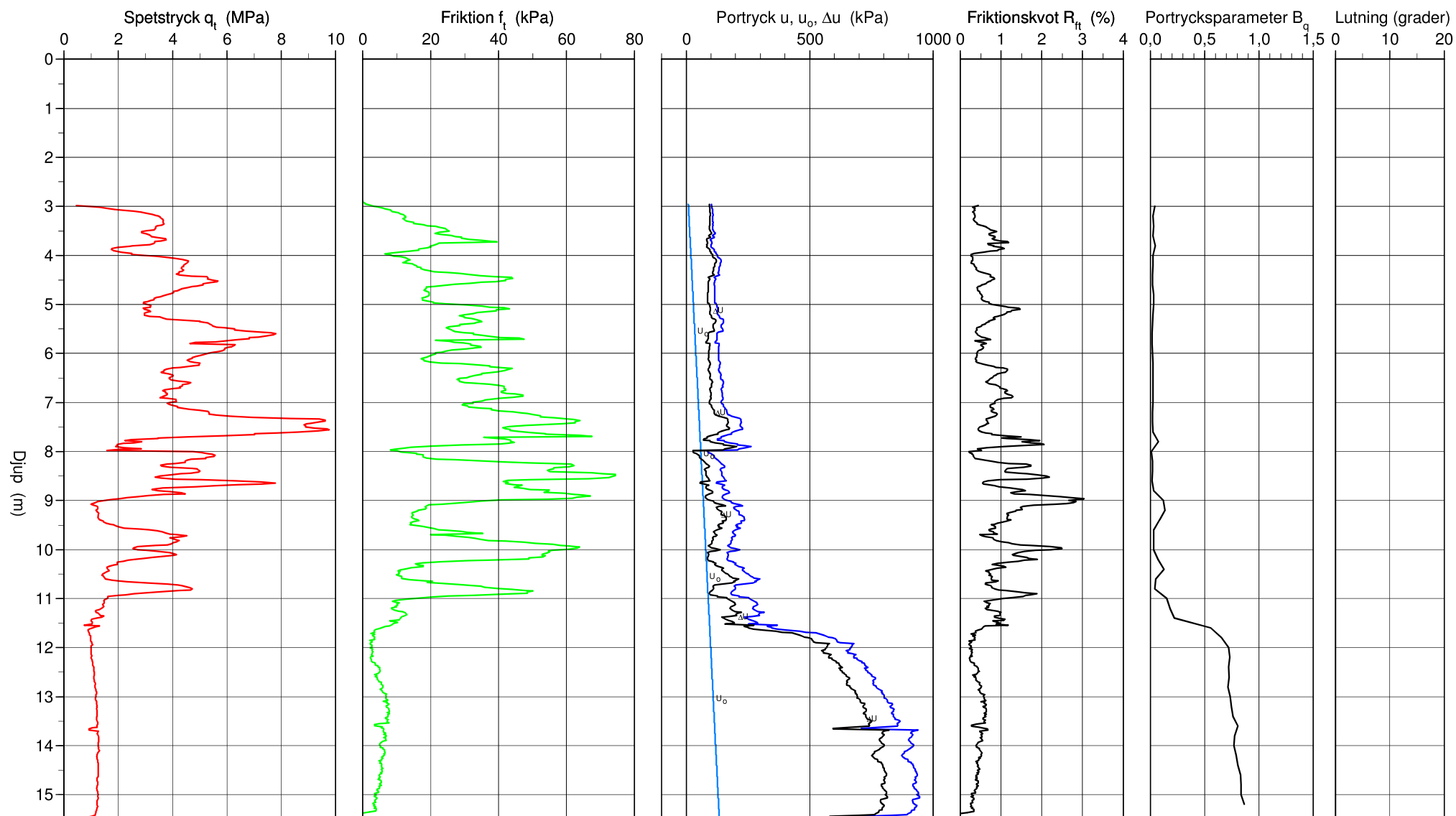
CPT-sondering utförd enligt EN ISO 22476-1

Förborrningsdjup 3,00 m
Start djup 3,00 m
Stopp djup 15,50 m
Grundvattennivå 2,10 m

Referens my
Nivå vid referens 2,70 m
Förborrat material F/Sa
Geometri Normal

Vätska i filter Fett
Borrpunktens koord.
Utrustning Envi
Sond nr 51053

Projekt Halden
Projekt nr 14.213
Plats SPENST
Borrhål 7
Datum 20140213

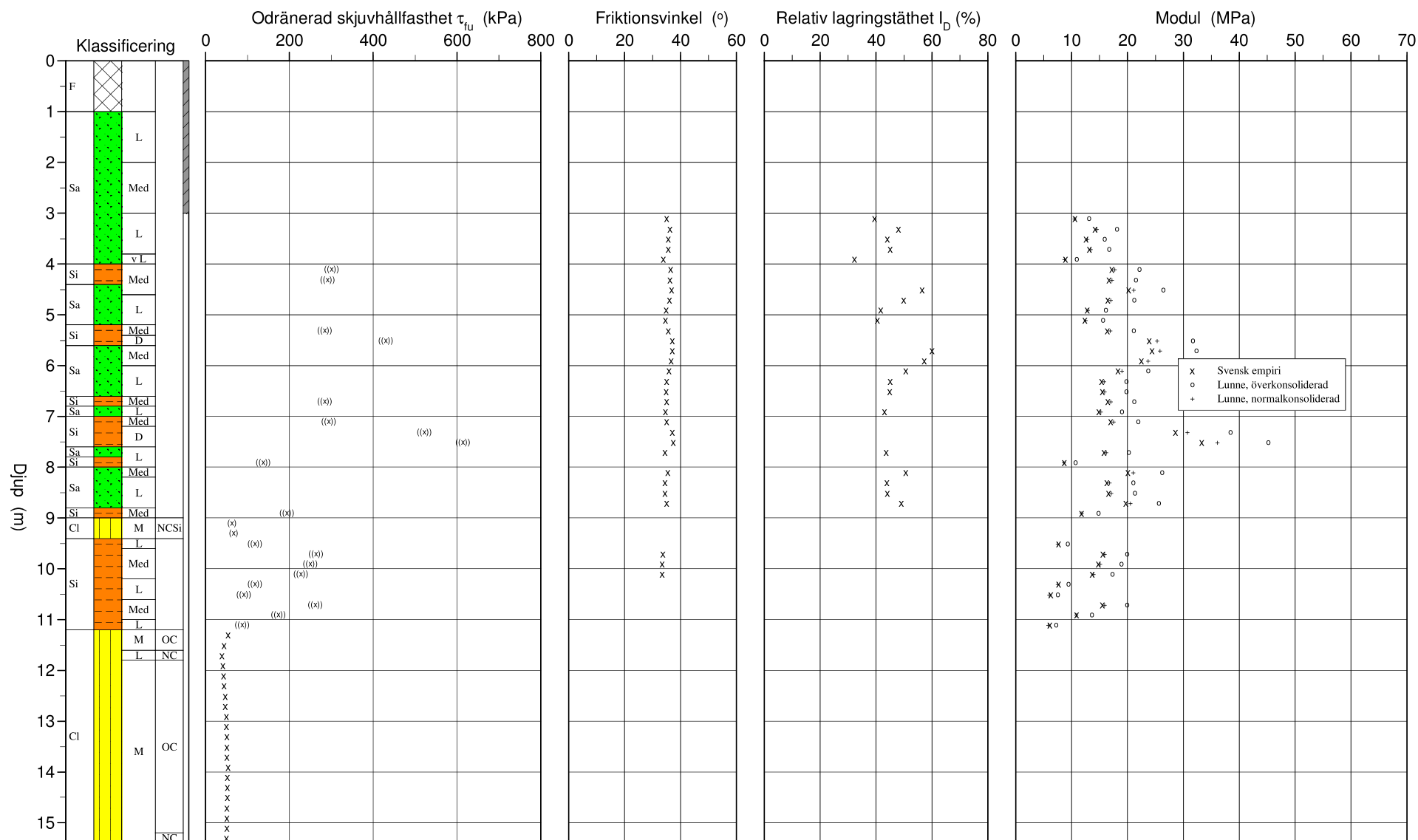


CPT-sondering utvärderad enligt SGI Information 15 rev.2007

Referens my Förborningsdjup 3,00 m
 Nivå vid referens 2,70 m Förborrt material F/Sa
 Grundvattenyta 2,10 m Utrustning Envi
 Startdjup 3,00 m Geometri Normal

Utvärderare Jani Nieminen
 Datum för utvärdering 2014-03-05

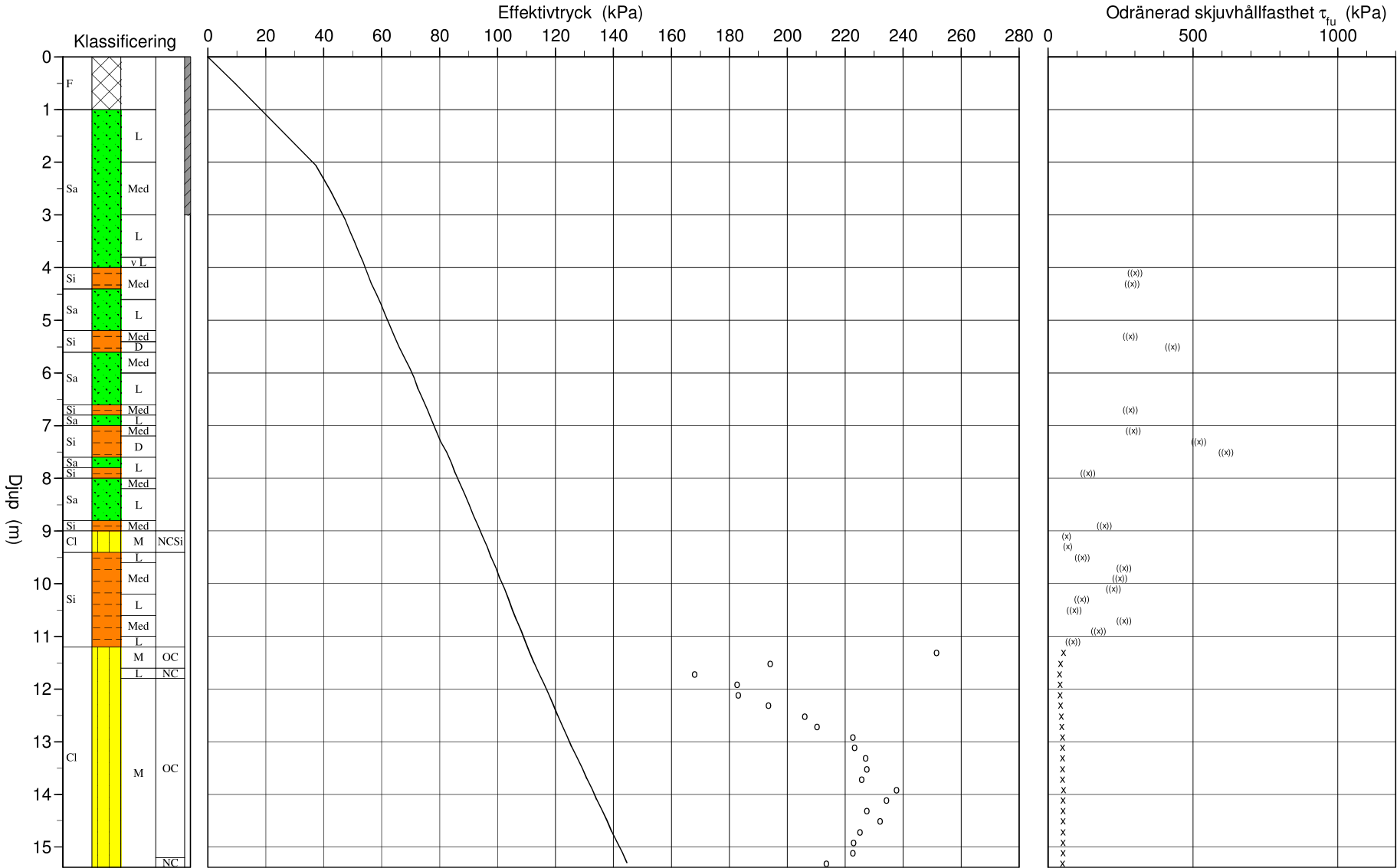
Projekt Halden
 Projekt nr 14.213
 Plats SPENST
 Borrhål 7
 Datum 20140213



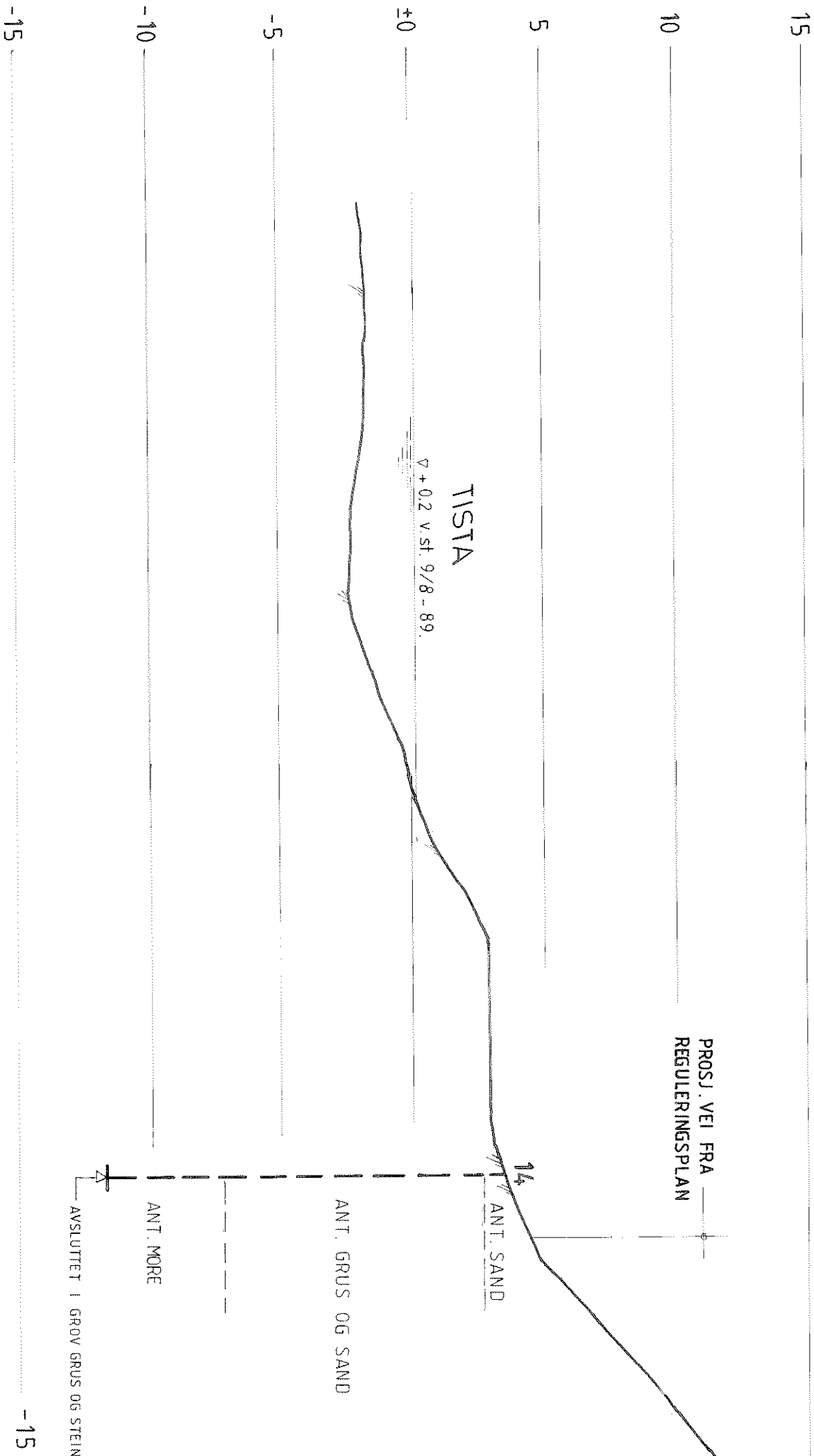
CPT-sondering utvärderad enligt SGI Information 15 rev.2007

Referens	my	Förbörningsdjup	3,00 m	Utvärderare	Jani Nieminen
Nivå vid referens	2,70 m	Förborrat material	F/Sa	Datum för utvärdering	2014-03-05
Grundvattenyta	2,10 m	Utrustning	Envi		
Startdjup	3,00 m	Geometri	Normal		

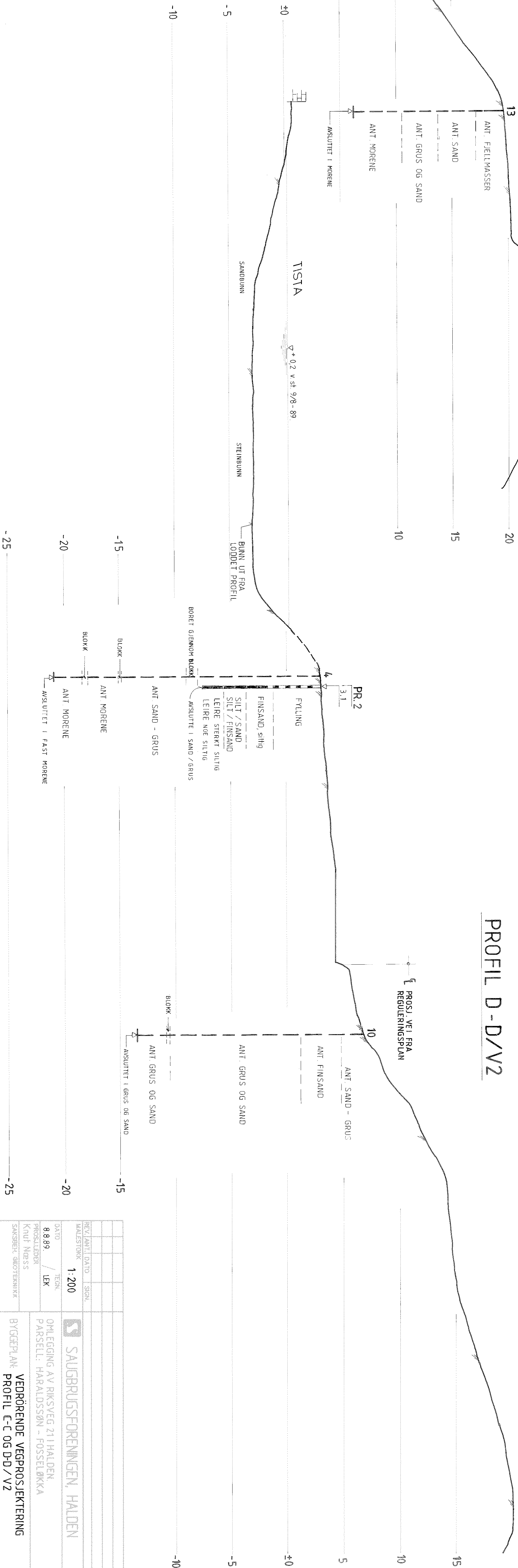
Projekt	Halden
Projekt nr	14.213
Plats	SPENST
Borrhål	7
Datum	20140213



PROFIL C - C /V2



PROFIL D - D/V2



REV./ANT./ DATO	SGN.				
MALESTOKK	1:200				
DATO	8.8.89	TEGN.	LEK		
PROSJEKTER	KNUF MESS				
SANSØKER	GEOTEKNIKK				
DATO	30/8-89	KONTR.	U/L		
PROSJEKT NR.	NOTEBY				
49591					

SAUGBRUGSFORENINGEN, HALDEN	OMLEGGING AV RIKSVEG 21 I HALDEN
PARSELL: HARALDSSØN - FOSSELDØRKA	VEDRØRENDE VEGPROSJEKTERING
BYGGEPPLAN	PROFIL C-C OG D-D/V2
0.500	1594.010
TEKNIKNR.	V 121
REV.	

Profil C-C

Proveserie II

EKS. FABRIKKHALL
PROS.J. BYGG

9

75

100

600

1200

0

-5

-10

-15

-20

Se rapportens
beskrivelse av
prøvegraving

Sand m/ trebiter

Finsand m/ trebiter

Finsand, noe siltig
og leirig

Finsand, siltig m/lek
trebiter og org. lag

Silt, leirig

1.4

17

0

53

0.7

53

0.6

44

0.4

41

5.0

43

1.0

45

0.6

41

5.0

45

0.7

45

1.6

45

0.7

49

1.0

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

100

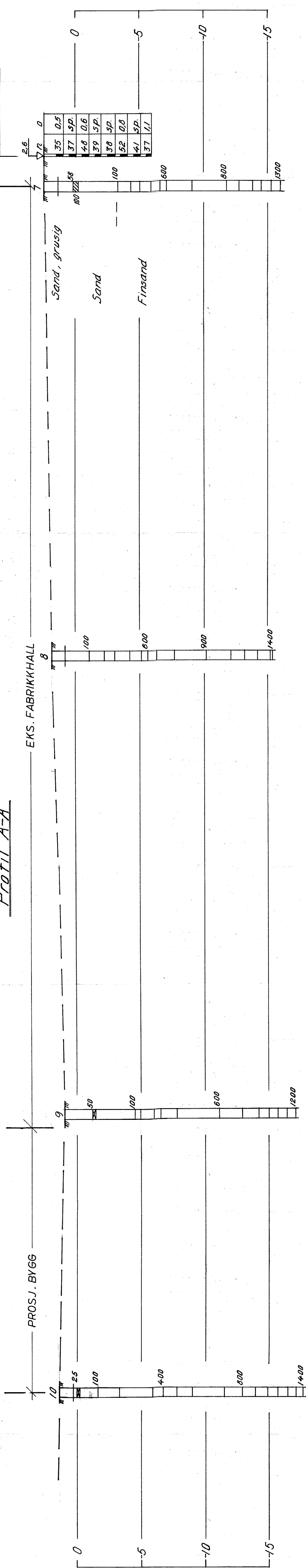
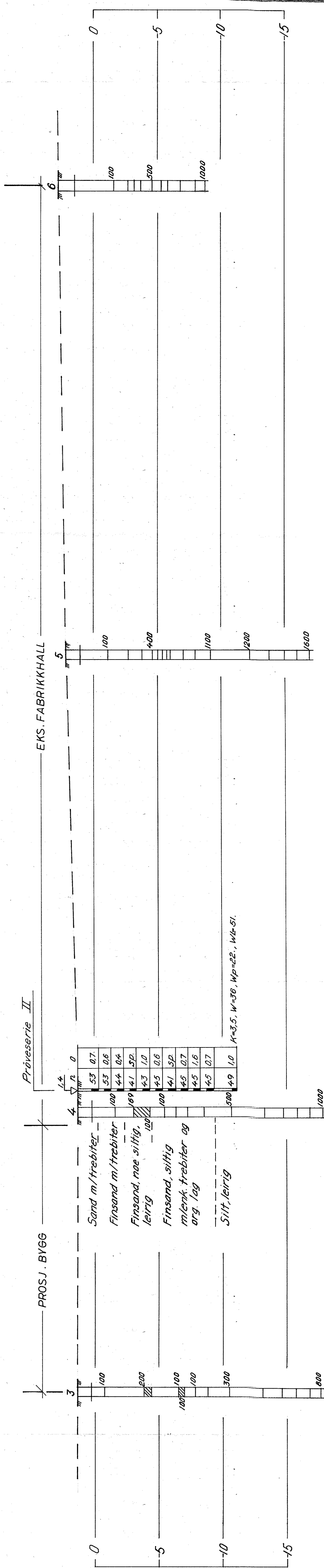
100

100

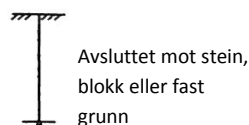
100

100

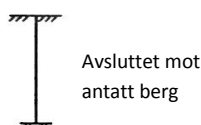
Profil A-A

Profil B-B $k=3,5, w=36, w_p=22, w_L=51.$

Norsk <u>Jungner</u> Akkumulatorfabrik A/S, Halden Profil A-A og B-B		Erstatning for: 5239-2a	
Milestøkk 1-200		Tegn: G.H. 19-12-63 16-2-68	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRUIS		Erstatter av:	

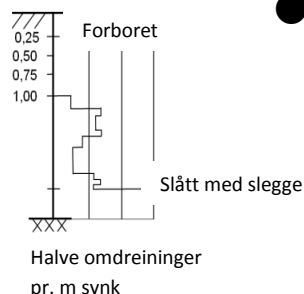
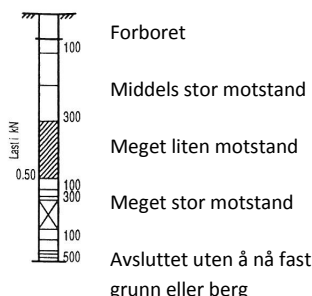


Avsluttet mot stein,
blokk eller fast
grunn



Avsluttet mot
antatt berg

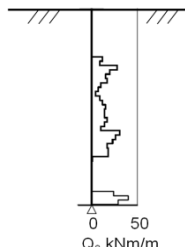
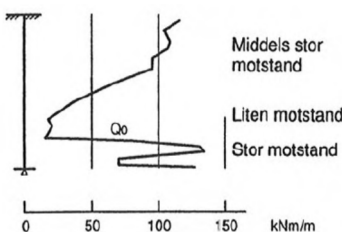
Sonderinger utføres for å få en indikasjon på grunnens relative fasthet, lagdeling og dybder til antatt berg eller fast grunn. For utførelsesstandarder henvises det til «Geoteknisk bilag – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer».



DREIESONDERING

Utføres med skjøtbare $\phi 22$ mm borstenger med 200 mm vridd spiss. Boret dreies manuelt eller maskinelt ned i grunnen med inntil 1 kN (100 kg) vertikalbelastning på stengene. Hvis det ikke synker for denne lasten, dreies boret maskinelt eller manuelt. Antall $\frac{1}{2}$ -omdreininger pr. 0,2 m synk registreres.

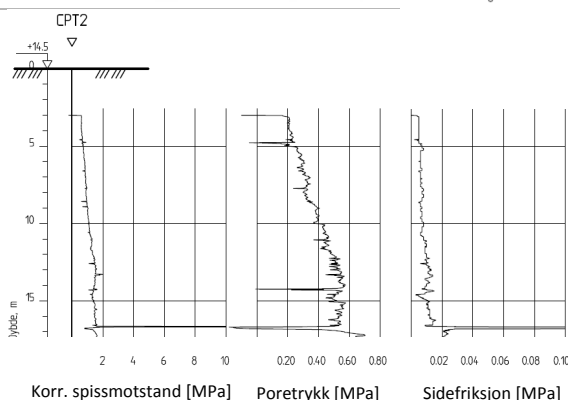
Boremotstanden presenteres i diagram med vertikal dybdeskala og tverrstrek for hver 100 $\frac{1}{2}$ -omdreininger. Skravur angir synk uten dreining, med påført vertikallast under synk angitt på venstre side. Kryss angir at borstengene er rammet ned i grunnen.



RAMSONDERING

Boringen utføres med skjøtbare $\phi 32$ mm borstenger og spiss med normert geometri. Boret rammes med en rammeenergi på 0,38 kNm. Antall slag pr. 0,2 m synk registreres. Boremotstanden illustreres ved angivelse av rammemotstanden Q_0 pr. m nedramming.

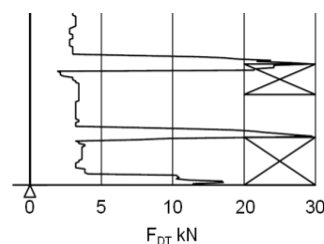
Q_0 = loddets tyngde * fallhøyde/synk pr. slag (kNm/m)



TRYKKSONDERING (CPT - CPTU)

Utføres ved at en sylindrisk, instrumentert sonde med konisk spiss presses ned i grunnen med konstant penetrasjonshastighet 20 mm/s. Under nedpressingen måles kraften mot konisk spiss og friksjonshylse, slik at spissmotstand q_c og sidefriksjon f_s kan bestemmes (CPT). I tillegg kan poretrykket u måles like bak den koniske spissen (CPTU). Målingene utføres kontinuerlig for hver 0,02 m, og metoden gir derfor detaljert informasjon om grunnforholdene.

Resultatene kan benyttes til å bestemme lagdeling, jordart, lagringsbetingelser og mekaniske egenskaper (skjærfasthet, deformasjons- og konsolideringsparametre).

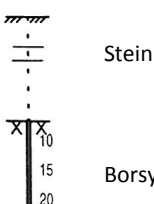


DREIETRYKKSONDERING

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

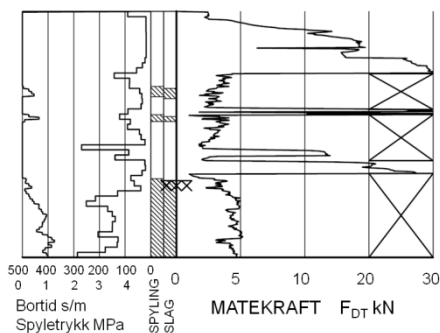
Rotasjonshastigheten kan økes hvis nødvendig (markeres med kryss på høyre side). Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres automatisk under disse betingelsene, og gir grunnlag for å bedømme grunnforholdene.

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



BERGKONTROLLBORING

Utføres med skjøtbare $\phi 45$ mm stenger og hardmetall borkrone med tilbakeslagsventil. Det benyttes tung slagborhammer og vannspyling med høyt trykk. Boring gjennom lag med ulike egenskaper, for eksempel grus og leire, kan registreres, likedan penetrasjon av blokker og større steiner. For verifisering av berginntrengning bores 3 m ned i berget, eventuelt med registrering av borsynk for sikker påvisning.



TOTALSONDERING

Kombinerer metodene dreietrykkssondering og bergkontrollboring. Det benyttes $\phi 45$ mm borstenger og $\phi 57$ mm stiftborkrone med tilbakeslagsventil. Under nedboring i bløte lag presses boret ned i bakken med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min. Når faste lag påtreffes økes først rotasjonshastigheten (markeres som kryss til høyre). Gir ikke dette synk av boret benyttes spyling og slag på borkronen.

Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres kontinuerlig og vises på diagrammets høyre side, mens markering av spyletrykk, slag og bortid vises til venstre.



Prøvemarkering



PRØVETAKING

Utføres for undersøkelse av jordlagenes geotekniske egenskaper i laboratoriet.

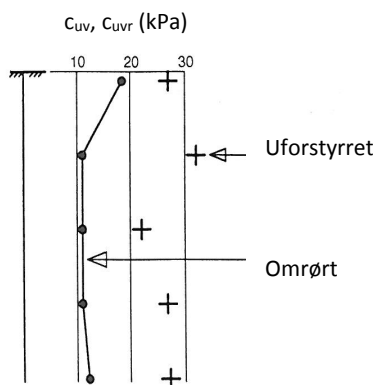
Maskinell naverboring (forstyrrede poseprøver):

Utføres med hul borstang påsveis et metallspiral med fast stighøyde (auger). Med borrhjelp kan det bores til 5-20 m dybde, avhengig av jordart, lagringsfasthet og beliggenhet av grunnvannstanden. Med denne metoden kan det tas forstyrrede poseprøver ved å samle materialet mellom spiralskivene. Det er også mulig å benytte enklere håndholdt utstyr som for eksempel skovlprøvetaking.

Sylinder/blokkprøvetaking (Uforstyrrede prøver):

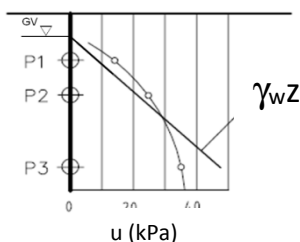
Vanligvis benyttes stempel-prøvetaking med innvendig stempel for opptak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde skjæres det ut en jordprøve som trekkes opp til overflaten, der den blir forseglet for transport til laboratoriet. Prøvediameteren kan variere mellom $\phi 54$ mm (vanligst) og $\phi 95$ mm. Det er også mulig å benytte andre typer prøvetakere, som for eksempel ramprøvetakere og blokkprøvetakere.

Prøvekvaliteten inndeles i Kvalitetsklasse 1-3, der 1 er høyeste kvalitet.



VINGEBORING

Utføres ved at et vingekorset med dimensjoner $b \times h = 55 \times 110$ mm eller 65×130 mm presses ned i grunnen til ønsket målenivå. Her blir vingekorset påført et økende dreiemoment til jorden rundt vingen når brudd. Det tilhørende dreiemomentet blir registrert. Dette utføres med jorden i uforstyrret ved første gangs brudd og omrørt tilstand etter 25 gjentatte omdreininger av vingekorset. Udrenert skjærfasthet c_{uv} og c_{ur} beregnes ut fra henholdsvis dreiemomentet ved brudd og etter omrøring. Fra dette kan også sensitiviteten $S_t = c_{uv}/c_{ur}$ bestemmes. Tolkede verdier må vanligvis korrigeres empirisk for opptredende effektivt overlagingstrykk i måledybden, samt for jordartens plastisitet.



PORETRYKSMÅLING

Målingene utføres med et standrør med filterspiss eller med hydraulisk (åpent)/elektrisk piezometer (poretrykksmåler). Filteret eller piezometerspissen påmontert piezometerrør presses ned i grunnen til ønsket dybde. Stabilt poretrykk registreres fra vannets stighøyde i røret, eller ved avlesning av en elektrisk trykkmåler i spissen. Valg av utstyr vurderes på bakgrunn av grunnforhold og hensikten med målingene.

Grunnvannstand observeres eller peiles direkte i borhullet.

Laboratorieundersøkelser utføres for sikker klassifisering og bestemmelse av mekaniske egenskaper. Forsøkene utføres på prøver som er tatt opp i felt. For utførelsesstandarder henvises det til «Geoteknisk bilag 3 – Oversikt over metodestandarder og retningslinjer».

MINERALSKE JORDARTER

Ved prøveåpning klassifiseres og indentifiseres jordarten. Mineralske jordarter klassifiseres vanligvis på grunnlag av korngraderingen. Betegnelse og kornstørrelser for de enkelte fraksjonene er:

Fraksjon	Leire	Silt	Sand	Grus	Stein	Blokk
Kornstørrelse [mm]	<0,002	0,002-0,063	0,063-2	2-63	63-630	>630

En jordart kan inneholde en eller flere av fraksjonene over. Jordarten benevnes i henhold til korngraderingen med substantiv for den fraksjon som har dominerende betydning for jordartens egenskaper og adjektiv for medvirkende fraksjoner (for eksempel siltig sand). Leirinnholdet har størst betydning for benevnelse av jordarten. Morene er en usortert breavsetning som kan inneholde alle fraksjoner fra leir til blokk. Den største fraksjonen angis først i beskrivelsen etter egne benevningsregler, for eksempel grusig morene.

ORGANISKE JORDARTER

Organiske jordarter klassifiseres på grunnlag av jordartens opprinnelse og omdanningsgrad. De viktigste typer er:

Benevnelse	Beskrivelse
Torv	Myrplanter, mer eller mindre omdannet
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. Plastisitetsgrensen (utrullingsgrensen) angir vanninnholdet der materialet ikke lenger kan formes uten at det sprekker opp. Plastisitetsindeksen $I_p = w_f - w_p$ (%) angir det plastiske området for jordarten og benyttes til klassifisering av plastisiteten. Er det naturlige vanninnholdet høyere enn flytegrensen blir materialet flytende ved omrøring (vanlig for kvikkleire).

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, TYNGDETETHET, PORETALL OG PORØSITET

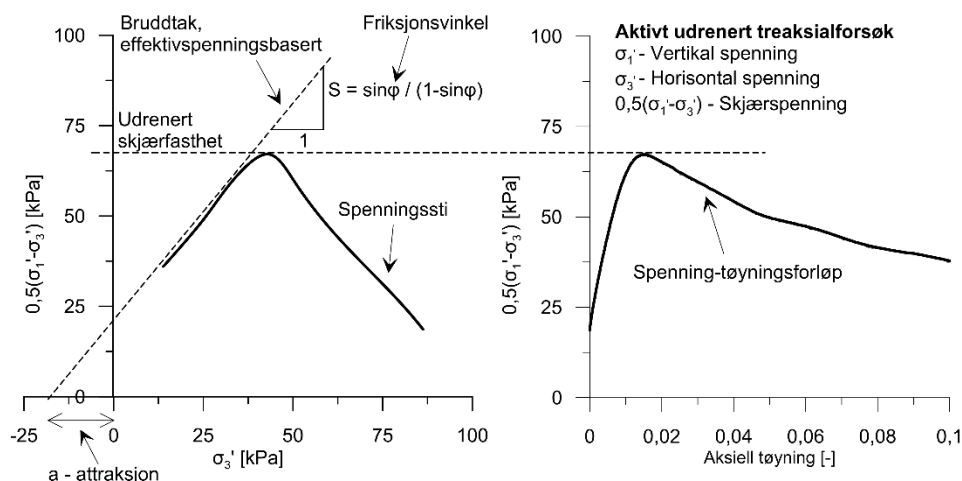
Navn	Symbol	Enhet	Beskrivelse
Densitet	ρ	g/cm ³	Masse av prøve per volumenhet. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del
Korndensitet	ρ_s	g/cm ³	Masse av fast stoff per volumenhet fast stoff
Tørr densitet	ρ_d	g/cm ³	Masse tørt stoff per volumenhet
Tyngdetetthet	γ	kN/m ³	Tyngde av prøve per volumenhet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

SKJÆRFASTHET

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

Effektive skjærfasthetsparametre a (attraksjon) og $\tan \phi$ (friksjon) bestemmes ved treaksiale belastningsforsøk på uforstyrrede (leire) eller innbyggede prøver (sand). Skjærfastheten er avhengig av effektiv normalspenning (totalspenning – poretrykk) på kritisk plan. Forsøksresultatene fremstilles som spenningsstier som viser spenningsutvikling og tilhørende tøyningutvikling i prøven frem mot brudd. Fra disse, samt fra annen informasjon, bestemmes karakteristiske verdier for skjærfasthetsparametre for det aktuelle problemet.

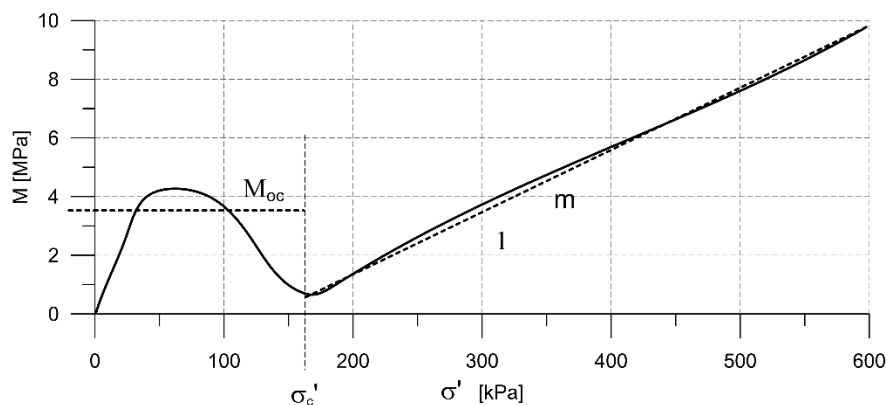
Udrenert skjærfasthet c_u (kPa) bestemmes som den maksimale skjærspenning et materiale kan påføres før det bryter sammen i en situasjon med raske spenningsendringer uten drenering av poretrykk. I laboratoriet bestemmes denne egenskapen ved enaksiale trykkforsøk (c_{ut}), konusforsøk (uforstyrret c_{ufc} , omrørt c_{urfc}), udrenerte treaksialforsøk (kompresjon/aktiv c_{uA} , avlastning/passiv c_{uP}) og direkte skjærforsøk (c_{ud}). Udrenert skjærfasthet kan også bestemmes i felt ved for eksempel trykksondering med poretrykksmåling (CPTU) (c_{ucptu}) eller vingebor (uforstyrret c_{uv} , omrørt c_{uvr}).

**SENSITIVITET**

Sensitiviteten $St = c_u/c_r$ uttrykker forholdet mellom en leires udrenerte skjærfasthet i uforstyrret og omrørt tilstand. Denne størrelsen kan bestemmes fra konusforsøk i laboratoriet eller ved vingeborforsøk i felt. Kvikkleire har for eksempel meget lav omrørt skjærfasthet ($c_r < 0,5$ kPa NS8015, $c_r < 0,33$ kPa ISO 17892-6), og viser derfor som regel meget høye sensitivitetsverdier.

DEFORMASJONS- OG KONSOLIDERINGSEGENSKAPER

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

**TELEFARLIGHET**

En jordarts telefarlighet bestemmes ut i fra kornfordelingskurven eller ved å måle den kapillære stighøyde for materialet. Telefarligheten klassifiseres i gruppene T1 (Ikke telefarlig), T2 (Litt telefarlig), T3 (Middels telefarlig) og T4 (Meget telefarlig) etter SVV Håndbok N200.

KOMPRIMERINGSEGENSKAPER

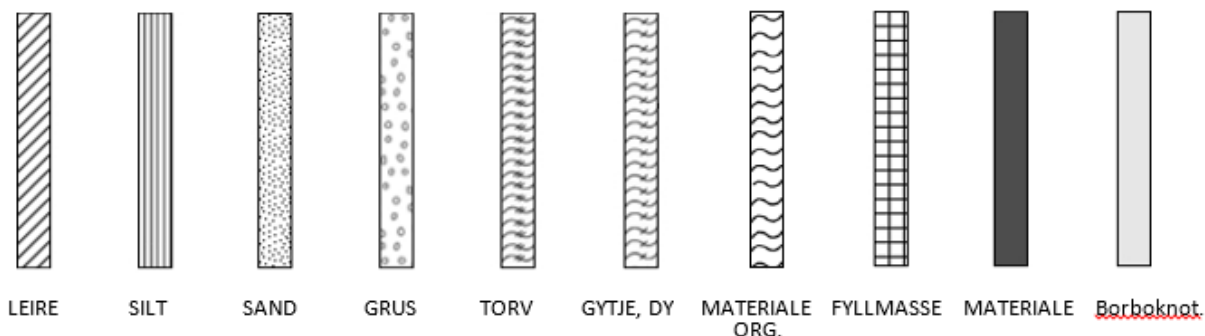
Ved komprimering av en jordart oppnås tettere lagring av mineralkornene. Komprimeringsegenskapene for en jordart bestemmes ved at prøver med forskjellig vanninnhold komprimeres med et bestemt komprimeringsarbeid (Standard eller Modifisert Proctor). Resultatene fremstilles i et diagram som viser tørr densitet ρ_d som funksjon av innbyggingsvanninnhold w_i . Den maksimale tørrdensiteten som oppnås (ρ_{dmax}) benyttes ved spesifisering av krav til utførelsen av komprimeringsarbeider. Det tilhørende vanninnhold benevnes optimalt vanninnhold (w_{opt}).

PERMEABILITET

Permeabiliteten defineres som den vannmengden q som under gitte betingelser vil strømme gjennom et jordvolum pr. tidsenhet. Generelt bestemmes permeabiliteten fra følgende sammenheng: $q = kiA$, der A er bruttoareal av tverrsnittet normalt på vannets strømningsretning og i = hydraulisk gradient i strømningsretningen (= potensialforskjell pr. lengdeenhet). Permeabiliteten kan bestemmes ved strømningsforsøk i laboratoriet, ved konstant eller fallende potensial, eventuelt ved pumpe- eller strømningsforsøk i felt samt ødometerforsøk.

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - PRØVESKRAVERING

Analyserte prøver skraveres på prøveserietegningen i henhold til hovedbenevnelsen av materialet. Det er i tillegg en egen skravering for eventuelle notater hentet fra borbok til den gjeldende prøveserien. De ulike skraveringene er som følger:



NB: Med mindre en kornfordelingsanalyse er utført, er dette kun en subjektiv og veiledende klassifisering som er basert på laborantens visuelle vurdering av materialet.

LEIRE: Leirinnholdet er større enn 15 %

SILT: Siltinnholdet er større enn 45 % og leirinnholdet er mindre enn 15 %

SAND: Sandinnholdet er større enn 60 % og leirinnholdet er mindre enn 15 %

GRUS: Grusinnholdet er større enn 60 % og leirinnholdet er mindre enn 15 %

MATERIALE: Brukes når materialet har en slik sammensetning at ingen av de ovennevnte betegnelse kan benyttes. Dette fremkommer normalt fra en kornfordelingsanalyse

TORV: Mer eller mindre omvandlede planterester

GYTJE/DY: Består av vannavsatte plante- og dyrerester. De kan virke fete og elastiske

MATERIALE ORG.: Sterkt omdannet organisk materiale med løs struktur

FYLLMASSE: Avsetninger som ikke er naturlige (utlagte masser)

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

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SPESIALFORSØK – Korngradering (K) / Treksialforsøk (T) / Ødometerforsøk (Ø)

Eventuelt utførte spesialforsøk på en prøveserie markeres med K, T eller Ø ved tilhørende prøve. Markeringene indikerer ikke nøyaktig dybde for spesialforsøkene, men er referanse til at det foreligger egne tegninger for forsøket inkludert resultater og ytterlig forsøksinformasjon.

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SYMBOLFORKLARING - Vanninnhold og konsistensgrenser

Vanninnhold og konsistensgrenser utført ved rutineundersøkelsen fremvises på prøveserietegningen ved plassering av symboler på tilhørende graf. Dersom et vanninnhold overstiger grafens maksgrænse vil verdien oppgis i siffer ved grafens øvre ytterpunkt.

Vanninnhold w		Plastisitetsgrense w_p	
		Flytegrense w_f	

OPPTEGNING AV PRØVESERIE - SYMBOLFORKLARING - Udrenert skjærfasthet

Resultatene fra utførte konus- og enaksiale trykkforsøk ved rutineundersøkelsen fremvises på prøveserietegningen ved plassering av symboler på tilhørende graf. Dersom en skjærfasthetverdi overstiger grafens maksgrænse vil verdien oppgis i siffer ved grafens øvre ytterpunkt.

Uomrørt konus c_{ufc}		Omrørt konus c_{urfc}	
Enaksial 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 indentifisering.
NS8011, NS-EN ISO 17892-2	Densitet
NS8012, NS-EN ISO 17892-3	Korndensitet
NS8013, NS-EN ISO 17892-1	Vanninnhold
NS8014	Poretall, porøsitet og metningsgrad
ISO 17892-6:2017	Skjærfasthet ved konusforsøk
NS8016	Skjærfasthet ved enaksialt trykkforsøk
NS-EN ISO 17892-5:2017	Ødometerforsøk, trinnvis belastning
NS8018	Ødometerforsøk, kontinuerlig belastning
NS-EN ISO/TS 17892-8 og -9	Treaksialforsøk (UU, CD)
Statens vegvesen Håndbok R210	Laboratorieundersøkelser