

Tilhører Undergrunnskartverket

~~Må ikke fjernes~~

NO F 3

overf. Dec 87.

OSLO KOMMUNE

DEN GEOTEKNISKE KONSULENT

RAPPORT OVER:

grunnundersøkelser på Veivesenets rodetomt,
Haslelund, gnr. 122, bnr. 196.

R - 284 -59.

25. august 1959.

* NO: F 3

129

Oslo kommune

Den geotekniske konsulent.

Rapport over :

grunnundersökelse på Veivesenets rodetomt, Haslelund,
gnr. 122, bnr. 196.

R - 284 - 59.

25. august 1959.

Bilag 1: Situasjons- og borplan.
" 2: Profilene 1 og 2.
(" 3-4: Skovlboringsresultater.)
" 5: Signaturforklaring.

Innledning:

Etter oppdrag fra Veivesenet er det utført grunnundersøkelser på rodetomt Haslelund, gnr. 122 bnr. 196.

Formålet er å skaffe opplysninger om dybdene til fjell og løsmassenes geotekniske egenskaper, for derav å kunne bestemme fundamenteringsmetodene for en framtidig bebyggelse.

Markarbeidet:

Markarbeidet er utført av borelag fra kontorets markavdeling. Det er utført 6 dreieboringer og (2 skovlboringer.)

Borpunktens beliggenhet med kote terreng og dybde til fjell er angitt på bilag 1. Der det ikke er boret til fjell, er bore- dybden angitt i parentes.

Resultatene av dreieboringene er inntegnet i profilene 1 og 2, bilag 2.

(Bilagene 3 og 4 viser resultatene av skovlboringene.)

En kort beskrivelse av de anvendte bormetoder følger nedenfor:

Dreieboring:

Det anvendte borutstyr består av 20 mm borstenger i 1 m lengde som skrues sammen med glatte skjöter. Boret er nederst forsynt med en 20 cm. lang pyramideformet spiss med største sidekant 30 mm. Spissen er vridd en omdreining. Boret presses ned av minimumsbelastning, idet belastningen ökes stegvis opp til 100 kg. Dersom boret ikke synker for denne belastning, foretas dreining.

Man bestemmer antall halve omdreininger pr. 50 cm. synkning av boret.

Gjennom den övre del av den faste törrskorpe er det slått ned et 30 mm. jordbor.

Skovlboring:

Skovlborutstyret består av et skovlbor, som er en spade formet som en sylinder med åpne sider og bunn, og et nödvendig antall av forlengelsesstenger.

Med dette utstyr er man istand til å få opp imrört masse i kohe- sjonsjordarter.

Pröver av jorden tar man på glass for hver halve meter eller av hvert lag dersom lagtykkelsen er mindre.

Grunnforholdene:

Dybdene til fjell varierer fra ca. 5 til 20 m, med fall mot nord-vest.

Over hele tomten er det et 4 - 6 m tykt lag ^{med} fyllmasser. På grunn av massenes sammensetning var det umulig å skovlbore gjennom hele laget, men på 2 steder er det tatt skovlprøver ca. 1 m ned, som viser mur- og mursteinsrester, glassbiter og kullslagg, trerester, matjord og planterester, grus og stein.

Dreieboringene tyder på en blöt leire under fyllmassene.

Grunnforholdenes betydning for fundamenteringsmetoden:

Direkte fundamentering på fyllmassene kan ikke anbefales, da en må regne med store, ujevne setninger, på grunn av de store variasjoner som kan forekomme i dens slags fyllmasser. I tillegg til til dette kommer de store variasjonene i dybdene til fjell.

I dette tilfelle er det tale om en relativt liten bygning. For å forminske setningsproblemene kan en lite setningsfølsom bygning settes på svevende peler der dybdene til fjell er store. Der dybdene til fjell er små kan fundamentene settes direkte på de intakte leirmassene (under fyllmasselaget.)

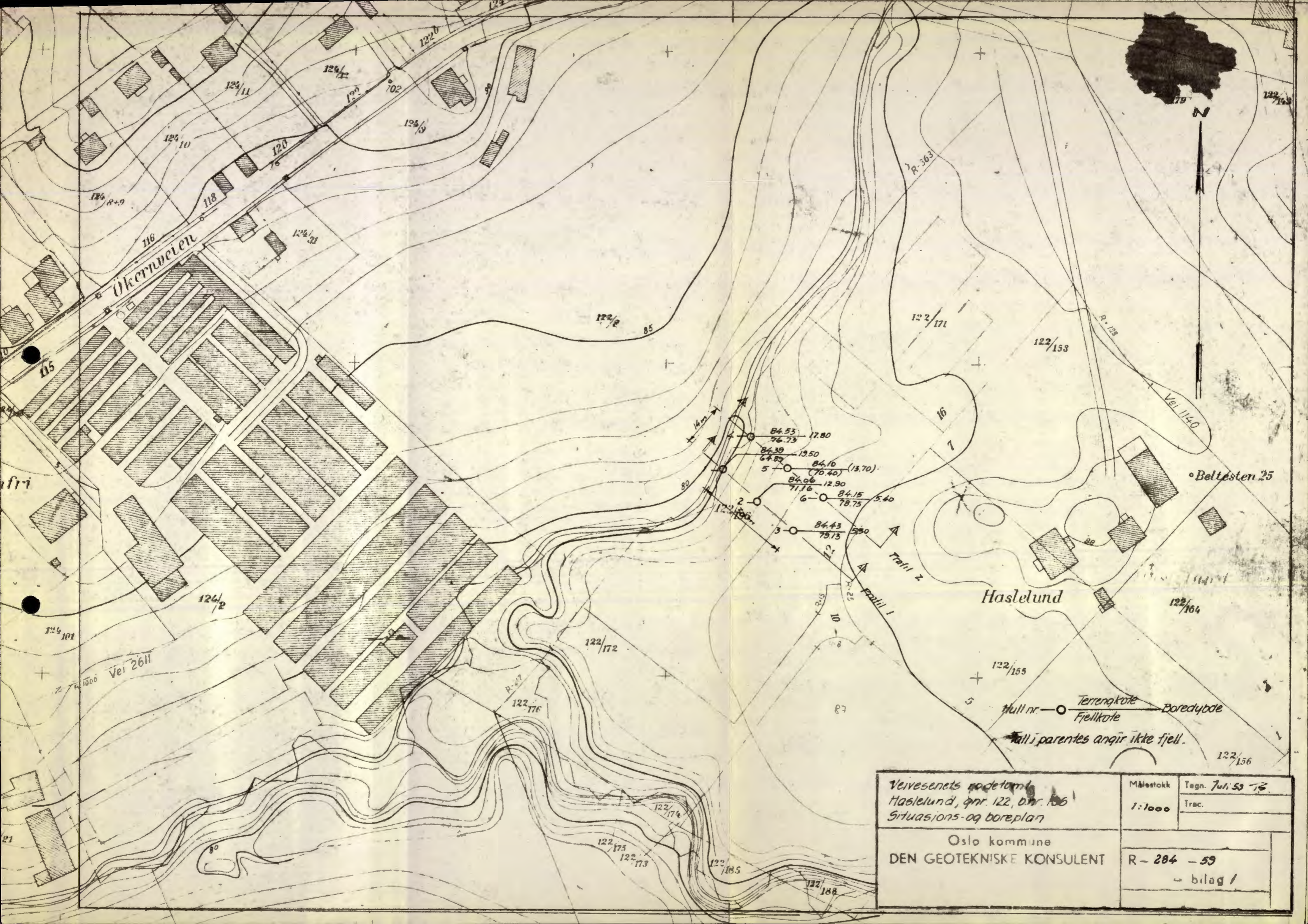
Ved å slå pelene til fjell elimineres alle problemer.

Kun betongpeler må anvendes dersom en av ovennevnte løsninger foretrekkes. En annen løsning er å erstatte fyllmassene med sand og grus under fundamentene og etterpå fundamenter i frostfri dybde. Det forutsettes at bygningen kan ta de differenssetninger som vil oppstå.

Oslo, den 25. aug. 1959.
Den geotekniske konsulent.

F. W. Opsal

F. W. Opsal.



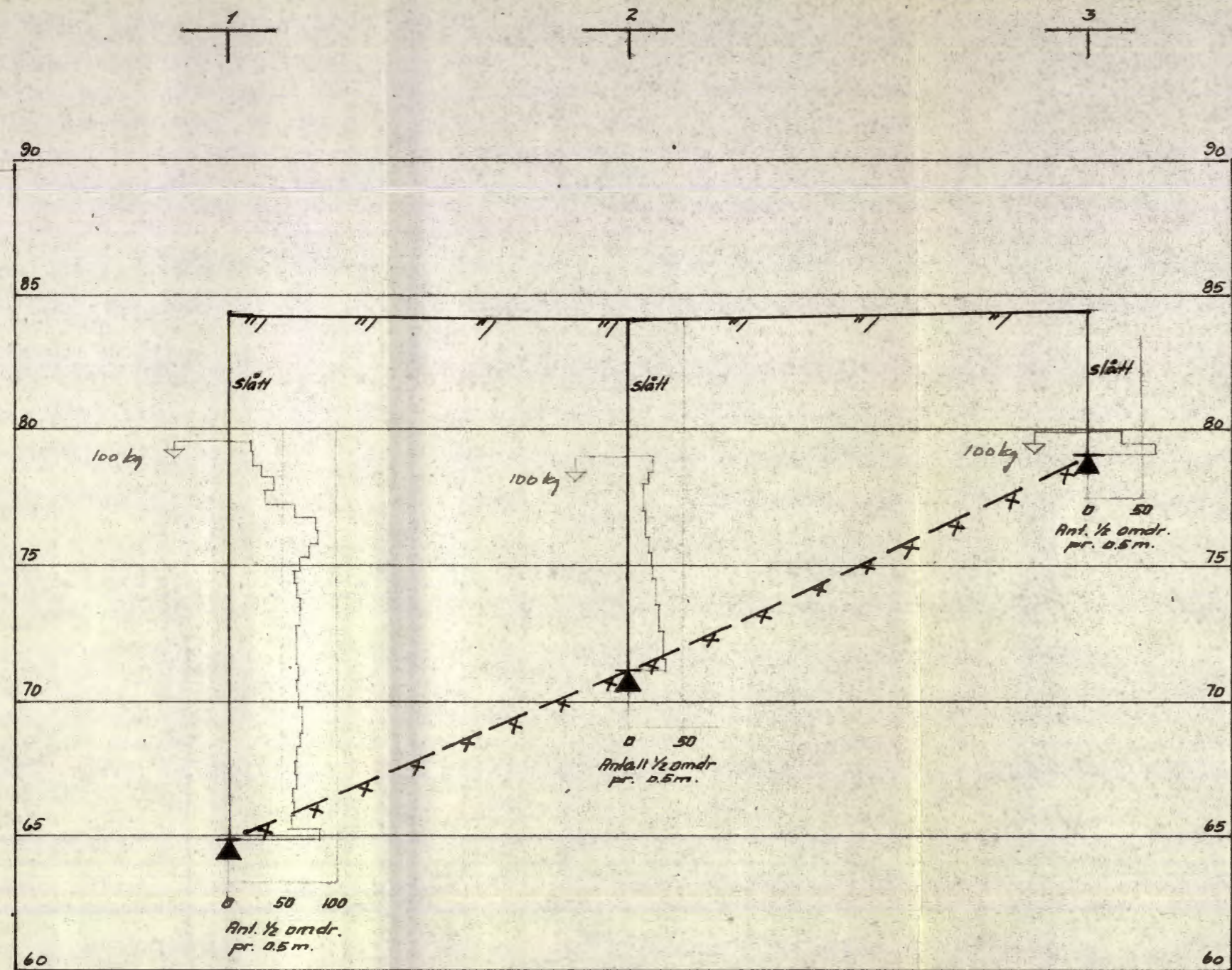
• Beltsten 25

Haslelund

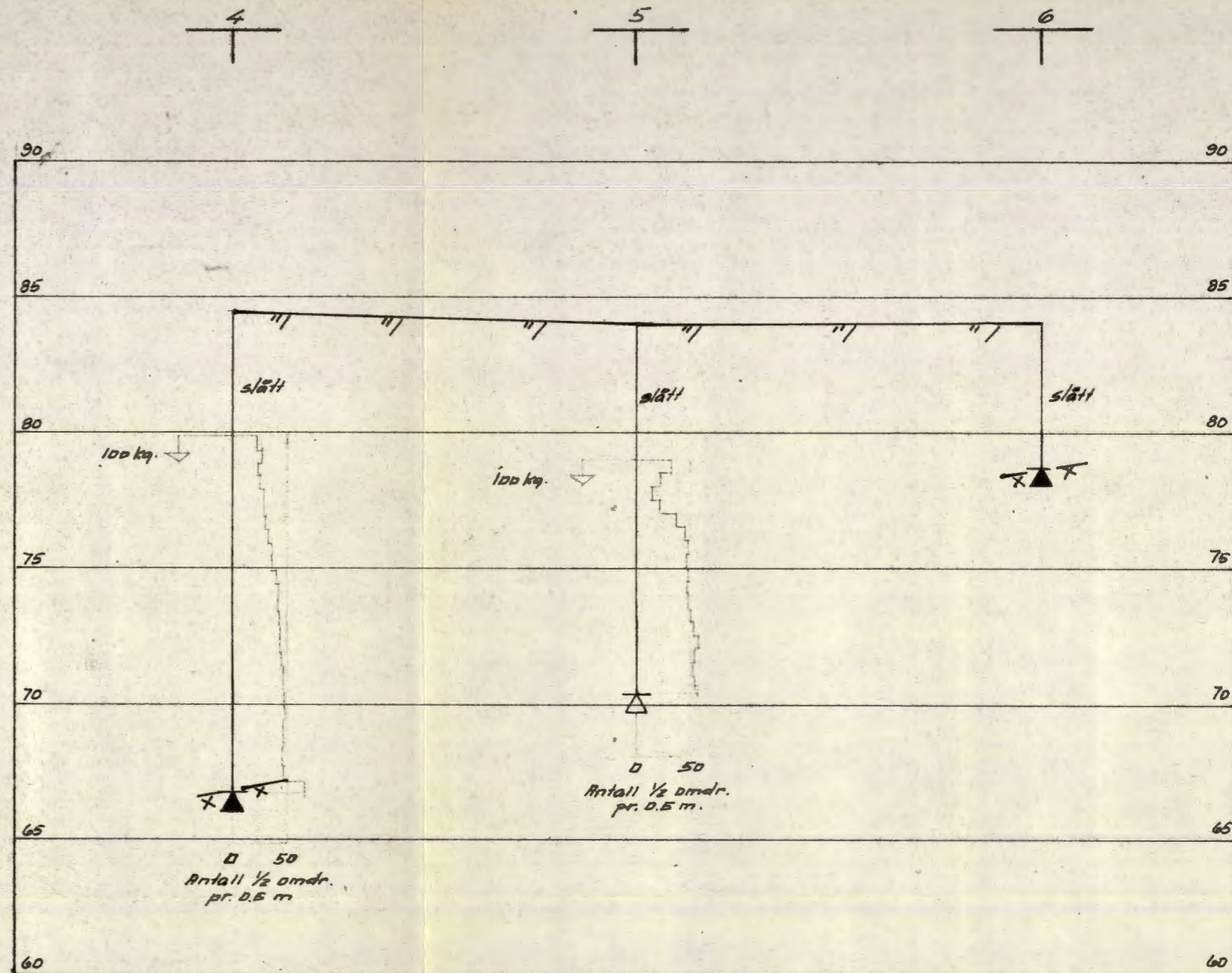
Mull nr. — ○ — Terrangkode — Boredybde
 Fjellkode

Fall i parentes angir ikke fjell.

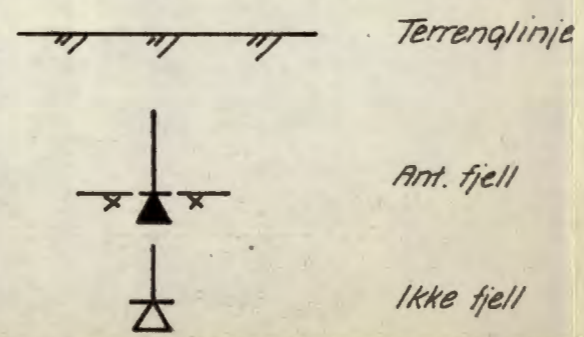
Veivesenets godetomt Haslelund, qnr. 122, bnr. 106 Situasjons- og boreplan	Målestokk	Tegn. Juli 59 15
	1:1000	Trac.
Oslo kommune DEN GEOTEKNISKE KONSULENT		R - 284 - 59
		- bilag 1



Profil 1



Profil 2



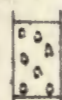
Veivesenets rodetomt Haslelund, qnr. 122, bnr. 196 Profil 1+2	Målestokk 1:200	Tegn. Juli 59
	Trac.	
Oslo kommune DEN GEOTEKNISKE KONSULENT	R-284 - 59	
	- bilag 2	

Tegnforklaring og normer for betegnelse av jordarter

Signatur



Fyllmasse



Grus



Sand



Silt



Leire

Terrang



Ant. fjell



Ikke fjell

Mullnr. ○ $\frac{\text{Kote terr.}}{\text{Kote fj.}}$ Dybde til fj.

Kornfraksjoner

Kornstørrelse	Betegnelse
> 20 mm	Stein
20 - 6 mm	Grov- grus
6 - 2 mm	Fin-
2 - 0.6 mm	Grov-
0.6 - 0.2 mm	Mellom- sand
0.2 - 0.06 mm	Fin-
0.06 - 0.002 mm	Silt
< 0.002 mm	Leire

Skjærfasthet

Skjærfasthet	Betegnelse
< 1.25 t/m ²	Meget blöt
1.25 - 2.5 t/m ²	Blöt
2.5 - 5 t/m ²	Middels fast
5 - 10 t/m ²	Fast
> 10 t/m ²	Meget fast

Sensitivitet

Sensitivitet er forholdet mellom skjærfastheten i uforstyrret og fullstendig omrørt tilstand.

Sensitivitet	Betegnelse
1 - 4	Lite sensitiv
4 - 8	Sensitiv
8 - 32	Kvikk
> 32	Meget kvikk

Leire med stor sensitivitet og som i omrørt tilstand har en flytende konsistens, kalles "kvikkleire".