

Mesta AS

Kurland Sykehjem - heissjakt,
Sarpsborg kommune

Geoteknisk datarapport
260323-RIG-D-01



Flyfoto av området [1].

Fylke: Østfold	Kommune: Sarpsborg	Sted: Sarpsborg
Adresse: Per Gyntveien 13	Gnr: 1	Bnr: 4213

Oppdragsgiver: Mesta AS v/ Terje Beck
Rapport: 260323-RIG-D-01
Rapporttype: Geoteknisk datarapport
Stikkord: Geotekniske undersøkelser, laboratorieundersøkelser
Koordinater: UTM32 – Ø620340, N6575010

Rev.	Grunnlag	Dato	Saksbehandler	Kvalitetssikrer
00	Første utgave	15.05.26	Kristian M. Kjærstad	Synnøve Wiger Austefjord

Sammendrag

Mesta har utført geotekniske feltundersøkelser ved Kurland Sykehjem i Sarpsborg kommune. Se prosjektets plassering på oversiktskart på side 3 og på situasjonsplan på tegning D01A01.

Løvlien Georåd har fått i oppdrag å utføre geotekniske laboratorieundersøkelser og utarbeide geoteknisk datarapport som oppsummerer resultater fra grunnundersøkelsene.

Foreliggende rapport presenterer resultatene fra undersøkelsene. Rapporten inneholder ingen geotekniske vurderinger.

Det er utført 2 totalsonderinger, 1 trykksondering (CPTU) og 2 prøveserier med opptak av 6 poseprøver og 5 sylinderprøver.

Utførte undersøkelser indikerer at grunnen består av et ca. 0,5–1 m tykt topplag av antatte fyllmasser av ukjent løsmassesammensetning. Videre påtreffes ca. 14–15 m leire over ca. 2–3 m antatte friksjonsmasser eller antatt morene over antatt berg. Sonderingene indikerer et drenerende lag av antatt silt/sand i leirlaget fra ca. 9,8–10,5 m dybde. Prøveopptak indikerer humusblandet materiale fra 0,5–2,8 m og 10–10,8 m dybde i punkt N01, og fra 1–2 m dybde i punkt N02.

Leiren karakteriseres som meget bløt med høy sensitivitet. Det er påvist forekomster av sprøbruddmateriale og kvikkleire i opptatte prøver.

Det er boret til berg i punkt N01 og i antatt berg i punkt N02. Dybde til berg og antatt berg er tolket til hhv. 17,4 m og 16,8 m.

Oversiktskart



Figur 0.1 Oversiktskart [1]. Undersøkelsesområdet er vist med svart markering.

Innholdsfortegnelse

Sammendrag.....	2
Oversiktskart	3
Innholdsfortegnelse	4
Tegningsliste	4
1 Innledning.....	5
2 Utførte undersøkelser	5
3 Beskrivelse.....	6
4 Referanser	9

Tegningsliste

Situasjonsplan og borpunkt-/koordinatliste

Situasjonsplan m/boreddybder

Koordinat- og borpunktliste

A

D01A01

D01A02

Borerresultater

Totalsonderinger

Trykksondering (CPTU)

B

D01B01–D01B02

D01B50

Laboratorieundersøkelser

Oversikt laboratorieundersøkelser

Løsmasseprofiler

Enaksiale trykkforsøk

Treaksialforsøk

Samleark rådata

Bilde av prøver

C

D01C00

D01C01–D01C02

D01C21

D01C71–D01C72

D01C91

D01C92

Geotekniske bilag

Feltundersøkelser

Laboratorieundersøkelser

Kalibreringsskjema CPTU-sonde 6134

1 Innledning

1.1 Formål

Mesta har utført geotekniske feltundersøkelser ved Kurland Sykehjem i Sarpsborg kommune. Prosjektets beliggenhet er vist på oversiktskart på figur 0.1. Geotekniker fra NIRAS Norge AS har planlagt og fulgt opp grunnundersøkelsene, samt spesifisert laboratorieprogram for prosjektet.

Løvlien Georåd har fått i oppdrag å utføre geotekniske laboratorieundersøkelser og utarbeide geoteknisk datarapport som oppsummerer resultater fra grunnundersøkelsene.

Foreliggende rapport presenterer resultatene fra felt- og laboratorieundersøkelsene. Rapporten inneholder ingen geotekniske vurderinger.

2 Utførte undersøkelser

2.1 Befaring

Området er ikke befart av Løvlien Georåd i forbindelse med utførte grunnundersøkelser eller for prosjektet.

2.2 Tidligere undersøkelser

Løvlien Georåd har tidligere utarbeidet datarapport for grunnundersøkelser utført ved Kurland Sykehjem [2], sørvest ved Kurland skole [3] og nordøst ved Vannverksveien [4].

Andre aktører har også utført grunnundersøkelser i nærområdet tidligere, se NADAG [5] for mer informasjon.

2.3 Utførte feltundersøkelser

Feltundersøkelsene ble gjennomført 28. april 2026.

Det er utført 2 totalsonderinger, 1 trykksondering (CPTu) og 2 prøveserier med opptak av 6 poseprøver og 5 sylinderprøver. Undersøkelsesomfanget er oppsummert i tabell 2.1.

En oversikt over utførte undersøkelser er vist på situasjonsplanen på tegning D01A01. Totalsonderingene og CPTu-sonderingene er vist som enkeltboringer på tegning D01B01–D01B02 og D01B50. Kalibreringsskjema for benyttet CPTu-sonde er vedlagt. En generell forklaring av sonderingsmetodene er vist i geoteknisk bilag for feltundersøkelser.

Tabell 2.1 Oppsummering av utførte feltundersøkelser.

Borpunkt	TOT	CPTu	Prøvetaking	
			Poseprøve	Ø54 mm
N01	X	X	2 stk	5 stk
N02	X		4 stk	

Forklaringer:

TOT	Totalsondering
CPTu	Trykksondering
Poseprøve	Forstyrret prøve
Ø54 mm	Uforstyrret sylinderprøve

2.4 Målearbeid

På grunnlag av utførte feltundersøkelser og målearbeid er det utarbeidet en koordinat- og borpunktliste, se tegning D01A02.

2.5 Laboratorieundersøkelser

Resultater fra laboratorieundersøkelsene er presentert på tegning D01C01–D01C92. Forklaring av løsmasseprofil og relevante standarder for laboratorieundersøkelsene er vist i geoteknisk bilag for laboratorieundersøkelser.

2.6 Spesielle opplysninger fra felt- og laboratorieundersøkelsene

Grunnboreren har meldt om følgende fra feltarbeidet:

- Møte med skrått berg i begge borpunktene
- Kun 40 cm innboring i antatt berg i punkt N02

Utført trykksondering oppfyller krav til anvendelsesklasser iht. NGF-melding nr. 5 [6] som vist i tabell 2.2.

Tabell 2.2 Anvendelsesklasser for utførte trykksondering.

Borpunkt	Anvendelsesklasse iht. [6]			Største registrerte helningsavvik
	Spissmotstand	Sidefriksjon	Poretrykk	
N02	2	1	1	6,6°

Utførte enaksialforsøk indikerer forstyrret prøvemateriale i 1 av 5 forsøk grunnet bruddtøyning større enn 5% [7].

2.7 Omfang av undersøkelsene, behov for supplerende undersøkelser

Ev. behov for supplerende undersøkelser må vurderes av rådgivende ingeniør for geoteknikk videre i prosjektet.

2.8 Miljøpåvirkning fra grunnundersøkelsene

Grunnboreren har ikke meldt om hendelser som har negativ påvirkning på miljøet.

3 Beskrivelse

3.1 Topografi/omgivelser

Undersøkelsene er utført på østsiden av Kurland Sykehjem. Mot sørvest ligger Kurland skole. Området består hovedsakelig av boligbebyggelse og grøntarealer.

Sykehjemmet og terreng rundt tomte er tilnærmet flatt, og undersøkelsene er utført på kote +37 til +38. Mot øst stiger terrenget før det faller av mot Glengshølen. Terrenget faller slakt av fra nord til sør, mens mot vest stiger terrenget mot boligfeltene.

3.2 Studie av historiske flyfoto/kart

Flyfoto fra 1939 indikerer at området ble benyttet til jordbruk [8], se figur 3.1. Flyfoto fra 1963 indikerer at boligutbyggingen i vest og nord var påstartet. Sykehjemmet ble etablert mellom 1966 og 1978. Nabobygget i sør ble etablert mellom 1991 og 2003.



Figur 3.1 Utsnitt fra flyfoto fra 1939 [8]. Undersøkelsesområdet er vist med blå firkant.

3.3 Løsmasser

Ifølge kvartærgeologisk kart fra NGU forventes det fyllmasser (grå) på undersøkelsesområdet [9], se figur 3.2. Ellers i området forventes det også bart fjell (rosa), torv og myr (brun), morenemateriale (grønn) og marin strandavsetning (blå). Kvartærgeologisk kart indikerer kun løsmassetype i de øverste meterne og gir ingen informasjon om forholdene dypere i grunnen.

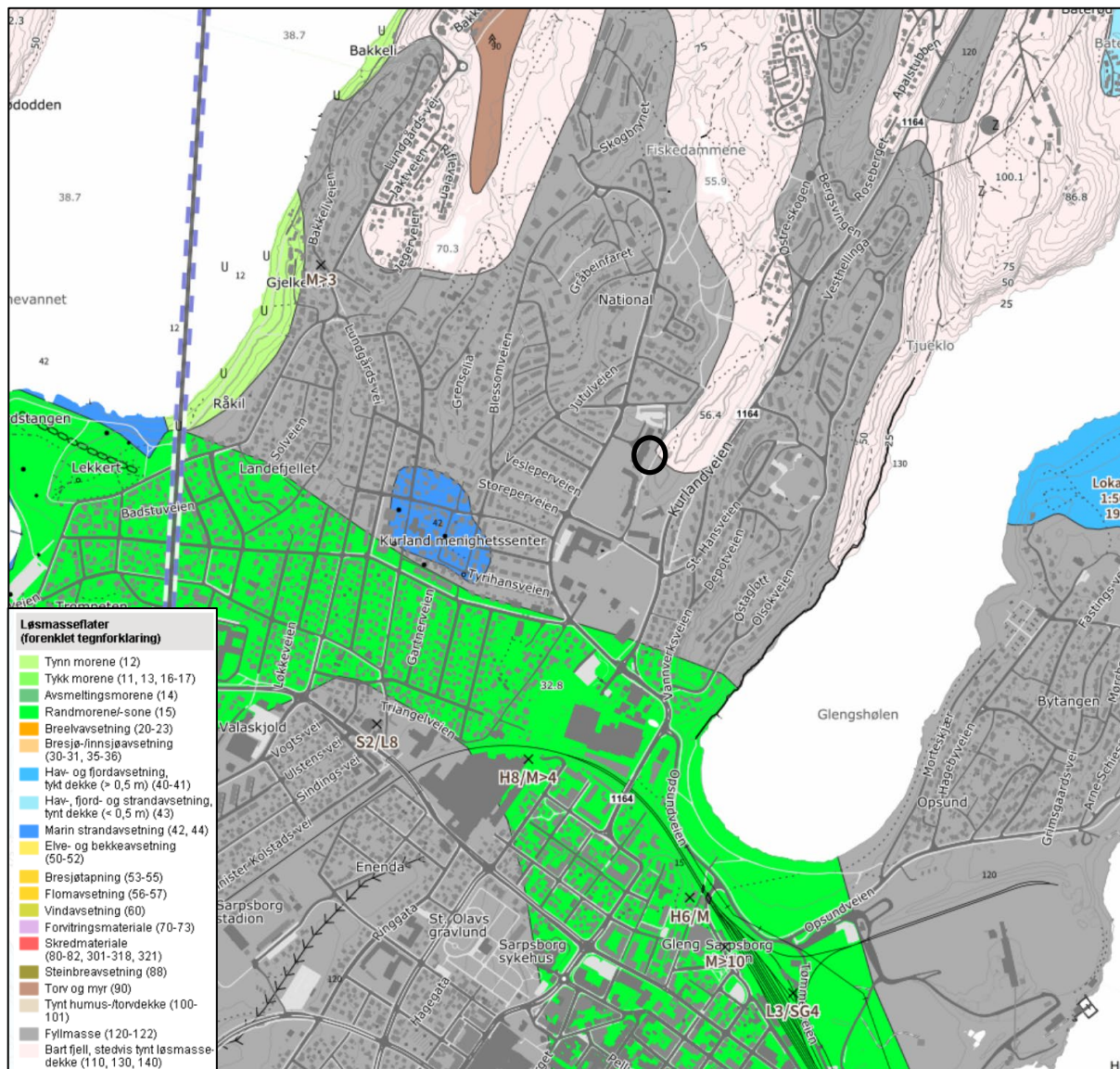
Utførte undersøkelser indikerer at grunnen består av et ca. 0,5–1 m tykt topplag av antatte fyllmasser av ukjent løsmassesammensetning. Videre påtreffes ca. 14–15 m leire over ca. 2–3 m antatte friksjonsmasser eller antatt morene over antatt berg. Sonderingene indikerer et drenerende lag av antatt silt/sand i leirlaget fra ca. 9,8–10,5 m dybde. Prøveopptak indikerer humusblandet materiale fra 0,5–2,8 m og 10–10,8 m dybde i punkt N01, og fra 1–2 m dybde i punkt N02.

Leiren karakteriseres som meget bløt med høy sensitivitet. Det er påvist forekomster av sprøbruddmateriale ($s_r \leq 1,27 \text{ kN/m}^2$) i følgende punkt og dybdeintervall:

- Punkt N01: Dybde 0,5–2,8 m, 4–4,8 m, 6–6,8 m, 8–8,8 m og 10–10,8 m
- Punkt N02: Dybde 2–5 m

Sprøbruddmaterialet betegnes også som kvikkleire ($s_r \leq 0,33 \text{ kN/m}^2$) i følgende punkt og dybdeintervall:

- Punkt N01: Dybde 0,5–2,8 m, 4–4,8 m, 6–6,8 m, 8–8,8 m og 10–10,8 m



Figur 3.2 Kvartærgeologisk kart fra NGU [9]. Undersøkellesområdet er vist med sort sirkel.

3.4 Berg

Det er boret til berg i punkt N01 og i antatt berg i punkt N02. Dybde til berg og antatt berg er tolket til hhv. 17,4 m og 16,8 m.

Virkelig bergnivå kan avvike fra antatte nivåer tolket fra undersøkelsene. Angitte kotenivåer for antatt bergoverflate må derfor benyttes med forsiktighet.

NGUs berggrunnskart indikerer at bergarten i området består av granitt og dioritt [10].

3.5 Grunnvann / poretrykksituasjon

Det ble ikke installert poretrykksmålere i utførte feltundersøkelser.

3.6 Radon

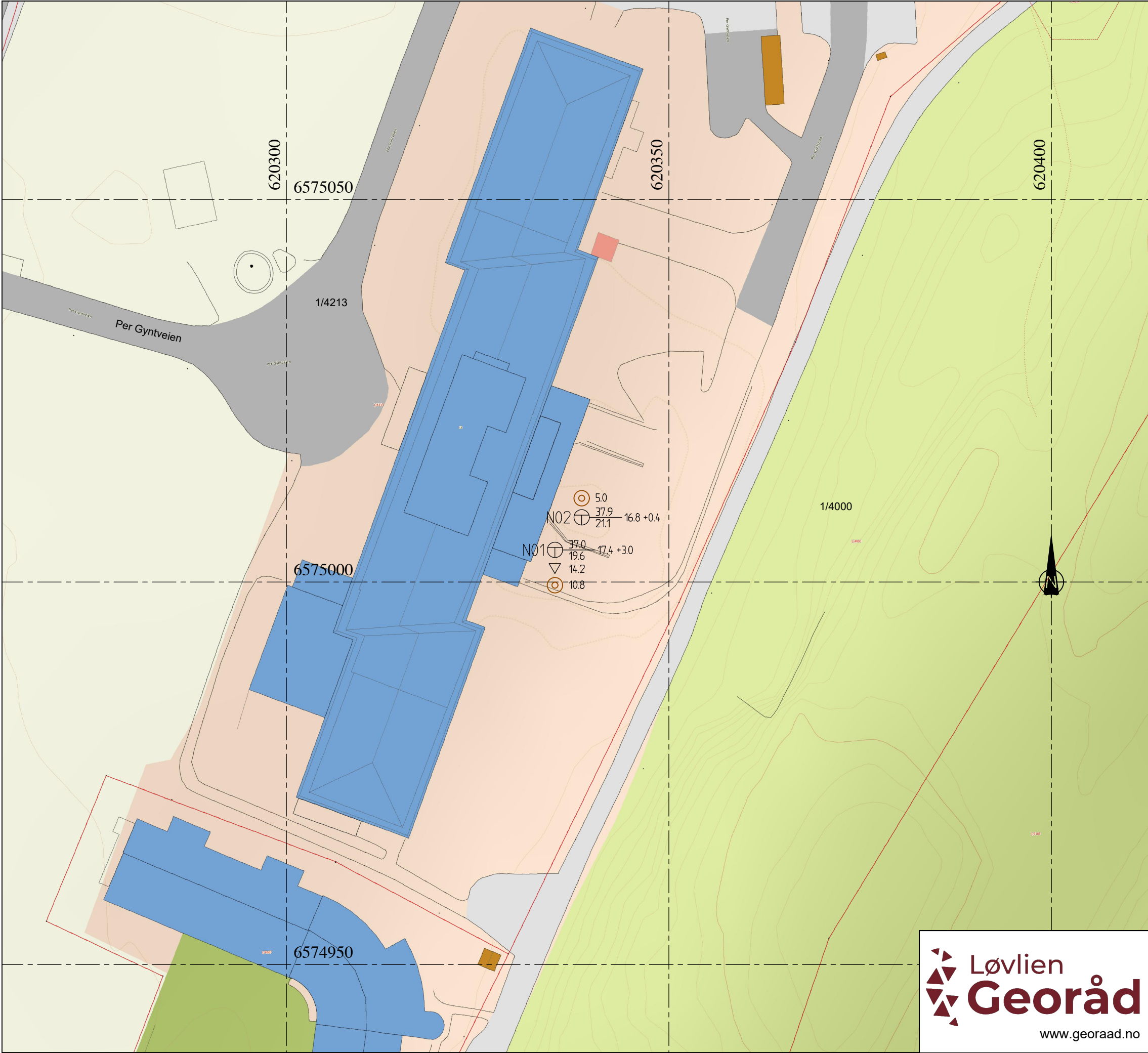
Området innehar høy aktsomhet for radon i henhold til NGUs aktsomhetskart [11].

3.7 Telefarlighet

Det er ikke gjennomført kornkurveanalyser på opptatte prøver.

4 Referanser

- [1] Kartverket, Geovekst og kommuner, «Norgeskart,» [Internett]. Available: <https://norgeskart.no/>.
- [2] Løvlien Georåd, «22409 Geoteknisk datarapport nr. 1 100666-0001 Grunnundersøkelser Kurland Sykehjem,» 2022.
- [3] Løvlien Georåd, «23343 Geoteknisk datarapport nr. 1 GU Kurland skole,» 2023.
- [4] Løvlien Georåd, «23546 Geoteknisk datarapport nr. 1 100666-0314 GU Vannverksveien,» 2023.
- [5] Norges Geologiske Undersøkelse (NGU), «NADAG - Nasjonal database for grunnundersøkelser,» [Internett]. Available: <https://geo.ngu.no/kart/nadag/>.
- [6] Norsk Geoteknisk Forening (NGF), «Melding nr. 5 - Veiledning for utførelse av trykksondering (rev.3),» 2010.
- [7] Statens vegvesen, «R210 Laboratorieundersøkelser,» 2014.
- [8] 1881, «<https://kart.1881.no/>,» [Internett].
- [9] Norges Geologiske Undersøkelse, «Nasjonal løsmassedatabase,» [Internett]. Available: <http://geo.ngu.no/kart/losmasse/>.
- [10] Norges Geologiske Undersøkelse, «Berggrunnskart,» [Internett]. Available: <http://www.ngu.no/no/hm/Norges-geologi/Berggrunn/>.
- [11] NGU, «Radon - aktsomhet,» [Internett]. Available: https://geo.ngu.no/kart/radon_mobil/.



MERKNADER:

Koordinatsystem: UTM 32V. Høydereferanse: NN2000

FORKLARINGER:

PKT.NR.

TOTALSONDERING

⊕

TERRENGNIVA
BERGNIVA

BORDYBDE+BORET I BERG

○

PRØVESERIE

○

PRØVEDYBDE

▽

CPTU

▽

BORDYBDE

00	Original	30.04.26	KMK	SWA
Rev.	Revisjonstekst	Dato	Ansvarlig	Kontrollert
Tiltakshaver			Tegning nr. D01A01	
Oppdragsgiver Mesta			Prosjekt nr. 260323	
Prosjekt Kurland Sykehjem - heissjakt			Format / Målestokk A3 / 1:500	
Tegningstittel Situasjonsplan m/ boreddybder			Status Datarapport	

Løvlien

Georåd

www.georaad.no

Koordinat- og borpunktliste

Koordinatsystem ETRS89 UTM 32
Høydereferanse NN2000

Borhull	N	Ø	Z	Metode	Stopp	Løsm.	Antatt berg / berg
N01	6575004,2	620335,1	37,0	Prøve	90	10,8	
N01	6575004,2	620335,1	37,0	CPTu	92	14,2	
N01	6575004,2	620335,1	37,0	Total	94	17,4	3,0
N02	6575008,4	620338,6	37,9	Prøve	90	5,0	
N02	6575008,4	620338,6	37,9	Total	93	16,8	0,4



Oppdragsgiver

Mesta AS

Prosjekt

Kurland Sykehjem - heissjakt

Forklaring

Koordinat- og borpunktliste

Prosjekt nr.

260323

Dato

29.04.2026

Ansvarlig

KMK

Tegning nr.

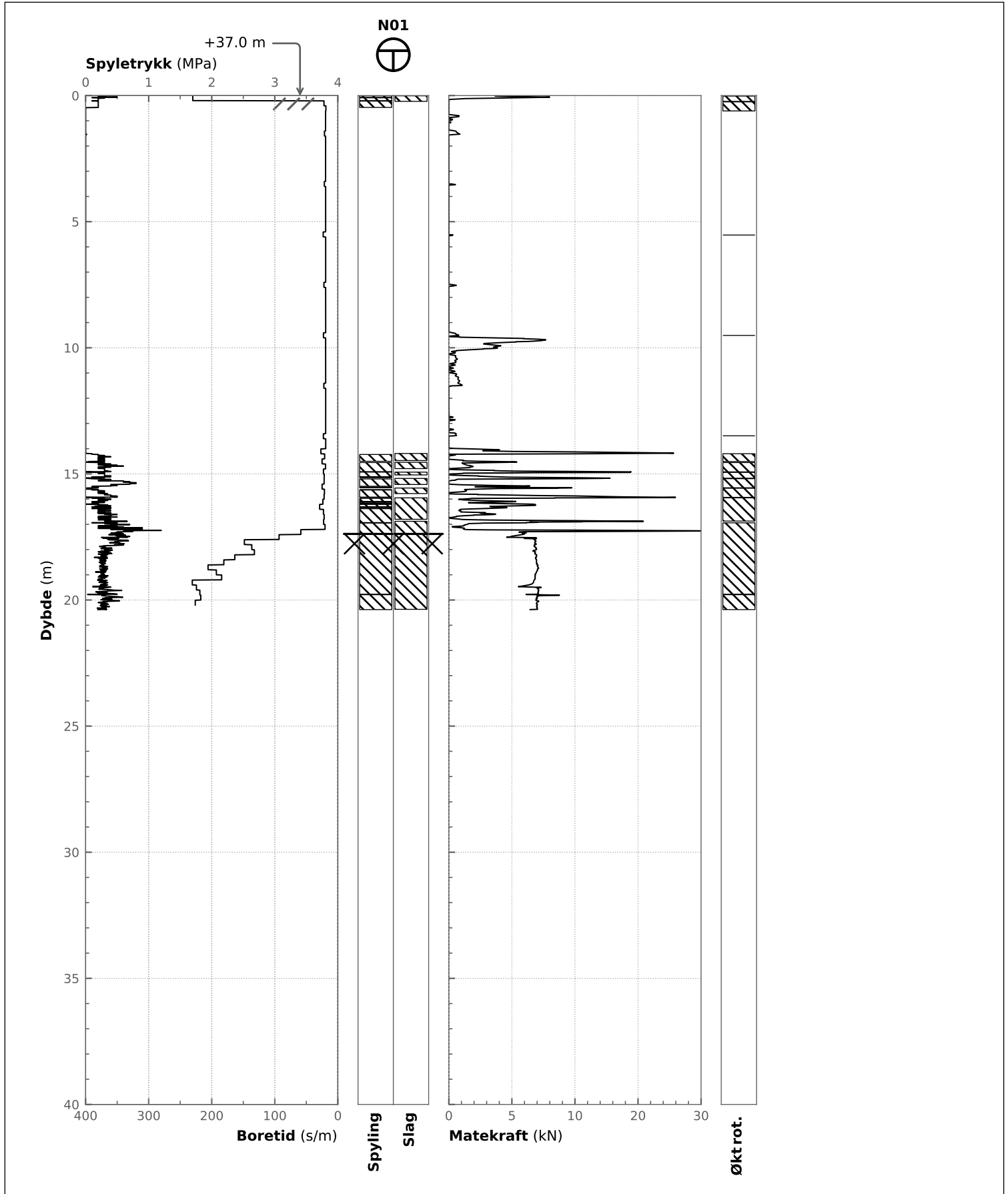
D01A02

Revisjon

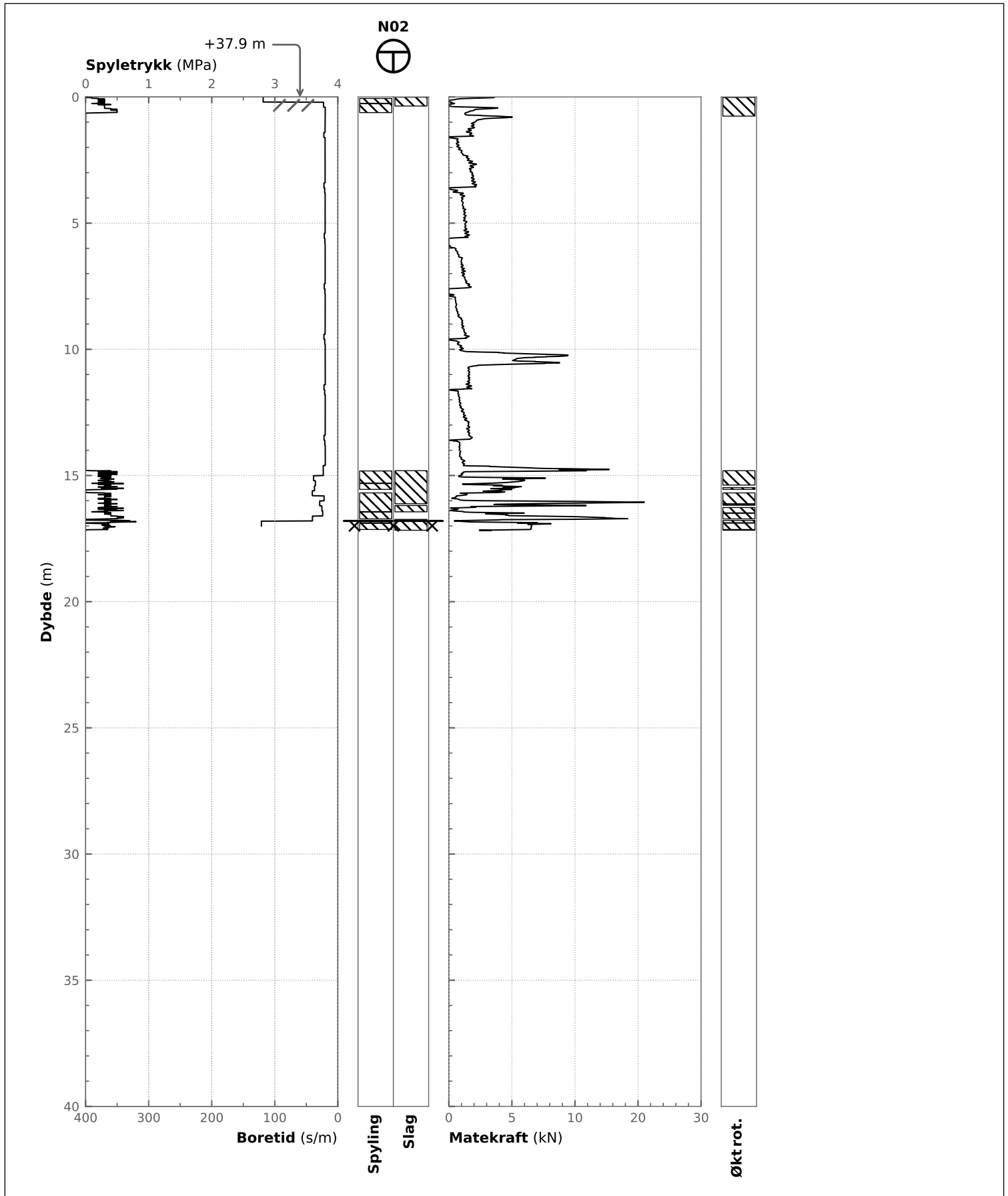
00

Kontrollert

SWA



260323 Kurland Sykehjem - heissjakt		Oppdragsgiver: Mesta		Rapportnummer: 260323	
Borehull / Metode: N01 / TOT		Figurnummer: D01B01	Revisjon: 00		Dato: 30.04.2026
Koordinater (m): Ø = 620335.1, N = 6575004.2, Z = +36.978			Godkjent av: SWA		
Koordinatsystem: ETRS89 / UTM zone 32N		Tegnet av: KMK		 Løvlien Georåd	
Dato utført: 28.04.2026					
Format / Målestokk: A4 / 1:200					



260323 | Kurland Sykehjem - heissjakt

Oppdragsgiver:
Mesta

Rapportnummer:
260323

Borehull / Metode: N02 / TOT
Koordinater (m): Ø = 620338.6, N = 6575008.4, Z = +37.949
Koordinatsystem: ETRS89 / UTM zone 32N
Dato utført: 28.04.2026
Format / Målestokk: A4 / 1:200

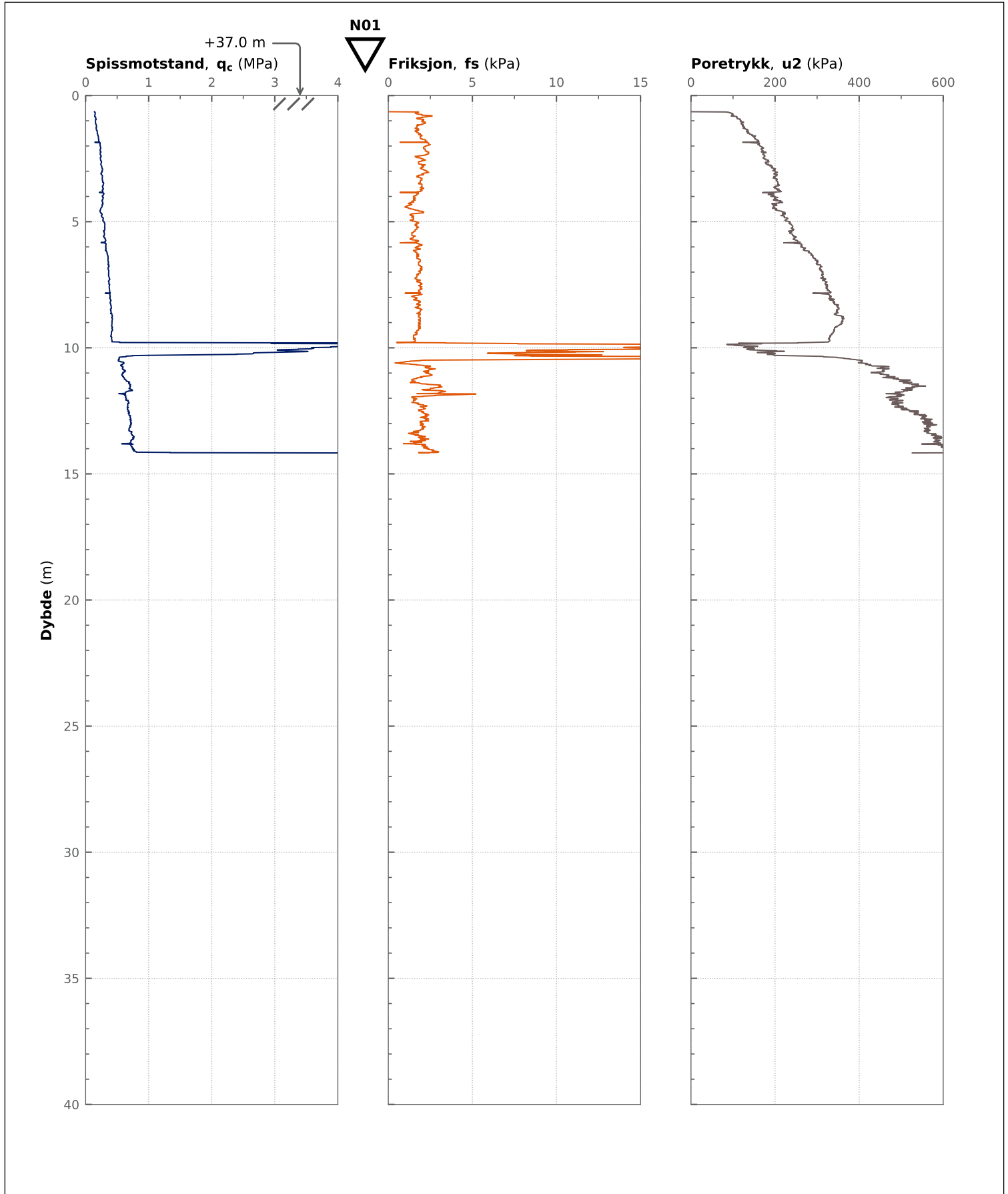
Figurnummer:
D01B02

Revisjon:
00

Dato:
30.04.2026

Tegnet av:
KMK

Godkjent av:
SWA



260323 | Kurland Sykehjem - heissjakt

Oppdragsgiver:
Mesta

Rapportnummer:
260323

Borehull / Metode: N01 / CPT
Koordinater (m): Ø = 620335.1, N = 6575004.2, Z = +37.0
Koordinatsystem: ETRS89 / UTM zone 32N
Dato utført: 28.04.2026
Format / Målestokk: A4 / 1:200
Cone reference: 6134
Anvendelsesklasse: Se rapport

Figurnummer:
R01B50

Revisjon:
00

Dato:
29.04.2026

Tegnet av:
KMK

Godkjent av:
SWA



D01C00

Mesta AS Kurland Sykehjem - heissjakt, Sarpsborg Kommune Labresultater Prosjekt 260323

Utførende laborant	Dato	Kontrollert av	Dato
DK <i>Douga Kalniete</i>	11.5.26	KS <i>Kristian Fossum</i>	12.5.26

Bilagsoversikt

Løsmasseprofiler og laboratorieundersøkelser

C

Løsmasseprofiler	D01C01 – C02
Presentasjon enaksiale trykkforsøk	D01C21
Treksialforsøk	D01C71 – C72
Samleark rådata	D01C91
Bilde av prøver	D01C92

1.1 Laboratorieundersøkelser

Laboratorieundersøkelsene som ble utført er oppsummert i tabell 1.1.

Tabell 1.1 Oppsummering av utførte laboratorieundersøkelser.

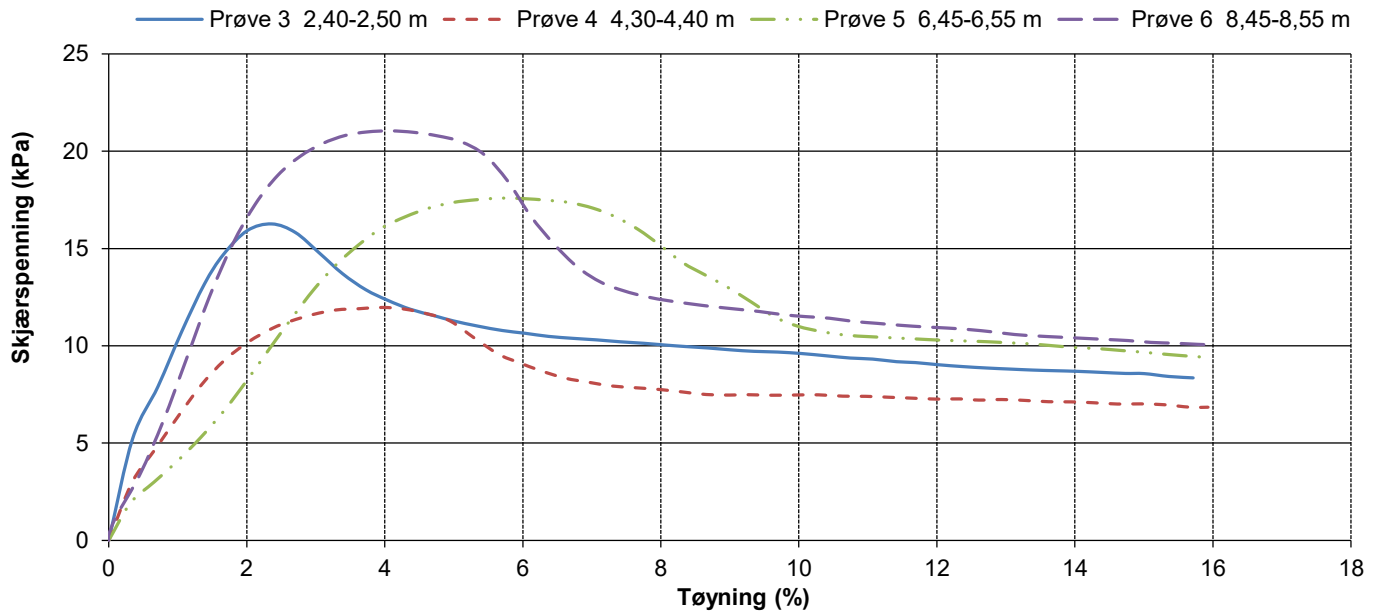
Kode	Beskrivelse	Antall
10.11	Visuell klassifisering	6
10.2	Vanninnhold (w)	6
10.5	Konsistensgrenser Ip	1
10.7	Humusinnhold ved glødetap	1
10.10	Konusforsøk omrørt materiale	3
11.11	54 mm sylinder, leire, rutine	5
13.11	Treksialforsøk	1

Resultater fra laboratorieundersøkelsene er presentert iht. bilagsoversikt.

Jordart	Prøve	Forsøk	Prøvetype	Vanninnhold (%)	I_p (%)	Humus (%)	Romvekt (kN/m ³)	Udrenert skjærstyrke (kN/m ²)	ε (%)	s_v (kPa)	Sensivitet
KVIKKLEIRE, enk.sand- og gruskorn humusblandet, planterester, grå	1		P	+37,0	11,6	2,8	17,6 17,1		2,4	0,20 0,14	53 84
	2		P								
	3		54								
	4										
	4		T 54								
	5		54								
	6		54								
KVIKKLEIRE enk.skjellrester, noe humusholdig, grå	4		T 54				18,3 17,8		4,0	0,12 0,12	95 103
KVIKKLEIRE enk.skjellrester, noe humusholdig, grå	5		54				17,9 18,1		5,7	0,10 0,10	132 140
KVIKKLEIRE enk.skjellrester, noe humusholdig, grå	6		54				19,0 18,4		4,1	0,07 0,07	189 171
KVIKKLEIRE enk.skjellrester, humusblandet, grå	7		54				16,6 16,2		1,3	0,08 0,10	195 198
Enaksialforsøk	○	Forsøk:		Prøvetype:			Romvekt:	Humusinnhold:			
Omrørt konus	▼	T = Treaksialforsøk		P = Representativ poseprøve			Romvekt liten ring	Humus % total			
Uforstyrret konus	▽	Ø = Ødometerforsøk		Tall = Diameter på sylinderprøve			Romvekt hel sylinder	Humus % av materiale <2 mm			
Plastisitets- og flytgrense	├--┤	K = Kornkurve		V = Visuell vurdering på stedet							
Målt vanninnhold	●	D = Korndensitet									
I_p = Plastisitetsindeks				ε = Aksial bruddtøyning enaksialforsøk				s_v = omrørt skjærstyrke fra konusforsøk iht. ISO 17892-6:2017			
				Oppdragsgiver				Tegning nr.			
				Mesta AS				Prosjekt nr.			
				Prosjekt				Terrengkote			
				Kurland Sykehjem - heissjakt				Dato			
				Tittel				Ansvarlig			
Løsmasseprofil pkt. N01				Side				Kontrollert			
				1 av 1							

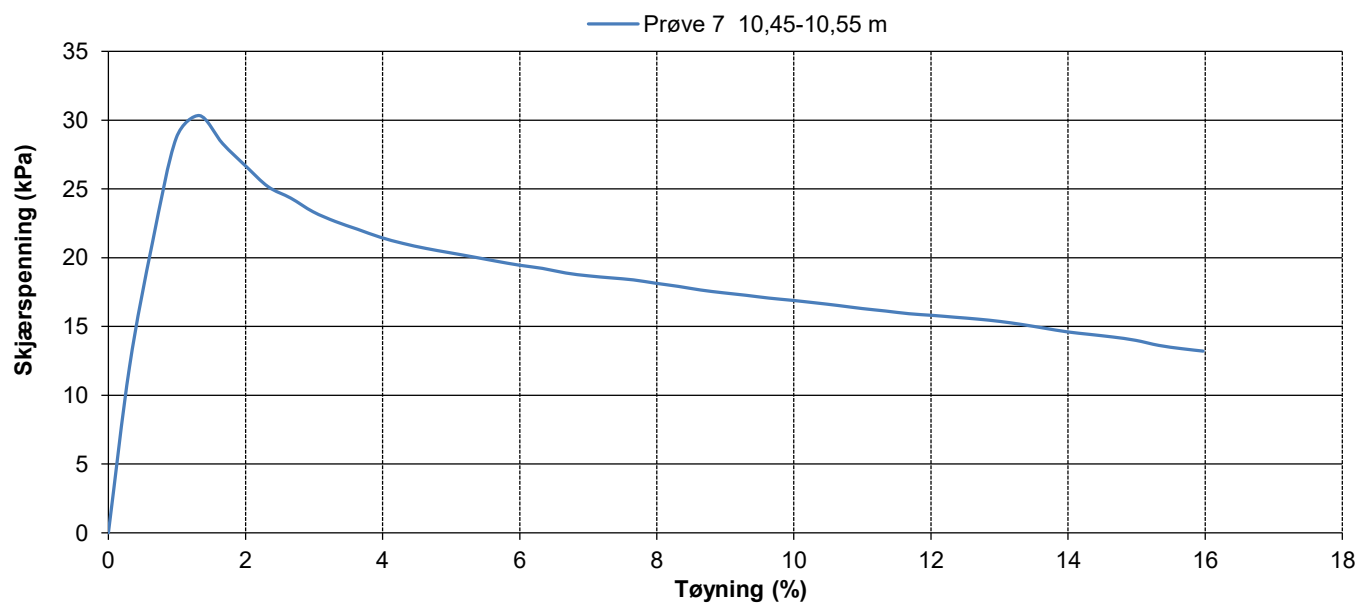
Jordart	Prøve	Forsøk	Prøvetype	Vanninnhold (%)	I_p (%)	Humus (%)	Romvekt (kN/m ³)	Udrenert skjærstyrke (kN/m ²)	ε (%)	s_r (kPa)	Sensivitet
				+37,9 0 10 20 30 40 50 60 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)				0 20 40 60 80 100 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)			
LEIRE, enk.sand- og gruskorn humusblandet, planterester, grå	1		P	0 10 20 30 40 50 60 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)				0 20 40 60 80 100 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)			
LEIRE, sprøbruddmateriale noe humusholdig, grå	2		P	0 10 20 30 40 50 60 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)				0 20 40 60 80 100 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)	0,98		
LEIRE, sprøbruddmateriale noe humusholdig, grå	3		P	0 10 20 30 40 50 60 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)				0 20 40 60 80 100 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)	0,34		
LEIRE, sprøbruddmateriale noe humusholdig, grå	4		P	0 10 20 30 40 50 60 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)				0 20 40 60 80 100 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 Dybde (m)	0,37		
Enaksialforsøk Omrørt konus Uforstyrret konus Plastisitets- og flytgrense Målt vanninnhold	O ▼ ▽ - - - ●	Forsøk: T = Treaksialforsøk Ø = Ødometerforsøk K = Kornkurve D = Korndensitet	Prøvetype: P = Representativ poseprøve Tall = Diameter på sylinderprøve V = Visuell vurdering på stedet	Romvekt: Romvekt liten ring Romvekt hel sylinder	Humusinnhold: Humus % total Humus % av materiale <2 mm	I_p = Plastisitetsindeks ε = Aksial bruddtøyning enaksialforsøk s_r = omrørt skjærstyrke fra konusforsøk iht. ISO 17892-6:2017					
 Løvlien Georåd				Oppdragsgiver	Tegning nr.	D01C02					
				Mesta AS	Prosjekt nr.	260323					
				Prosjekt	Terrengkote	+37,9					
				Kurland Sykehjem - heissjakt	Dato	12.05.2026					
				Tittel	Ansvarlig	DK					
				Løsmasseprofil pkt. N02	Kontrollert	KS					

Enaks punkt N01



PrøveID	Maks. τ (kPa)	Ved tøyning ε (%)	τ ved 15% tøyning (kPa)
Prøve 3 2,40-2,50 m	16,3	2,4	
Prøve 4 4,30-4,40 m	12,0	4,0	
Prøve 5 6,45-6,55 m	17,6	5,7	
Prøve 6 8,45-8,55 m	21,0	4,1	

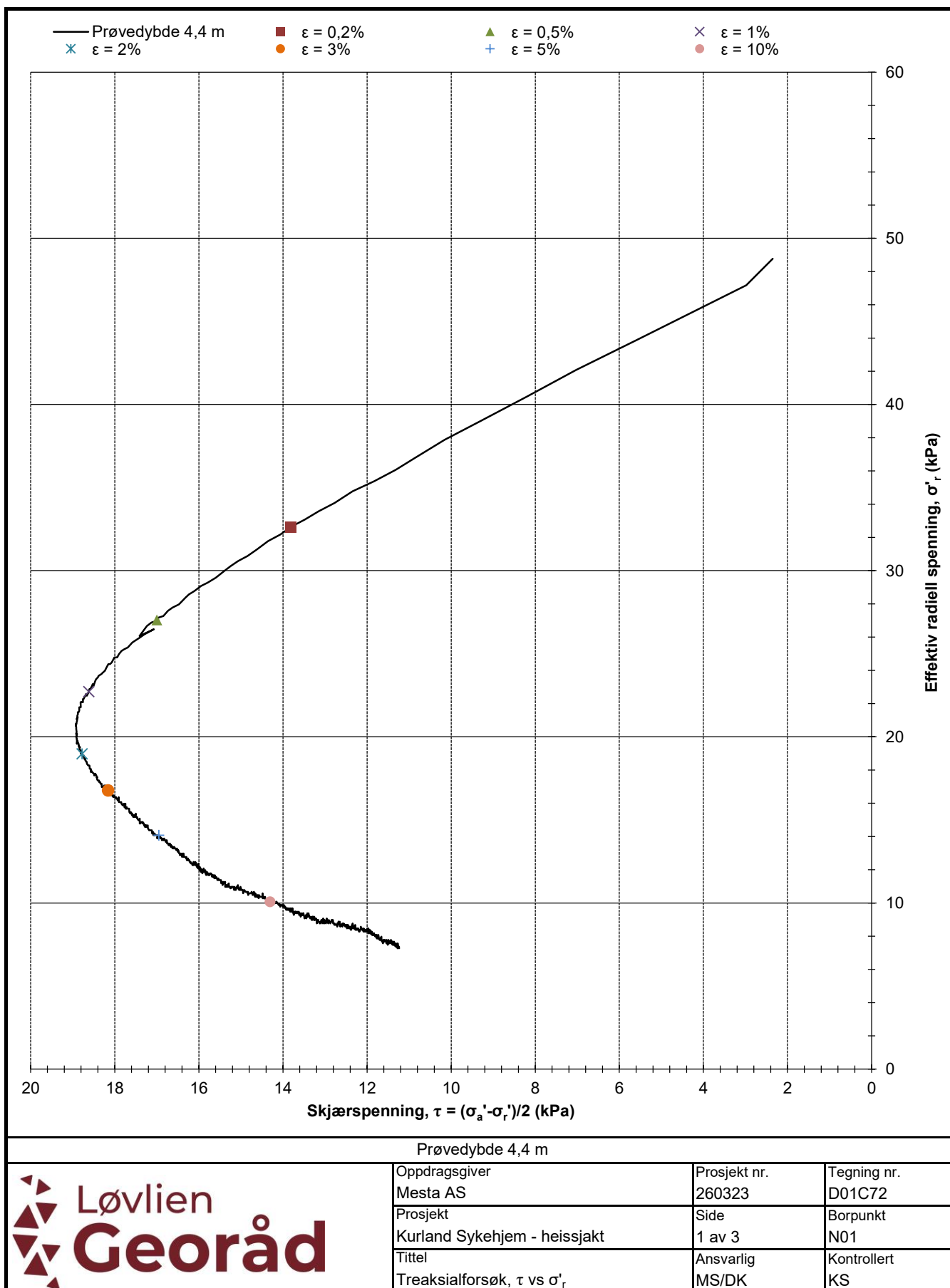
Enaks punkt N01

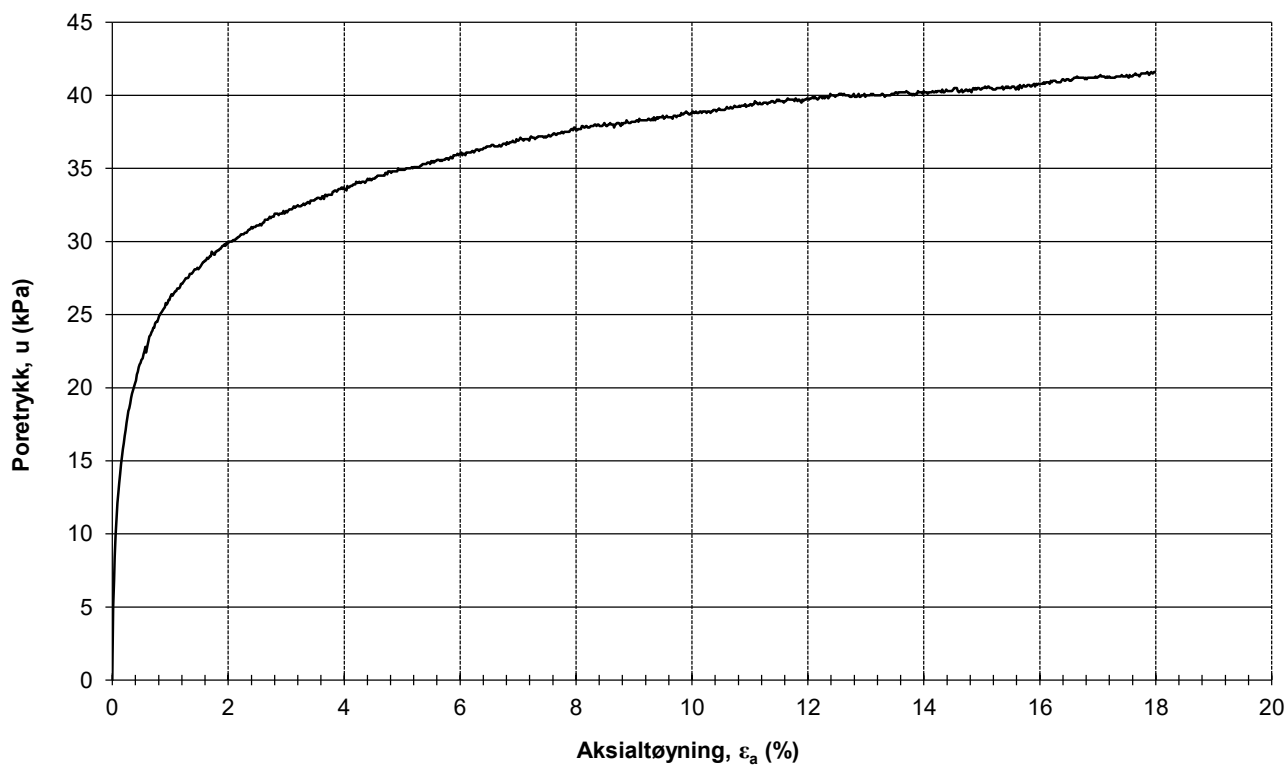
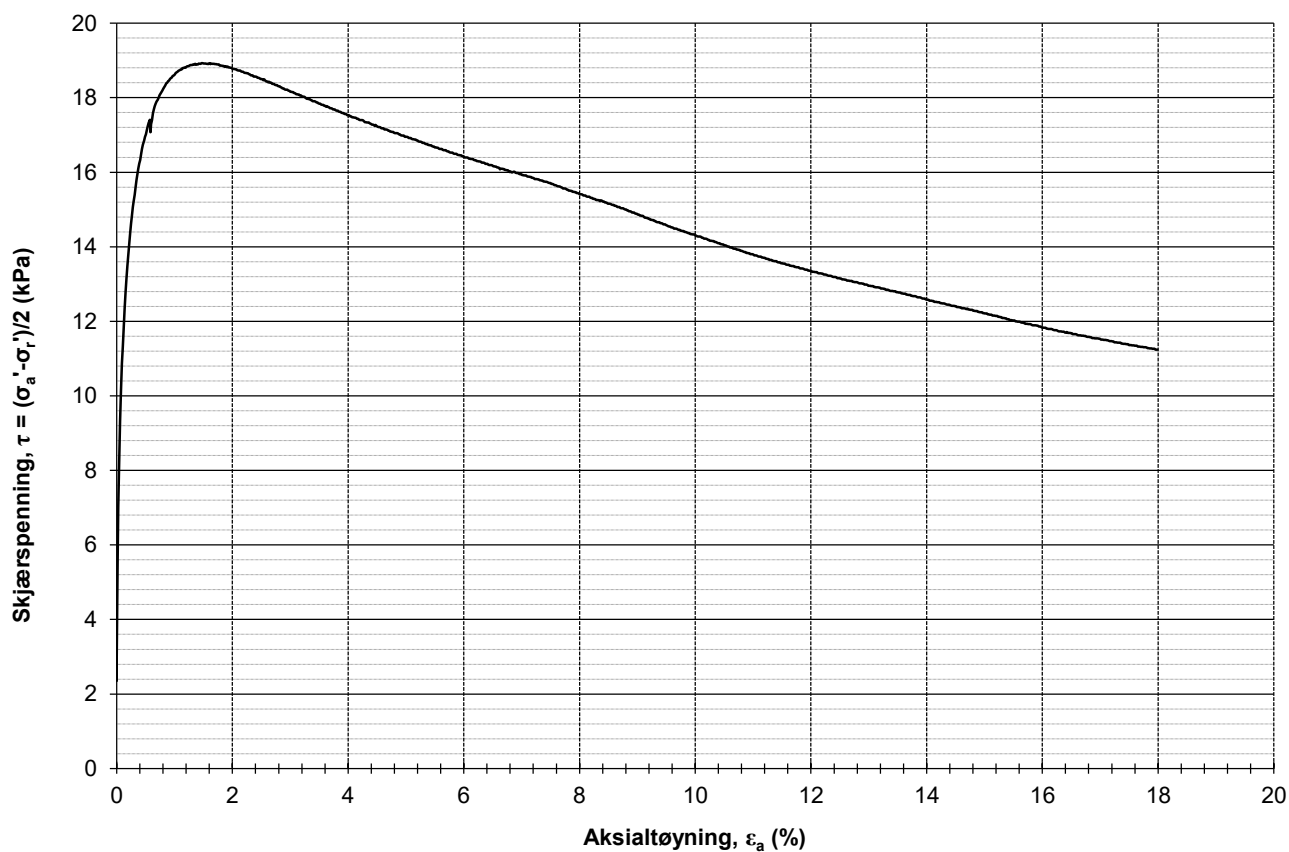


PrøveID	Maks. τ (kPa)	Ved tøyning ε (%)	τ ved 15% tøyning (kPa)
Prøve 7 10,45-10,55 m	30,3	1,3	



Oppdragsgiver Mesta AS	Prosjekt nr. 260323	Tegning nr. D01C21
Prosjekt Kurland Sykehjem - heissjakt	Dato 30.04.26	Borpunkt N01
Tittel Presentasjon av enakstester	Ansvarlig DK	Kontrollert KS

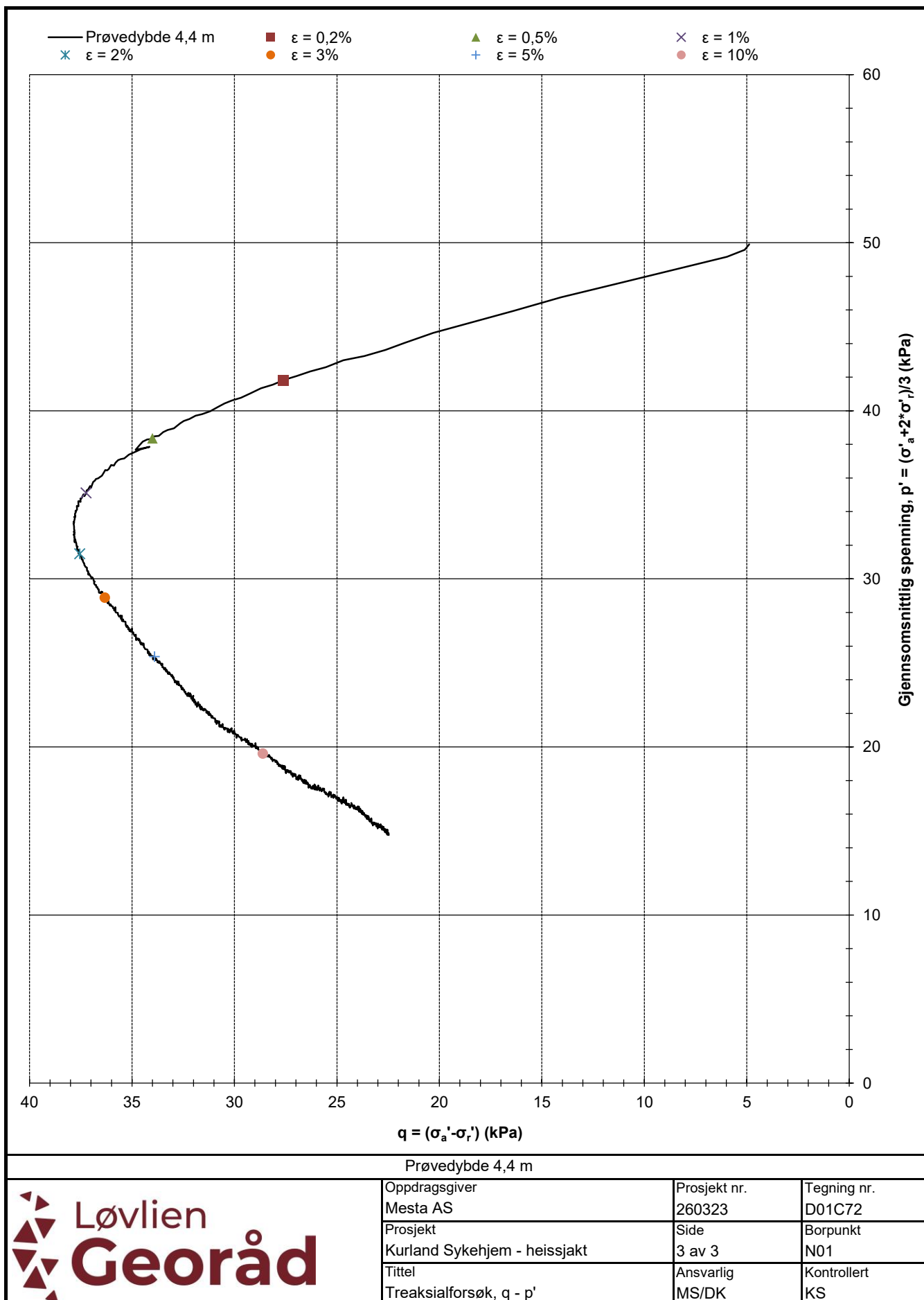




Prøvedybde 4,4 m



Oppdragsgiver Mesta AS	Prosjekt nr. 260323	Tegning nr. D01C72
Prosjekt Kurland Sykehjem - heissjakt	Side 2 av 3	Borpunkt N01
Tittel Treaksialforsøk, τ og u mot ϵ_a	Ansvarlig MS/DK	Kontrollert KS



[illegible]

260323 Kurland Sykehjem - heissjakt

Tegning nr.: D01C92

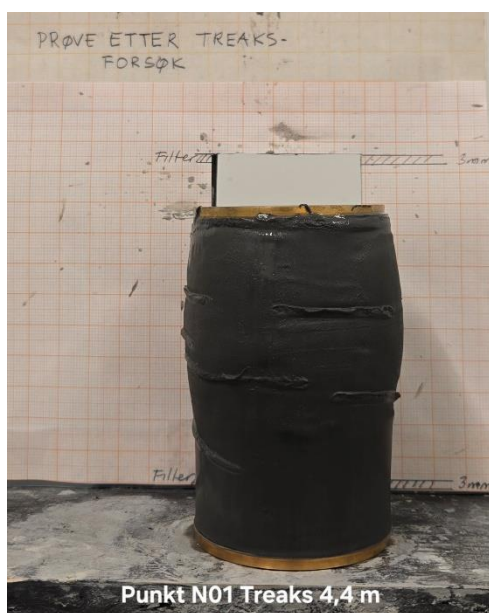
Bilde av prøver

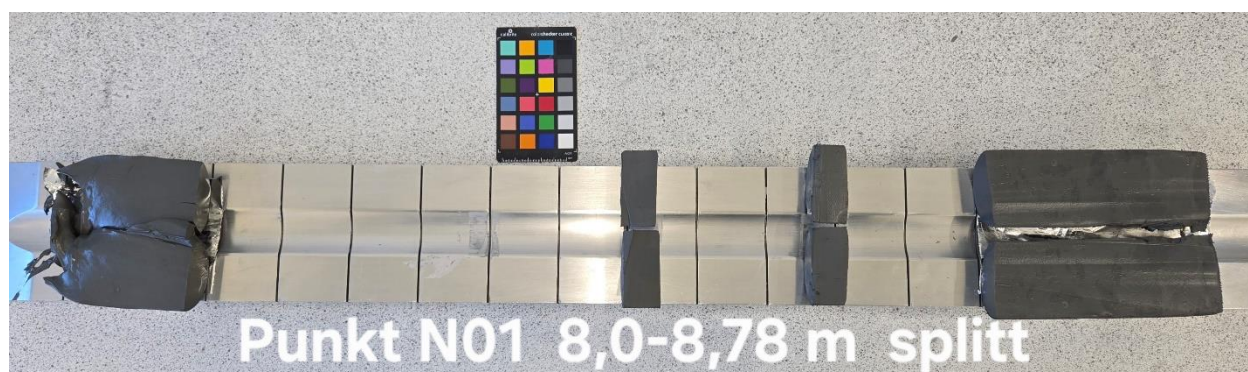
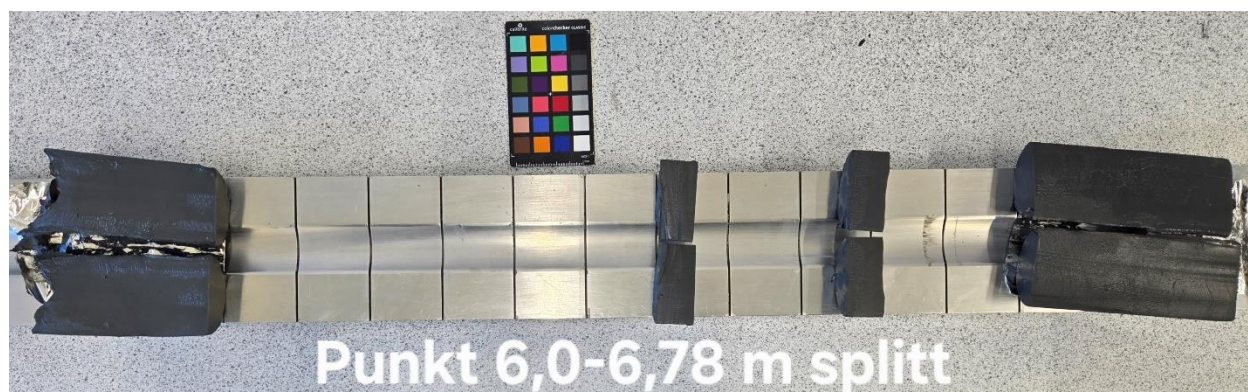
Oppdragsgiver:
Antall sider

Mesta AS v/ Terje Beck
4

Revisjon	Grunnlag	Dato
00	Første utgave	05.05.2026

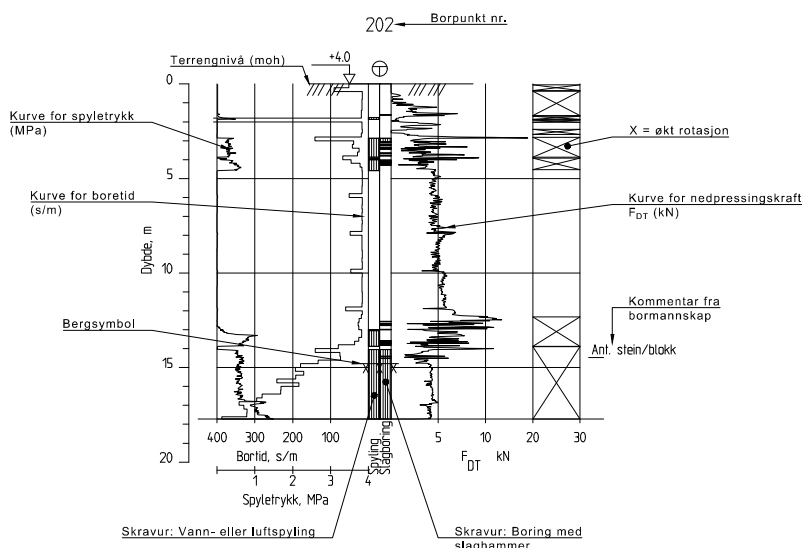








EKSEMPEL PÅ TOTALSONDERING



TOTALSONDERING

Utføres med bruk av $\varnothing 45$ mm skjøtbare borstenger og $\varnothing 57$ mm stiftborkrone med tilslagsventil. Nedboring i bløte lag gjøres ved å benytte dreietrykkmodus, der boret presses ned i grunnen med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min. Dersom det påtreffes faste lag økes først rotasjonshastigheten, deretter benyttes spyling før slag. Hvis bløtere grunn påtreffes, returneres prosedyren til dreietrykkmodus.

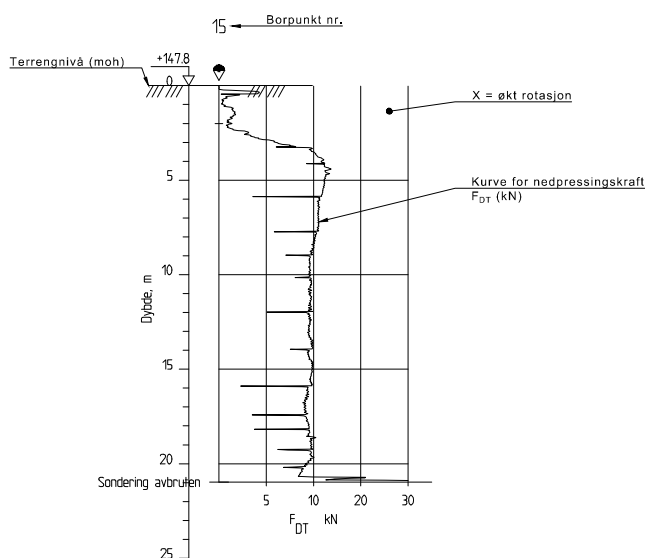
Nedpressingskraften (F_{DT}) vises på høyre side av borprofilen, mens bortiden (s/m) og spyletrykk (MPa) vises til venstre.

Totalsondering er en god metode for å kartlegge lagdeling i løsmasser og dybde til berg. Metoden regnes for å gi sikker bergpåvisning ved boring 3 m i berg.

Referanser:

Veiledning for utførelse av totalsondering
Norsk Geoteknisk Forening (NGF)
Melding nr. 9, Utgitt 1994. Rev. nr. 1, 2018

EKSEMPEL PÅ DREIETRYKKSONDERING



DREIETRYKKSONDERING

Utføres med bruk av glatte $\varnothing 36$ mm skjøtbare borstenger med normert spiss med hardmetallsveis. Boret presses ned i grunnen med konstant hastighet 3 m/min og rotasjonshastighet 25 omdreininger/min. Rotasjonshastigheten kan økes hvis nødvendig.

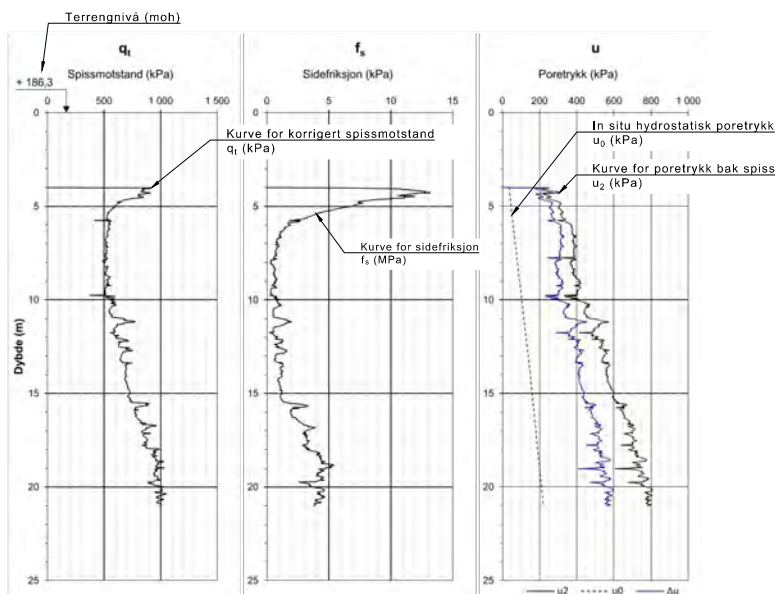
Nedpressingskraften (F_{DT}) registreres under boring, og presenteres på borprofil. Bruk av økt rotasjon markeres som kryss.

Dreietrykksonderinger er en god metode for å kartlegge lagdeling i løsmasser og gir normalt god indikasjon på mulige forekomster av kvikkleire/sensitiv leire i grunnen. Metoden er ikke egnet for å kartlegge dybde til berg.

Referanser:

Veiledning for utførelse av dreietrykksondering
Norsk Geoteknisk Forening (NGF)
Melding nr. 5, Utgitt 1982. Rev. nr. 1, 1989

EKSEMPEL PÅ TRYKKSONDERING



TRYKKSONDERING (CPTU)

CPTU utføres ved at en sylindrisk sonde med konisk spiss presses ned i grunnen med konstant penetrasjonshastighet på 20 mm/s. Under nedpressingen måles trykk mot den koniske spissen (q_c), og sidefriksjonen (f_s) mot friksjonshylsen. I tillegg måles poretrykket (u_2) i et poretrykksfilter som er plassert like bak spissen. Målingene utføres hver 2. cm. Målt spissmotstand korrigeres for poretrykk og geometrien av sonden (α -faktor):

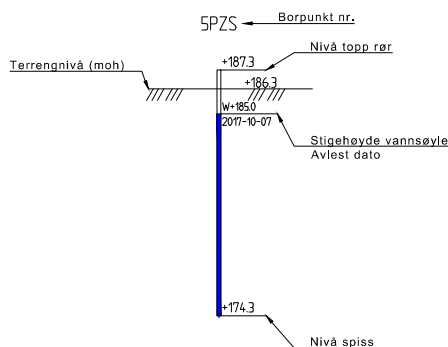
$$q_t = q_c + u_2(1-\alpha)$$

Metoden er egnet for nøyaktig tolkning av lagdeling, jordart, og jordartens mekaniske egenskaper.

Referanser:

Veiledning for utførelse av trykksondering
Norsk Geoteknisk Forening (NGF)
Melding nr. 5, Utgitt 1982. Rev. nr. 3, 2010

EKSEMPEL PÅ HYDRAULISK PORETRYKKSÅLER



PORETRYKKSÅLING

Måling av poretrykk utføres med hydraulisk eller elektrisk poretrykksmålert. Valg av utstyr vurderes på bakgrunn av grunnforhold og hensikten med målingene.

Hydraulisk poretrykksmålert:

Måleren presses ned i grunnen og er tilkoblet en plastslange som føres opp til overflaten. Stabilt poretrykk registreres fra vannets stighøyde i plastslangen.

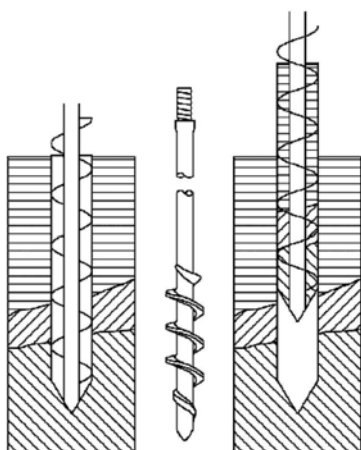
Elektrisk poretrykksmålert:

Måleren presses ned i grunnen og er tilkoblet en ledning som føres opp til overflaten. Poretrykket avleses med elektrisk utstyr, og kan også fjernavleses ved at måleren tilkobles skap med sendeutstyr. Elektriske poretrykksmålere kan installeres med minne for å registrere variasjoner over tid med definerte måleintervall.

Referanser:

Veiledning for måling av grunnvannstand og poretrykk
Norsk Geoteknisk Forening (NGF)
Melding nr. 6, Utgitt 1982. Rev. nr. 2, 2017

PRINSIPP FOR NAVERBORING



Figuren er hentet fra NGF melding nr. 11

PRØVETAKING

Prøvetaking utføres for å gi sikker identifikasjon av jordart og bestemmelse av klassifiseringsparametere, samt fysiske/ mekaniske egenskaper.

Naverboring (Anvendelsesklasse 5):

Naveren skrues ned i massene ved hjelp av maskinelt utstyr. Etter at ønsket boreddybde er nådd, stoppes rotasjonen og naveret trekkes opp til overflaten. Prøvematerialet ligger mellom skruerflatene. Det ytterste laget skrapes vekk før prøvematerialet samles i poser og merkes.

Metoden gir grunnlag for visuell klassifisering av jordart og grov lagdeling i grunnen.

Stempelprøvetaking (Anvendelsesklasse 1 - 3):

Utføres med ø54 mm eller ø76 mm prøvesylindere av plast eller stål. Prøvetakeren presses ned til ønsket boreddybde. Stempelet løses ut og prøveskjæringen utføres med jevn bevegelse uten avbrudd eller stans frem til full prøvelengde er oppnådd. Ved prøvetaking i bløte, sensitive masser må prøvetakeren stå i ro en stund før den løsnes fra underliggende masse. Etter prøven er løsnet fra underliggende masse, trekkes prøvetakeren kontrollert opp til overflaten.

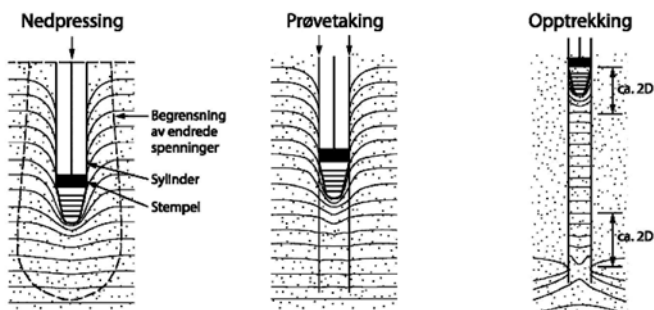
Uforstyrrede sylinderprøver gir grunnlag for sikker identifikasjon av jordart og lagdeling, samt måling av jordartens fysiske/mechaniske egenskaper i laboratorie.

Referanser:

Veiledning for prøvetaking
Norsk Geoteknisk Forening (NGF)
Melding nr. 11, Utgitt 1997. Revidert 2013

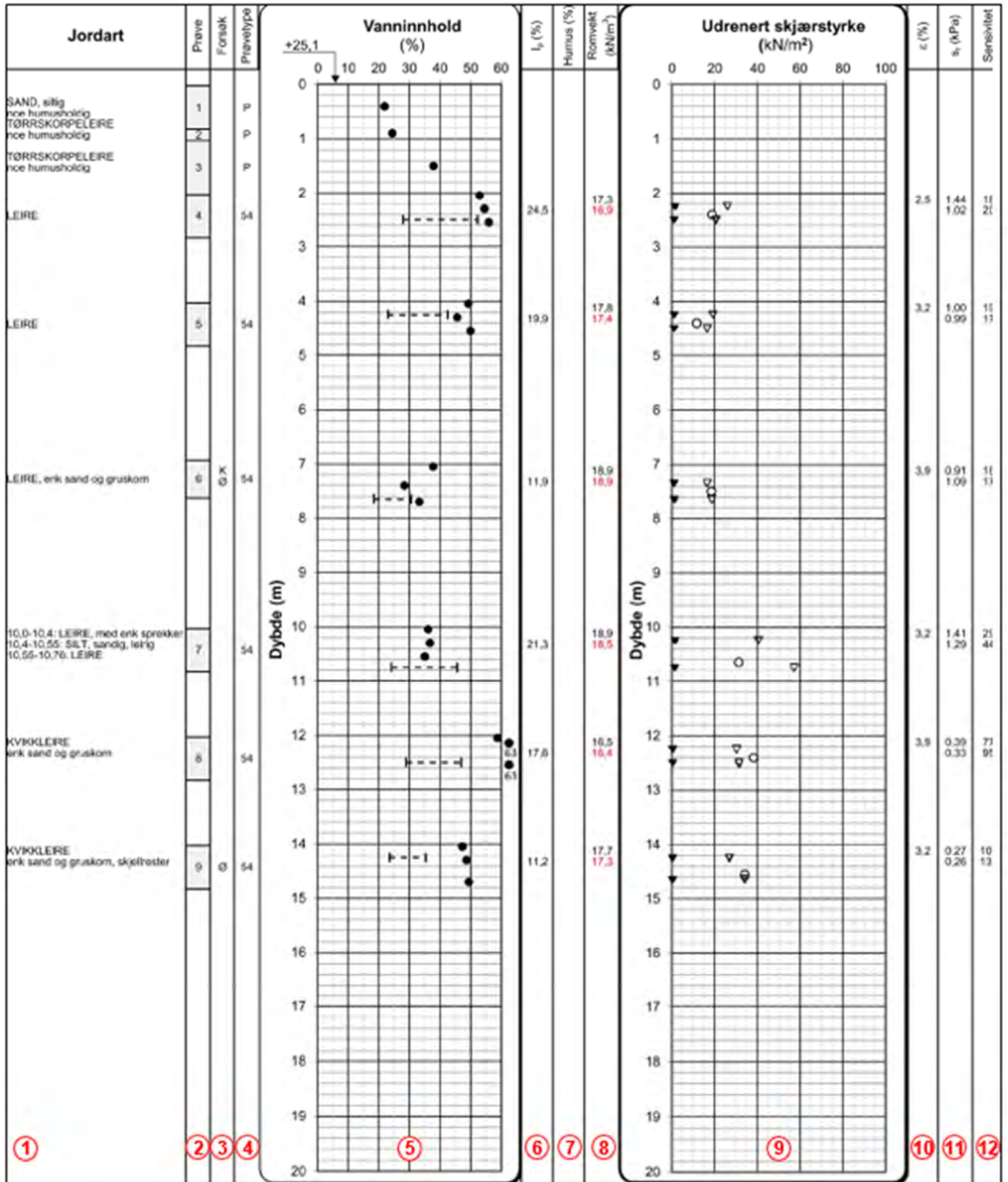
PRINSIPP FOR STEMPELPRØVETAKING

(MED ILLUSTRASJON AV FORSTYRREDE SONER RUNDT PRØVETAKEREN)



Figuren er hentet fra NGF melding nr. 11

EKSEMPEL PÅ LØSMASSEPROFIL MED FORKLARING



FORKLARING:

- Jordartsbeskrivelse
 - Humusinnhold målt ved glødetap angis som noe humusblandet ved 1-2% humusinnhold. Ved kun visuell klassifisering angis <2% som noe humusholdig.
- Dybdeintervall for den aktuelle beskrivelsen
- Utført spesialforsøk
- Prøvetakingsmetode
- Målt vanninnhold i % og konsistensgrenser
- Plastisitetsindeks (I_p) i % fra konsistensgrenseforsøk
- Humusinnhold i % v/ glødetap for materiale < 2 mm (rød skrift angir humusinnhold for den totale prøvemassen)
- Målt romvekt (γ) i kN/m^3 gjennomsnitt for hele sylindren (rød skrift angir målt romvekt fra liten ring)
- Målt udrenert skjærstyrke fra konus og enaksialforsøk
- Vertikal tøyning i % ved brudd fra enaksialforsøk
- Omrørt skjærstyrke fra konusforsøk
- Beregnet sensitivitet (S_t) fra konusforsøk

Benyttede teststandarter og utstyr ved våre laboratorieundersøkelser:

Analyse	Standard	Utstyr	Merknad
Generelt, identifisering og klassifisering av jord	NS-EN ISO 14688-1:2018 og 14688-2		
Bestemmelse av vanninnhold	NS-EN ISO 17892-1		
Bestemmelse av romdensitet	NS-EN ISO 17892-2		
Bestemmelse av korndensitet	NS-EN ISO 17892-3		
Bestemmelse av kornstørrelsesfordeling	NS-EN ISO 17892-4	Retsch AS-200 Hydrometer 152H62 1g/l	
Ødometer, trinnvis belastning	EN ISO 17892-5	GDS instruments	
Ødometer CRS	NS8018	GDS instruments	
Konusforsøk, uomrørt og omrørt	EN ISO 17892-6	UTEST fall cone UTS-0180, semiautomatic penetrometer	
Enaksialt trykkforsøk, Enaks	EN ISO 17892-7	GDS instruments	
Treaksialt forsøk, Ukonsolidert, udrenert	EN ISO 17892-8	GDS instruments	
Treaksialt forsøk, Konsolidert, udrenert CAU	EN ISO 17892-9	GDS instruments	
Permeabilitets forsøk i Treaks og Ødo	EN ISO 17892-11	GDS instruments	
Konusflytgrense, plastisitetsgrense, I_p	ISO/TS 17892-12	UTEST fall cone ETM2432	
Humusinnhold ved gløding	ISO 14688-2 2017 4.5 Organic content	Glødeskap Nabertherm B150	
Proctor-komprimering	NS-EN 13286-2	Automatic Soil Compactor	

CALIBRATION CERTIFICATE FOR CPT PROBE 6134

Probe No 6134
 Date of Calibration 2026-01-15
 Calibrated by Oliver Simonsson.....
 Run No 4578
 Test Class: ISO 1

Point Resistance	Tip Area 10cm²
Maximum Load	50 MPa
Range	50 MPa
Scaling Factor	1288
Resolution	0,5923 kPa
Area factor (a)	0,856
Zero	7,289 MPa

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 17,168 kPa
 Temperature range 5 –40 deg. Celsius.

Local Friction	Sleeve Area 150cm²
Maximum Load	0,5 MPa
Range	0,5 MPa
Scaling Factor	4379
Resolution	0,0087 kPa
Area factor (b)	0
Zero	116,38 kPa

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 0,174 kPa
 Temperature range 5 –40 deg. Celsius.

Pore Pressure

Maximum Load	2 MPa
Range	2 MPa
Scaling Factor	3544
Resolution	0,0215 kPa
Zero	262,71 kPa

ERRORS

Max. Temperature effect when not loaded 1,269 kPa
 Temperature range 5 –40 deg. Celsius.

Tilt Angle

Scaling Factor	0,93
Range	0 - 40 Deg.

Backup memory Temperature sensor



Specialists in
Geotechnical
Field Equipment