

RAPPORT

Detaljkartlegging Støren-Heimdal

DATARAPPORT - GRUNNUNDERSØKELSER

DOK.NR. 20150043-02-R REV.NR. 0/2015-08-11

NORGES GEOTEKNISKE INSTITUTT NGI.NO Ved elektronisk overføring kan ikke konfidensialiteten eller autentisiteten av dette dokumentet garanteres. Adressaten bør vurdere denne risikoen og ta fullt ansvar for bruk av dette dokumentet.

Dokumentet skal ikke benyttes i utdrag eller til andre formål enn det dokumentet omhandler. Dokumentet må ikke reproduseres eller leveres til tredjemann uten eiers samtykke. Dokumentet må ikke endres uten samtykke fra NGI.

Neither the confidentiality nor the integrity of this document can be guaranteed following electronic transmission. The addressee should consider this risk and take full responsibility for use of this document.

This document shall not be used in parts, or for other purposes than the document was prepared for. The document shall not be copied, in parts or in whole, or be given to a third party without the owner's consent. No changes to the document shall be made without consent from NGI.

NG

Prosjekt

Prosjekttittel:	Detaljkartlegging Støren-Heimdal
Dokumenttittel:	Datarapport - grunnundersøkelser
Dokumentnr.:	20150043-02-R
Dato:	2015-08-11
Rev.nr. / Rev.dato:	0

Oppdragsgiver

Oppdragsgiver:	Jernbaneverket
Kontaktperson:	Maria Hetland Olsen
Kontraktreferanse:	JBV saksnummer 201400186, opsjon 1

for NGI

Prosjektleder:	Bjørn Kalsnes
Utarbeidet av:	Søren Holm
Kontrollert av:	Bjørn Kalsnes

Sammendrag

I forbindelse med detaljert kartlegging av risikoområder langs jernbanestrekningen Støren – Heimdal har Norges Geotekniske Institutt (NGI) foretatt grunnundersøkelser i felt og laboratorium for kvikkleire faresoner 456, 457 og 458 rett nord for Lundamo i Melhus kommune. Totalt er det gjennomført 17 dreietrykksonderinger, 11 CPTUsonderinger, satt ned fem poretrykksmålere samt tatt opp prøver i seks borepunkter. Opptatte prøver i felt har blitt analysert i NGIs geotekniske laboratorium i Oslo.

Denne rapporten beskriver data fra feltarbeid og laboratorieforsøk. Forsøkene viser funn av kvikkleire i alle de tre undersøkte sonene.

NORGES GEOTEKNISKE INSTITUTT NGI.NO

Hovedkontor Oslo PB. 3930 Ullevål Stadion 0806 Oslo

Avd. Trondheim T 22 02 30 00 PB. 5687 Sluppen F 22 23 04 48 7485 Trondheim NGI@ngi.no

BANK KONTO 5096 05 01281 ORG.NR 958 254 318MVA FS 32989/EMS 612006

ISO 9001/14001 CERTIFIED BY BSI

NGI

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Side: 4

Innhold

1	Innle	dning	5
2	Feltu	ndersøkelser	5
	2.1	Generelt	5
	2.2	Dreietrykksondering	6
	2.3	CPTU-sonderinger	6
	2.4	Poretrykksmålinger	6
	2.5	Prøvetaking	6
3	Labor	ratorieundersøkelser	7
	3.1	Generelt	7
	3.2	Rutineundersøkelser	7
	3.3	Treaksialforsøk	7
	3.4	Ødometerforsøk	8

Bilag

Pilog 1	Togeforklaring plan	nrofiltogningor
Dilag I	reginorkiaring plan- og	, promitegriniger

Tegninger

Tegning nr. 001	Oversiktskart	(1 : 50 000)
Tegning nr. 010	Borplan, sone 458	(1 : 1 500)
Tegning nr. 011	Borplan, sone 457	(1 : 1 500)
Tegning nr. 012	Borplan, sone 456	(1 : 1 500)

Vedlegg

Vedlegg A	Dreietrykksonderinger
Vedlegg B	CPTU-sonderinger
Vedlegg C	Poretrykksmålinger
Vedlegg D	Rutineundersøkelser
Vedlegg E	Treaksialforsøk
Vedlegg F	Ødometerforsøk

Kontroll- og referanseside

1 Innledning

I forbindelse med detaljert kartlegging av risikoområder langs jernbanestrekningen Støren – Heimdal for JBV har Norges Geotekniske Institutt (NGI) foretatt grunnundersøkelser i felt og laboratorium for kvikkleire faresoner 456, 457 og 458 rett nord for Lundamo i Melhus kommune. Plasseringen av områdene er vist på oversiktskart 001. Denne rapporten presenterer alle resultater fra felt- og laboratorieforsøk.

2 Feltundersøkelser

2.1 Generelt

Grunnundersøkelsene er gjennomført i felt fra 7. april – 17. juni 2015.

Borpunktene er innmålt av NGI i UTM sone 32, høydesystem NN2000. En oversikt over borpunkter med tilhørende grunnundersøkelser er vist i Tabell 1.

Borpunkt	Koordinater				Met	ode	
/ sone	Х	Y	Z	DrT	СРТ	ΡZ	PR
1/458	7003869,802	564840,758	42,134	1	1		
2 / 458	7003858,570	564795,596	30,763	1	1		
3 / 458	7004222,046	565235,742	47,254	1	1		3
4 / 458	7004278,043	565201,438	29,570	1		2	
5 / 458	7004372,989	565375,143	44,831	1	1		5
6 / 457	7004450,221	565376,747	44,132	1			
7 / 457	7004509,370	565330,248	28,233	1	1		
8 / 457	7004533,857	565670,674	51,726	1	1		
9 / 457	7004597,334	565594,447	43,263	1	1	2	5
10 / 457	7004690,952	565678,550	50,504	1	1		4
11 / 457	7004785,396	565650,304	26,840	1			
	7005096,381	565953,767	60,014			1	
12 / 457	7005099,356	565929,637	60,138	1			4
	7005100,432	565927,324	60,131		1		
13 / 457	7005097,635	565790,458	26,343	1			
14 / 456	7005423,181	565642,015	29,846	1			
	7005555,249	565834,942	48,935	1	1		
15/450	7005452,796	565813,399	47,451				4
16/456	7005607,467	565743,228	30,225	1			
17 / 456	7005642,240	565903,192	46,758	1	1		
D	DrT=dreietrykkonderinger, CPT=CPT-sonderinger, PZ=Poretrykksmålere, PR=Prøveserie						

Tabell 1 Oversikt over borpunkter, koordinater og undersøkelsesmetode

Plassering av utførte boringer kan sees på Tegning 010, Tegning 011 og Tegning 012 for henholdsvis sone 458, 457 og 456.

2.2 Dreietrykksondering

Det er utført dreietrykksondering i 17 borepunkt for å kartlegge grunnens relative fasthet og eventuelle laggrenser.

Resultatene fra dreietrykksonderingene er vist som enkeltboringer i Vedlegg A.

2.3 CPTU-sonderinger

Det er utført CPTU-sonderinger i 11 borpunkt. Formålet med CPTU-sonderingene er en mer nøyaktig kartlegging av laggrenser og som grunnlag for bestemmelse av geotekniske jordartsparametre, spesielt leiras skjærstyrke.

Resultatene fra CPTU-sonderingene er vist som enkeltboringer i Vedlegg B.

2.4 Poretrykksmålinger

Det er satt ned til sammen fem elektriske poretrykksmålere i tre borpunkt. Tabell 2 viser en oversikt over borpunkter med poretrykksmålinger og dybde for måler.

Borpunkt	Terreng kote	Sensor nr.	Måler dybde	Kote målespiss
/ sone	[m]	[-]	[m]	[m]
4 / 450	20 57	7592	5	24,57
4 / 458 29,57	7622	15	14,57	
0 / 457	42.26	7619	5	38,26
9/45/ 43,26	43,20	7621	15	28,26
12 / 457	60,14	7157	5	55,14

Tabell 2 Data for poretrykksmålere

Resultatene fra målingene er vist i Vedlegg C.

2.5 Prøvetaking

Det ble tatt opp 25 sylinderprøver fordelt på seks borpunkt. Tabell 3 viser en oversikt over borpunkter og dybdeintervall for prøvetaking.

NGI

Borpunkt	Terreng kote	Poseprøver	Sylinderprøver	Dybdeintervall
/ sone	[m]	[-]	[-]	[m]
3 / 458	47,25	0	3	7,0 - 15,0
5 / 458	44,83	0	5	4,0-14,0
9 / 457	43,26	0	5	5,0 - 9,8
10 / 457	50,50	0	4	7,0 - 13,8
12 / 457	60,14	0	4	11,0 - 26,0
15 / 456	48,94	0	4	9,0 - 17,0

Tabell 3 Oversikt over borpunkter og prøvetaking av jorden

Prøvene er analysert i NGIs geotekniske laboratorium.

3 Laboratorieundersøkelser

3.1 Generelt

Alle opptatte prøver er analysert i NGIs laboratorium i Oslo. Laboratorieprogram ble utarbeidet av Bjørn Kalsnes.

3.2 Rutineundersøkelser

Det er utført standard rutineundersøkelse på alle sylinderprøver. Dette innebærer prøveåpning med visuell materialbeskrivelse, bestemmelse av naturlig vanninnhold (w), romvekt (γ) og skjærfasthet (c_u) ved konus- og enaksiale trykkforsøk. Det er på utvalgte sylinderprøver også gjennomført kornfordelingsforsøk, samt måling av plastisitetsgrenser (w_p + w_l).

Resultatene fra rutineundersøkelsene er presentert i Vedlegg D.

3.3 Treaksialforsøk

Hensikten med treaksial skjærforsøk er å bestemme leiras udrenerte skjærstyrkeog tøyningsegenskaper. Tabell 4 viser en oversikt over treaksialforsøkene som er utført.

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Side: 8



Borpunkt	Terreng kote	Dybde	Test
/ sone	[m]	[m]	[-]
3 / 458	47,25	10,23	CAUA
		4,22	CAUA
5 / 458	44,83	7,22	CAUA
		13,25	CAUA
0 / 457	42.26	5,48	CAUA
9/45/	43,20	9,38	CAUA
10 / 457	50,50	7,23	CAUA
12 / 457	60,14	11,33	CAUA
15 / 456	19 01	11,53	CAUA
15/450	40,94	16,64	CAUA

Tabell 4 Oversikt over treaksialforsøk

Prøvene ble konsolidert til estimerte in-situ effektivspenninger basert på resultater fra trykksonderinger (CPTU).

Resultatene fra treaksialforsøkene er presentert i Vedlegg E.

3.4 Ødometerforsøk

Hensikten med ødometerforsøkene er å identifisere leiras forkonsolideringstrykk pc', samt generelle deformasjons- og konsolideringsegenskaper. Tabell 5 viser en oversikt over ødometerforsøkene som er utført.

Borpunkt	Terreng kote	Dybde
/ sone	[m]	[m]
3 / 458	47,25	10,33
E / 1E0	11 00	7,50
5 / 458	44,83	13,50
9 / 457	43,26	5,38
12 / 457	60,14	11,22
15 / 456	48,94	11,42

Tabell 5 Oversikt over ødometerforsøk

Resultatene fra ødometerforsøkene er presentert i Vedlegg F.

Grunnundersøkelser Tegnforklaring plan- og profiltegninger

Plantegninger

Symbol	Metode			Symbol	Metode
0	Enkel sonde	ering		\bigtriangledown	Trykksondering (CPTU)
•	Dreiesonder	ing		\ominus	Poretrykksmåling
\bigcirc	Dreietrykkso	ondering			Setningsmåling
▼	Ramsonderi	ng			Helningsmåling
\Diamond	Fjellkontrollb	poring		٢	In situ permeabilitetsmåling
\bigcirc	Totalsonderi	ing		O	Prøveserie
+	Vingeboring				Prøvegrop
Nivåer og	dybder (m)			
	8405.00	Foran symbol: Over linjen:	Punkt nr Kote terr	. (118) eng (12,8) elle	er elvebunn, sjøbunn ved boring i vann
118 🔯 -5,	7	Ut for linjen: Under linjen:	Boret dy Kote ant	bde i løsmass att fjell (-5, 7).	er (18,5) + boret dybde i fjell (+3,0). Antas at fjell ikke er påtruffet angis ∼.

Profiltegninger







65	500	
		FORKLARINGER:
		BESTEMMELSER:
		Henvisninger:
<u>ک</u> ې	ر مرش مرشک	
	in the day	Tegningstittel.
and a service of		_
{		
/		
		Rev. Beskrivelse Detaljkartlegging
$\overline{\ }$		

2V.	Beskrivelse			Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
П	stalikartlogging Støron	– Hoimdal		Status			
Dt	стацка педушу эты еп	וופווווטמנ		Original format A-1 Tegningens filnavn			
				G:\geoarkiv\20150	043		
Ge Bo	otekniske grunnundersøkelser rplan, sone 458			1:1500			
c	NGI	Dato 07.08.2015	Konstr./Tegnet	Kontrollert BGK	Godkjent	BGK	
	NO-0806 Oslo, Norway T: (+47) 22 02 30 00 F: (+47) 22 23 04 48 www.ngi.no	Oppdragsnr. 20150043	Tegningsnr.)	Rev.	0	

Tegningsnr.

Rev.



	FORKLARINGER:						
~							
~~~							
	BESTEMMELSER:						
	HENVISNINGER:						
, 7							
4							
P. F.	Tegningstittel.		Tegningsnr.		Rev.		
					<b>I</b>		
.0							
and and and a set							
the construction of the co							
the construction of the co							
the construction of the co							
for the second s							
for the second s							
	Rev. Beskrivelse Detaljkartlegging Støren	- Heimdal		Dato Status Original format	Tegn.	Kontr. God	
the second secon	Rev. Beskrivelse  Detaljkartlegging Støren  Geotekniske grunnundersøkelser Borplan, sone 457	- Heimdal		Dato Status Original format A-1 Tegningens filhavn G:\geoarkiv\20150 Målestokk <b>1:1500</b>	Tegn.	Kontr. God	



and the second s	FORKLARINGER:						
a)							
A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	BESTEMMELSER:						
	HENVISNINGER:						
Concert and the second							
	Tegningstittel.	Teg	jningsnr.		Rev.		
Je	_		-		_		
5							
	Rev. Beskrivelse Detaljkartlegging Støren	– Heimdal		Dato Status Original format A-1 Tegningens filnavn G:\geoarkiv\2015( Målestnkk	Tegn.	Kontr.	Godkj.
· ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~	Geotekniske grunnundersøkelser Borplan, sone 456			<b>1:1500</b>			
	NGI Sognsveien 72 - PO Box 3930 Ullevål Stadion NO-0806 Oslo, Norway T: (+47) 22 02 30 00 F: (+47) 22 23 04 48 www.ngi.no	Dato 07.08.2015 Oppdragsnr. <b>20150043</b>	Konstr./Tegnet SHo Tegningsnr. 012	Kontrollert BGK	Godkjent Rev.	вак 0	

## NG

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg A, side: 1

### Vedlegg A

DREIETRYKKSONDERINGER

#### Innhold

#### Figurer

Figur A1 – A17 Enkeltsonderinger, borhull 1 - 17

# NG

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg A, side: 2

#### A1 Metode

Metoden benyttes for å bestemme lagdeling i løsmasser. Resultatene gir grunnlag for å identifisere jordarter og vurdere relativ fasthet i grunnen.

Boringen utføres ved å trykke borstenger ned i bakken med konstant hastighet og med konstant omdreiningshastighet. For om mulig å komme gjennom faste lag kan sonderingen da føres videre ved å øke dreiehastigheten. I dybder hvor dreiehastigheten har blitt økt er det markert med et kryss på figurene der viser resultatene fra dreietrykksonderingene.

#### A2 Resultater

Resultater er vist som enkeltboringer på Figur A1 til Figur A17.











AutoGRAF

Figur nr. A5

Dato:

15.06.15

NG















A11







Figur nr.

Dato:

A13

15.06.15

NG











Figur nr. A16

Dato:

15.06.15

NG





## NG

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg B, side: 1

### Vedlegg B

CPTU-SONDERINGER

#### Innhold

B1	Metode	2
B2	Utstyr	2
B3	Resultater	2

#### Bilag

Bilag 1	Kalibreringsark CPTU-sonde 4648
Bilag 2	Kalibreringsark CPTU-sonde 4690
Bilag 3	Kalibreringsark CPTU-sonde 4568

#### Figurer

Figur B1a – B11 Enkeltsonderinger, CPTU

# NGI

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg B, side: 2

#### B1 Metode

Trykksondering med poretrykksmåling (CPTU) benyttes for å tolke lagdelinger, jordart, lagringsbetingelser og jordartens styrkeegenskaper.

Under nedpressingen måles trykket  $(q_c)$  mot den koniske spissen og sidefriksjonen  $(f_s)$  mot friksjonshylsen. I tillegg måles poretrykket (u) på en eller flere steder langs sondens overflate.

#### B2 Utstyr

CPTU-sonderingen er utført med tre sonder av typen Geotech Nova med sondenummer 4648, 4690 og 4568. Kalibreringsarkene er vist i Bilag 1 til Bilag 3.

CPTU-sonderingene med sondenummer 4648 og 4690 er utført av NGI mens sonderingene med sondenummer 4568 er utført av Heistad Brønnboring AS.

#### **B3** Resultater

Resultater er vist som enkeltboringer på Figur B1a til Figur B11.

### GEO

Deg. Celsius

0 - 40

Specialists in Geotechnical Field Equipment

Range

GE

**BACK-UP MEMORY** 

4648

	CLRIIII	CATE FOR CPT PROB
Probe No	4648	
Date of Calibration	20130816	.11
Calibrated by	T 1' m'	4/1
File name	4648 20130	gström
Point Resistance		Tip Area 10cm ²
Maximum Load	100	MD
Range	100	MPa
Scaling Factor	950	MPa
Resolution	0.8076	1/Da
Area factor (a) at 1MPa	0.857	Kra
ERRORS		
Max. Temperature effect when	not loaded	21.5424 kPa
Temperature range 0 –40 deg.	Celsius.	
Local Friction		Sleeve Area 150cm ²
Maximum Load	0.5	MPa
Range	0.5	MPa
Scaling Factor	4039	
Resolution	0.0094	kPa
Area factor (b) at 1MPa	0	
ERRORS		0.2102 1.0.
Max. Temperature effect when Temperature range 0 –40 deg.	Celsius.	0.3102 KPa
Pore Pressure		
A direct and	25	MPa
Maximum Load	2.5	MPa
Range Galiag Factor	3488	IVII G
Scaling Factor	0.0219	kPa
Keşolution	0.0215	
ERRORS	n not loaded	0.8541 kPa
Max. Temperature effect when	Calcius	0.0541
Temperature range 0 -40 deg.	Celsius.	
Tilt Angle.	Scaling Fa	ictor 1
Range	0 - 40	Deg.
	C P T	actor 1

## GEO

#### CERTIFICATE FOR CPT PROBE

4690

Date of Calibration Replacement of	4690 20141125		~ · ·
Calibrated by File name	Christoffer H 4690 20141	Hurtig 125 163924.doc	n uz
Point Resistance		Tip Area 10cm ²	
Maximum Load	50	MPa	
Range	50	MPa	
Scaling Factor	1300		
Resolution	0.5869	kPa	
Area factor (a) at 1MPa	0.832		
ERRORS			
Max. Temperature effect wh Temperature range 0 –40 de	nen not loaded g. Celsius.	44.6044 kPa	
Local Friction		Sleeve Area 15	50cm ²
Maximum Load	0.5	MPa	
Range	0.5	MPa	
Scaling Factor	3761		
Resolution	0.0101	kPa	
Area factor (b) at 1MPa	0.001		
ERRORS Max Temperature effect w	hen not loaded	0.9393 kPa	
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 –40 de Pore Pressure Maximum Load Range	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2	0.9393 kPa MPa MPa	
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 <b>3514</b> 0.0217	0.9393 kPa MPa MPa kPa	
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 d	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 <b>3514</b> 0.0217 chen not loaded eg. Celsius.	0.9393 kPa MPa MPa kPa 1.0416	kPa
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 d	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 <b>3514</b> 0.0217 then not loaded eg. Celsius. <b>Scaling F</b>	0.9393 kPa MPa MPa kPa 1.0416 actor 1	kPa
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Tilt Angle.</b> Range	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 <b>3514</b> 0.0217 chen not loaded eg. Celsius. <b>Scaling F</b> 0 - 40	0.9393 kPa MPa MPa kPa 1.0416 actor 1 Deg.	kPa
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de Tilt Angle. Range	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 <b>3514</b> 0.0217 then not loaded eg. Celsius. <b>Scaling F</b> 0 - 40 <b>Scaling F</b>	0.9393 kPa MPa MPa kPa 1.0416 actor 1 Deg.	kPa
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de Tilt Angle. Range Temperature sensor. Range	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 3514 0.0217 hen not loaded eg. Celsius. Scaling F 0 - 40 Scaling F 0 - 40	0.9393 kPa MPa MPa kPa 1.0416 actor 1 Deg. 'actor 1 Deg. Celsius	kPa
ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de <b>Pore Pressure</b> Maximum Load Range Scaling Factor Resolution ERRORS Max. Temperature effect w Temperature range 0 -40 de Tilt Angle. Range Temperature sensor. Range	hen not loaded eg. Celsius. 2.5 2 3514 0.0217 hen not loaded eg. Celsius. Scaling F 0 - 40 Scaling F 0 - 40	0.9393 kPa MPa MPa kPa 1.0416 actor 1 Deg. 'actor 1 Deg. Celsius	kPa
	CERTIF	ICATE FOR CPT PROBE $4568$	
--------------------------------------------------------	----------------------------------	----------------------------	
Probe No Date of Calibration Replacement of	4568 20121210	11 4	
Calibrated by File name	Joakim Tin 4568 2012	ngström 1210 132020.doc	
Point Resistance			
Maximum Load	50	MPa	
Range Seeling Factor	50	MPa	
Resolution	1288	kPa (17 bit resolution)	
Area factor (a)	0.858		
ERRORS			
Max. Temperature effect w	when not loaded	20.1382 kPa	
Temperature range 0 –40 d	leg. Celsius.		
Local Friction			
Maximum Load	0.5	MPa	
Range	0.5	MPa	
Scaling Factor	3648		
A rea factor (b)	0.0104	kPa (1/bit resolution)	
Area factor (b)	<b>.</b>		
ERRORS			
Max. Temperature effect w Temperature range 0 –40 d	when not loaded leg. Celsius.	0.2912 kPa	
Pore Pressure			
Maximum Load	2.5	MBa	
Range	2.5	MPa	
Scaling Factor	3493		
Resolution	0.0218	kPa (17 bit resolution)	
ERRORS	°0		
Max. Temperature effect w Temperature range 0 –40 d	vhen not loaded leg. Celsius.	1.2426 kPa .	
Tilt Angle.	Scaling Fa	ctor 1	
Range	0 - 40	Deg.	
Temperature sensor.	Scaling Fa	ctor 1	
Range	0 - 40	Deg. Celsius	
BACK-UP MEMORY	7		
FORTECH	Specialists in Geotechnica		
	Field Equipment		

)TECH

GE

Ingenjörsfirman Geotech AB Datavägen 53 SE-436 32 ASKIM, Sweden +46 (0)31-28 99 20 +46 (0)31-68 16 39 <u>www.geotech.se</u> VAT No. SE556098559901



Detaljkartlegging Støren-	-He
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 1C-1 Posisjon: X 7003869.80 Y 564840.76	Sor Dat

منهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
eliiiual	20150043	B1a
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet :07.04.2015	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging Støren	-He
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 1C-2 Posisjon: X 7003869.80 Y 564840.76	Son Dato

منهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
eiiiual	20150043	B1b
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet :07.04.2015	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging Støren	-He
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 2C Posisjon: X 7003858.57 Y 564795.60	Sor Dat

امتهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
IEIIIIUAL	20150043	B2
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet :07 04 2015	Godkjent	
	BGK	
		1



Detaljkartlegging Støren	-Hei
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 3C Posisjon: X 7004222.05 Y 565235.74	Sond Dato

امتهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
IEIIIIUAL	20150043	B3
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet -08.04.2015	Godkjent	
	BGK	
		1



Detaljkartlegging Støren	-Hei
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 5C Posisjon: X 7004372.99 Y 565375.14	Sond Dato

امتهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
IEIIIIUal	20150043	B4
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4690	BGK	NCI
ato honet 17.06.2015	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging Støren-	-He
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 7C Posisjon: X 7004509.37 Y 565330.25	Sono Dato

امتهما	Rapport nr.	Figur nr.
IEIIIIUAL	20150043	B5
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet :09.04.2015	Godkjent	
	BGK	
		1



Detaljkartlegging Støren-He CPT-sondering M = 1 : 200

Borhull 8C So Posisjon: X 7004533.86 Y 565670.67 Da

منهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
einual	20150043	B6
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet 15.04.2015	Godkjent	
CI02.+0.CI . 12100 010	BGK	



Detaljkartlegging Støren-He CPT-sondering M = 1 : 200 Borhull 9C Posisjon: X 7004597.33 Y 565594.45 Dato

منهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
einual	20150043	B7
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4648	BGK	NCI
ato honet 14.04.2015	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging Støren-Heimdal	2annort nr	Eigur pr
	20150043	B8
	legner	Dato:
$M = 1 \cdot 200$	SHo	22.06.15
ТТ = Т.: 200	Kontrollert	
Barbull 10C Sande or 4648	BGK	NCI
Posision: X 7004690.95 Y 565678.55 Dato boret :16.04.2015	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging	Støren-H
CPT-sondering M = 1 : 200	

Borhull 12C-1	Sc
Posisjon: X 7005100.43 Y 565927.32	Da

	Rapport nr.	Figur nr.
einual	20150043	B9a
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
unde nr. :4648	BGK	NCI
ato honet -21.04.20.15	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging	Støren-H
CPT-sondering M = 1 : 200	

Borhull 12C-2	Sc
Posisjon: X 7005100.43 Y 565927.32	Da

منهطها	Rapport nr.	Figur nr.
elinual	20150043	B9b
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
unde nr. :4648	BGK	NCI
ato horet :22.04.2015	Godkjent	
	BGK	



	Rapport nr.	Figur nr.
einual	20150043	B9c
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
unde nr ·4648	BGK	
ato horet -22.04.2015	Godkjent	
	BGK	



Detaljkartlegging Støren	i-He
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 15C Posisjon: X 7005555.25 Y 565834.94	Soni Dato

امتهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
leinual	20150043	B10
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4568	BGK	NCI
ato honet -06.05.2015	Godkjent	
	BGK	
		1



Detaljkartlegging Støren	-Hei
CPT-sondering M = 1 : 200	
Borhull 17C Posisjon: X 7005642.24 Y 565903.19	Sonc Dato

امتهطعا	Rapport nr.	Figur nr.
IEIIIIUAL	20150043	B11
	Tegner	Dato:
	SHo	22.06.15
	Kontrollert	
ande nr. :4568	BGK	NCI
ato honet -06.05.2015	Godkjent	
	BGK	



Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg C, side: 1

# Vedlegg C

PORETRYKKSMÅLINGER

## Innhold

Metode	2
Utstyr	2
Installasjon	2
Resultater	2
Referanser	2
	Metode Utstyr Installasjon Resultater Referanser

# Figurer

Figur C1 – C3	Resultater fra poretrykksmålere	borpunkt 4, 9 og	12
		••••P	

# NGI

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg C, side: 2

### C1 Metode

Poretrykksmålere brukes for å måle poretrykket i grunnen. Dette brukes til beregninger av in-situ spenninger og estimering av grunnvannstand.

### C2 Utstyr

Det er brukt elektriske poretrykksmålere av typen Geotech PVT med minne.

### C3 Installasjon

Målerne er installert etter metoden som er beskrevet i NGF melding 6, med nedpressing i løsmasser, ref. /C1/. Det ble forboret gjennom faste lag over installasjonsdybden før måleren ble presset ned i jomfruelige masser.

### C4 Resultater

Figur C1 – Figur C3 viser målt poretrykk over tid og tilsvarende stigehøyde på vannet i forhold til terreng. Måleren måler totaltrykk, og for å få poretrykk er det trukket fra 100 kPa i atmosfæretrykk.

### C5 Referanser

 /C1/ Veiledning for måling av grunnvannstand og poretrykk Melding nr. 6, Norsk geoteknisk forening, 1982 Rev. Nr. 1, 1989









Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg D, side: 1

# Vedlegg D

#### LABORATORIUM OG RUTINEUNDERSØKELSER

### Innhold

D1	Prøveåpning og materialbeskrivelse	2
D2	Klassifiseringsforsøk	2
	D2.1 Vanninnhold	2
	D2.2 Romvekt	2
	D2.3 Udrenert og omrørt skjærstyrke (su) ved konusprøvning	2
	D2.4 Udrenert skjærstyrke (su) ved enaksielt trykkforsøk	2
	D2.5 Flyte- (w _L ) og utrullingsgrense (w _P )	2
	D2.6 Kornfordelingsanalyse	3
D3	Referanser	3

## Figurer

Figur D1 – D6	Borprofil, borpunkt 3, 5, 9, 10, 12 og 15
Figur D7 – D12	Kornfordelingskurve, borpunkt 3, 5, 9, 10, 12 og 15

# NG

### D1 Prøveåpning og materialbeskrivelse

Alle prøver registreres, åpnes og det foretas visuell klassifisering og beskrivelse av materialtype.

Resultatene er vist i Figur D1 – Figur D6.

### D2 Klassifiseringsforsøk

### D2.1 Vanninnhold

Naturlig vanninnhold bestemmes i henhold til NS 8013.

Resultatene er vist i Figur D1 – Figur D6.

### D2.2 Romvekt

Romvekt bestemmes i henhold til NS 8011.

Resultatene er vist i Figur D1 – Figur D6.

#### D2.3 Udrenert og omrørt skjærstyrke (su) ved konusprøvning

Konusprøving utføres i henhold til NS 8015.

Resultatene er vist i Figur D1 – Figur D6.

### D2.4 Udrenert skjærstyrke (su) ved enaksielt trykkforsøk

Enaksielt trykkforsøk utføres i henhold til NS 8016.

Resultatene er vist i Figur D1 – Figur D6.

### D2.5 Flyte- $(w_L)$ og utrullingsgrense $(w_P)$

Fra utvalgte prøvesylindere er det tatt ut en prøve for bestemmelse av flyte- og utrullingsgrense. Plastisitetsindeks bestemmes ved  $I_P = w_L - w_P$ .

Bestemmelsene er utført i henhold til NS 8002 og NS 8003.

Resultatene er vist i Figur D1 – Figur D6.

NG

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg D, side: 3

### D2.6 Kornfordelingsanalyse

Det er utført en kornfordelingsanalyse i borhull 3, borhull 9 og borhull 10 samt to kornfordelingsanalyser i borhull 12 og borhull 15 og tre kornfordelingsanalyser i borhull 5. Metoden som er brukt kalles "falling drop", beskrevet av Moum, 1965, ref. /D1/.

Resultatene er vist i Figur D7 – Figur D12.

#### D3 Referanser

- /D1/ Moum, J.
   Falling drop used for grain size analysis of fine grained materials.
   Sedimentology, Vol. 5, No. 4, pp 343 347
   Also publ. In: Norwegian Geotechnical Institute, Publication 70, 1966
- /D2/ Statens vegvesen Håndbok R210. Laboratorieundersøkelser





Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve	Forsøk		10	20	Va )	anni 30	nnh 4	nold 0	l (% 50	6) 6	60	70		T 18	ັynູ ⁸	gde 19	tetth 2	et (	<b>kN/</b> 21	m³) 22		Porøsitet (%)	Humus (%)	1	0	20	30	40
	LEIRE siltig, middels fast til fast få tynne siltig grå LEIRE tett med skråstilte siltig/finsand grå LEIRE flere tynne finsandlag/siltag grå LEIRE flere skråstile finsandlag/siltag grå LEIRE siltig, middels fast til fast flere tynne skråstilte finsandlag mørk grå	1 2 3 4 5	т																											
sDATA\2015\20150043\Index\Borpr	TEGNFORKLARING:         0         15-0-5         10         ∇         Konus forsøk, uforstyrret         ▼         Konus forsøk, omrørt	nse eaks eaks rekt	sial sial ce s	l fors forse skjær	øk, a øk, p forsø	ktiv assiv Ik		Ø = P = K = T =	Ød Per Kor Tre	lome mea ngra aksia	eter i abilit ader al fo	forse etsf ings rsøk	øk orsø anal	ik yse						D	<b>eta</b> Bor	prof	<b>artle</b> il	eggi BPS	ing S	Stø	rer	n - F 7 (	<b>He</b> Prøv Ferr Gru	vety reng nnv



ndal		20150043-02	-R
		Figur nr. D3	
ype: gkoto:	72 mm	Dato 2015-08-06	Tegnet av / kontr. ThV / MAS
vannst. dybde:	- m	N	CI
oret:	2015-04-15		





Dybde (m)	Beskrivelse	Prøve	Forsøk	10		V 20	′anr 30	ninı	nhc 40	old (% 50	60 60		70	Tyng 17.5	dete 19	etthe 20	et (kN 21	/m³) 22	Porøsitet (%)	Humus (%)		20	40	
			-																					
			-																					
5			-																_					
	siltig LEIRE, kvikk noe finsand, noen siltlag	1	-			0																	0,	V
10	grå		-				0												_					
	fast tette tynne siltlag ~25lag/10cm 4 siltlag på 6mm ved 11.35m, grå	2	Ø T K				8 (	)							×									
	fast til meget fast LEIRE, kvikk flere tynne skråstilte siltlag	3					8								×						<b>-</b>			
15	nóen sandlommer, gră		к				0																	
	siltia. fast. arå		-				0												_					
	LEIRE økende siltinnhold nedover ett tykt finsandlag på 45mm på 16.23m flere 2-4mm tynne siltlag	4	Т			0	0	)							×						• •			
			-																					
20																								
	TEGNFORKLARING: └───── Plastisitetsgrense/Vanninnhold/Flytegrer	nse					Ø	= Ø	٥do	meter	forsøl	¢					Det	aljkar	tlegg	ing S	Stø	ren	Heir	nc
	15-0-5 Enaks. trykkforsøk/def.ved brudd • Tre	eaks eaksi	sial ial f	forsøk, ^F orsøk, r	aktiv Dass	v iv	Р К	= P = K	erm orn	neabilit grader	etsfo	rsøl nalv	k /se				Во	rprofil				_	Prøve	ety
	<ul> <li>✓ Konus forsøk, uforstyrret</li> <li>✓ Konus forsøk, omrørt</li> <li>Ⅲ Dir</li> </ul>	ekte	e sk	jærfors	øk		Т	= Ti	real	ksial fo	rsøk						Boi	·punkt r	nr.: BP	15			Terre Grun	ng nva

K/S = Kalk-/Sement stabilisering

\Borprofil_BP15.grf H:\LABDATA\2015\20150043\Index\Borp

+

Vingeboring

S_t Sensitivitet

Dato boret:















# NG

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg E, side: 1

# Vedlegg E

TREAKSIALFORSØK

# Innhold

# Tabeller

Tabell E1Sammenstilling av treaksialforsøk

### Figurer

Figur E3 – E8 Resultater treaksialforsøk, borpunkt	5
Figur E9 – E12 Resultater treaksialforsøk, borpunkt	9
Figur E13 – E14 Resultater treaksialforsøk, borpunkt	10
Figur E15 – E16 Resultater treaksialforsøk, borpunkt	12
Figur E17 – E20 Resultater treaksialforsøk, borpunkt	15
# NGI

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg E, side: 2

## E1 Metode

Det er utført ti anisotropt konsolidert, udrenert, treaksialforsøk skjært i trykk (CAUA). Forsøkene er gjort etter standard prosedyre for treaksialforsøk ved NGI, beskrevet av Berre, 1982, ref. /E1/.

Prøvene er konsolidert anisotropt til estimerte in-situ spenninger med basis i resultater fra CPTU trykksonderinger og tolking av dreietrykksonderinger. De ble således estimert før resultater fra poretrykksmålinger og forsøk på prøver var gjennomført (hvilket er normalt). Effektivspenningene prøvene er konsolidert til, er noe lavere (opp til 20%) enn de estimerte in situ verdiene basert på alle resultater fra grunnundersøkelsene (i første rekke poretrykksmålinger og romvektsmålinger). Dette medfører at in situ styrke antakelig er noe høyere enn verdiene målt fra treaksialforsøkene, noe også tolkingen fra trykksonderingene /CPTU indikerer.

Prøvene er montert i celler med 72 mm diameter og høyde 140 mm. Filter og slanger mettes opp når prøven har fått påført en isotrop spenning tilsvarende antatt svelletrykk. Etter metning av systemet blir prøven lastet opp isotropt til den spesifiserte horisontalspenningen. Prøven står da vanligvis en natt og konsoliderer før et mottrykk blir påført for å øke metningen. Etter mottrykket blir resten av vertikal spenning lastet opp i trinn.

Når prøven er lastet opp og ferdig konsolidert starter skjæringen. Det benyttes en standard skjæringshastighet på ca. 1,5% pr. time. Prøven blir kjørt til ca. 20% aksiell tøyning.

Resultatene er vist i Figur E1 til Figur E20.

### E2 Referanser

/E1/ Berre, T. (1982)

Triaxial testing at the Norwegian Geotechnical Institute Geotechnical Testing Journal, Vol. 5, No. 1/2 pp 3 – 17 Also publ. in: Norwegian Geotechnical Institute, Publication 134, 1981

#### 20150043-02-R Detaljkartlegging Støren - Heimdal

#### TABELL E1 :

#### SAMMENSTILLING AV TREAKSIALFORSØK

#### Utført: SHo Kontroll: BGK

PRØVE IDENTIFISERING					INDEKSEGENSKAPER						KONSOLIDERING											UDRENERT SK LÆRING				Figur	
					I (DEROEGENORMI ER						KUUSULIDERIUU											UDRI	UDRENERI SKJÆRING				referanse
Hull nr.	Prøve diameter	Sylinder del	Dybde	Jordart	w _i	wı	wp	Ip	Leir Innh.	Υ _{tot}	Type forsøk	p' _{0v}	<b>σ'</b> _{ac}	σ' _{rc}	K ₀ '	8 _{vol}	ε _{ac}	w _c	В	Δe/e ₀	Prøve kvalitet	τ _f	u _f	٤ _f	$\tau_{f^{\prime}} p^{\prime}_{0v}$	$\tau_{f/}\sigma'_{ac}$	
	mm		m		%	%	%	%	%	$kN/m^3$		kPa	kPa	kPa		%	%	%	%			kPa	kPa	%			
					, .	, .		, .																			
3	72	2-A	10.23	Leire	35.28	32.2	18.9	13.3	67.9	18.78	CAUA	155	138.1	138.4	1.00	1.02	0.53	34.19	97.6	0.021	2	92.5	64.9	1.7	0.60	0.67	E1, E2
5	72	1-A	4.22	Leire	27.07	34.6	18.1	16.5	39.0	19.51	CAUA	80	58.3	97.5	1.67	0.48	0.09	26.64	99.0	0.011	1	83.9	16.6	4.4	1.05	1.44	E3, E4
5	72	2-A	7.22	Leire	28.15	31.3	18.9	12.4	43.3	19.51	CAUA	120	98.3	118.1	1.20	0.43	0.14	27.75	98.4	0.010	1	118.9	20.5	2.0	0.99	1.21	E5, E6
5	72	5-A	13.25	Leire	30.11	21.3	15.3	6.0	29.2	19.27	CAUA	195	173.7	173.7	1.00	0.54	0.45	29.54	98.0	0.012	1	121.1	74.6	1.6	0.62	0.70	E7, E8
9	72	1-A	5.48	Leire	31.19	29.9	17.3	12.6	-	19.08	CAUA	80	75.1	75.0	1.00	0.60	0.20	30.61	98.4	0.013	1	75.0	20.3	2.4	0.94	1.00	E9, E10
9	72	5-A	9.38	Leire	27.42	23.6	14.4	9.2	39.4	19.59	CAUA	130	130.1	110.1	0.85	0.58	0.32	26.85	98.6	0.014	1	116.0	6.2	2.5	0.89	0.89	E11, E12
10	72	1-A	7.23	Leire	26.96	36.8	20.0	16.8	47.9	19.85	CAUA	115	100.1	100.0	1.00	0.56	0.22	26.45	99.0	0.013	1	101.7	27.3	3.3	0.88	1.02	E13, E14
12	76	A1-A	11.33	Leire	22.83	29.4	10.4	19.0	38.2	20.37	CAUA	190	160.0	140.0	0.88	0.50	0.65	22.31	96.9	0.013	1	127.3	39.9	3.2	0.67	0.80	E15, E16
15	72	2-A	11.53	Leire	27.52	21.6	15.2	6.4	38.4	19.57	CAUA	160	151.2	121.0	0.80	0.91	0.57	26.63	98.4	0.021	2	98.8	37.9	2.0	0.62	0.65	EI7, EI8
15	12	4-A	16.64	Leire	28.47	-	-	-	-	19.49	CAUA	220	202.2	161.9	0.80	0.//	0.8/	27.62	97.8	0.018	1	130.3	51.1	2.3	0.59	0.64	E19, E20
wi	In-situ vanni	nnhold																									
wı	Flytegrense																0.07										
w _p	Utrullingsgre	nse																	OCR			$\Delta e/e_0$					
1p	Plastisitetsin	deks, $Ip = v$	v ₁ - w _p											D		1 1.1 - 11	11211			V	eldig god	G	od til		Dårlig	:	Veldig
μ _{0ν} σ'	Vartikal kon	al effectives	manning											1	Magat god	utmar	п211 kat			1	utmerket	bru	ikbar				darlig
ο _{ac} σ'	Horisontal k	onsolidering	spenning	r										2	God bruk	har	KCI										
e .	Volumetrick	towning ver	t konsolide	pring										2	Dårlig	Jai			1–2		<0,04	0,04	1-0,07		0,07-0,1	4	>0,14
e vol	Voumetrisk udyning ved konsolidering 3 Darlig 4 Stoart dårlig																										
B	Skemptons poretrykksfåktor, $\Delta u/\sigma_m$											<0,03	0,03	3-0,05		0,05-0,1	0	>0,10									
τ _f	Skjærspenning ved brudd														<0.02	0.00	0.000		0.025.0		>0.07						
u _f	Poretrykk i prøven ved brudd												4-0		<0,02	0,02	-0,035	<b>`</b>	0,035-0,0		>0,07						
٤ _f	Vertikal tøyı	ning ved bru	ıdd																								
∆e/e₀	$\Delta e = \epsilon vol (1 + \epsilon)$	$+e_i)$ og $e_i =$	2.75 * w _i																								



BP3-2-A-1.Plot1.grf



BP3-2-A-1.Plot2.grf



BP5-1-A-1.Plot1.grf



97.5

-

-

BP5-1-A-1.Plot2.grf



BP5-2-A-1.Plot1.grf



118.1

-

-

BP5-2-A-1.Plot2.grf

w_c



BP5-5-A-1.Plot1.grf



BP5-5-A-1.Plot2.grf



BP9-1-A-1.Plot1.grf



BP9-1-A-1.Plot2.grf



BP9-5-A-1.Plot1.grf



BP9-5-A-1.Plot2.grf



BP10-1-A-1.Plot1.grf



-

-

BP10-1-A-1.Plot2.grf



BP12-A1-A-1.Plot1.grf



-

-

BP12-A1-A-1.Plot2.grf



BP15-2-A-1.Plot1.grf





BP15-4-A-1.Plot1.grf



# NG

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg F, side: 1

# Vedlegg F

ØDOMETERFORSØK

# Innhold

F1	Metode	2
F2	Innbygging av prøve	2
F3	Resultater	2
F4	Referanser	2

## Tabeller

Tabell F1Sammenstilling av ødometerforsøk

# Figurer

Figur F1 – F3	Resultater ødometerforsøk, borpunkt 3
Figur F4 – F9	Resultater ødometerforsøk, borpunkt 5
Figur F10 – F12	Resultater ødometerforsøk, borpunkt 9
Figur F13 – F15	Resultater ødometerforsøk, borpunkt 12
Figur F16 – F18	Resultater ødometerforsøk, borpunkt 15

# NGI

Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg F, side: 2

## F1 Metode

Det er gjennomført seks ødometerforsøk.

Forsøkene er utført i henhold til NS 8018 samt nærmere prosedyrer for ødometerforsøk ved NGI, beskrevet av Sandbækken, 1986, ref. /F1/.

### F2 Innbygging av prøve

Prøvene bygges inn i en 35 cm² celle med høyde 20 mm.

Forsøket kjøres med konstant deformasjonshastighet samtidig som last, deformasjon og poretrykk logges kontinuerlig.

Prøven kan drenere fritt på toppen, men er tett i bunn. Deformasjonshastigheten velges slik at poretrykket som måles i bunn av prøven ikke overstiger 5-10% av spenningen som blir påført.

### F3 Resultater

For hvert forsøk vises tre diagrammer, hhv. Ett i logaritmisk skala og to i lineær skala, hvorav det ene har bedre oppløsning for tolkning av parametre rundt p'_c.

Selv om kvaliteten på forsøkene ser ut til å være dårlig etter kriteriene gitt i NVE/SVV sine retningslinjer så ser forsøkene ut til å gi rimelig gode, tolkbare og troverdige resultater. Forsøkene gir en god indikasjon på forkonsolideringstrykk, pc'. Verdier tolket fra metoden foreslått av Casagrande, ref. /F2/ er inkludert i Tabell F1.

Resultatene er presentert i Figur F1 – Figur F18.

### F4 Referanser

 /F1/ Sandbækken, G., T. Berre og S. Lacasse (1986)
 Oedometer testing at the Norwegian Geotechnical Institute Consolidation of soils: Testing and evaluation
 ASTM STP 892, R.N. Young and F.C. Townsend, Eds., 1986



Dokumentnr.: 20150043-02-R Dato: 2015-08-11 Rev.nr.: 0 Vedlegg F, side: 3

#### /F2/ Casagrande, A. (1936)

The Determination of the Pre-Consolidation Load and Its Practical Significance Proceedings of the First International Conference on Soil Mechanics and Foundation Engineering, Cambridge, Vol. III, pp. 60-64

#### 20150043-02-R

#### Detaljkartlegging Støren - Heimdal

Utført: SHo

Kontroll: BGK

#### TABELL F1 :SAMMENSTILLING AV ØDOMETERFORSØK

Prøveidentifisering						Klassifisering						Konsol	idering	Ødometertolkning				
Hull	Prøve	Sylinder-	Dybde	Jordart	Wi	WP	WL	lp	γ _T	Leir	p _{0v} '	ΔV/V	∆e/e _i	Prøve	Prøve	p _c '	p _{ov} '	OCR
nr.	diameter	del-test								innhold	(antatt)	ved p _{0v} '		kvalitet	kvalitet		(beregnet)	
	mm		т		%	%	%	%	kN/m ³	%	kPa	%		NVE	SVV	kPa	kPa	kPa
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
3	72	2-B	10.33	Leire	36.1	18.9	32.2	13.3	18.6	67.9	130.0	2.04	0.041	Forstyrret	God-bra	500	155	3.2
5	72	2-D 5-В	7.50 13.50	Leire	29.0 25.6	10.9	21.3	6.0	20.0	43.3 29.2	175.0	2.35	0.043	Forstyrret	Dårlig	700	120	5.4 3.6
9	72	1-B	5.38	Leire	31.0	17.3	29.9	12.6	19.1	-	75.0	1.59	0.034	Forstyrret	God-bra	500	80	6.3
12	76	A1-B	11.22	Leire	22.3	10.4	29.4	19.0	20.7	38.2	160.0	2.58	0.068	Forstyrret	Dårlig	750	190	3.9
15	72	2-B	11.42	Leire	30.1	15.2	21.6	6.4	19.9	38.4	150.0	3.70	0.082	Forstyrret	Dårlig	550	160	3.4
		1	- la - la - la l						Dravalualit	ot i bbt C\A/		Volumtaunin	a A a/a0			1		
w _i we		Plastisitet	ninnnoia sarense						FIØVERValle		OCR	Meget god	God-bra	Dårlig	Meget dårlig			
wp wi	w Flytegrense										1-2	<0,04	0,04-0,07	0,07-0,14	>0,14			
lp	Ip w _n - w _n , Plastisitetsindeks										2-4	<0,03 0,03-0,05 0,05-0,10 >0,10						
γт		Total rom	vekt															
p _{0v} '	p _{0v} ' Effektivt vertikalt overlagringstrykk								Prøvekvalit	et i hht NVE	:	Volumtøynin	g ΔV/V0 (ε	vol)				
ΔV/V	$\Delta V/V$ Tøyning ved p _{0v}										OCR	Kv.kl.1 Perfekt		Kv.kl.1 Akseptabel		Kv.kl.2 Forstyrret		
∆e/e ₀	$\Delta e/e_0 \qquad \Delta e = \varepsilon_{ac} (1+e_i) \text{ og } e_i = 2.75 * w_i$										1-1,2	<3,0		3,0-5,0		>5,0		
pc Forkonsolideringsuykk baselt på direkte tolkning av ødometenorsøk											1,2-1,5	<∠,0 <1.5 2,		2,0-4,0		>4,0		
											2-3	<1.0 1.0-3.0		1,0-3,0		>3,0	>3.0	
											3-8	<0,5 0,5-1,0				>1,0		



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP3-2-B-1 lin (CRS2898).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP3-2-B-1 lin-2 (CRS2898).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP3-2-B-1 log (CRS2898).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP5-2-B-1 lin(CR52896).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP5-2-B-1 lin-2(CR52896).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP5-2-B-1 log(CRS2896).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP5-5-B-1 lin (CRS2900).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP5-5-B-1 lin-2 (CRS2900).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP5-5-B-1 log (CRS2900).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP9-1-A-1 Lin(CR52837).grf


H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP9-1-A-1 Lin-2(CRS2837).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP9-1-A-1 Log(CRS2837).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP12-1-A-1 Lin(CR52852).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP12-1-A-1 Lin-2(CR52852).grf



H:\LABDATA\2015\20150043\Oedom\BP12-1-A-1 Log(CRS2852).grf



P:\2015\00\20150043\Lab NGI\Oedom\BP15-2-B-1 Lin (CRS2910).grf



P:\2015\00\20150043\Lab NG\\Oedom\BP15-2-B-1 Lin2 (CRS2910).grf



P:\2015\00\20150043\Lab NG\\Oedom\BP15-2-B-1 Log(CRS2910).grf

## **NG** Kontroll- og referanseside/ Review and reference page

Dokumentinformasjon/Document information							
<b>Dokumenttittel/Document title</b> Datarapport - grunnundersøkelser		Dokumentnr./Document no. 20150043-02-R					
Dokumenttype/ <i>Type of document</i>	Distribusjon/Distribution	<b>Dato</b> / <i>Date</i> 2015-08-11					
Rapport / Report	Begrenset/Limited	<b>Rev.nr.&amp;dato/Rev.no.&amp;date</b> 0					
Oppdragsgiver/Client Jernbaneverket							
Emneord/Keywords Data, sonderinger, laboratorieforsøk, kvikkleire							

Land, fylke/Country Sør-Trøndelag	Havområde/ <i>Offshore area</i>
Kommune/Municipality Melhus	Feltnavn/Field name
Sted/Location Lundamo	Sted/Location
Kartblad/Map Støren 1621 III	Felt, blokknr./ <i>Field, Block No.</i>

## Dokumentkontroll/Document control Kvalitetssikring i henhold til/Quality assurance according to NS-EN ISO9001

Rev/ Rev.	Revisjonsgrunnlag/Reason for revision	Egenkontroll av/ Self review by:	Sidemanns- kontroll av/ Colleague review by:	Uavhengig kontroll av/ Independent review by:	Tverrfaglig kontroll av/ Inter- disciplinary review by:
0	Originaldokument	2015-08-11 Søren Holm	2015-08-07 Bjørn Kalsnes		

Dokument godkjent for utsendelse/	Dato/Date	Prosjektleder/Project Manager
Document approved for release	11 august 2015	Biarn Kalsnes
	11. august 2015	

NGI (Norges Geotekniske Institutt) er et internasjonalt ledende senter for forskning og rådgivning innen ingeniørrelaterte geofag. Vi tilbyr ekspertise om jord, berg og snø og deres påvirkning på miljøet, konstruksjoner og anlegg, og hvordan jord og berg kan benyttes som byggegrunn og byggemateriale.

Vi arbeider i følgende markeder: Offshore energi – Bygg, anlegg og samferdsel – Naturfare – Miljøteknologi.

NGI er en privat næringsdrivende stiftelse med kontor og laboratorier i Oslo, avdelingskontor i Trondheim og datterselskaper i Houston, Texas, USA og i Perth, Western Australia.

## www.ngi.no

NGI (Norwegian Geotechnical Institute) is a leading international centre for research and consulting within the geosciences. NGI develops optimum solutions for society and offers expertise on the behaviour of soil, rock and snow and their interaction with the natural and built environment.

NGI works within the following sectors: Offshore energy – Building, Construction and Transportation – Natural Hazards – Environmental Engineering.

NGI is a private foundation with office and laboratories in Oslo, a branch office in Trondheim and daughter companies in Houston, Texas, USA and in Perth, Western Australia

www.ngi.no



NORGES GEOTEKNISKE INSTITUTT NGI.NO

Hovedkontor Oslo PB. 3930 Ullevål Stadion 0806 Oslo

Avd. Trondheim PB. 5687 Sluppen 7485 Trondheim

 T
 22 02 30 00
 BANK
 ISO 9001/14001

 F
 22 23 04 48
 KONTO 5096 05 01281
 CERTIFIED BY BSI

 NGI@ngi.no
 ORG.NR 958 254 318MVA
 FS 32989/EMS 612006