

Overført SO E I III

SO E I
~~NO E I~~

OSLO KOMMUNE
DEN GEOTEKNISKE KONSULENT

RAPPORT OVER:

grunnundersøkelse for avskjærende kloakkledning
i tunnel under Galgeberg.

3. del : Detaljboringer ved VP 157+4.

R - 58 - 55.

20. juni 1958.

SO.E1, III

overført fullkoll

Rapport over :
grunnundersøkelse for avskjærende kleakkledning i tunnel
under Galgeberg.

3. del: Detaljboringer ved VP 157+4.

A - 58 - 55

20. juni 1958.

Bilag 4 : Situasjons- og borplan.

" 5 : Profilene 1, 2 og 3.

Innledning 1

Oslo vann- og kloakkvesen har anmodet Geoteknisk konsulents kontor å utføre en bestemmelse av dybdene til fjell ved VP 157+4. Formålet med undersøkelsen var å bestemme formen på den dyprennen som den prosjekterte kloakktunnel må krysse.

I dette området har det opprinnelig vært en bekkedal. Bekken - Munkebekken er lagt i en kulvert fundamentert direkte på løs-avleiringerne.

Utenfor denne kulvert er det fylt stein og jord slik at en bestemmelse av overflate fjell byr på store problemer.

Markarbeidet

Borlag fra kontorets markavdeling har utført en rekke ramsonderinger.

Borpunktene beliggenhet er vist på situasjonsplanen, bilag 4.

På tre steder har man gravd seg ned til fjellets overflate. (Pkt. 317 - 438, pkt. 313 og pkt. 309)

Dessuten er på kartet angitt den utgraving som ble utført av O. V. & K. for å bestemme størrelsen av kulvert for Munkebekken.

Nedenfor følger en kort beskrivelse av den anvendte bormetode.

Ramsondering

Et 0 32 mm borstål rammes ned i marken ved hjelp av et fall-lodd. Borstålet skrues sammen i 3 m lengder med glatte skjøter, og borstålet er nederst smidd ut i en spiss. Ramloddets vekt er 75 kg. og fallhøyden holdes lik 27 - 53 eller 80 cm, avhengig av ramme-motstanden.

Undersøkelsens resultater

På grunnlag av de foreliggende bor-resultater kan man slutte at det ved VP 157+4 er en dyprenn med retning øst-vest.

Dyprennen skjærer også over Åkebergveien.

De største dybder til fjell er minst 15,8 m (se situasjonsplanen)

Dyprennens bredde ved tunneltrassen framgår av bilag 4.

Da bredden er vesentlig mindre enn dyprennens utstrekning bør man overveie mulighetene for å krysse rennen.

Dersom tilstrømmingen av vann i stoffen av den sprengte tunnel er stor, bør man undersøke om dette skyldes utettheter i kulvert for Munkebekken eller om vannet har muligheter for å strømme langs med kulvertens fundament.

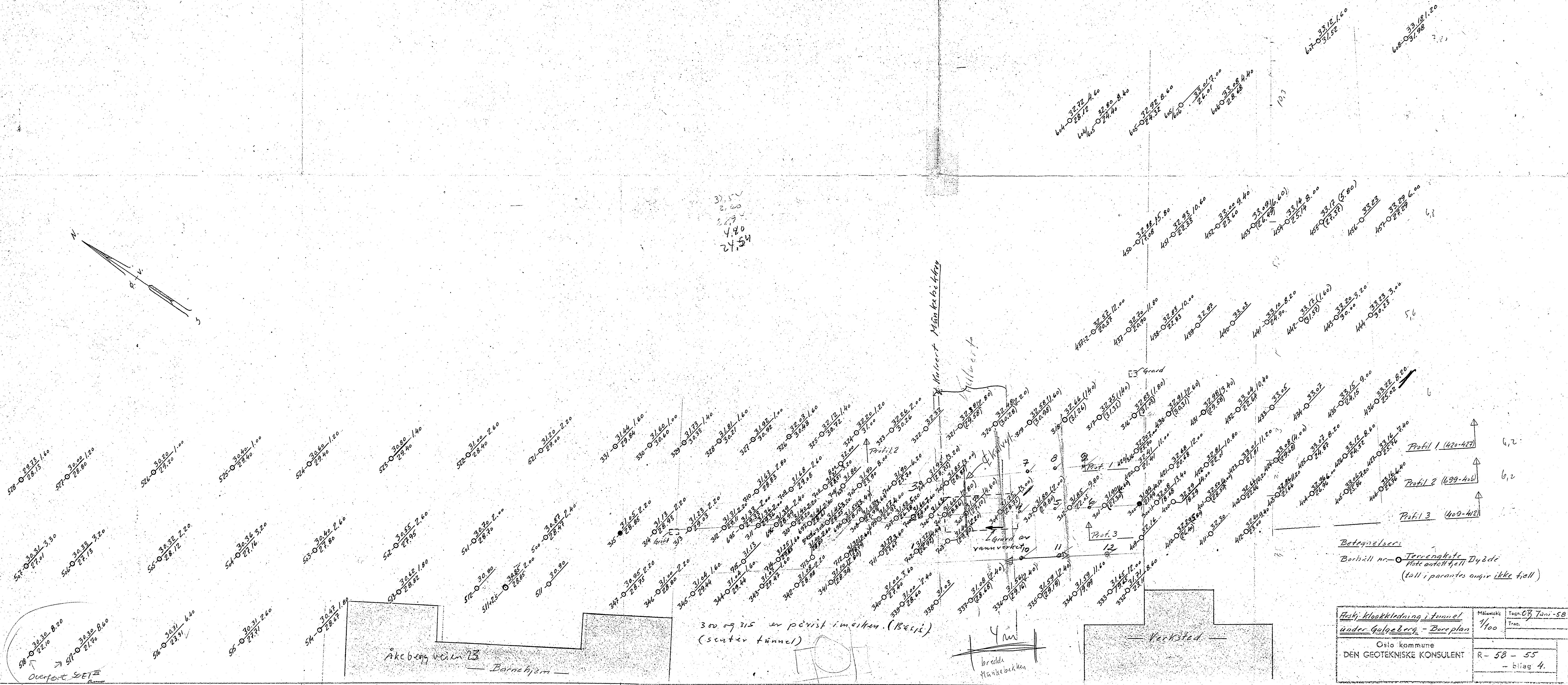
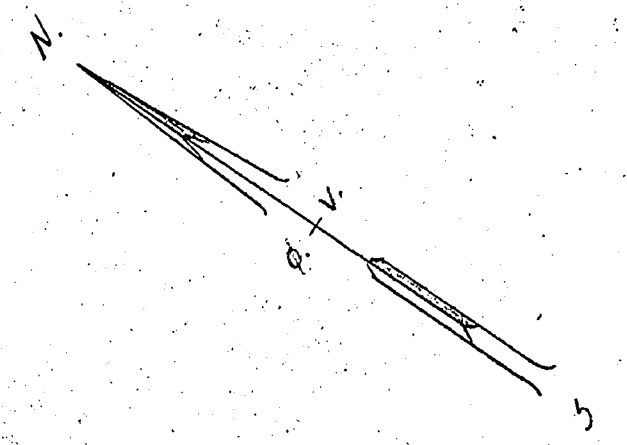
Sterkt vannførende partier bør tettes, for å forminske problemene i anleggstiden.

Arbeidet med kloakktunnelen på dette parti kan skje ved at man graver seg ned fra terrengoverflaten. Det vil imidlertid bli en dyp utgraving i til dels ukjente masser (stein, leire etc.) slik at man må være meget omhyggelig med avstivningsarbeidet.

En annen løsning kan være å tillemppe den såkalte "Forepoling method of supporting running ground" til forholdene på stedet og utføre arbeidet i en tunnel.

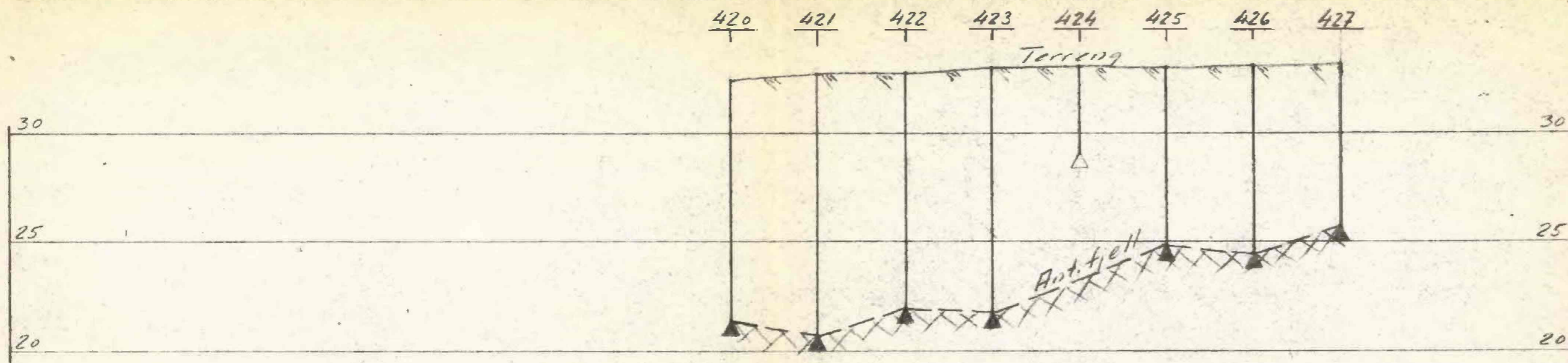
Oslo, den 20. juni 1958.
Den geotekniske konsulent.

F. W. Opsal.

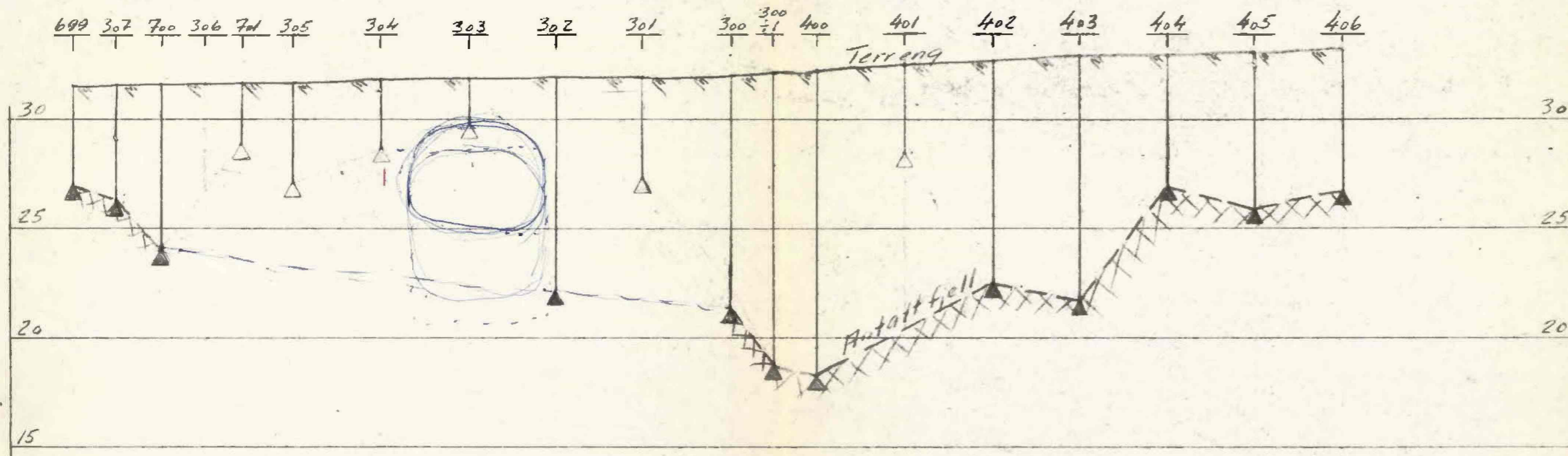


300 og 315 er påvist i merken. (Basis)
(scuter tunnel)

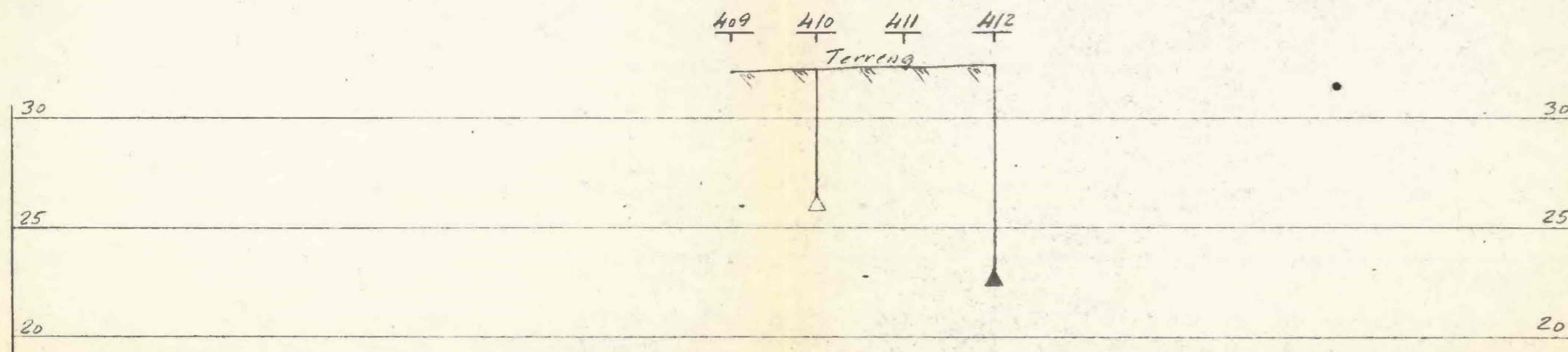
Arkiv: Klokkledning i tunnel under Galgebørg - Boreplan Oslo kommune DEN GEOTEKNISKE KONSULENT	Målestokk 1/100	Tegn. 03. Juni - 58
	R-58-55 - bilag 4.	





Profil 1 (420-427)
 LM = 1/100 HM = 1/200



Profil 2 (699-406)
 LM = 1/100 HM = 1/200



Profil 3 (409-412)
 LM = 1/100 HM = 1/200

 Antatt fjell
 Ikke fjell

Husk, kloakkledning i tunnel under Galgebørg. Profilene 1, 2 og 3.	Målestokk LM = 1/100 HM = 1/200	Tegn. O.B. Tøm-58
	Trac.	
Oslo kommune DEN GEOTEKNISKE KONSULENT		R-58-55 - bilag 5.