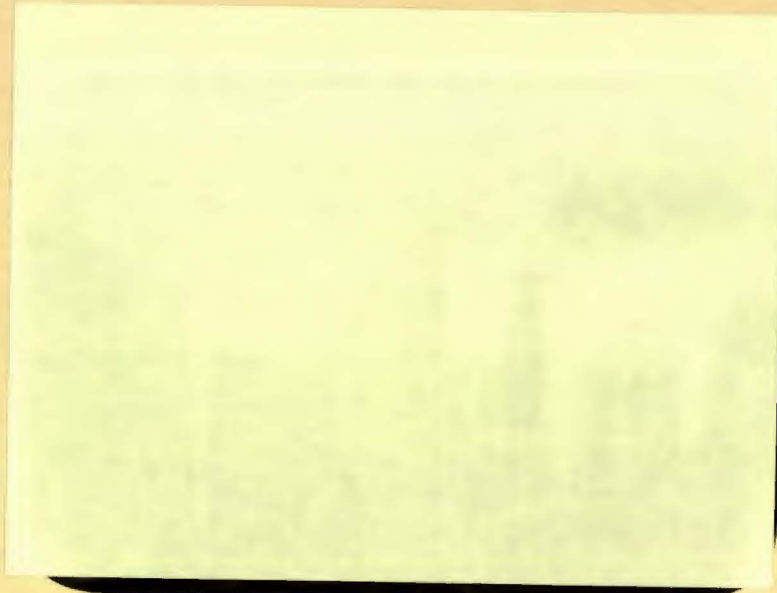


Tilhører Undergrundskartverket
Må ikke fjernes



NO: E7 ¹⁴

alt 4
68

OSLO KOMMUNE
GEOTEKNISK KONTOR



OSLO KOMMUNE
Geoteknisk kontor
KINGOS GT. 22, OSLO 4
Telf. 36 59 60

RAPPORT OVER:

Grunnundersøkelser for nytt lagerskur
i Gunnar Schelderups vei 11.

R-1685-1

8. juli 1980.

Bilag 0: Beskrivelse av bormetoder og laboratorieundersøkelser
" 1: Situasjons- og borplan
" 2: Borprofil
" 3: Borprofil

INNLEDNING:

I henhold til rekvisisjon nr. 22152 av 13. juni d.å. fra Renholdsverket har Geoteknisk kontor utført grunnundersøkelser for nytt lagerskur i Gunnar Schelderups vei 11.

Hensikten med undersøkelsen er å finne dybden til fjell samt gi en beskrivelse av løsmassenes beskaffenhet.

MARKARBEID:

Markarbeidet ble utført av mannskap fra vårt kontor i tiden 16.-18. juni d.å.

Undersøkelsen omfatter 10 enkle sonderinger og 3 skovlboringer.

Borpunktene er utsatt ved hjelp av utmål fra hus og andre fatmerker. Høyden er nivellert med utgangspunkt i PP 15954 (H=107,832). Bormetodene er nærmere beskrevet i bilag 0.

LABORATORIEUNDERSØKELSER:

Skovlprøvene ble tatt inn på laboratoriet og klassifisert visuelt. Dernest ble vanninnholdet bestemt. Resultatene er vist på borprofilene i bilag 2 og 3.

GRUNNFORHOLD:

Området der lagerskuret skal stå er i dag planert ut på ca. kote 113,5.

Dybden til fjell varierer mellom 3,3 m og 14,0 m langs ytterkant av prosj. lagerskur.


Løsmassene ved borpunktene hvor terrenget er nedplanert noe består øverst av et ca. 20 cm pukklag og et par meter tørrskorpeleire med sand og grusfraksjoner. Videre ned til ca. 4,0 m finnes leire med sand og grus.

I store trekk er det faste masser i området. Grunnvannet står imidlertid høyt slik at en må være forberedt på vanninnslag i fundamentgropene. Ved graving vil massene virke bløte og bli en del omrørt. Selv om fjelldybden varierer betydelig under bygget, skulle dette kunne fundamenteres direkte på løsmassene i det vi antar at bygget er lett og at det ikke stilles særlig strenge krav til setningsfrihet.

Løsmassene tåler betydelige grunntrykk, men en bør ikke regne mer enn 12-15 t/m² i dimensjonerende netto bæreevne ved dimensjonering av fundamentene.

Under utførelsen av gravearbeidet kan vi være behjelpelige med råd dersom det skulle oppstå problemer av geoteknisk art.

GEOTEKNISK KONTOR


O. Tokheim


/ J. Karlsen

STANDARD BESKRIVELSER

BESKRIVELSE AV BORMETODER

Enkel sondering betegner neddriving av stålstenger uten registrering av motstand, for eks. slagsondering med slegge eller slagbormaskin.

Dreieboring utføres ved å måle synkninger under dreining når boret er lastet med 100 kg. Synker det for mindre last dreies ikke. Boret er forsynt med en pyramideformet spiss som er vridd en omdreining. Lengden av spissen er 20 cm og sidekanten er 3 cm. Under opptegning av resultatene angis antall omdreininger pr. m synkning på høyre side av hullet, og lasten på boret på venstre side.

Fjellkontrollboringer utføres med trykkluftdrevet bergbor. Både topphammer og senkborhammer kan brukes. Fjellkontrollen består i å registrere når man har fått en langsom og relativt jevn synkning av boret idet dette er en sterk indikasjon på at boret er i fjell. Det bores vanligvis 3 m for å konstatere at det ikke er en stor stein.

Vingeboring brukes til å måle jordartens udrenerte skjærfasthet direkte i grunnen. Skjærfastheten beregnes utfra målt torsjonsmoment på et vingekor som presses ned i ønsket dybde og dreies rundt inntil brudd oppstår. Grunnens fasthet bestemmes først i uforstyrret, og etter brudd i omrørt tilstand. Resultatene kan i sterk grad påvirkes av sand, grus og stein ved vingekorset. Det skal også bemerkes at resultatene av andre grunner i mange tilfelle må korrigeres før fasthetsverdiene brukes i stabilitetsberegninger.

Prøvetaking kan utføres med forskjellig utstyr. Ønskes "uforstyrrede" prøver brukes en ϕ 54 mm sylindrerprøvetaker som er forsynt med et tettsluttende stempel. Prøven skjæres ved at sylinderen skyves nedover i grunnen mens stemplet holdes tilbake. Sylinderen med prøve blir trukket opp igjen, forseglet i begge ender, og bragt til laboratoriet. Ønskes bare såkalte "representative" prøver, brukes enklere utstyr som skovelbor og kanebor. Felles for disse er at massen skaves inn i en beholder som deretter tas opp. Tilsvarende prøver kan også tas ved å skru en stålskrue ned i grunnen og trekke den opp igjen.

Poretrykkemåling går ut på å måle trykket i de vannfylte porene i jordarten. Dette gjøres ved å føre ned til ønsket dybde et såkalt piezometer som består av et stålrør med et porøst filter i enden. Vann fra jordarten vil kunne trenge inn gjennom filteret mens jordpartiklene blir holdt tilbake. På innsiden av filteret kan man så enten ha en elektrisk trykkmåler som registrerer det vanntrykket som bygges opp og som balanserer med poretrykket utenfor, eller filteret er forbundet med en tynn slange inne i stålrøret. Stigehøyden av vannet i slangen er da porevannstrykket i filterets nivå. Ved fremstilling av resultatene angis som regel det nivå (m.o.h.) som vannet stiger til (poretrykksnivået).

BESKRIVELSE AV LABORATORIEUNDERSØKELSER

I laboratoriet blir prøvene først beskrevet på grunnlag av besiktigelse. Dernest blir følgende undersøkelser rutinemessig utført, (undersøkelser merket ^x) kan bare utføres på uforstyrrede prøver):

Romvekt ^x γ (t/m^3) av naturlig fuktig prøve.

Vanninnhold w (%) angir vekt av vann i prosent av vekt av fast stoff. Det blir utført flere bestemmelser av vanninnhold fordelt over prøvens lengde.

Flytegrensen w_L (%) og utrullingsgrensen w_p (%) angir henholdsvis høyeste og laveste vanninnhold for plastisk område av omrørt materiale. Plastisitetsindeksen I_p er differansen mellom flyte- og utrullingsgrensen. Disse konsistensgrensene er viktige ved bedømmelse av jordartens egenskaper. Konsistensgrensene blir vanligvis bestemt på annenhver prøve.

Følgende skala benyttes til å klassifisere leire etter plastisitet:

Lite plastisk leire	I_p	< 10
Middels plastisk leire	I_p	= 10-20
Meget plastisk leire	I_p	> 20

Skjærfastheten s (t/m^2) bestemmes ved enaksede trykkforsøk. Normalt blir det skåret ut et prøvestykke med tverrsnitt $3,6 \times 3,6$ cm og høyde 10 cm på midten av sylinderprøven. Unntaksvis blir fullt tverrsnitt (ϕ 54 mm) benyttet. Det tas hensyn til prøvens tverrsnittsøking under forsøket. Skjærfastheten settes lik halve trykkfastheten.

Videre blir uforstyrret skjærfasthet s og omrørt skjærfasthet s' bestemt ved konusforsøk. Dette er en indirekte metode til bestemmelse av skjærfastheten, idet nedsynkningen av en konus med bestemt form og vekt måles og den tilsvarende skjærfasthetsverdi tas ut av en tabell. Både trykkforsøk og konusforsøk gir udrenert skjærfasthet.

Følgende skala benyttes til å klassifisere leire etter udrenert skjærfasthet:

Meget bløt leire	$s < 1,25 t/m^2$	\approx	12,5 kN/m ²
Bløt leire	$s = 1,25 - 2,5 t/m^2$	\approx	12,5 - 25 """"
Middels fast leire	$s = 2,5 - 5,0 t/m^2$	\approx	25 - 50 """"
Fast leire	$s = 5,0 - 10,0 t/m^2$	\approx	50 - 100 """"
Meget fast leire	$s > 10 t/m^2$	\approx	100 """"

Sensitiviteten $s_t = \frac{s}{s'}$, er forholdet mellom skjærfastheten i uforstyrret og omrørt tilstand.

Følgende skala benyttes til å klassifisere leire etter sensitivitet:

Lite sensitiv leire	$s_t < 8$
Middels sensitiv leire	$s_t = 8 - 30$
Meget sensitiv leire	$s_t > 30$

Følgende spesielle forsøk blir utført etter nærmere vurdering i hvert tilfelle:

Ødometerforsøk x) utføres for å finne en jordarts sammentrykkbarhet. Prinsippet ved ødometerforsøkene er at en skive av jordarten med diameter 5 cm og høyde 2 cm belastes vertikalt. Prøven er innesluttet i en sylinder og ligger mellom 2 porøse filtersteiner. Lasten påføres trinnvis, og sammentrykkingen av prøven observeres som funksjon av tiden for hvert lasttrinn. Resultatene fremstilles ved å tegne opp den relative sammentryking ϵ som funksjon av belastningen. Setningsutviklingen tegnes opp i tidsdiagram. Dette gir grunnlag for beregning både av setningenes størrelse og tidsforløp. Tidsforløpet er imidlertid særlig usikkert på grunn av mange ukjente faktorer som spiller inn.

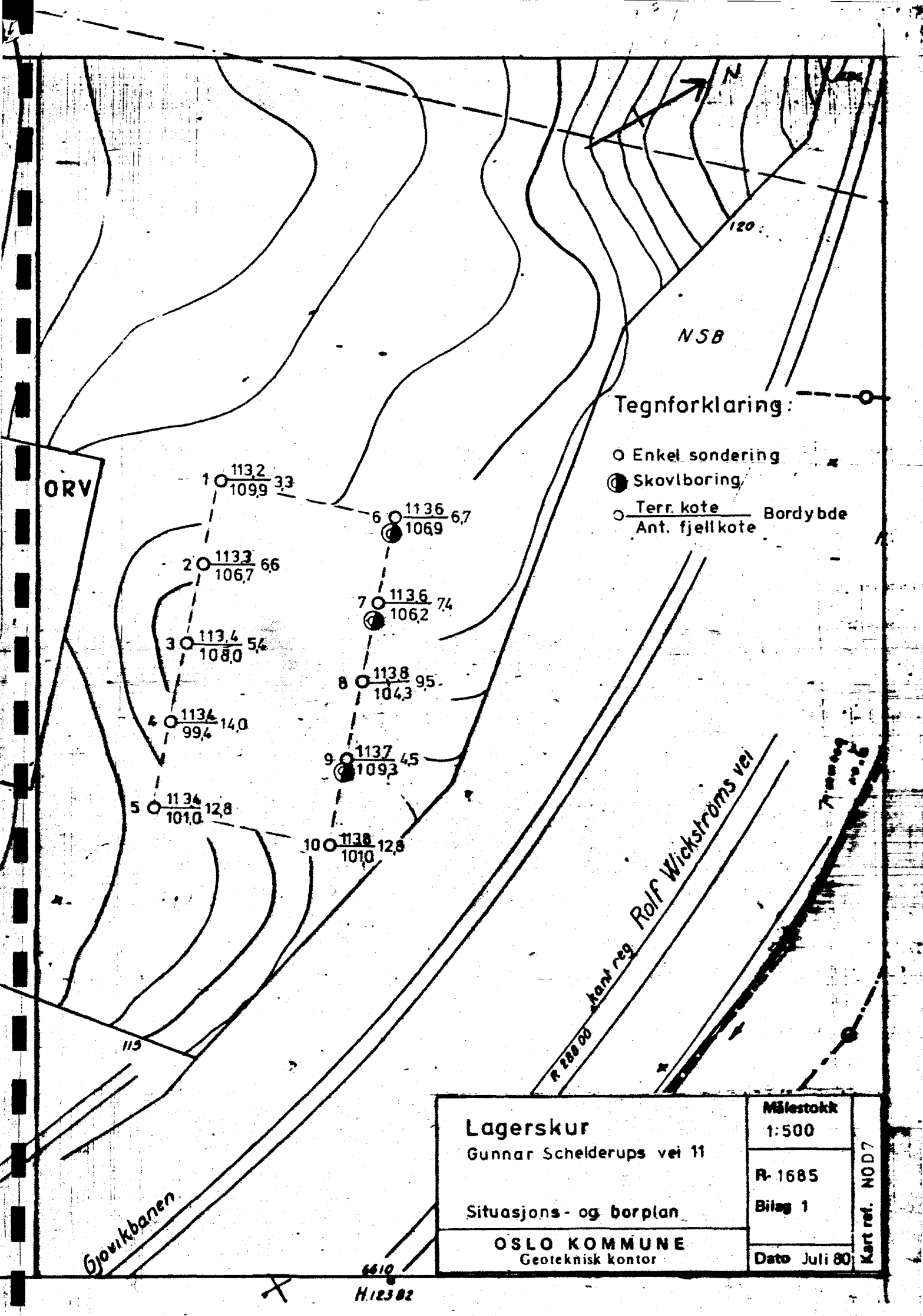
Kornfordelingsanalyser av friksjonsjordarter (grovere enn silt og leire) utføres ved sikting, som regel i helt tørt tilstand. Inneholder massen en del finere stoff blir den våtsiktet. For silt og leire benyttes hydrometeranalyse. En viss mengde tørt materiale oppslemmes i en bestemt mengde vann. Ved hjelp av hydrometer bestemmes synkehastigheten av de forskjellige kornfraksjoner og på grunnlag av Stoke's lov kan kornstørrelsen tilnærmet beregnes.

Fortorvningsgraden i organiske jordarter bestemmes ved besiktigelse og krysting av materiale mellom fingrene. Graderingen skjer i henhold til von Post's ti-delte skala H 1 - H 10. Torv kan deles i følgende grupper:

Fibertorv	H 1 - H 4, planterester lett synlig
Mellomtorv	H 5 - H 7, planterester svakt synlig
Svarttorv	H 8 - H10, planterester ikke synlig.

Organisk innhold (humusinnhold) bestemmes vanligvis ved glødning av tørt materiale. Glødetapet (vekttapet) angis i prosent av tørt materiale.

Proctorforsøk brukes til å undersøke pakningsegenskapene hos jordarter, spesielt hos velgraderte friksjonsmasser. Massen blir stampet lagvis inn i en stålsylinder av bestemt volum, og tørt romvekt beregnet etter tørking av prøven. Avhengig av pakkingsarbeidet skilles mellom standard Proctor og modifisert Proctor. Den siste innebærer størst pakkingsarbeid. Forsøkene utføres med varierende vanninnhold, og det vanninnhold som gir høyest tørt romvekt kalles optimalt. Den høyeste romvekt kalles 100% Proctor.



ORV

NSB

Tegnforklaring:

- Enkel sondering
- Skovlboring
- $\frac{\text{Terr. kote}}{\text{Ant. fjellkote}}$ Bordybde

- 1 ○ $\frac{1132}{1099}$ 33
- 2 ○ $\frac{1133}{1067}$ 66
- 3 ○ $\frac{113,4}{108,0}$ 54
- 4 ○ $\frac{113,4}{99,4}$ 14,0
- 5 ○ $\frac{113,4}{101,0}$ 12,8
- 6 ● $\frac{1136}{1069}$ 6,7
- 7 ● $\frac{113,6}{106,2}$ 7,4
- 8 ○ $\frac{1138}{1043}$ 95
- 9 ● $\frac{1137}{1093}$ 45
- 10 ○ $\frac{1138}{1010}$ 12,8

R 288 00 Kart reg. Rolf Wickstrøms vei

115

Gjøvikbanen

<p>Lagerskur Gunnar Schelderups vei 11</p> <p>Situasjons- og borplan</p> <p>OSLO KOMMUNE Geoteknisk kontor</p>	<p>Målestokk 1:500</p>	<p>Kart ref. NOD 7</p>
	<p>R-1685</p>	
	<p>Bilag 1</p>	
	<p>Dato Juli 80</p>	

H.123 82

BORPROFIL

Sted: Gunnar Schelderups v.11

Hull : 6

Nivå : 113.6

Pr. d : _____

Aksialdeformasjon %



Bilag : 2

Oppdrag : 1685

Date : Juli 80

Dybde m	Jordart	Symbol	Pr. nr.	Vanninnhold w				Romvekt γ_{m^3}	Skjærfasthet ved trykkforsøk				Sensitivitet	
				Plastisk område		w _p → w _L			Konusforsøk ∇ , Vingeboring		+ \ominus			
				20	30	40	50%		2	4	6	8	10 γ_{m^2}	
5	PUKK TØRRSORPE- LEIRE LEIRE Sandig, grusig													
10														
15														
20														
25														

(Hull 7)

BORPROFIL

Sted: Gunnar Schelderups v.11

Hull : 9

Nivå : 113.6

Prøf : _____

Akseldetormasjon %



Bilag : 3

Oppdrag : 1685

Date : Juli 80

Steds E	Jordart	Symbol	Pr. Nr.	Vanninnhold w				Romvekt ρ t/m ³	Størrelstet ved trykforsøk				Sensitivitet		
				Plastisk område $w_p \rightarrow w_L$					Konusforsøk ∇ , Vingebrøring $+$						
				20	30	40	50%	2	4	6	8	10	t/m ²		
5	PUKK TØRRSORPE- LEIRE Sandig														
10	LERE Sand og grus														
15															
20															
25															