
RAPPORT

Kråkøya, Vikna

OPPDRAUGSGIVER

Norconsult AS

EMNE

Geotekniske grunnundersøkelser –
Datarapport

DATO / REVISJON: 19. januar 2016 / 00

DOKUMENTKODE: 417711-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

OPPDRAG	Kråkøya, Vikna	DOKUMENTKODE	417711-RIG-RAP-001
EMNE	Geotekniske grunnundersøkelser – Datarapport	TILGJENGELIGHET	Åpen
OPPDRAGSGIVER	Norconsult AS	OPPDRAGSLEDER	Tor-Helge Vehn Antonsen
KONTAKTPERSON	Erling Romstad	UTARBEIDET AV	Ida Elise Overgård
KOORDINATER	SONE: 32W ØST: 6086 NORD: 71981	ANSVARLIG ENHET	3012 Midt Geoteknikk
GNR./BNR./SNR.	- / - / - / Kråkøya		

SAMMENDRAG

Norconsult AS er engasjert av Vikna kommune for å utøve geoteknisk bistand/vurderinger knyttet til tiltak i forbindelse med kaianlegg ved Kråkøya i Vikna kommune. Multiconsult er videre engasjert for å utføre geotekniske grunnundersøkelser. Undersøkelsenes omfang er bestemt av Norconsult.

Feltundersøkelsene omfattet:

- 23 stk. totalsonderinger
- 1 stk. trykksondering (CPTU)
- 7 prøveserier med 54 mm sylindrerprøver

Sonderingene og opptatte prøver viser generelt at grunnen består av fin sand med mye skjellrester over sandig, siltig, grusig, leirig materiale med mektighet mellom 0,6 – 6,1 m. Totalsonderinger i flere borpunkter indikerer deretter et lag med morene ned til berg. Kornfordelingsanalyse fra borpunkt 8, som ligger på vestsiden av Kråkøya, viser siltig leire ved ca. 1,4 m dybde.

Dybden til tolket bergoverflate fra sjøbunn varierer fra ca. 0,6 til 9,7 m i borpunktene.

00	19.01.2016	Geotekniske grunnundersøkelser – Datarapport	Ida Elise Overgård	Tor-Helge Vehn Antonsen	Arne Vik
REV.	DATO	BESKRIVELSE	UTARBEIDET AV	KONTROLLERT AV	GODKJENT AV

INNHOUDSFORTEGNELSE

1	Innledning	6
1.1	Bakgrunn.....	6
1.2	Myndighetskrav	6
2	Grunnundersøkelser	6
2.1	Feltundersøkelser	6
2.2	Laboratorieundersøkelser.....	7
3	Terreng- og grunnforhold.....	7
3.1	Områdebeskrivelse	7
3.2	Grunnforhold - kvartærgeologi.....	7
3.3	Grunnforhold – løsmasser	8
3.4	Grunnforhold – berg	8
3.5	Vanndybde.....	8
4	Referanser	9

TEGNINGER

417611-RIG-TEG	-000	Oversiktskart
	-001.1	Borplan Del 1
	-001.2	Borplan Del 2
	-001.3	Borplan Del 3
	-010	Geotekniske data, PR. 1
	-011	Geotekniske data, PR. 2
	-012	Geotekniske data, PR. 5
	-013	Geotekniske data, PR. 7
	-014	Geotekniske data, PR. 8
	-015	Geotekniske data, PR. 104
	-016	Geotekniske data, PR. 203
	-040	CPTU BP. 104, Spissmotstand q_c , q_t , poretrykk u_z , u_0 , sidefriksjon f_s , f_t og helning i
	-041	CPTU BP. 104, Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2
	-042	CPTU BP. 104, Spissmotstandstall N_m , poretrykks- B_q og friksjonsforhold R_f
	-043	CPTU BP. 104, korrigert spissmotstand Q – poretrykksforhold B_q
	-060	Kornfordelingsanalyse, PR. 7, d=1,45m
	-061	Kornfordelingsanalyse, PR. 7, d=2,45m
	-062	Kornfordelingsanalyse, PR. 7, d=3,40m
	-063	Kornfordelingsanalyse, PR. 8, d=1,38m
	-064	Kornfordelingsanalyse, PR. 104, d=2,30m
	-065	Kornfordelingsanalyse, PR. 203, d=0,35m
	-066	Kornfordelingsanalyse, PR. 203, d=2,48m
	-067	Kornfordelingsanalyse, PR. 203, d=3,73m
	-150	Borutskrift, BP. 1, 2, 3 og 4
	-151	Borutskrift, BP. 5, 6, 7, 8 og 9
	-152	Borutskrift, BP. 101, 102, 103 og 104
	-153	Borutskrift, BP. 105, 106 og 107
	-154	Borutskrift, BP. 201, 202, 203 og 204
	-155	Borutskrift, BP. 205, 207 og 208

VEDLEGG

Vedlegg A – Koordinater borpunkt

Vedlegg B – Dokumentasjon måldata

GEOTEKNISKE BILAG

Geotekniske bilag 1; Feltundersøkelser

Geotekniske bilag 2; Laboratorieundersøkelser

Geotekniske bilag 3; Oversikt over metodestandarder – felt og lab

1 Innledning

1.1 Bakgrunn

Norconsult AS er engasjert av Vikna kommune for å utøve geoteknisk bistand/vurderinger knyttet til tiltak i forbindelse med kaianlegg ved Kråkøya i Vikna kommune. Multiconsult er videre engasjert for å utføre geotekniske grunnundersøkelser. Undersøkelsenes omfang er bestemt av Norconsult.

Foreliggende rapport presenterer resultater fra grunnundersøkelsen. Rapporten inneholder ingen geotekniske vurderinger.

1.2 Myndighetskrav

Oppdraget er kvalitetssikret i henhold til Multiconsults styringssystem. Systemet er bygget opp med prosedyrer og beskrivelser som er dekkende for kvalitetsstandard NS-EN ISO 9001:2008. Oppdraget er også gjennomført i henhold til Eurokode EN-1997, del 2 (ref. /1/) og tilhørende tilgjengelige metodestandarder. I tillegg er NS 8000-serien benyttet ved utførelse av laboratorieundersøkelsene, mens feltundersøkelsene er utført i henhold til Norsk Geoteknisk Forenings meldinger. Se for øvrig bilag nr. 3 for samlet oversikt over utvalgte metodestandarder.

2 Grunnundersøkelser

2.1 Feltundersøkelser

Feltarbeid ble utført 6 – 8 oktober 2015 etter borplan utarbeidet av Norconsult. Boringene ble utført med Bore Cat, som er en spesialbåt for grunnundersøkelser på sjø.

Feltundersøkelsene omfattet:

- 23 stk. totalsonderinger
- 1 stk. trykksondering (CPTU)
- 7 prøveserier med 54 mm sylinderprøver

Totalsonderinger gir informasjon om løsmassenes beskaffenhet og lagringsforhold, samtidig som metoden har god nedtrengningsevne og kan benyttes til bergpåvisning.

Trykksondering (CPTU) gir i tillegg informasjon om jordardstype, samt en indikasjon på poretrykk og materialparametre.

Borpunkter er satt ut og innmålt med DGPS utstyr (Trimble GeoExplorer 6000 series GeoXR) av borleder. Oversikt over koordinater finnes i Vedlegg A. Oppgitte kotehøyder er innmålte bunnkoter, hvor havnivå minus målt vanndybde gir korrekte bunnkoter.

Alle høyder/kotenivå oppgitt i denne rapporten har NN1954 som referansesystem.

Plassering av borpunkt er vist på borplanene, tegning nr. 417711-RIG-TEG-001.1 til -001.3.

Sonderingsresultatene er presentert som borutskifter på tegning nr. 417711-RIG-TEG-150 til -155.

Boringers utførelse og tilhørende resultater er generelt beskrevet i geoteknisk bilag 1.

2.2 Laboratorieundersøkelser

De opptatte prøvene er undersøkt i vårt geotekniske laboratorium i Trondheim, med tanke på klassifisering og identifisering av jordartene. Det er også utført kornfordelingsanalyser for bestemmelse av prøvens korngradering.

I forhold til tolkning av resultat fra disse målinger/undersøkelser må det tas høyde for at metoden for prøvetaking i seg selv forstyrrer prøvens kvalitet. Stedlige masser er imidlertid i seg selv av en slik art at det vanskelig lar seg gjøre å få opp uforstyrrede prøver, uavhengig av prøvetakingsmetode. Under prøvetaking var det svært vanskelig å få opp materiale der det var utført forboring, og dette resulterte i at en del 54 mm sylinderprøver ble skadet.

Resultater av rutineundersøkelser er presentert som geotekniske data i tegninger 417711-RIG-TEG -010 til -016. Kornfordeling av jordprøver fremkommer på tegning nr. 417711-RIG-TEG-060 og -067

Utførelsen av laboratorieundersøkelsene er generelt beskrevet i geoteknisk bilag 2.

3 Terreng- og grunnforhold

3.1 Områdebeskrivelse

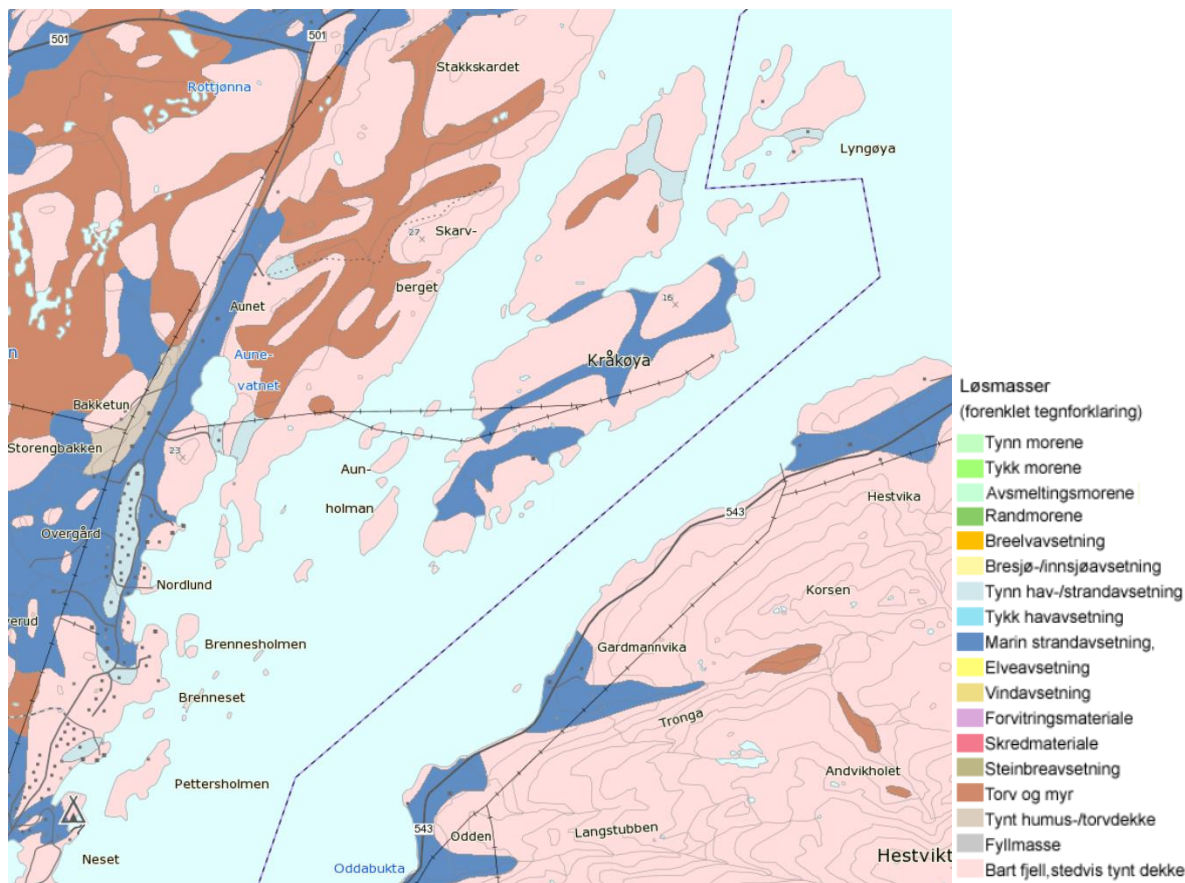
Området som de geotekniske grunnundersøkelsene er utført på ligger rundt Kråkøya i Vikna kommune, se Figur 1.



Figur 1: Flyfoto over området. Den røde sirkelen viser området hvor det er utført grunnundersøkelser. (kilde: NVE atlas)

3.2 Grunnforhold - kvartærgeologi

Kvartærgeologisk kart viser at løsmassene i det aktuelle området i hovedsak består av marin strandavsetning, se Figur 2. Kartet viser også at store deler av området består av bart fjell.



Figur 2: Utsnitt fra kvartærgeologisk kart (kilde: www.ngu.no).

3.3 Grunnforhold – løsmasser

Sonderingene og opptatte prøver viser generelt at grunnen består av fin sand med mye skjellrester over sandig, siltig, grusig, leirig materiale med mektighet mellom 0,6 – 6,1 m. Totalsonderinger i flere borpunkter indikerer deretter et lag med morene ned til berg. Kornfordelingsanalyse fra borpunkt 8, som ligger på vestsiden av Kråkøya, viser siltig leire ved ca. 1,4 m dybde.

CPTU i borpunkt 104 indikerer relativt faste masser ned til 1,0 m dybde. Deretter løst lagrede masser, med noen fastere lag, fra 1,0 m og ned til ca. 3,5 m under sjøbunn. Kornfordelingsanalyse i samme borhull viser sandig, siltig, leirig materiale ved 2,3 m dybde, med en masseprosent av leirpartikler på ca. 11%. Mellom 3,5 m og 5,0 m dybde indikerer poretrykksresponsen leire med lag av silt eller sand. Det er ikke tatt opp noen prøver fra denne dybden som kan bekrefte dette.

3.4 Grunnforhold – berg

Alle totalsonderingene er avsluttet med 2 – 3 m innboring i antatt berg.

Dybden til tolket bergoverflate fra sjøbunn er minst i borpunkt 208, der det ligger 0,6 m under sjøbunn. Dybden til tolket bergoverflate er størst i borpunkt 1 hvor det ligger 9,7 m under sjøbunn.

3.5 Vanndybde

Grunnundersøkelsene er i alle borpunkter utført fra båt. Vanndybder ved borpunktene er registrert under undersøkelsen og varierer fra 1,2 m til 15,9 m. Det gjøres oppmerksom på at registrerte vanndybder er tidevannsavhengige.

4 Referanser

- /1/ Standard Norge, "Eurokode 7: Geoteknisk prosjektering. Del 2: Regler basert på grunnundersøkelser og laboratorieprøver," Standard Norge, Norsk standard (Eurokode) NS-EN 1997-2:2007/AC:2010+NA:2008, Mar. 2007.

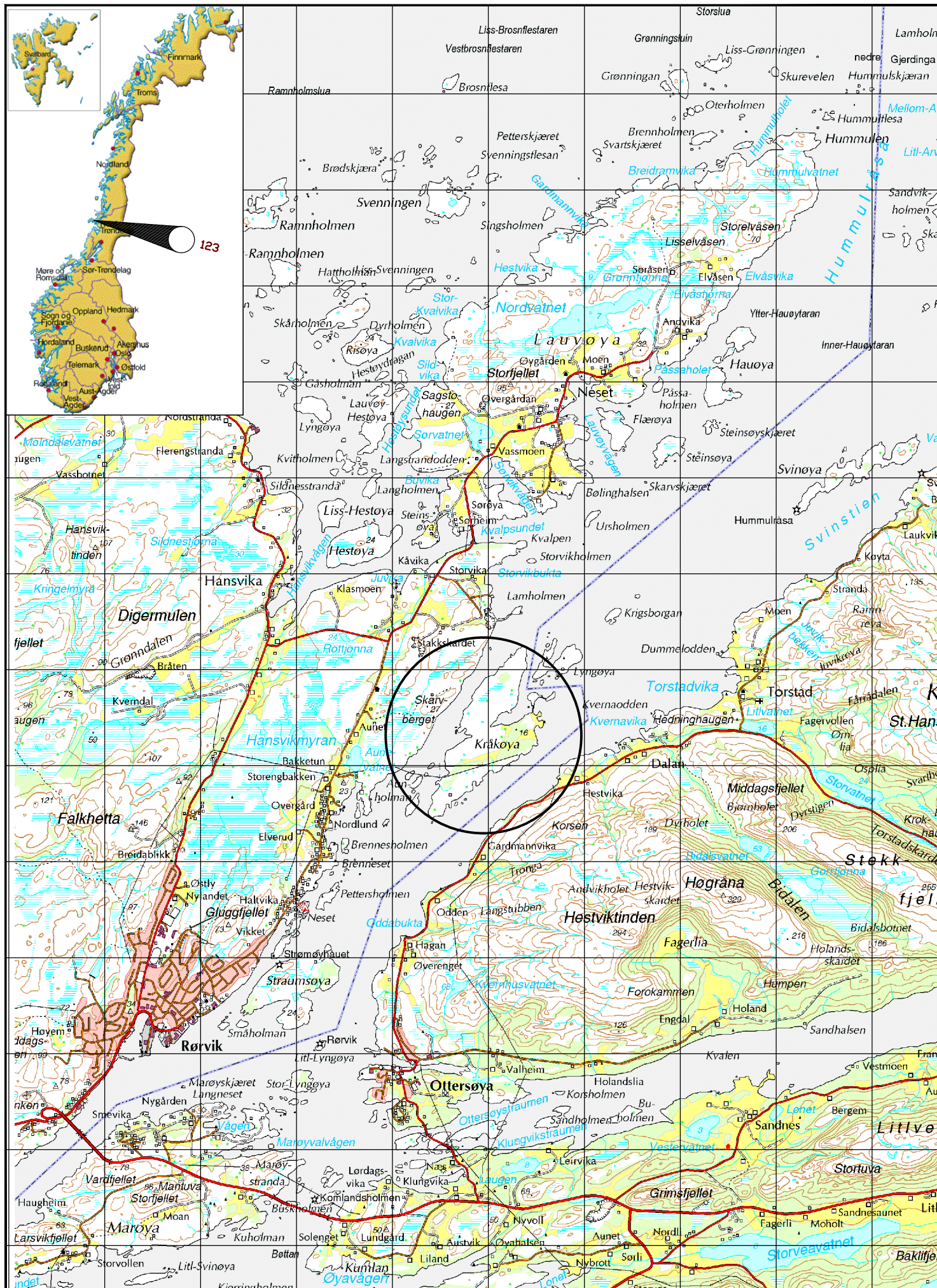
Vedlegg A – Koordinater borpunkt

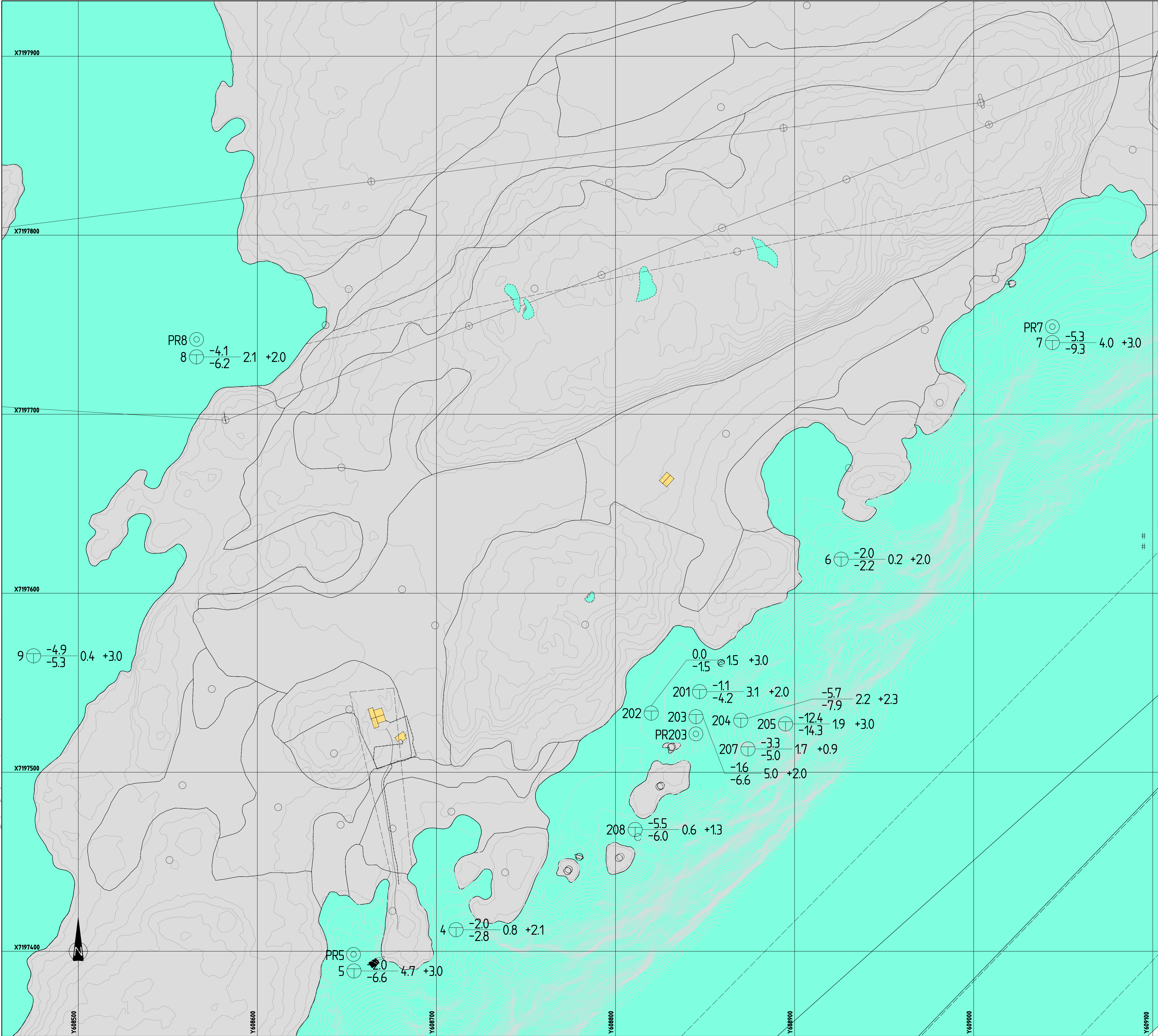
Tabell A-1: Oversikt over innmålte koordinater (UTM 32).

Borpunkt	Type	N	E	Høyde (NN1954)
1	Totalsondering	7198359.004	609129.413	-4.520
2	"	7198858.148	609006.024	-3.370
3	"	7198525.050	608788.052	-5.150
4	"	7197411.435	608710.942	-1.970
5	"	7197389.004	608654.080	-1.990
6	"	7197618.618	608925.718	-2.070
7	"	7197740.009	609045.289	-5.300
8	"	7197732.025	608566.090	-4.060
9	"	7197565.504	608475.080	-4.890
101	"	7198085.138	608676.410	-3.170
102	"	7198100.946	608617.146	-14.910
103	"	7198100.548	608647.479	-7.640
104	"	7198099.418	608676.578	-3.690
105	"	7198100.306	608705.432	-2.170
106	"	7198124.424	608677.232	-3.580
107	"	7198123.947	608707.225	-2.170
201	"	7197544.252	608847.158	-1.080
202	"	7197532.621	608821.690	-0.030
203	"	7197531.188	608845.889	-1.640
204	"	7197528.874	608870.618	-5.700
205	"	7197526.027	608895.616	-12.390
207	"	7197513.063	608875.670	-3.320
208	"	7197466.422	608811.899	-5.460

DOKUMENTASJON MÅLEDATA - GEOTECH SONDER

Sonde nr.:	4452	Sondetype:	Nova
SONDEDATA			
Arealforhold, a:	0,851	Arealforhold, b:	0,000
Kalibreringsdato:	06.11.2014	Utførende:	Geotech AB
EGENSKAP (fra kalibreringsark)	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimum spenning (MPa):	50,0	0,5	2,0
Måleområde (MPa):	50,0	0,5	2,0
Oppløsning, 2 ¹² bit (kPa):	0	0	0
Oppløsning, 2 ¹⁸ bit (kPa):	0,61	0,01	0,02
Max. temp. effekt, ubelastet (kPa):	30,62	0,38	0,40
Temperaturområde (°C):	0-40	0-40	0-40
Merknad 1:			
Merknad 2:			
UTFØRELSE			
Borleder:		Assistent:	
Filtertype:		Mettemedium:	
Mettemetode:		Lufttemperatur (°C):	
Forankring:		Max. helning (°):	4,0
Merknad 1:			
MÅLEVARIABLE			
EGENSKAP	SPISSMOTSTAND	SIDEFRIKSJON	PORETRYKK
Maksimal temperatureffekt (kPa):	4,59	0,06	0,06
NULLPUNKTKONTROLL			
Faktor	NA (q)	NB (f)	NC (u)
Før sondering (DOS):			
Etter sondering (DOS):			
Avvik (DOS) (kPa):	0,0	0,0	0,0
Før sondering (Windows):	7,713	128,600	298,100
Etter sondering (Windows):	0,012	-2,900	-0,200
Avvik (Windows) (kPa):	11,6	-2,9	-0,2
NØYAKTIGHETSVURDERING GEOTECH - VURDERING AV ANVENDELSESKLASSE			
Målestørrelse	Spissmotstand	Friksjon	Poretrykk
Samlet nøyaktighet, Δ_{TOT} (kPa)	16,80	2,97	0,28
Tillatt nøyaktighet A1, Δ_k (kPa)	35,0	5,0	10,0
Tillatt nøyaktighet A2, Δ_k (kPa)	100,0	15,0	25,0
Tillatt nøyaktighet A3, Δ_k (kPa)	200,0	25,0	50,0
Vurdering profil			
ANVENDELSESKLASSE	1	1	1
Oppdragsgiver:	Oppdrag:		
Norconsult AS Dokumentasjon av utstyr og målenøyaktighet.	Kråkøya, Vikna		
CPTU id.:	CPTU-104	Sonde:	4452
MULTICONCONSULT AS	Dato:	Tegnet:	Kontrollert:
	21.12.2015	IEO	THVA
	Oppdrag nr.:	Tegning nr.:	Versjon:
	417711	Vedlegg	10.04.2015





FORKLARING:

TEGNFORKLARING:

● DRIESONDERING

○ ENKEL SONDERING

▼ RAMSONDERING

▽ TRYKSONDERING

⊕ TOTALSONDERING

⊙ PRØVESERIE

□ PRØVEGROP

⬛ DREITRYKSONDERING

⊠ SKRUPLATEFORSØK

+

⊕ PORETRYKTMÅLING

⊗ KJERNEBORING

⊗ FJELLKONTROLLBORING

⊗ BERG I DAGEN

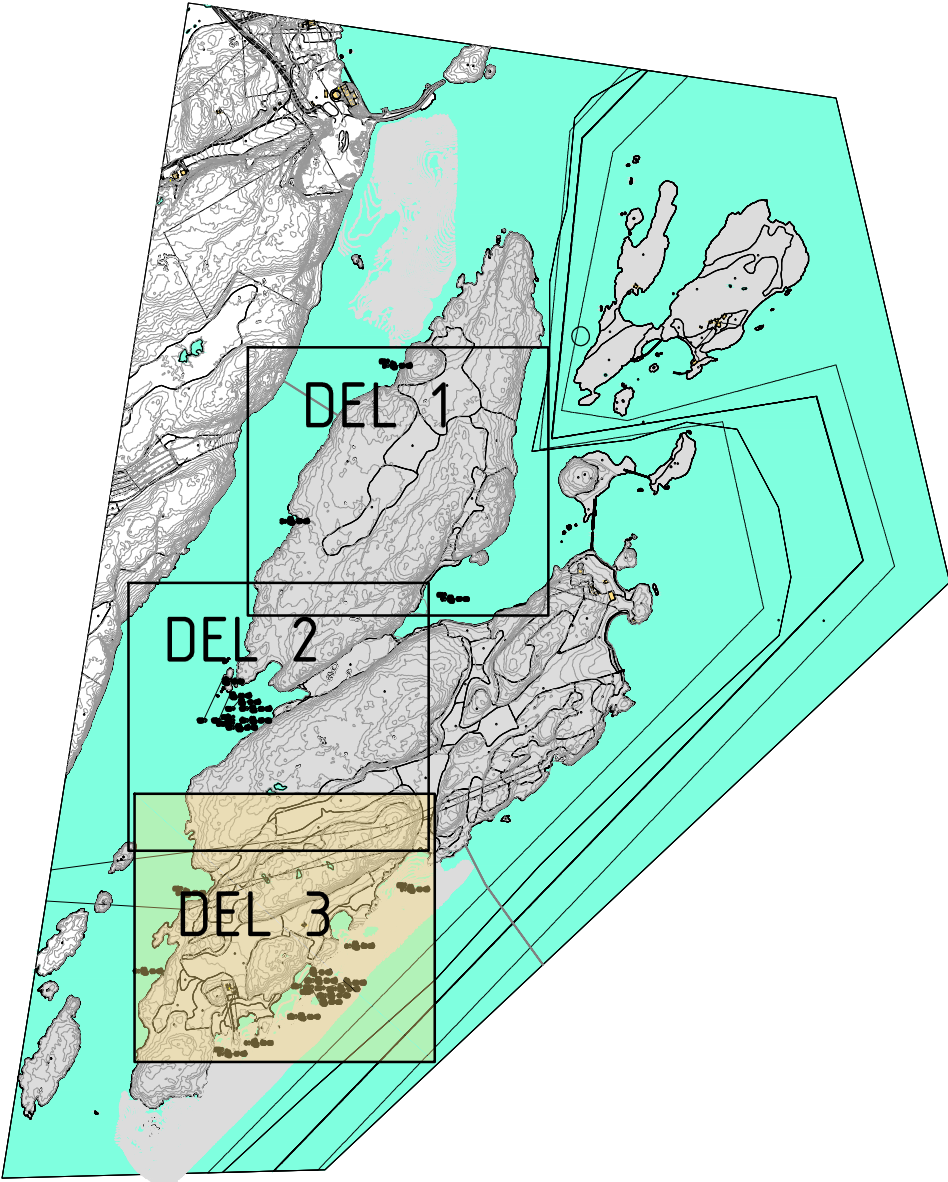
KARTGRUNNLAG:
KOORDINATSYSTEM:
HØYDREFERANSE:
UTGANGSPUNKT FOR NIVELLEMENT:
BORRØK NR:
LABBOK NR:

Digitalt kart fra Norconsult AS
UTM Sone 32V
NAD83
GPS GLONASS CPDS
Digital

Eksempel
BP 1 ⊕ ^{4.30}_{2.82} — 14.8 +2.4 — BORET DYBDE + BORET I BERG
+ ANTATT BERGKOTE

FORKLARING:
Borpunkt 206 var vanskelig å komme til, og ved borpunkt 209 ble det observert fjell i dagen. Disse punktene utgår.

BORPLAN	Tegningsnr. RIG-TEG-001.1	Rev. 00
---------	------------------------------	------------



00	Borplan	06.01.2016	IEO	THVA	ARV
Rev.	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
Norconsult AS Kråkøya, Vikna				Fag Geofeknikk	Format -
Borplan Del 3				Dato 06.01.2016	Format/Målestokk: A1/1:1000 A3/1:2000
Multiconsult www.multiconsult.no		Status Utsendt Oppdragsnr. 417711	Konstr./Tegnet IEO	Kontrollert THVA	Godkjent ARV
		Tegningsnr. RIG-TEG-001.3	Rev. 00		

TERRENGKOTE	-3.4	m	DYBDE PROVE	VANNINNHOOLD OG KONSISTENSGRENSER %					ρ_s g/cm ³	θ gl %	ρ g/cm ³	SKJÆRFESTHET C _u (kN/m ²)					S _t
				20	30	40	50	10				20	30	40	50		
SKJELLSAND, enk. få gruskorn			0.0								2.23 (2.31)	▼1.7					
Sandig, siltig, leirig materiale			1.4	○		○	○										
Grusig, sandig, materiale, skjellrester			1.9	○							1.95						
SAND, siltig, leirig			2.4	○	○												
		5															
		10															
		15															

PR = PRØVESERIE SYLINDER
PP = POSEPRØVE

○ NATURLIG VANNINNHOOLD
— W_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
— W_p PLASTISITETSGRENSE
D_{gl} GLØDETAP
ρ_s KORNDENSITET

□ KLASSIFISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
■ POSEPRØVE
▽ KONUS UFORSTYRRET PRØVE
(▽) KONUS FORSTYRRET PRØVE

▼ KONUS OMRØRT PRØVE
⊕ ENAKS UFORSTYRRET PRØVE
(⊕) ENAKS FORSTYRRET PRØVE
% TØYNING VED BRUDD
S_t SENSITIVITET
ρ DENSITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADERING T = TREAKSIALFORSØK

GEOTEKNISKE DATA		Boring nr. 2	Tegningens filnavn 417711-RIG-TEG-011_h2.dwg
Norconsult AS Kråkøya, Vikna Grunnundersøkelser		Borplan nr. -001.1	
		Boret dato: 13.11.2015	
	Dato 05.12.2015	Tegnet/kontrollert av vt/kjt	Kontrollert av alm
	Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-011	Godkjent THVA
7486 TRONDHEIM Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70		Rev. 00	

TERRENGKOTE	-2.0 ↓	DYBDE m	PROVE	VANNINNHOOLD OG KONSISTENSGRENSER %					ρ_s g/cm ³	θ_{gl} %	ρ_g g/cm ³	SKJÆRFESTHET C_u (kN/m ²)					S_t	
				20	30	40	50	10				20	30	40	50			
Leirig, grusig, sandig, siltig materiale											2.24 (2.21)	(Q) (V)						(5)
Leirig, sandig, siltig materiale																		
Sandig, grusig, siltig, leirig materiale											2.23 (2.16)							
		5																
		10																
		15																

PR = PRØVESERIE SYLINDER
PP = POSEPRØVE

○ NATURLIG VANNINNHOOLD
— w_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
— w_p PLASTISITETSGRENSE
 θ_{gl} GLØDETAP
 ρ_s KORNDENSITET

□ KLASSIFISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
■ POSEPRØVE
▽ KONUS UFORSTYRRET PRØVE
(▽) KONUS FORSTYRRET PRØVE

▼ KONUS OMRØRT PRØVE
⊕ ENAKS UFORSTYRRET PRØVE
(⊕) ENAKS FORSTYRRET PRØVE
15-5 % TØYNING VED BRUDD
 S_t SENSITIVITET
 ρ DENSITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADERING T = TREAKSIALFORSØK

GEOTEKNISKE DATA		Boring nr. 5	Tegningens filnavn 417711-RIG-TEG-012_h5.dwg
Norconsult AS Kråkøya, Vikna Grunnundersøkelser		Borplan nr. -001.3	Multi consult
		Boret dato: 14.11.2015	
Multiconsult	Dato 05.12.2015	Tegnet/kontrollert lab vt/kjt	Kontrollert alm
	Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-012	Godkjent THVA
7486 TRONDHEIM Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70		Rev. 00	

[illegible]

TERRENGKOTE	-4.1 ↓	DYBDE PROVE	VANNINNHOOLD OG KONSISTENSGRENSER %					ρ_s g/cm ³	θ gl %	ρ g/cm ³	SKJÆRFESTHET C _u (kN/m ²)					S _t
			20	30	40	50	10				20	30	40	50		
SAND, fin, skjellrester		0.0			○					1.82						9
LEIRE, enk meget tynne siltlag		0.1		○					2.09 (2.09)	▼ ▼	(⊖)					
PR = PRØVESERIE SYLINDER PP = POSEPRØVE		○ NATURLIG VANNINNHOOLD — w _f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK — w _p PLASTISITETSGRENSE θ _{gl} GLØDETAP ρ _s KORNDENSITET					□ KLASSIFISERT FELT ■ PRØVESERIE SYLINDER ■ POSEPRØVE ▼ KONUS UFORSTYRRET PRØVE (▼) KONUS FORSTYRRET PRØVE					▼ KONUS OMRØRT PRØVE ⊕ ENAKS UFORSTYRRET PRØVE (⊕) ENAKS FORSTYRRET PRØVE 15-5 % TØYNING VED BRUDD S _t SENSITIVITET ρ DENSITET				
Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADERING T = TREAKSIALFORSØK																
GEOTEKNISKE DATA										Boring nr. 8		Tegningens filnavn 417711-RIG-TEG-014_h8.dwg				
Norconsult AS Kråkøya, Vikna Grunnundersøkelser										Borplan nr. -001.3						
										Boret dato: 13.11.2015						
 7486 TRONDHEIM Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70				Dato 05.12.2015		Tegnet/kontrollert lab vt/kjt		Kontrollert alm		Godkjent THVA						
				Oppdragsnr. 417711		Tegningsnr. RIG-TEG-014		Rev. 00								

TERRENGKOTE	-3.7	m	DYBDE PROVE	VANNINNHold OG KONSISTENSGRENSER %					ρ_s g/cm ³	σ_{gl} %	ρ g/cm ³	SKJÆRFESTHET C_u (kN/m ²)					S_t
				20	30	40	50	10				20	30	40	50		
SAND, fin, mye skjellrester			0.0		○						1.81						
SKJELLSAND			0.5			○					2.15						
SAND, fin, enk. gruskorn			1.0			○					2.28						
Sandig, siltig, leirig materiale			1.5	KO							2.22						
Sandig, grusig, leirig materiale			2.0	○													
		5															
		10															
		15															

PR = PRØVESERIE SYLINDER
PP = POSEPRØVE

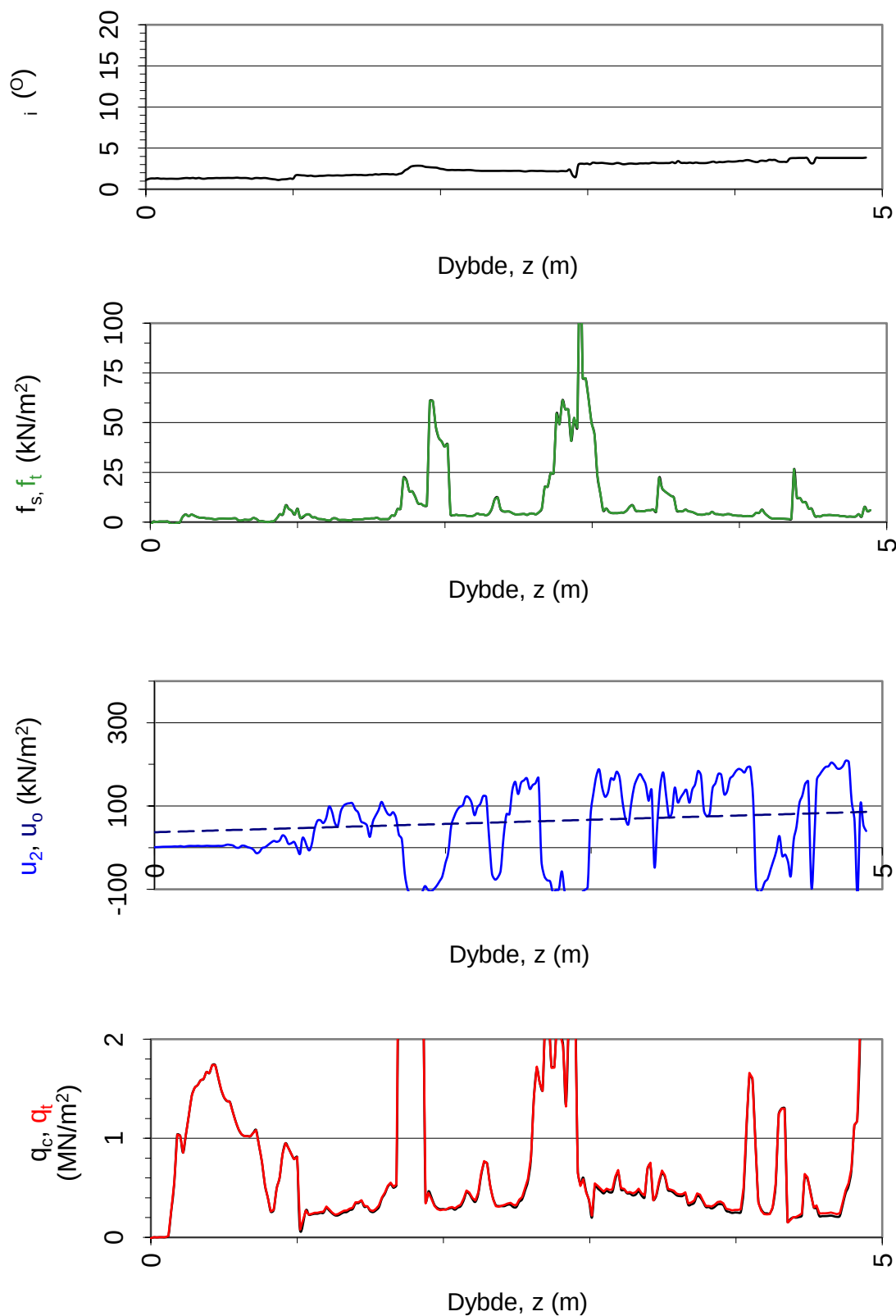
○ NATURLIG VANNINNHold
→ w_f FLYTEGRENSE V/KONUSFORSØK
└ w_p PLASTISITETSGRENSE
 σ_{gl} GLØDETAP
 ρ_s KORNDENSITET

□ KLASSISERT FELT
■ PRØVESERIE SYLINDER
▒ POSEPRØVE
▽ KONUS UFORSTYRRET PRØVE
(▽) KONUS FORSTYRRET PRØVE

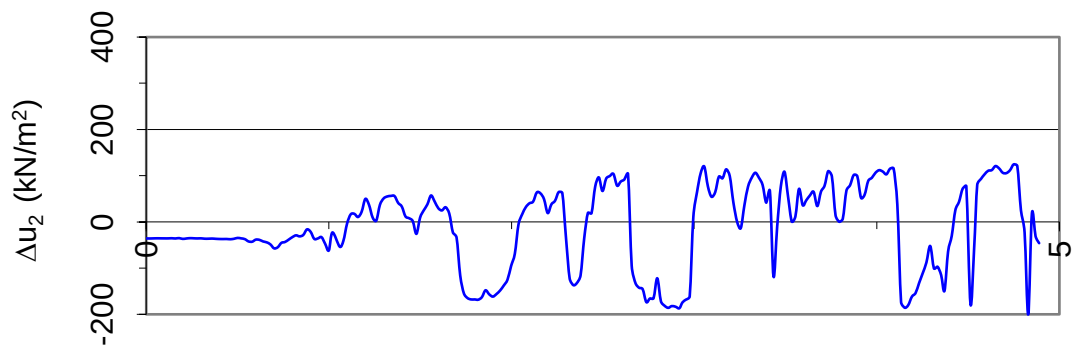
▼ KONUS OMRØRT PRØVE
⊕ ENAKS UFORSTYRRET PRØVE
(⊕) ENAKS FORSTYRRET PRØVE
% σ_5 % TØYNING VED BRUDD
 S_t SENSITIVITET
 ρ DENSITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADERING T = TREAKSIALFORSØK

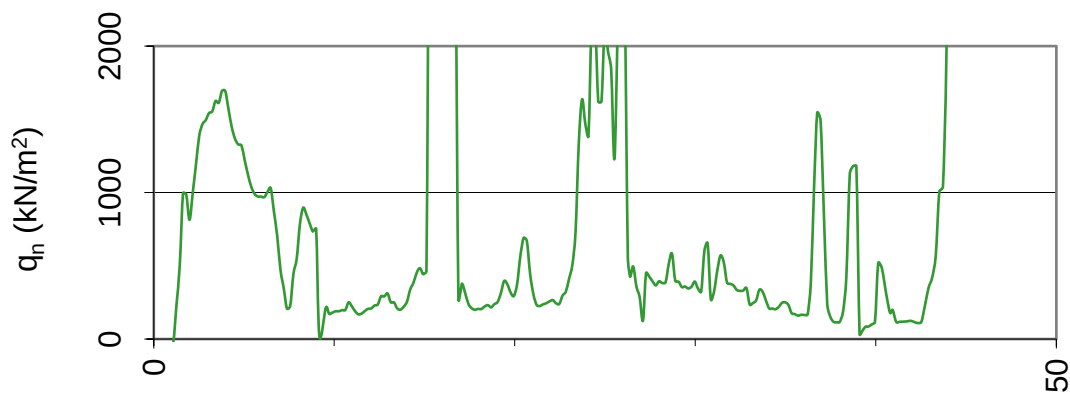
GEOTEKNISKE DATA		Boring nr. 104	Tegningens filnavn 417711-RIG-TEG-015_h104.dwg
Norconsult AS Kråkøya, Vikna Grunnundersøkelser		Borplan nr. -001.2	
		Boret dato: 12.11.2015	
	Dato 05.12.2015	Tegnet/kontrollert lab vt/kjt	Kontrollert alm
	Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-015	Godkjent THVA
7486 TRONDHEIM Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70		Rev. 00	



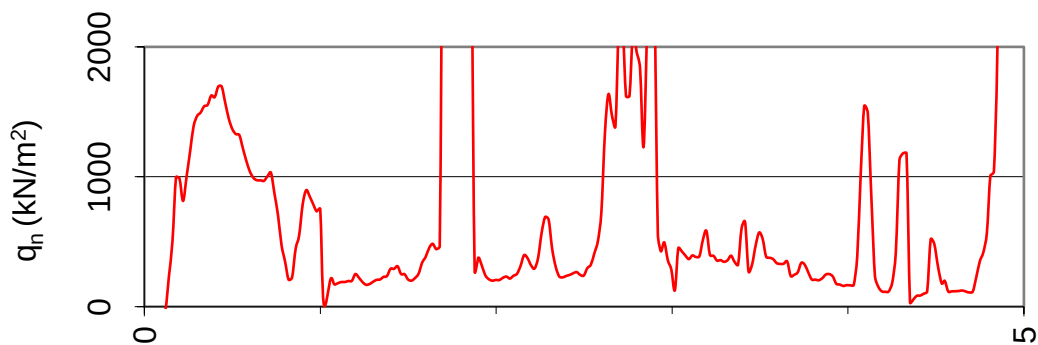
Oppdragsgiver: Norconsult AS		Oppdrag: Kråkøya, Vikna		Tegningens filnavn: CPTU_EXTRA_v5.0
Spissmotstand $q_{c,t}$, poretrykk u_2 , sidefriksjon $f_{s,t}$ og helning i .				Multiconsult
CPTU id.:	CPTU-104	Sonde:	4452	
MULTICONSULT AS	Dato: 21.12.2015	Tegnet: IEO	Kontrollert: THVA	Godkjent: ARV
	Oppdrag nr.: 417711	Tegning nr.: RIG-TEG-040	Versjon: 10.04.2015	Revisjon: 0



Dybde, z (m)



Effektivt overlagingstrykk, σ_{v0}' (kN/m²)



Dybde, z (m)

Oppdragsgiver:

Norconsult AS

Oppdrag:

Kråkøya, Vikna

Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Netto spissmotstand q_n og poreovertrykk Δu_2 .

Multiconsult

CPTU id.:

CPTU-104

Sonde:

4452

MULTICONSULT AS

Dato:

21.12.2015

Tegnet:

IEO

Kontrollert:

THVA

Godkjent:

ARV

Oppdrag nr.:

417711

Tegning nr.:

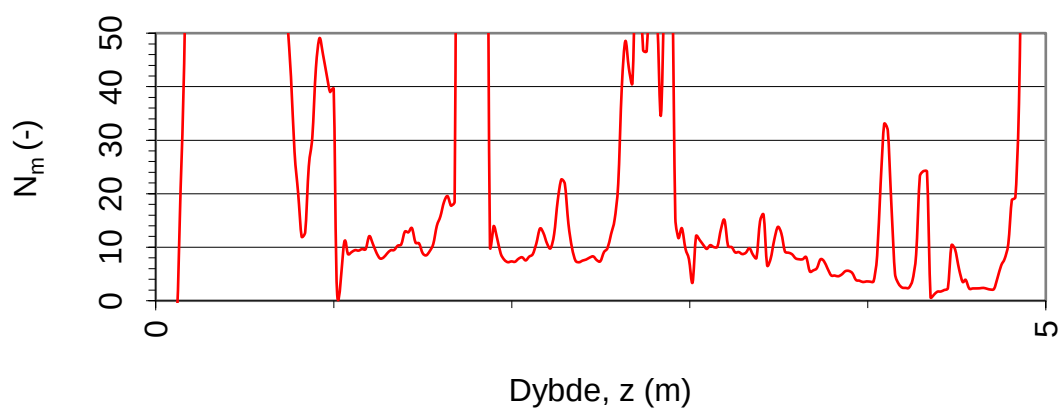
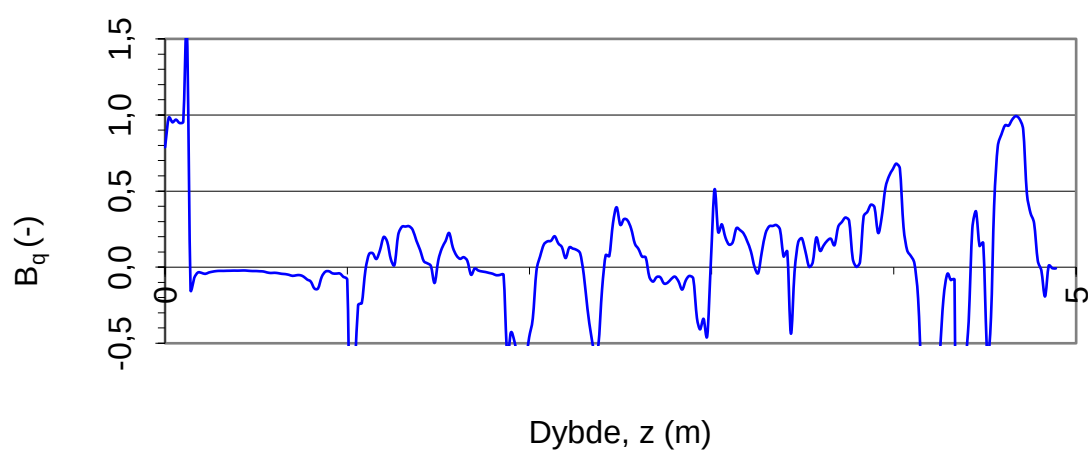
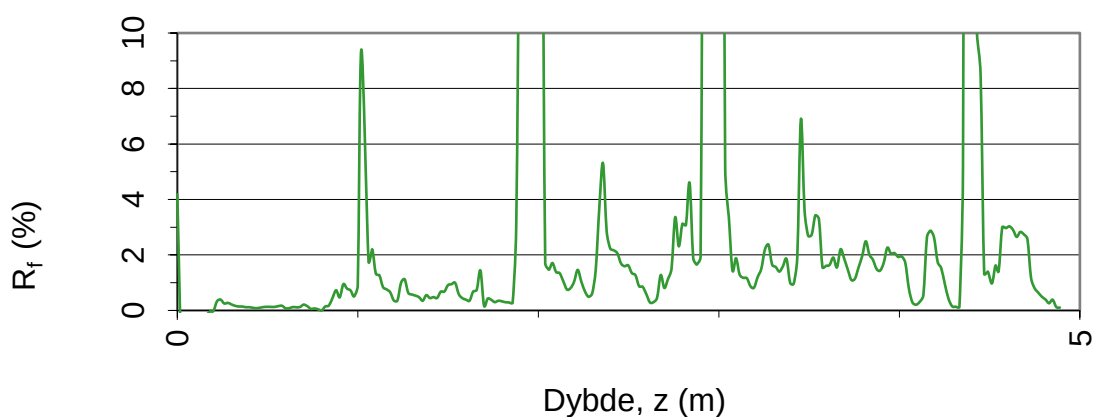
RIG-TEG-041

Versjon:

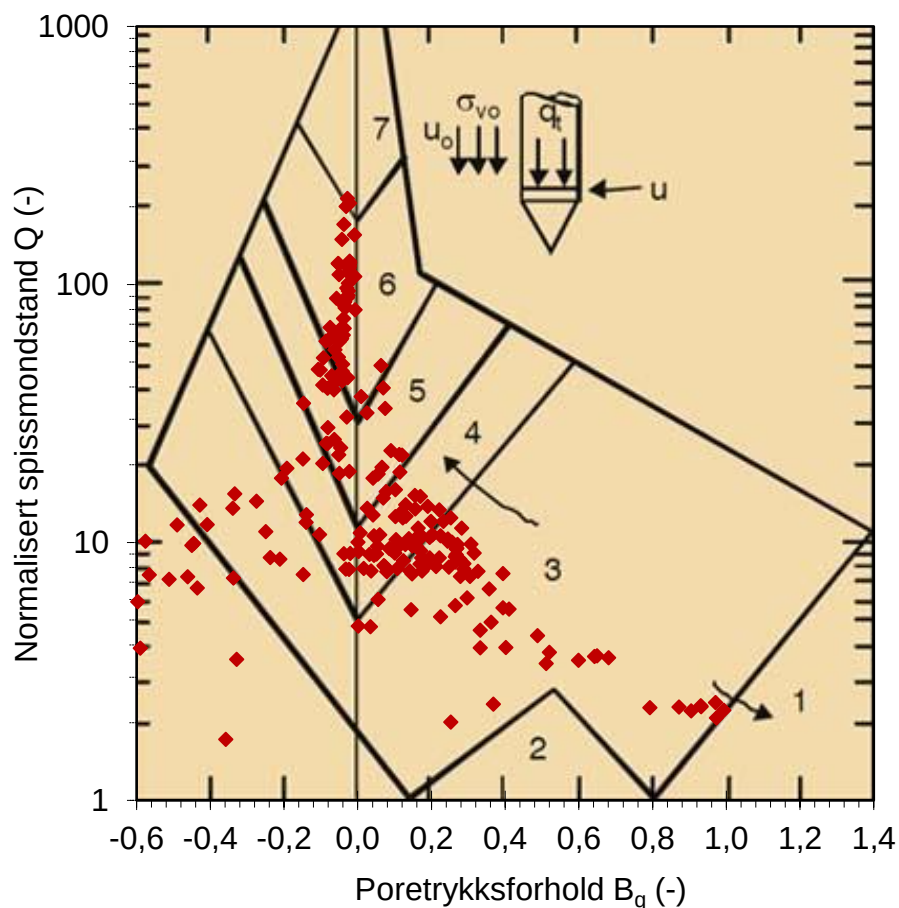
10.04.2015

Revisjon:

0



Oppdragsgiver:		Oppdrag: Kråkøya, Vikna		Tegningens filnavn: CPTU_EXTRA_v5.0
Spissmotstandstall N _m , poretrykks- B _q og friksjonsforhold R _f .				Multiconsult
CPTU id.:	CPTU-104	Sonde:	4452	
MULTICONSULT AS	Dato: 21.12.2015	Tegnet: IEO	Kontrollert: THVA	Godkjent: ARV
	Oppdrag nr.: 417711	Tegning nr.: RIG-TEG-042	Versjon: 10.04.2015	Revisjon: 0



Jordartsid.	Beskrivelse	Identifikasjon
1	Sensitivt, finkornig materiale	
2	Organisk materiale	
3	Leire - siltig leire	Ved variasjon i jordartgruppe brukes begge Id-boksene for å beskrive materialet (eks. 5-7)
4	Leirig silt - siltig leire	
5	Siltig sand - sandig silt	
6	Sand - siltig sand	
7	Grusig sand - sand	
8	Meget fast, sand - leirig sand	
9	Meget fast, finkornig materiale	

Oppdragsgiver:

Norconsult AS

Oppdrag:

Kråkøya, Vikna

Tegningens filnavn:

CPTU_EXTRA_v5.0

Jordartsidentifikasjon fra CPTU data - Q og B_q.

CPTU id.:

CPTU-104

Sonde:

4452

MULTICONSULT AS

Dato:

21.12.2015

Tegnet:

IEO

Kontrollert:

THVA

Godkjent:

ARV

Oppdrag nr.:

417711

Tegning nr.:

RIG-TEG-043

Versjon:

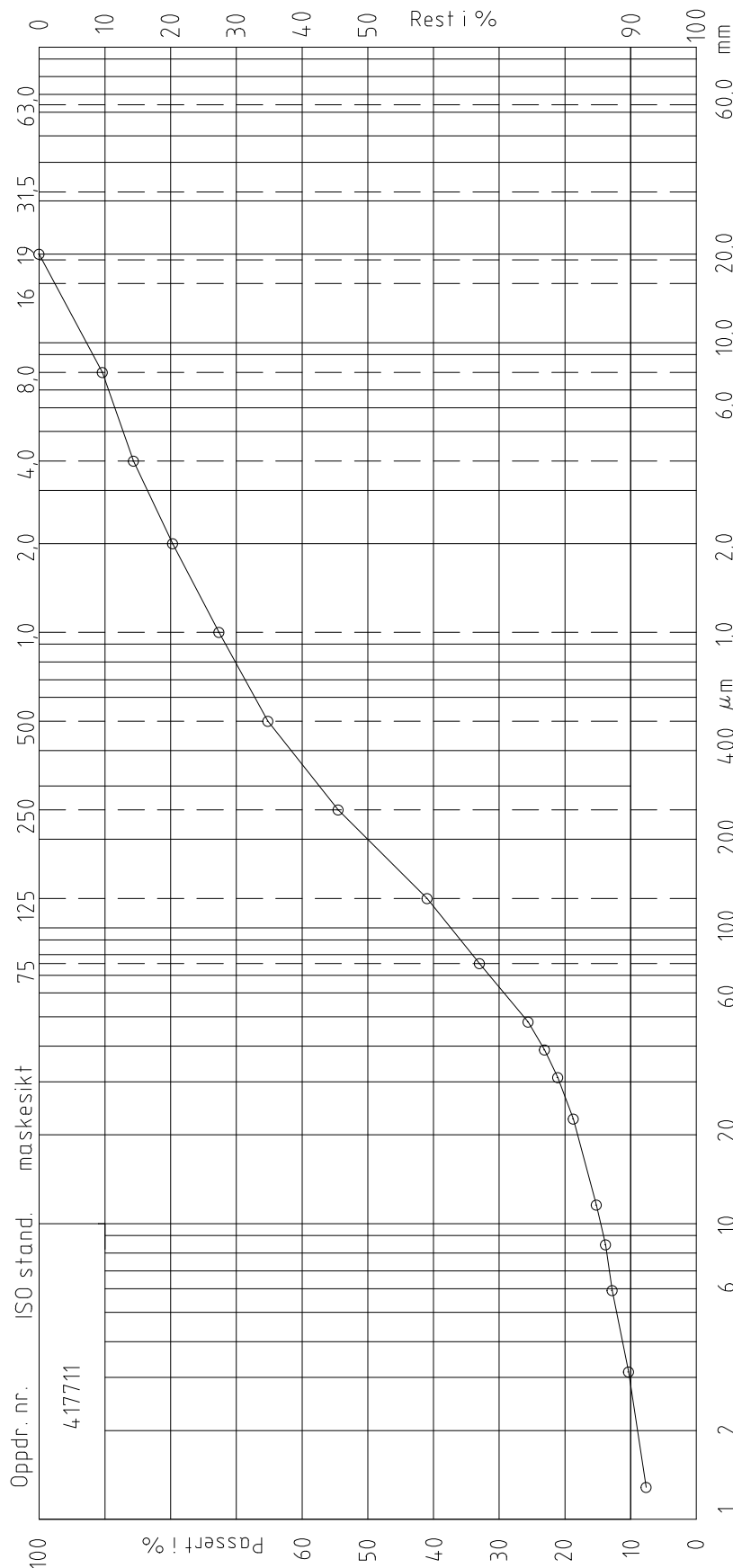
10.04.2015

Revisjon:

0

Multiconsult

LEIR	SILT			SAND			GRUS			STEIN
	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	



Symb.	PR.seriennr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerking	Metode		
					Tørresikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørr Sikt
○	7	1,45	Sandig, siltig, grusig, leirig materiale			X	X
○							
○							

KORNGRADERING

Norconsult
Kråkøya, Vikna

Multiconsult
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 08.12.2015

Oppdragsnr. 417711

Tegnet/Kontrollert
vt/kjt

Tegningsnr.

RIG-TEG-060

Boring nr.
7

Borplan nr.
-001.3

Boret dato:
14.11.2015

Kontrollert
alm

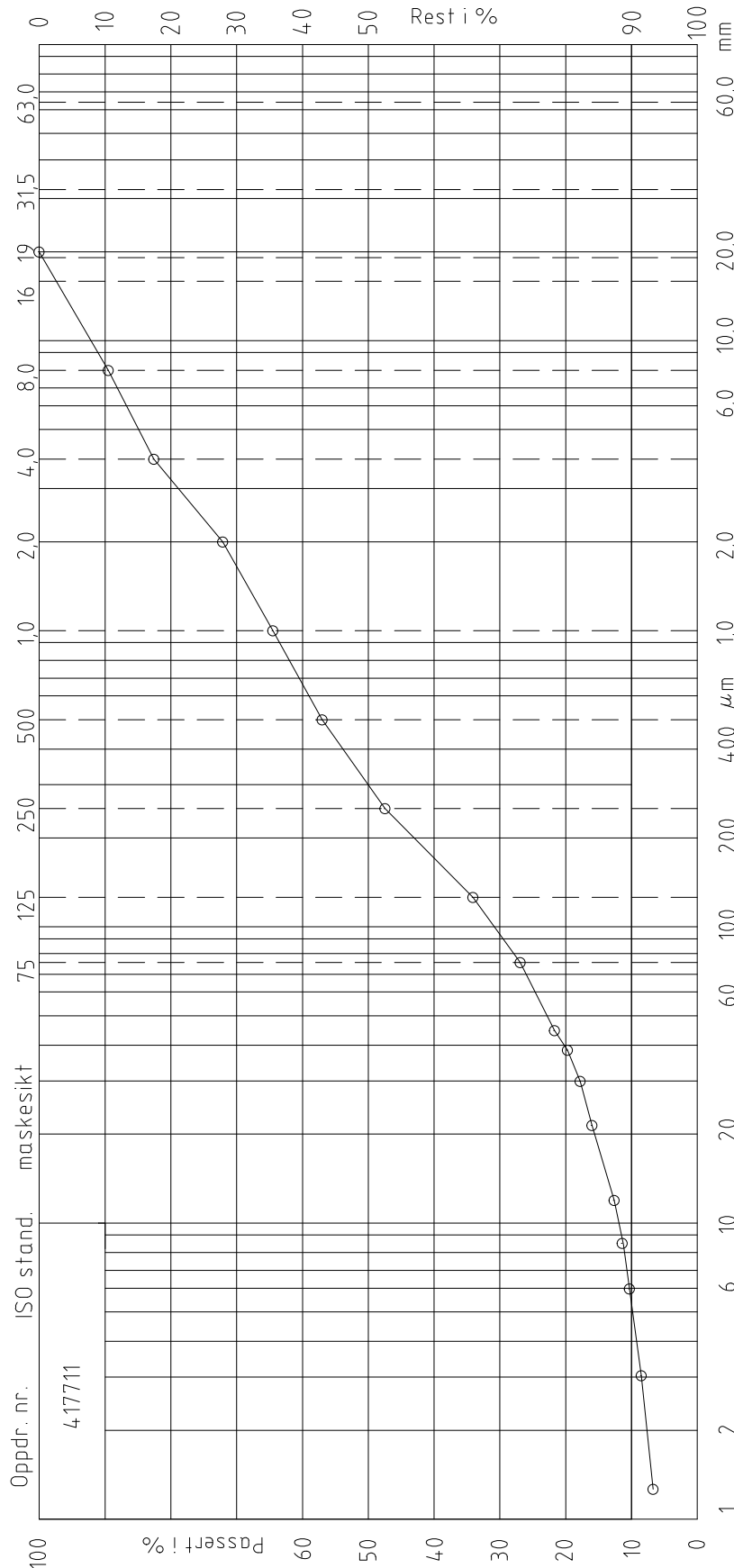
Multiconsult

Godkjent
THVA

Rev.

00

LEIR			SILT			SAND			GRUS			STEIN
FIN			MIDDELS			FIN			GROV			



Symb.	PR.seriernr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerkning	Metode		
					Tørresikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørre Sikt
○	7	2,45	Sandig, grusig, siltig, leirig materiale			X	X
○							
○							

KORNGRADERING

Norconsult
Kråkøya, Vikna

Multiconsult
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 08.12.2015

Oppdragsnr. 417711

Tegnet/Kontrollert
vt/kjt

Tegningsnr.

RIG-TEG-061

Boring nr.
7

Borplan nr.
-001.3

Boret dato:
14.11.2015

Kontrollert
alm

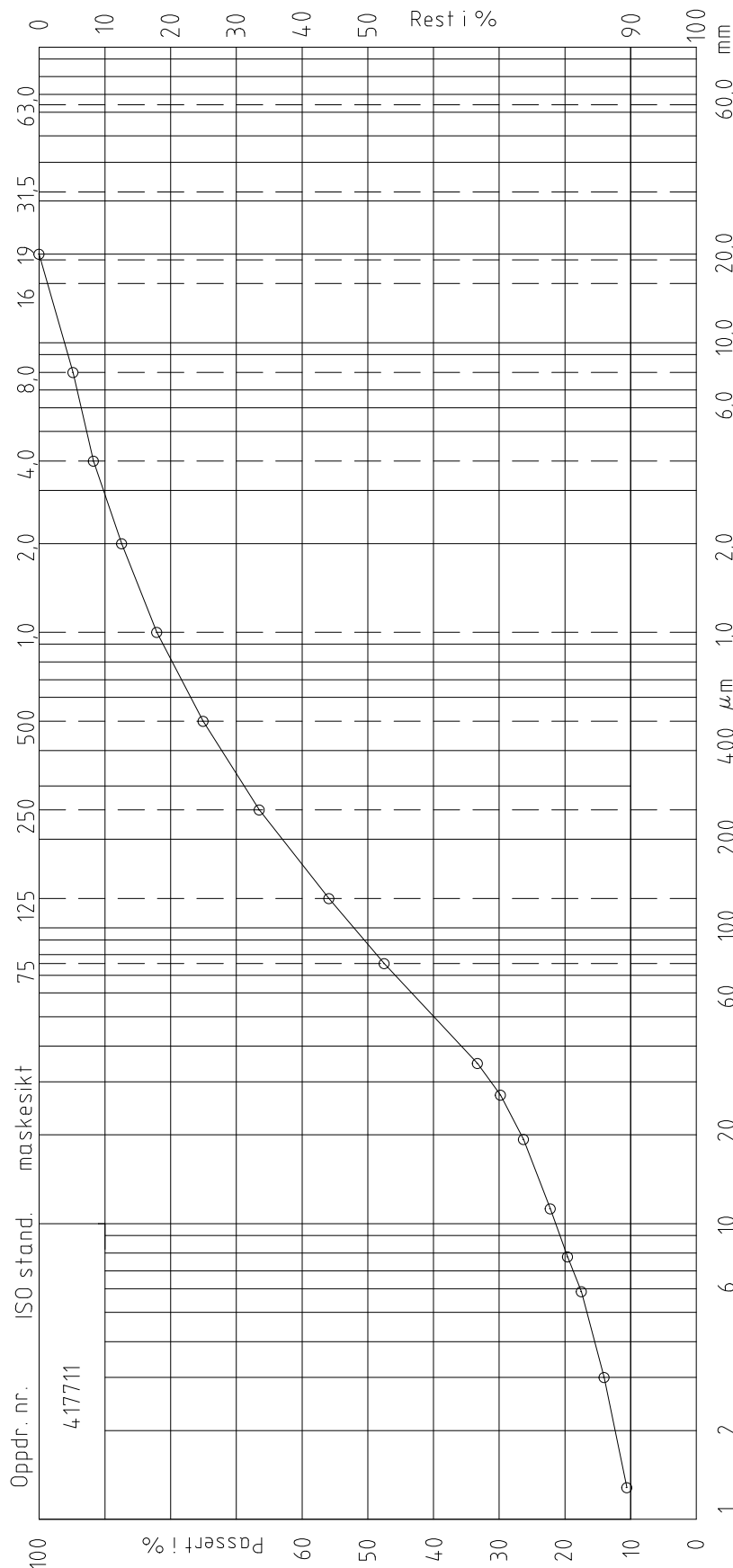
Multiconsult

Godkjent
THVA

Rev.

00

LEIR	SILT			SAND			GRUS			STEIN
	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	



Symb.	PR.seriernr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerking	Metode		
					Tørresikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørr Sikt
○	7	3,40	Sandig, siltig, leirig materiale			X	X
○							
○							

KORNGRADERING

Norconsult
Kråkøya, Vikna

Multiconsult
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 08.12.2015

Oppdragsnr. 417711

Tegnet/Kontrollert
vt/kjt

Tegningsnr. RIG-TEG-062

Boring nr.
7

Borplan nr.
-001.3

Boret dato:
14.11.2015

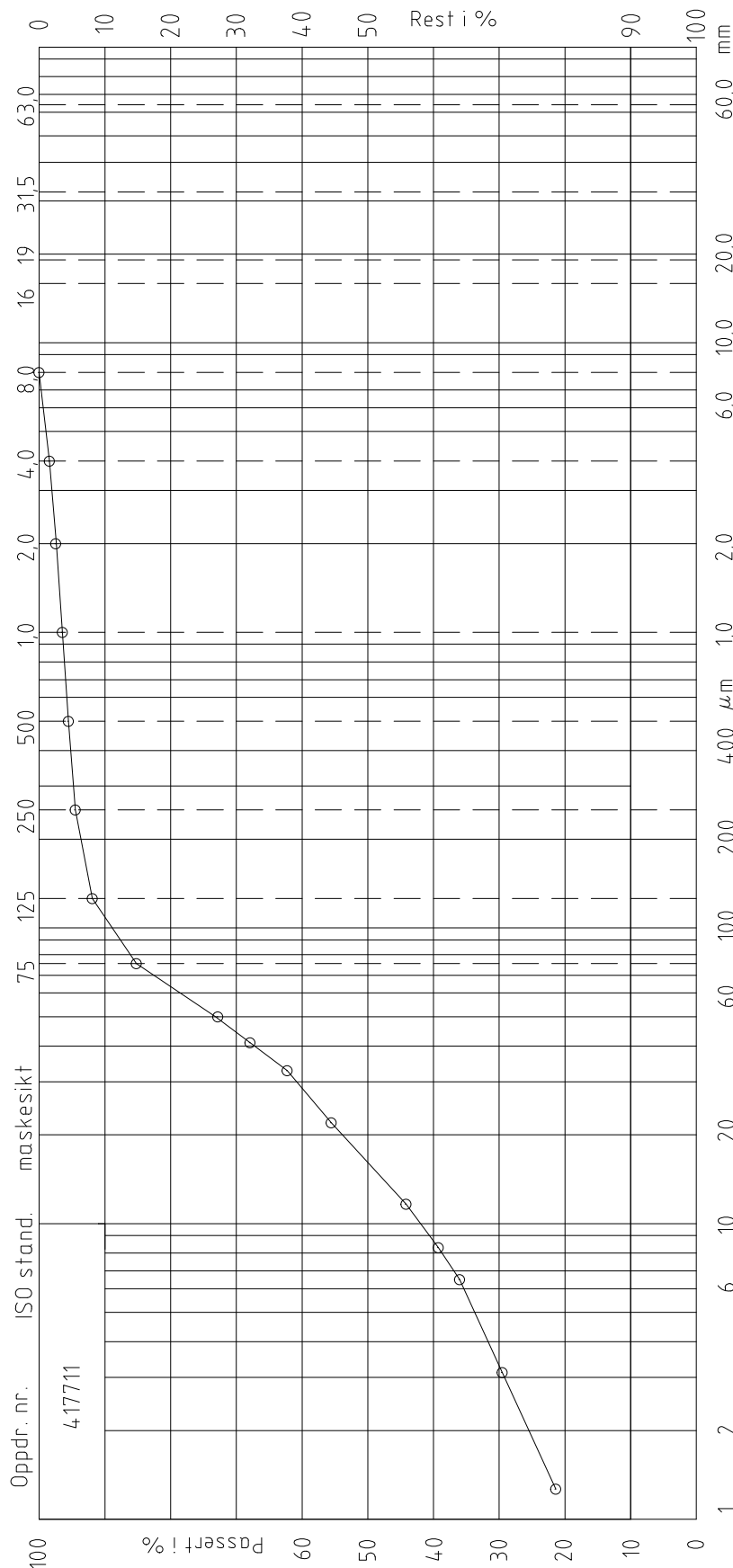
Kontrollert
alm

Multiconsult

Godkjent
THVA

Rev. 00

LEIR	SILT			SAND			GRUS			STEIN
	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	



Symb.	PR.seriennr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerkning	Metode		
					Tørresikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørr Sikt
○	8	1,38	LEIRE, siltig			X	
○							
○							

KORNGRADERING

Norconsult
Kråkøya, Vikna

Multiconsult

7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 08.12.2015

Oppdragsnr. 417711

Tegnet/Kontrollert
vt/kjt

Tegningsnr.

RIG-TEG-063

Boring nr.
8

Borplan nr.
-001.3

Boret dato:
13.11.2015

Kontrollert
alm

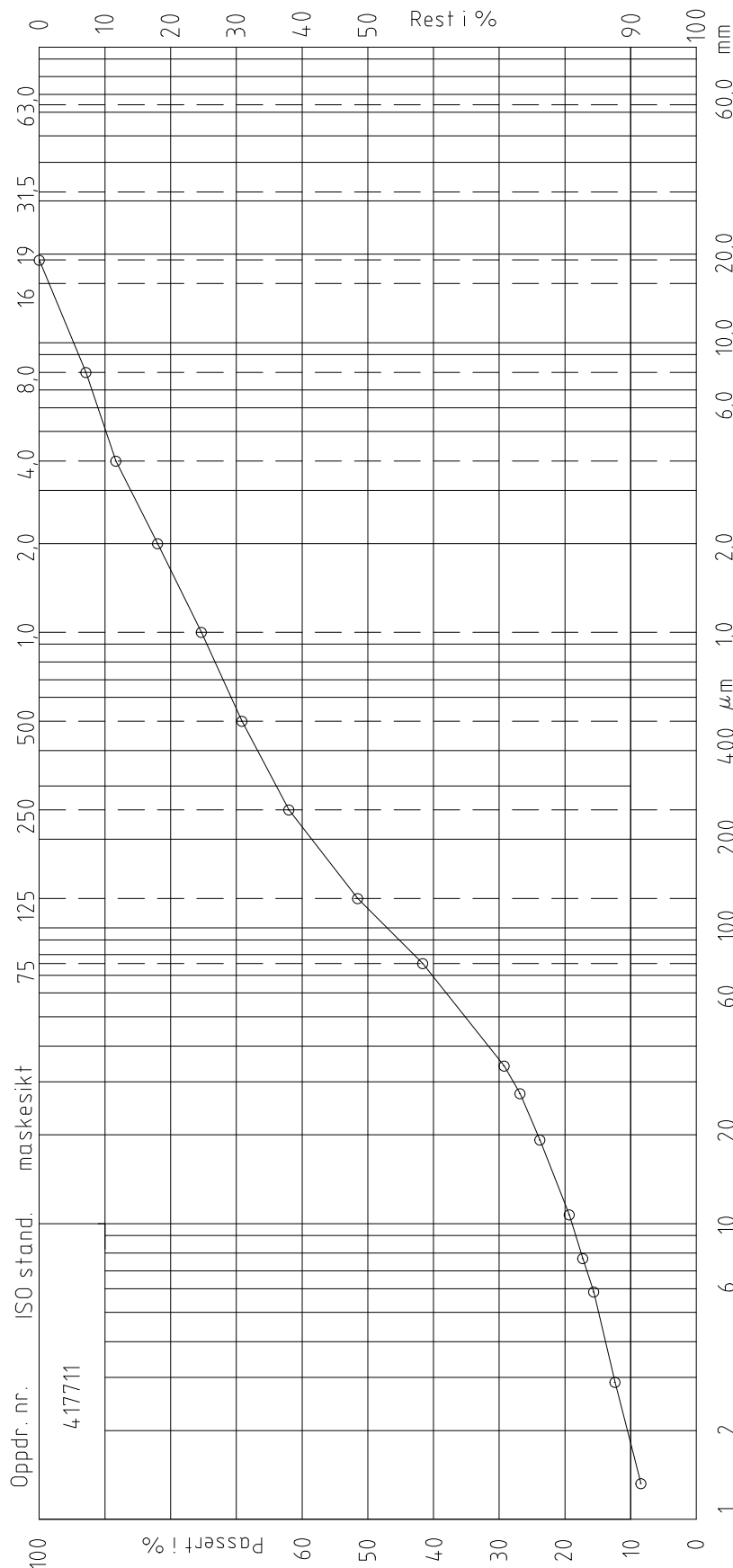
Multiconsult

Godkjent
THVA

Rev.

00

LEIR	SILT			SAND			GRUS			STEIN
	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	



Symb.	PR.seriernr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerkning	Metode		
					Tørresikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørre Sikt
○	104	2,3	Sandig, siltig, leirig materiale			X	X
○							
○							

KORNGRADERING

Norconsult
Kråkøya, Vikna

Multiconsult

7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 08.12.2015

Oppdragsnr. 417711

Tegnet/Kontrollert
vt/kjt

Tegningsnr.

RIG-TEG-064

Boring nr.
104

Borplan nr.
-001.2

Boret dato:
12.11.2015

Kontrollert
alm

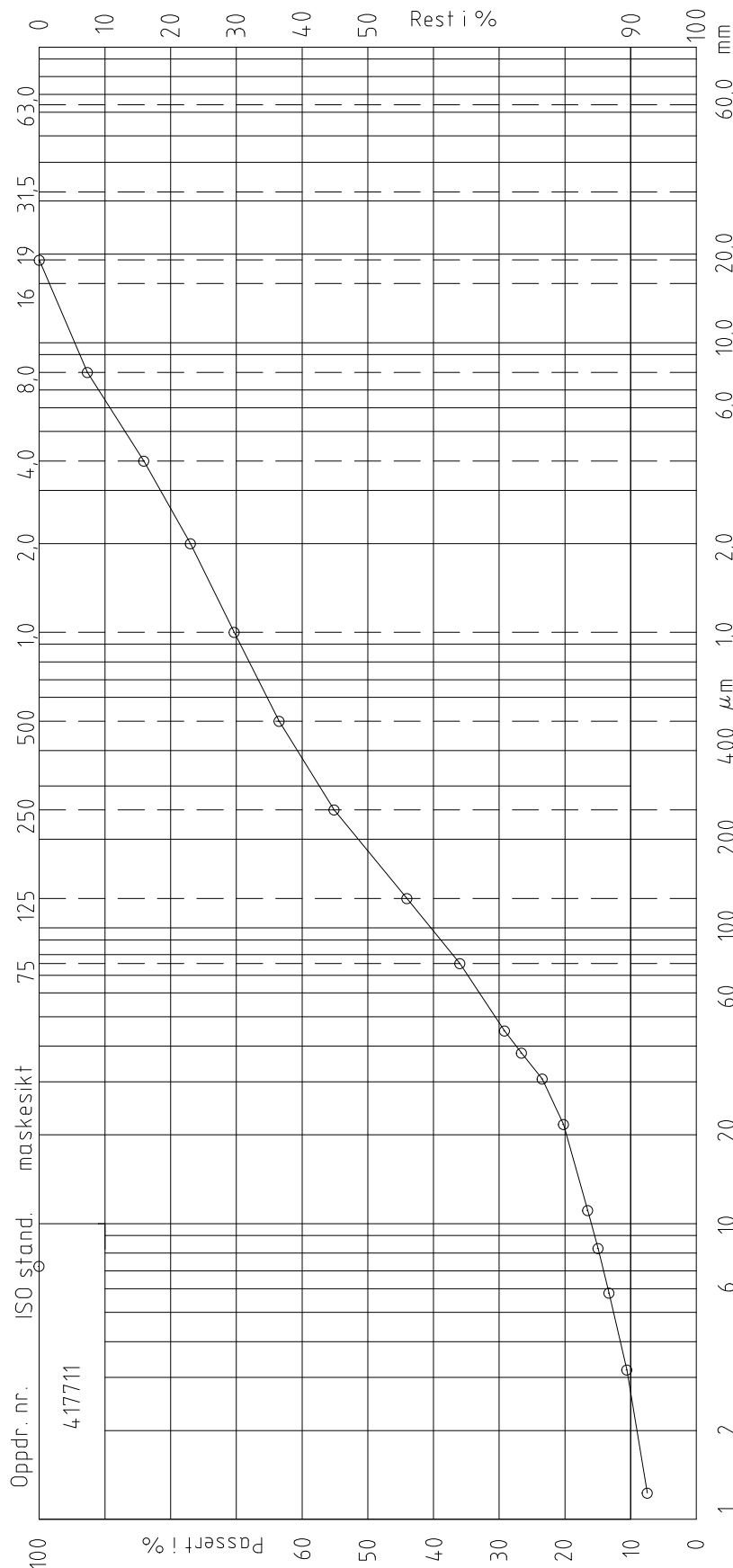
Multiconsult

Godkjent
THVA

Rev.

00

LEIR	SILT			SAND			GRUS			STEIN
	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	FIN	MIDDELS	GROV	



Symb.	PR.seriernr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerking			Metode		
							Tørresikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørr Sikt
○	2,03	0,35	Sandig, grusig, siltig, leirig materiale					X	X
○									
○									

KORNGRADERING

Norconsult
Kråkøya, Vikna

Multiconsult
7486 TRONDHEIM
Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70

Dato 08.12.2015

Oppdragsnr. 417711

Tegnet/Kontrollert
vt/kjt

Tegningsnr.

RIG-TEG-065

Boring nr.
203

Borplan nr.
-001.3

Boret dato:
15.11.2015

Kontrollert
alm

Multiconsult

Godkjent
THVA

Rev.

00

Oppdr. nr. 417711

ISO stand. masksikt

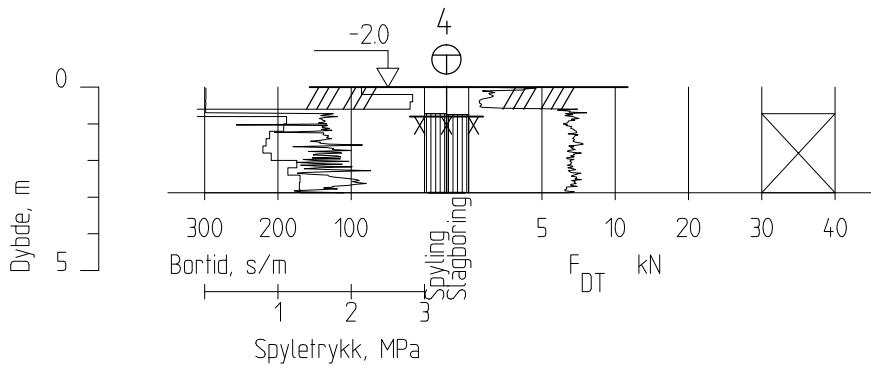
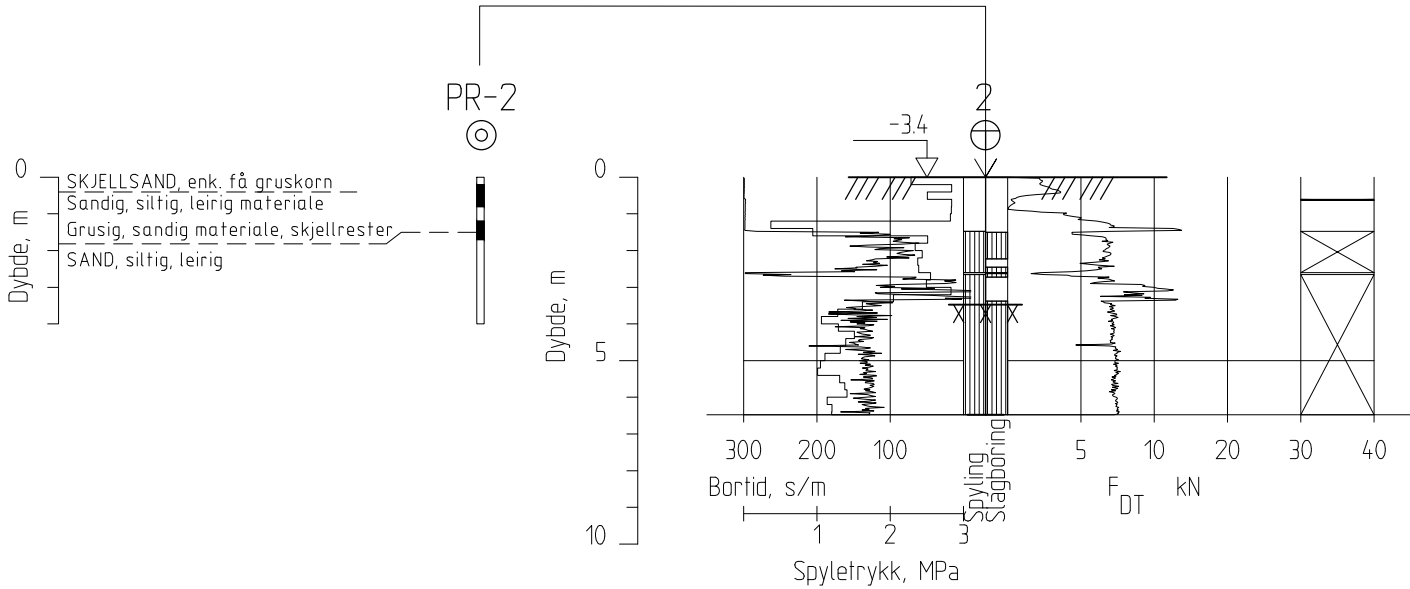
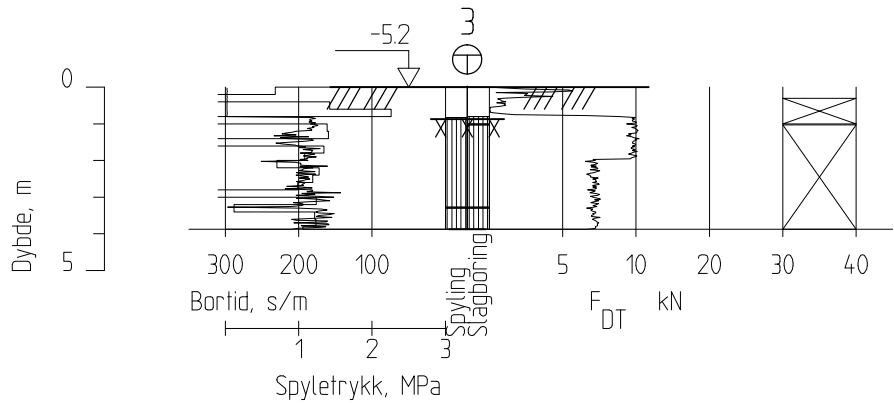
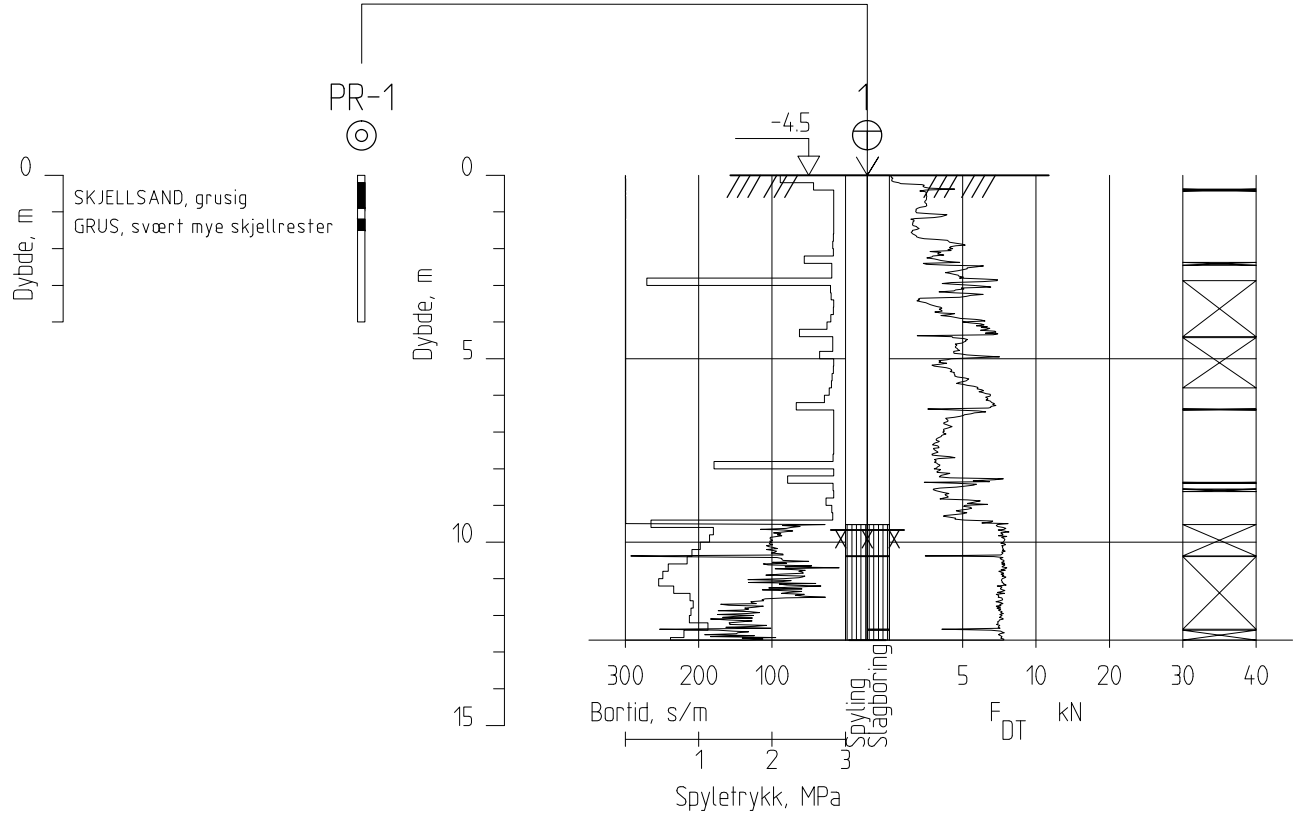
Rest i %

ISO stand. masksikt	Rest i %
1	100
2	85
3	75
4	65
6	55
10	45
20	35
30	30
40	25
50	20
60	18
75	15
100	12
125	10
200	8
250	7
400	5
500	4
1000	2
1600	1
2500	0.5
4000	0.2
6300	0.1

Symb.	PR.serienr	Dybde	Jordartsbetegnelse	Anmerknng	Metode		
					Tørrsikt	Hydr. F.Drop	Våt + Tørr Sikt
—○—	203	2,48	Sandig, siltig, grusig, leirig materiale		X	X	
—○—							
—○—							

KORNGRADERING			Boring nr. 203	
Norconsult Kråkøya, Vikna			Borplan nr. -001.3	
			Boret dato: 15.11.2015	
 7486 TRONDHEIM Tlf.: 73 10 62 00 – Fax: 73 10 62 30/70	Dato 08.12.2015	Tegnet/Kontrollert vt/kjt	Kontrollert alm	Godkjent THVA
	Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-066	Rev. 00	

Z:\04\17\417711\417711-03 ARBEIDSSOMRÅDE\417711-01 RIG\417711-04 TEGNINGER\Borutskrift.dwg, - Layout: (ISO), - Plottet av: ieo, Dato: 2016.01.06 kl 14:50

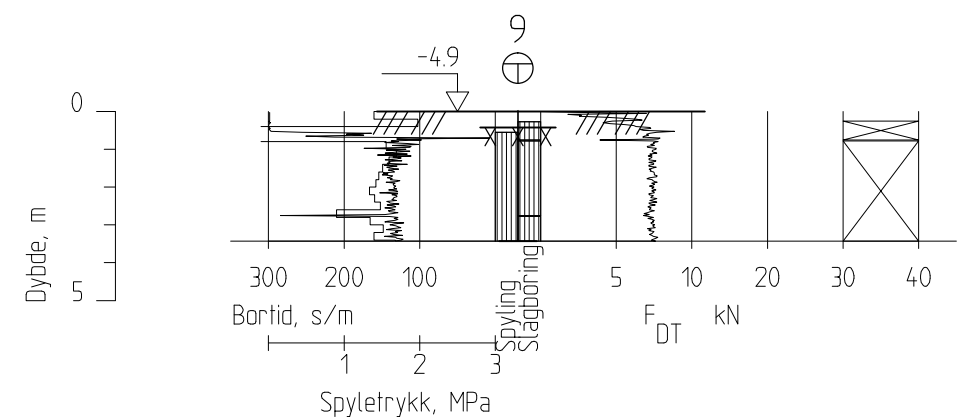
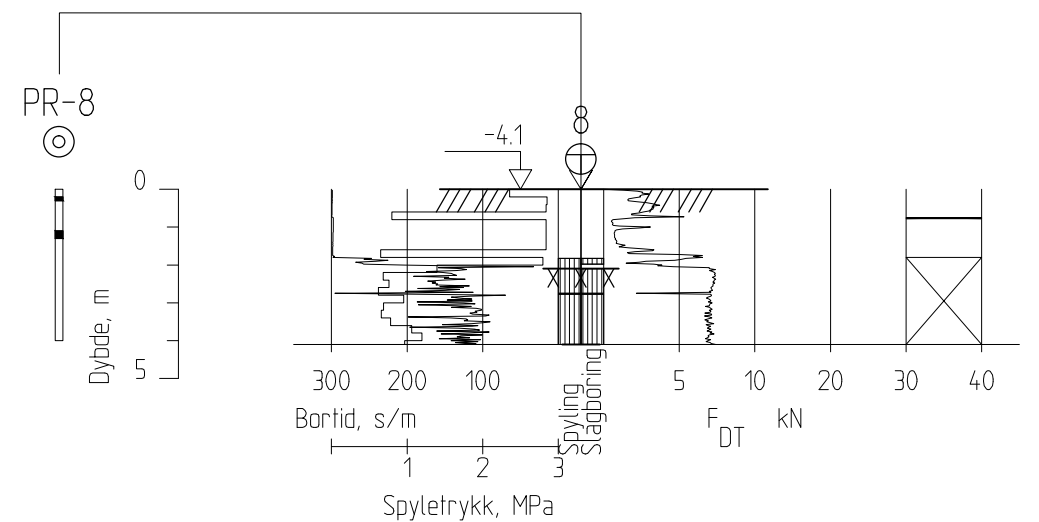
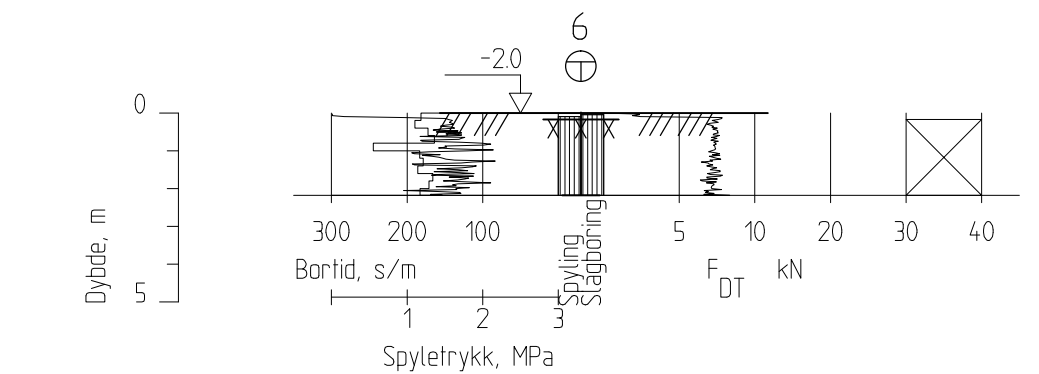
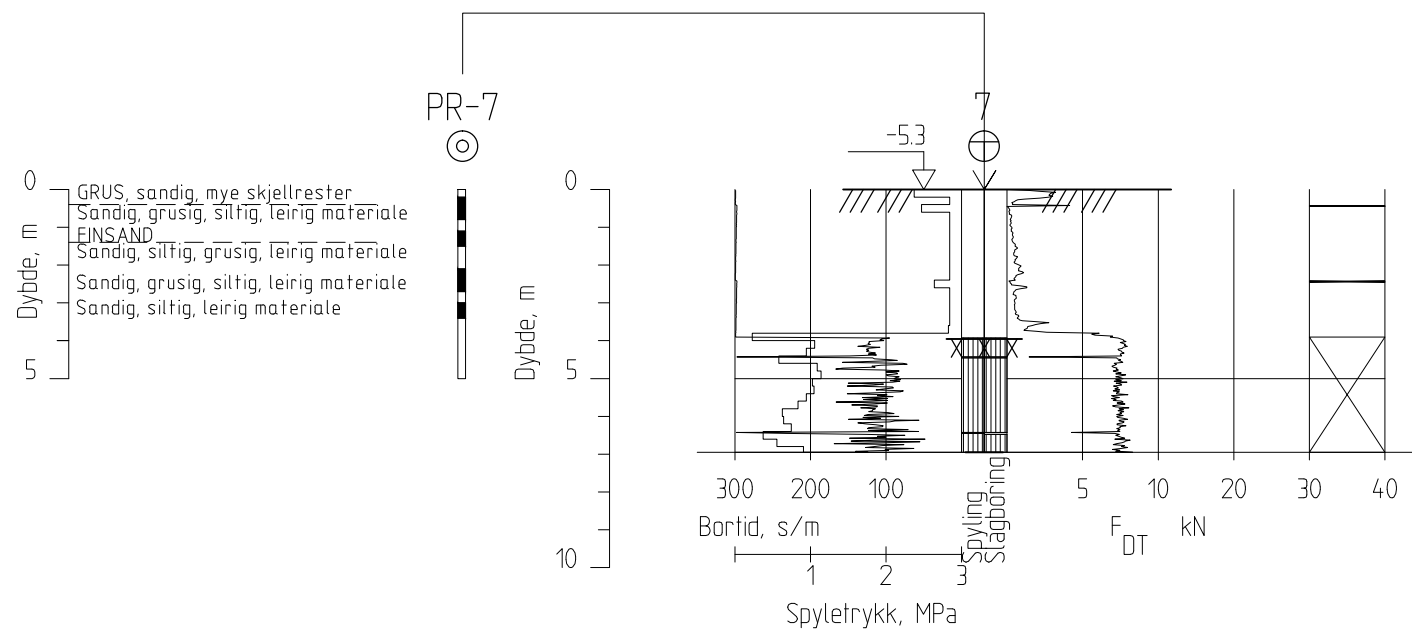
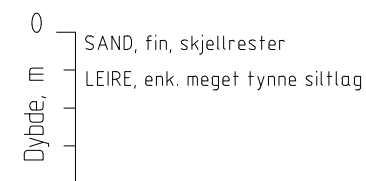
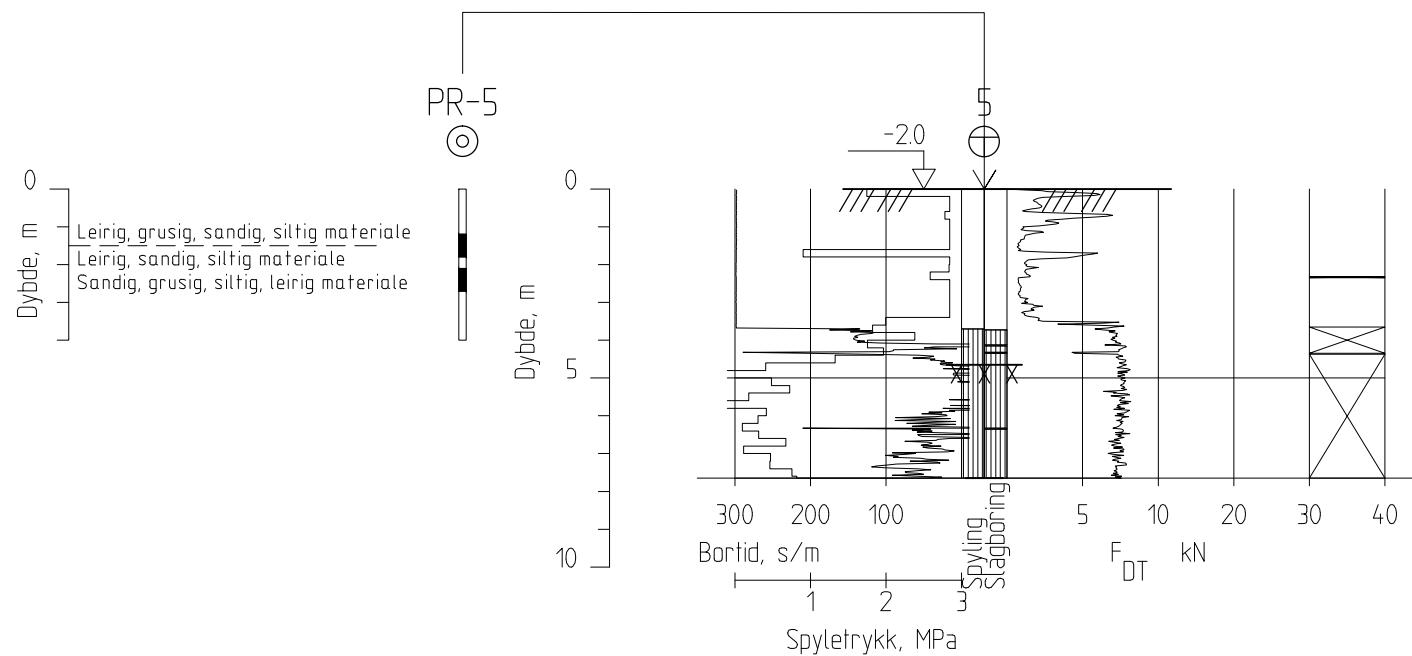


00			21.12.2015	IEO	THVA	ARV
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.

Multiconsult
www.multiconsult.no

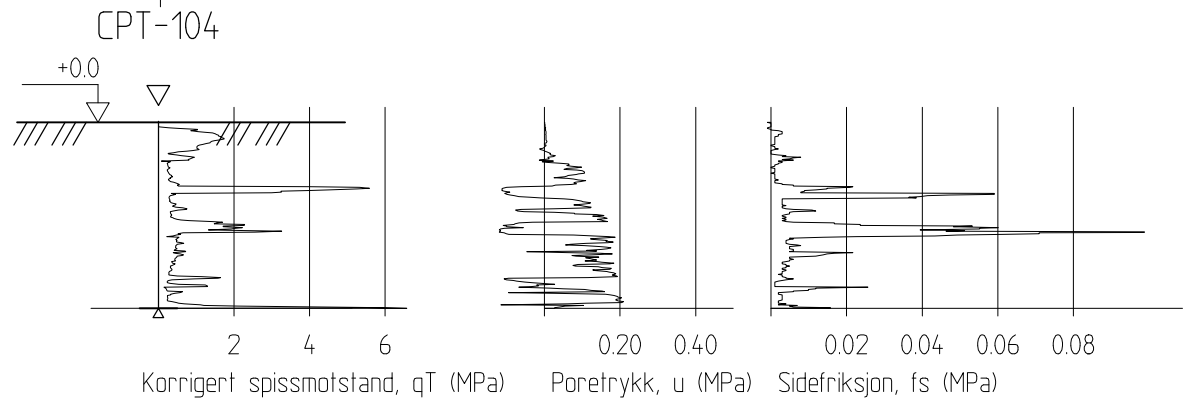
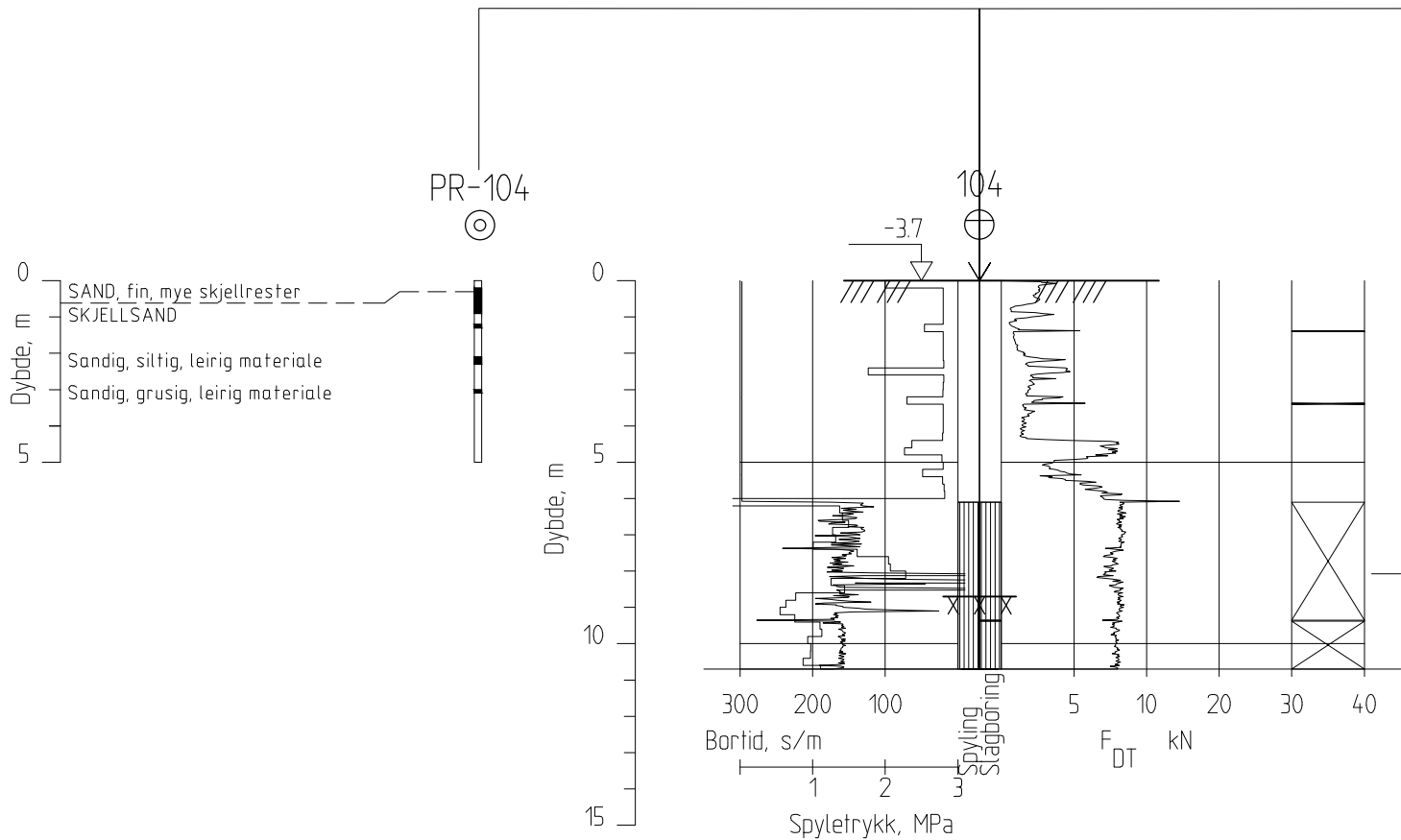
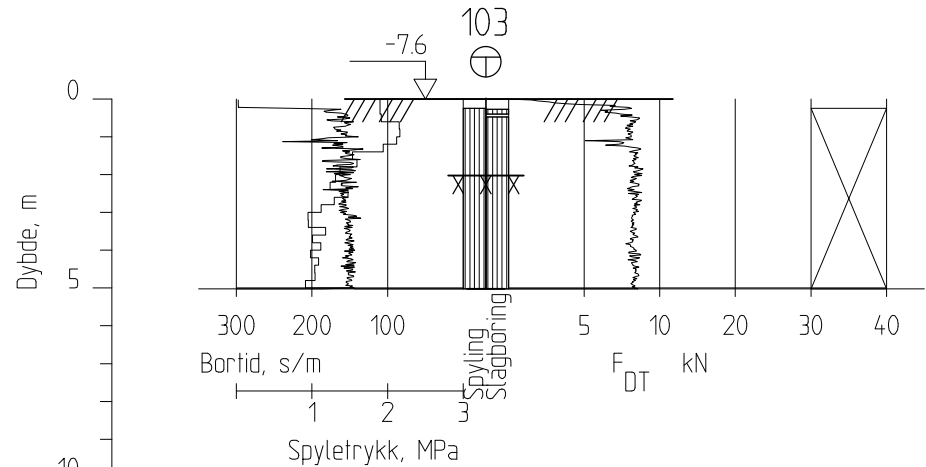
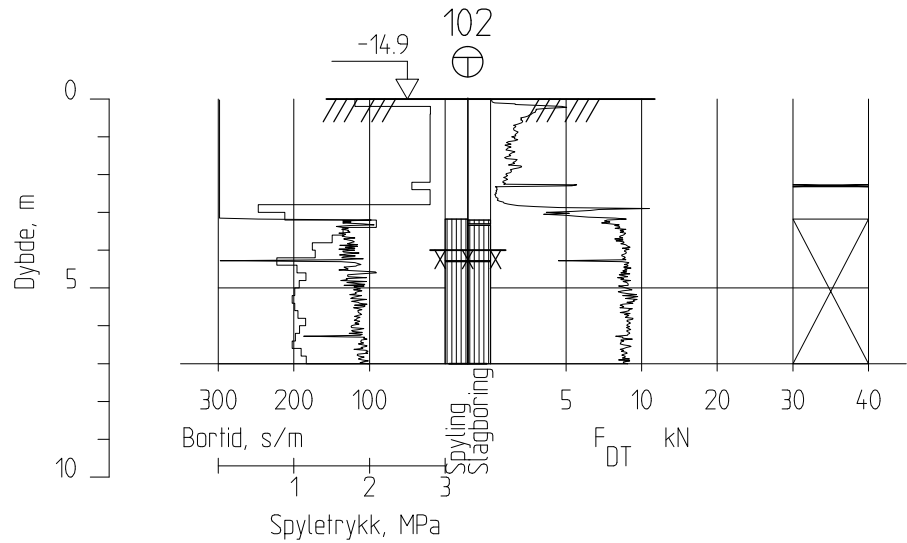
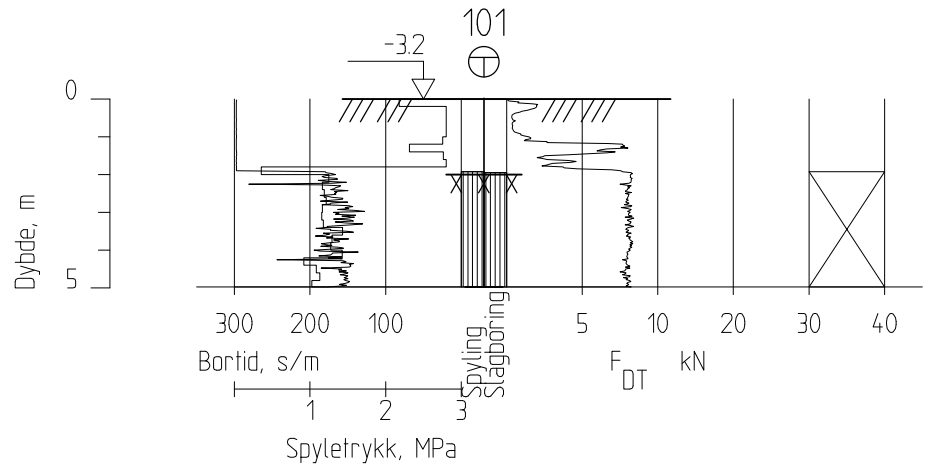
Kråkøya, Vikna
BORUTSKRIFT
BP 1, 2, 3 og 4

Status Utsendt	Fag Geoteknikk	Original format A3	Dato 21.12.2015
Konstr./Tegnet IEO	Kontrollert THVA	Godkjent ARV	Målestokk 1:200
Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-150		Rev. 00



							 www.multiconsult.no	Kråkøya, Vikna	Status Utsendt	Fag Geoteknikk	Original format A3	Dato 21.12.2015
								BORUTSKRIFT	Konstr./Tegnet IEO	Kontrollert THVA	Godkjent ARV	Målestokk 1:200
00			21.12.2015	IEO	THVA	ARV		BP 5, 6, 7, 8 og 9	Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-151		Rev. 00
Rev.	Beskrivelse		Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.		Godkj.				

Z:\04\17\417711\417711-03 ARBEIDSSOMRÅDE\417711-01 RIG\417711-04 TEGNINGER\Borutskrift.dwg, - Layout: (152), - Plottet av: ieo, Dato: 2016.01.06 kl 15:33



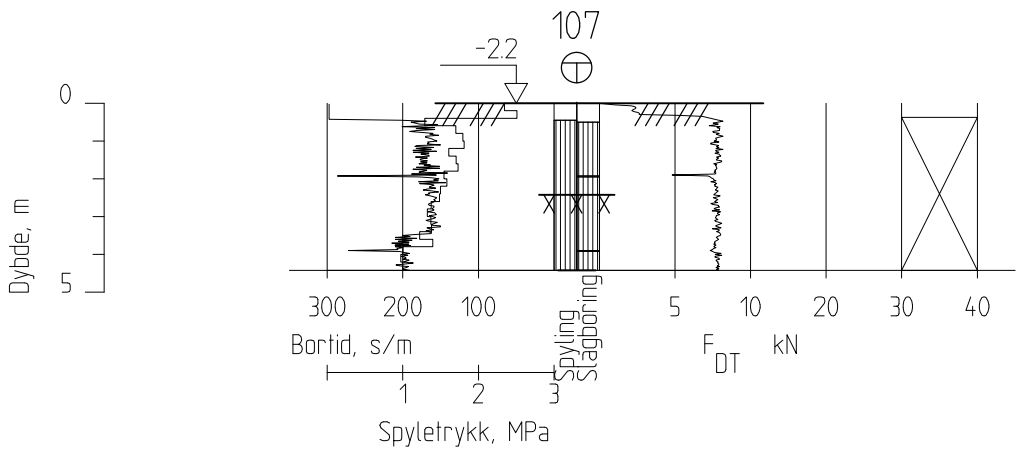
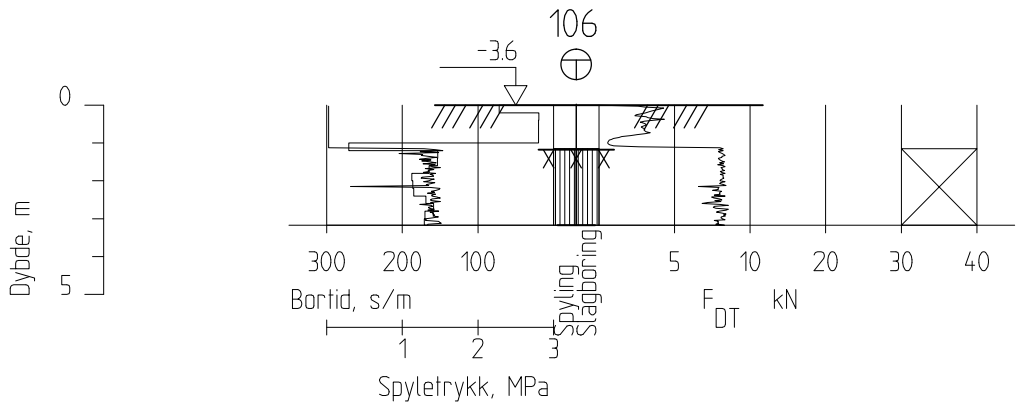
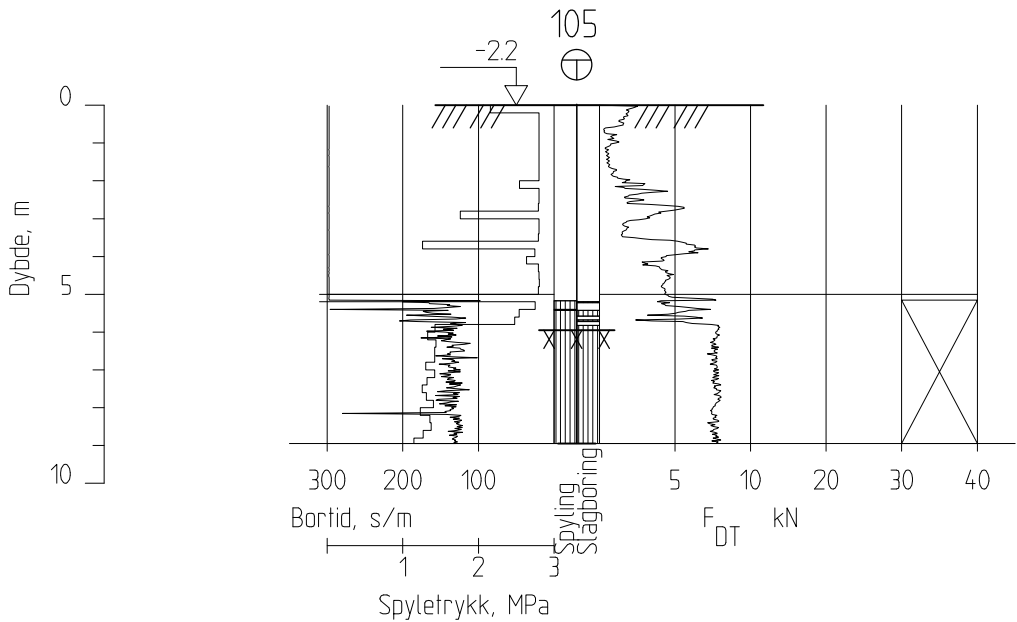
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.
00			21.12.2015	IEO	THVA	ARV

Multiconsult
www.multiconsult.no

Kråkøya, Vikna
BORUTSKRIFT
BP 101, 102, 103 og 104

Status	Utsendt	Fag	Geoteknikk	Original format	A3	Dato	21.12.2015
Konstr./Tegnet	IEO	Kontrollert	THVA	Godkjent	ARV	Målestokk	1:200
Oppdragsnr.	417711	Tegningsnr.	RIG-TEG-152	Rev.	00		

Z:\04\17\417711\417711-03 ARBEIDSSOMRÅDE\417711-01 RIG\417711-04 TEGNINGER\Borutskrift\417711-RIG-TEG_Borutskrift.dwg, - Layout: (153), - Plottet av: ieo, Dato: 2016.01.06 kl 15:34



00			21.12.2015	IEO	THVA	ARV
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.

Multiconsult
www.multiconsult.no

Kråkøya, Vikna
BORUTSKRIFT BP 105, 106 og 107

Status Utsendt	Fag Geoteknikk	Original format A3	Dato 21.12.2015
Konstr./Tegnet IEO	Kontrollert THVA	Godkjent ARV	Målestokk 1:200
Oppdragsnr. 417711	Tegningsnr. RIG-TEG-153	Rev. 00	

Z:\04\17\417711\417711-03 ARBEIDSSOMRÅDE\417711-01 RIG\417711-RIG-TEG_Borutskrift.dwg, - Layout: (154), - Plottet av: ieo, Dato: 2016.01.06 kl 15:34

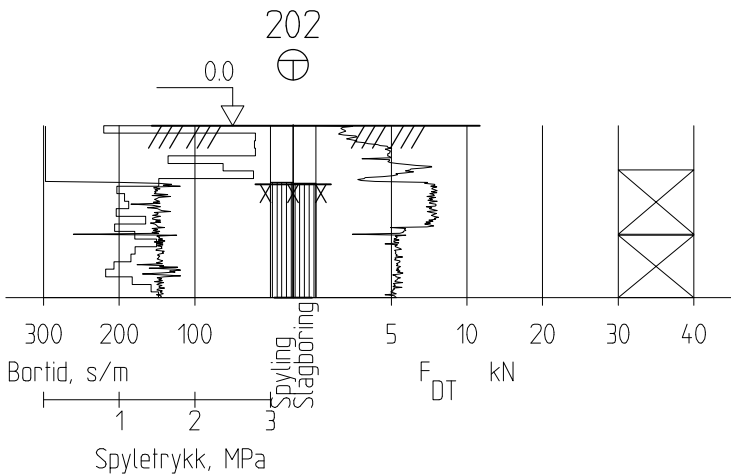
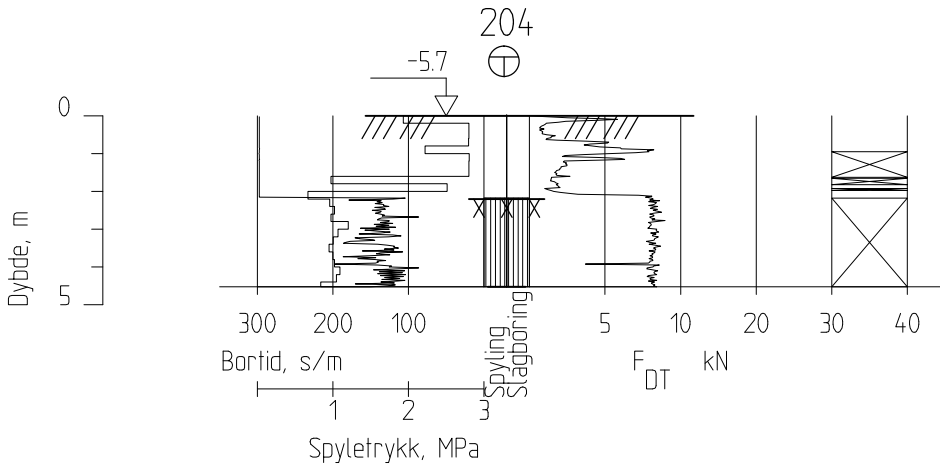
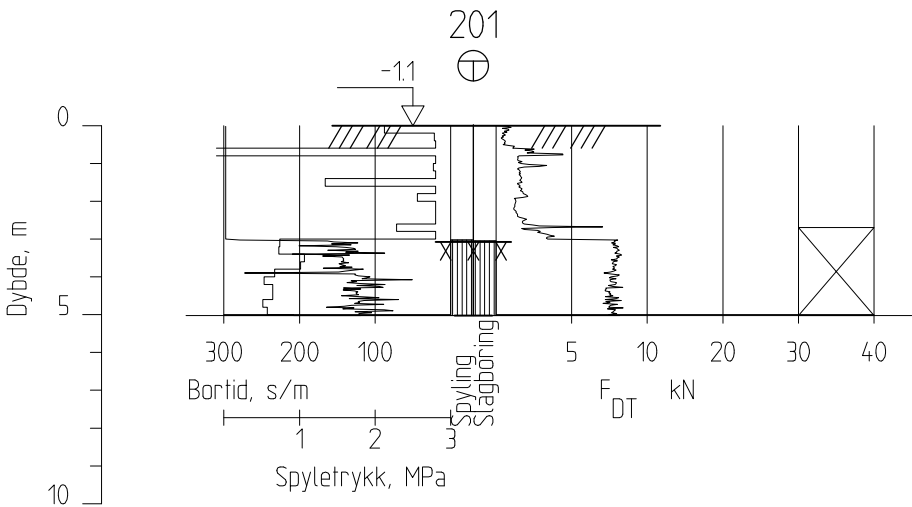
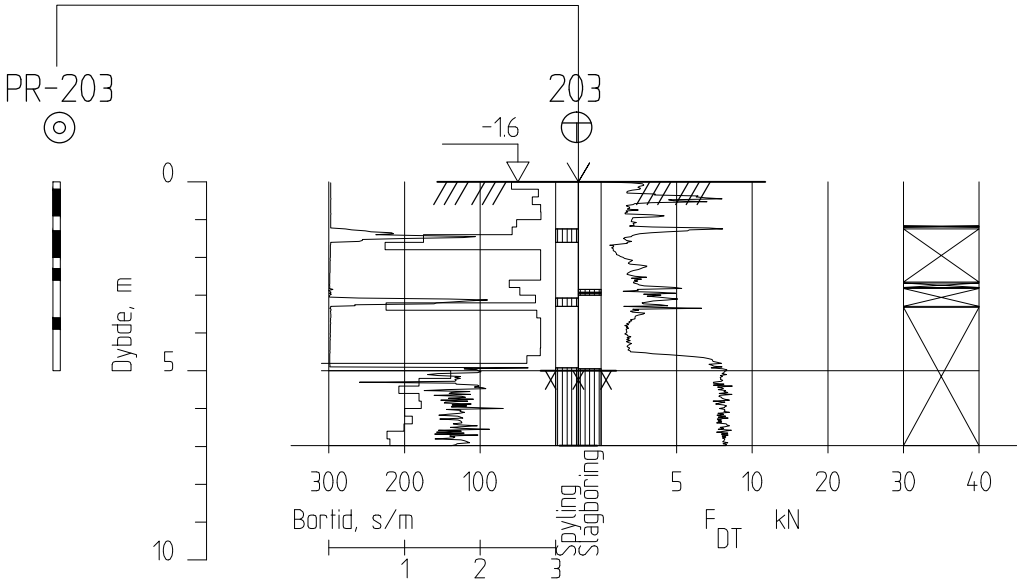
- Dybde, m
- 0

5
- Sandig, grusig, siltig, leirig materiale

Leirig, grusig, sandig materiale

Sandig, siltig, grusig, leirig materiale

Sandig, siltig, leirig materiale



00			21.12.2015	IEO	THVA	ARV
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.

Multiconsult

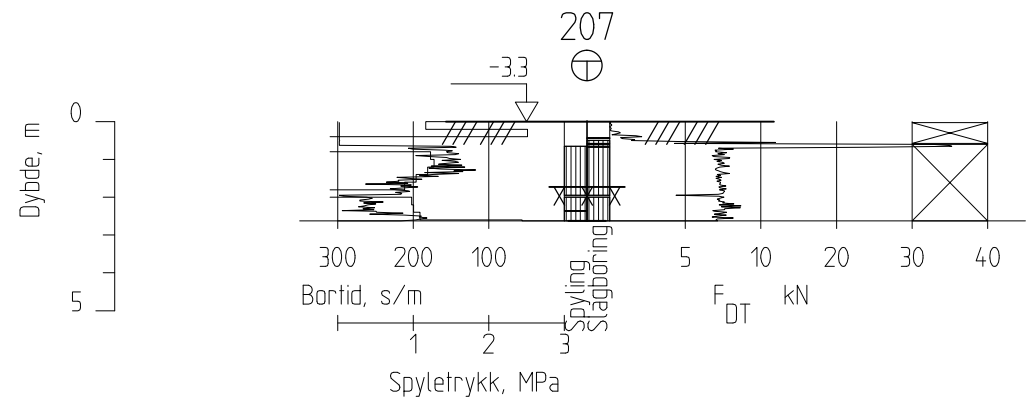
www.multiconsult.no

Kråkøya, Vikna

BORUTSKRIFT

BP 201, 202, 203 og 204

Status	Utsendt	Fag	Geoteknikk	Original format	A3	Dato	21.12.2015
Konstr./Tegnet	IEO	Kontrollert	THVA	Godkjent	ARV	Målestokk	1:200
Oppdragsnr.	417711	Tegningsnr.	RIG-TEG-154			Rev.	00



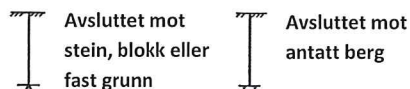
00			21.12.2015	IED	THVA	ARV
Rev.	Beskrivelse	Endr.liste	Dato	Tegn.	Kontr.	Godkj.

Multiconsult
www.multiconsult.no

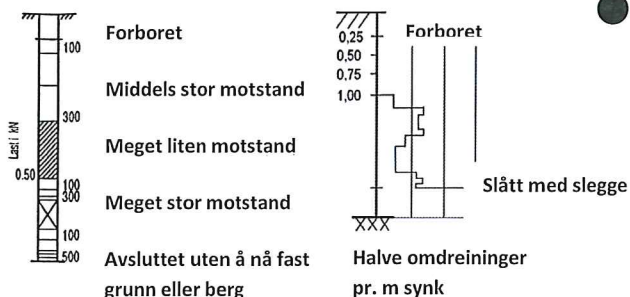
Kråkøya, Vikna

BORUTSKRIFT
BP 205, 207 og 208

Status	Fag	Original format	Dato
Utsendt	Geoteknikk	A3	21.12.2015
Konstr./Tegnet	Kontrollert	Godkjent	Målestokk
IEO	THVA	ARV	1:200
Oppdragsnr.	Tegningsnr.		Rev.
417711	RIG-TEG-155		00



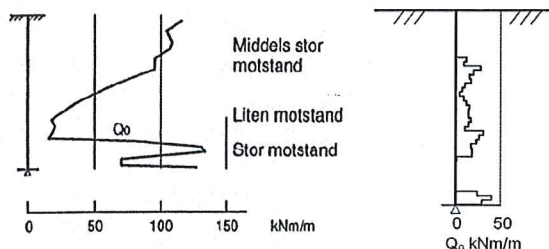
Sonderinger utføres for å få en indikasjon på grunnens relative fasthet, lagdeling og dybder til antatt berg eller fast grunn.



DREIESONDERING (NGF MELDING 3)

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.

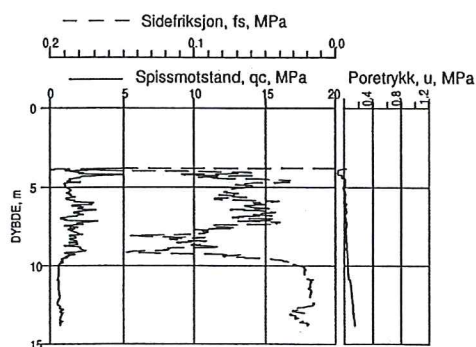
Boremotstanden presenteres i diagram med vertikal dybdeskala og tverrstrek for hver 100 $\frac{1}{2}$ -omdreininger. Skravur angir synk uten dreining, med påført vertikallast under synk angitt på venstre side. Kryss angir at borstengene er rammet ned i grunnen.



RAMSONDERING (NS-EN ISO 22476-2)

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.

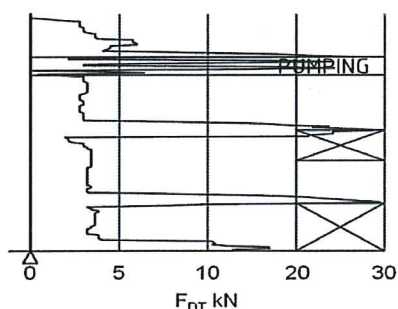
Q_0 = loddets tyngde * fallhøyde/synk pr. slag (kNm/m)



TRYKKSONDERING (CPT - CPTU) (NGF MELDING 5)

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).

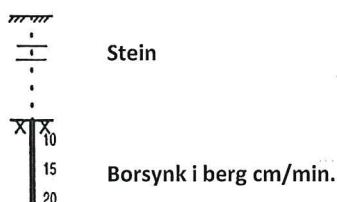


DREIETRYKKSONDERING (NGF MELDING 7)

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.

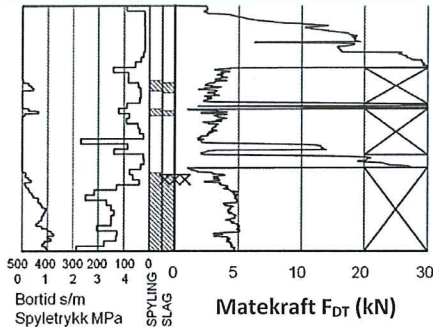
Rotasjonshastigheten kan økes hvis nødvendig. Nedpressingskraften F_{DT} (kN) registreres automatisk under disse betingelsene, og gir grunnlag for å bedømme grunnforholdene.

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.



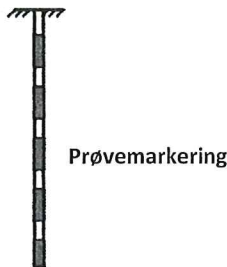
TOTALSONDERING (NGF MELDING 9)

Kombinerer metodene dreietrykksondering og bergkontrollboring. Det benyttes $\phi 45$ mm skjøtbare borstenger og $\phi 57$ mm stiftborkrone med tilbakeslagsventil. Under nedboring i bløte lag benyttes dreietrykkmodus, og boret presses ned i bakken med konstant hastighet 3 m/min og konstant rotasjonshastighet 25 omdreininger/min. Når faste lag påtreffes økes først rotasjonshastigheten. 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.



MASKINELL NAVERBORING

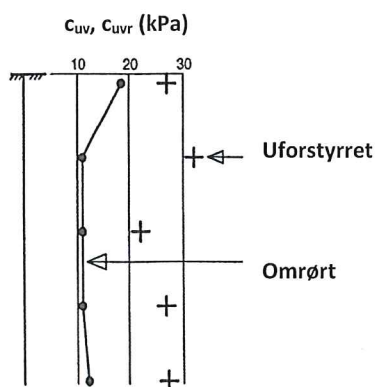
Utføres med hul borstang påsveiset en metallspiral med fast stighøyde (auger). Med borrhjelp kan det bores til 5-20 m dybde, avhengig av jordart, lagringsfasthet og beliggenhet av grunnvannstanden. Med denne metoden kan det tas forstyrrede poseprøver ved å samle materialet mellom spiralskivene. Det er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



PRØVETAKING (NGF MELDING 11)

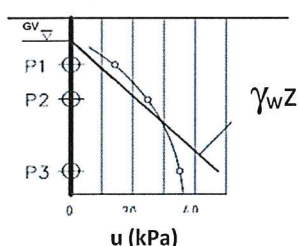
Utføres for undersøkelse av jordlagenes geotekniske egenskaper i laboratoriet. Vanligvis benyttes stempelprøvetaking med innvendig stempel for opptak av 60-100 cm lange sylinderprøver. Prøvesylinderen kan være av plast eller stål, og det kan benyttes utstyr både med og uten innvendig prøvesylinder. På ønsket dybde blir prøvesylinderen presset ned mens innerstangen med stempelet holdes i ro. Det skjæres derved ut en jordprøve som trekkes opp til overflaten, der den blir forseglet for transport til laboratoriet. Prøvediametere 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. Stempelprøvetaking gir vanligvis prøver i Kvalitetsklasse 1-2 for leire.



VINGEBORING (NGF MELDING 4)

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.



PORETRYKKSÅLING (NGF MELDING 6)

Målingene utføres med et standrør med filterspiss eller med hydraulisk (åpent)/elektrisk piezometer (poretrykksmålert). Filteret eller piezometerspissen påmontert piezometerør 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.

MINERALSKE JORDARTER (NS-EN ISO 14688-1 & 2)

Ved prøveåpning klassifiseres og identifiseres jordarten. Mineralske jordarter klassifiseres vanligvis på grunnlag av korngraderingen. Betegnelse og kornstørrelser for de enkelte fraksjoner 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 leire til blokk. Den største fraksjonen angis først i beskrivelsen etter egne benevningsregler, for eksempel grusig morene.

ORGANISKE JORDARTER (NS-EN ISO 14688-1 & 2)

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

Benevnelse	Beskrivelse
Torv	Myrplanter, mer eller mindre omdannet.
• <i>Fibrig torv</i>	Fibrig med lett gjenkjennelig plantestruktur. Viser noe styrke.
• <i>Delvis fibrig torv, mellomtorv</i>	Gjenkjennelig plantestruktur, ingen styrke i planterestene.
• <i>Amorf torv, svarttorv</i>	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 omvandlet organisk materiale med løs struktur, utgjør vanligvis det øvre jordlaget.

SKJÆRFASTHET

Skjærfastheten uttrykkes ved jordens skjærfasthetsparametre a , c , ϕ ($\tan\phi$) (effektivspenningsanalyse) eller c_u (c_{uA} , c_{uD} , c_{uP}) (totalspenningsanalyse).

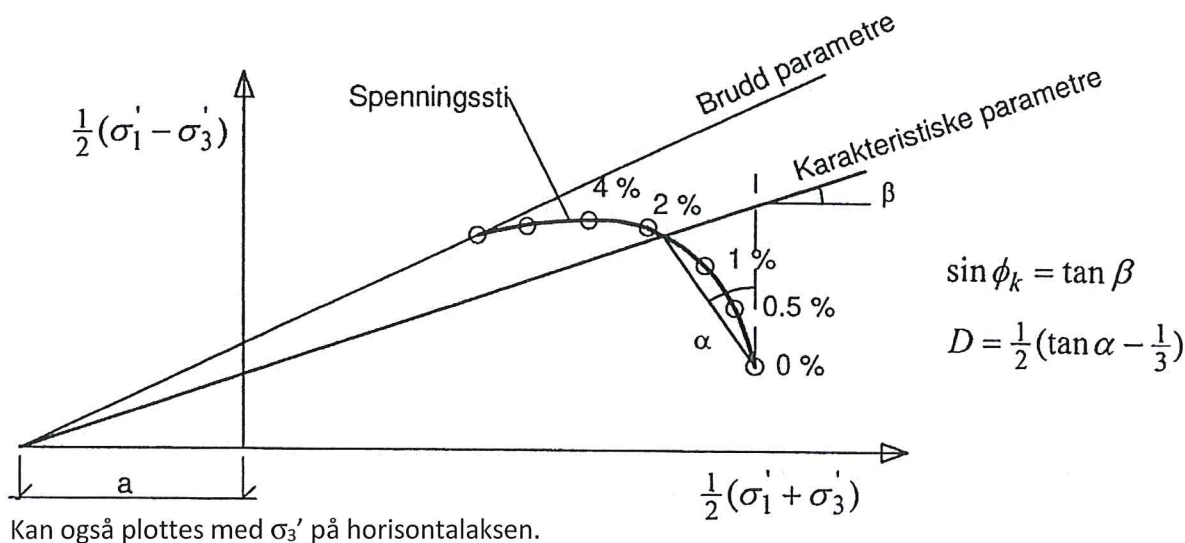
Effektivspenningsanalyse: Effektive skjærfasthetsparametre a , c , ϕ ($\tan\phi$) (kPa, kPa, °, (-))

Effektive skjærfasthetsparametre a (attraksjon), $\tan\phi$ (friksjon) og eventuelt $c = a \tan\phi$ (kohesjon) 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 tøyingsutvikling i prøven frem mot brudd. Fra disse, samt fra annen informasjon, bestemmes karakteristiske verdier for skjærfasthetsparametre for det aktuelle problemet.

For korttids effektivspenningsanalyse kan også poretrykkparametrene A , B og D bestemmes fra forsøksresultatene.

Totalspenningsanalyse: Udrenert skjærfasthet, c_u (kPa)

Udrenert skjærfasthet bestemmes som den maksimale skjærspenning et materiale kan påføres før det bryter sammen. Denne skjærfastheten representerer en situasjon med raske spenningsendringer uten drenering av poretrykk. I laboratoriet bestemmes denne egenskapen ved enaksiale trykkforsøk (c_{uT}) (NS8016), konusforsøk (c_{uk} , c_{ukr}) (NS8015), udrenerte treaksialforsøk (c_{uA} , c_{uP}) og direkte skjærforsøk (c_{uD}). Udrenert skjærfasthet kan også bestemmes i felt ved for eksempel trykksondering med poretrykksmåling (CPTU) (c_{uPTU}) eller vingebor (c_{uv} , c_{ur}).



SENSITIVITET S_t (-)

Sensitiviteten $S_t = c_u/c_r$ uttrykker forholdet mellom en leires udrenerte skjærfasthet i uforstyrret og omrørt tilstand. Denne størrelsen kan bestemmes fra konusforsøk i laboratoriet (NS 8015) eller ved vingeborforsøk i felt. Kvikkleire har for eksempel meget lav omrørt skjærfasthet c_r ($s_r < 0,5$ kPa), og viser derfor som regel meget høye sensitivitetsverdier.

VANNINNHold (w %) (NS 8013)

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.

KONSISTENSGRENSENER – FLYTEGRENSE (w_l %) OG PLASTISITETSGRENSE (w_p %) (NS 8002 & 8003)

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. Plastisiteten $I_p = w_l - w_p$ (%) 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).

DENSITETER (NS 8011 & 8012)

Densitet (ρ , g/cm ³)	Masse av prøve pr. volumenhet. Bestemmes for hel sylinder og utskåret del.
Korndensitet (ρ_s , g/cm ³)	Masse av fast stoff pr. volumenhet fast stoff
Tørr densitet (ρ_d , g/cm ³)	Masse av tørt stoff pr. volumenhet

TYNGDETETHETER

Tyngdetetthet (γ , kN/m ³)	Tyngde av prøve pr. volumenhet ($\gamma = \rho g = \gamma_s(1+w/100)(1-n/100)$, der $g = 10 \text{ m/s}^2$)
Spesifikk tyngdetetthet (γ_s , kN/m ³)	Tyngde av fast stoff pr. volumenhet fast stoff ($\gamma_s = \rho_s g$)
Tørr tyngdetetthet (γ_d , kN/m ³)	Tyngde av tørt stoff pr. volumenhet ($\gamma_d = \rho_d g = \gamma_s(1-n/100)$)

PORETALL OG PORØSITET (NS 8014)

Poretall e (-)	Volum av porer dividert med volum fast stoff ($e = n/(100-n)$) der n er porøsitet (%)
Porøsitet n (%)	Volum av porer i % av totalt volum av prøven

KORNFORDELINGSANALYSER (NS 8005)

En kornfordelingsanalyse utføres ved våt eller tørr sikting av fraksjonene med diameter $d > 0,063 \text{ mm}$. 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.

DEFORMASJONS- OG KONSOLIDERINGSEGENSKAPER (NS 8017 & 8018)

Jordartens deformasjons- og konsolideringsegenskaper benyttes ved setningsberegning og bestemmes ved hjelp av belastningsforsøk i ødometer. Jordprøven bygges inn i en stiv ring som forhindrer sideveis deformasjon og belastes vertikalt med trinnvis eller kontinuerlig økende last. Sammenhørende verdier for last og deformasjon (tøyning ϵ) registreres, og materialets deformasjonsmodul (stivhet) kan beregnes som $M = \Delta\sigma'/\Delta\epsilon$. Denne presenteres som funksjon av vertikalspenningen σ' . Deformasjonsmodulen viser en systematisk oppførsel for ulike jordarter og spenningstilstander, og oppførselen kan hensiktsmessig beskrives med modulfunksjoner og inndeles i tre modeller:

Modell	Moduluttrykk	Jordart - spenningsområde
Konstant modul	$M = m_{oc}\sigma_a$	OC leire, $\sigma' < \sigma'_c$ (σ'_c = prekonsolideringsspenningen)
Lineært økende modul	$M = m(\sigma' \pm \sigma'_r)$	Leire, fin silt, $\sigma' > \sigma'_c$
Parabolisk økende modul	$M = mV(\sigma'\sigma_a)$	Sand, grov silt, $\sigma' > \sigma'_c$

PERMEABILITET (k cm/sek eller m/år)

Permeabiliteten defineres som den vannmengden q som under gitte betingelser vil strømme gjennom et jordvolum pr. tidsenhet. Generelt bestemmes permeabiliteten fra følgende sammenheng: $q = k i A$, 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 laboratorium ved konstant eller fallende potensial, eventuelt ved pumpe- eller strømningsforsøk i felt.

KOMPRIMERINGSEGENSKAPER

Ved komprimering av en jordart oppnås tettere lagring av mineral-kornene. 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_r som funksjon av innbyggingsvanninnhold w_i . Den maksimale tørrdensiteten som oppnås (ρ_{dmax}) benyttes ved spesifikasjon av krav til utførelsen av komprimeringsarbeider. Det tilhørende vanninnhold benevnes optimalt vanninnhold (w_{opt}).

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).

HUMUSINNHold

Humusinnholdet bestemmes ved kolorimetri og bruk av natronlut (NaOH-forbindelse). Metoden angir innholdet av humufiserte organiske bestanddeler i en relativ skala. Andre metoder, som glødning av jordprøve i varmeovn og våt-oksidasjon med hydrogenperoksyd, kan også benyttes.

METODESTANDARDER OG RETNINGSLINJER – FELTUNDERSØKELSER

Feltundersøkelsesmetoder beskrevet i geotekniske bilag, samt terminologi og klassifisering benyttet i rapportering, baserer seg på følgende norske veiledninger fra NGF (Norsk Geoteknisk Forening), norske standarder (NS) og andre referansedokumenter:

NGF Veiledninger Norske standarder NS	Tema
NGF 1 (1982)	SI Enheter
NGF 2, rev.1 (2012)	Symboler og terminologi
NGF 3, rev. 1 (1989)	Dreiesondering
NGF 4 (1981)	Vingeboring
NGF 5, rev.3 (2010)	Trykksondering med poretrykksmåling (CPTU)
NGF 6 (1989)	Grunnvanns- og poretrykksmåling
NGF 7, rev. 1 (1989)	Dreietrykksondering
NGF 8 (1992)	Kommentarkoder for feltundersøkelser
NGF 9 (1994)	Totalsondering
NGF 10, rev.1 (2009)	Beskrivelsestekster for grunnundersøkelser
NGF 11 rev.1 (2012) NS-EN ISO 22475-1 (2006)	Prøvetaking
Statens vegvesen Geoteknisk felthåndbok 280 (2010)	Feltundersøkelser

METODESTANDARDER OG RETNINGSLINJER – LABORATORIEUNDERSØKELSER

Laboratorieundersøkelser beskrevet i geotekniske bilag, samt terminologi og klassifisering benyttet i rapportering, baserer seg på følgende norske standarder (NS) og referansedokumenter:

Norske standarder NS	Tema
NS8000 (1982)	Konsistensgrenser – terminologi
NS8001 (1982)	Støtflytegrense
NS8002 (1982)	Konusflytegrense
NS8003 (1982)	Plastisitetsgrense (utrullingsgrense)
NS8004 (1982)	Svinngrense
NS8005 (1990)	Kornfordelingsanalyse
NS8010 (1982)	Jord – bestanddeler og struktur
NS8011 (1982)	Densitet
NS8012 (1982)	Korndensitet
NS8013 (1982)	Vanninnhold
NS8014 (1982)	Poretall, porøsitet og metningsgrad
NS8015 (1987)	Skjærfasthet ved konusforsøk
NS8016 (1987)	Skjærfasthet ved enaksialt trykkforsøk
NS8017 (1991)	Ødometerforsøk, trinnvis belastning
NS8018 (1993)	Ødometerforsøk, kontinuerlig belastning
NS14688-1 og -2 (2009)	Klassifisering og identifisering av jord
NS-EN ISO/TS 17892-8 + -9 (2005)	Treaksialforsøk (UU, CU)
Statens vegvesen Håndbok 015 (2005)	Laboratorieundersøkelser