

SO, G:1

Østensjøveien ~~34~~ Bryn hermetikfabrik. Støttemur.

1. del.

R - 720.

12. november 1965.

Tilhører Undergrunnskartverket
Må ikke fjernes

SO, G:1



OSLO KOMMUNE
GEOTEKNISK KONSULENT



OSLO KOMMUNE

GEOTEKNISK KONSULENT

Kingsgt. 22, 1 Oslo 4

TE. 37 29 00

RAPPORT OVER:

Østensjøveien v/Bryn hermetikfabrik. Støttemur.

1. del.

R - 720.

12. november 1965.

Bilag 1: Situasjons- og borplan.

Etter oppdrag fra Veivesenet er det foretatt grunnundersøkelser i forbindelse med prosjekteringen av en støttemur langs Østensjøveien ved Bryn hermetikfabrik.

Foruten resultatet av sonderingene til antatt fjell er det i denne rapporten gitt jordtryksdata for beregning av kref-
tene på støttemuren.

MARKARBEIDET:

Borlag fra kontorets markavdeling har utført sonderinger med maskinbor langs den prosjekterte støttemuren samt langs en rekke fire meter ut fra støttemuren.

På situasjons- og borplanen, bilag 1, er vist borpunktene plassering samt resultatet av de utførte sonderinger med angivelse av terrengkote, boreddybde og antatt fjellkote.

RESULTATET AV GRUNNUNDERSØKELSEN:

Sonderingene langs støttemuren viste relativt små dybder til antatt fjell. Lavest antatte fjellkote er 87,5 i borhull 1 B. Sonderingene indikerer at fjellet stiger noe mot sørøst.

Løsmassene er faste og består av sandblandet tørrskorpeleire.

Dersom ikke spesielle forhold tilsier en fundamentering av støttemuren på fjell kan muren fundamenteres på løsmassene med 15 t/m² som tillatt grunntrykk.

Setningene av muren vil bli meget små.

BEREGNING AV JORDTRYKK PÅ STØTTEMUREN:

Man regner med en friksjonsvinkel $\varphi = 35^\circ$ i løsmassene og 1,3 som sikkerhetskoeffisient. Med støttemuren fundamenterert på løsmassene beregnes muren med aktivt jordtrykk uten vanntrykk. (Bakfyllingen er drenert):

$$P_A = K_A \cdot \frac{1}{2} \gamma H^2 \quad \text{t/lm.}$$

der faktoren K_A for ru veggflate settes lik 0,3, romvekten $\gamma = 1,9 \text{ t/m}^3$ og H er høyden av muren.

Dersom muren fundamenteres på fjell blir jordtrykket mot veggen å regne som hviletrykk:

$$P_H = K \cdot \frac{1}{2} \gamma H^2 \text{ t/lm}$$

der faktoren K settes lik 0.5, romvekten $\gamma = 1,9 \text{ t/m}^3$ og H er høyden av muren.

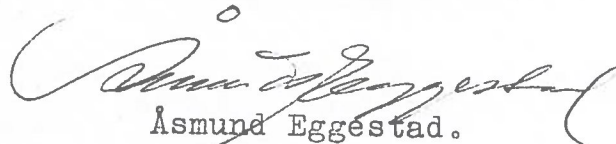
Hvis massene foran muren kan beregnes som stabiliserende på muren, d.v.s. hvis massene foran muren aldri blir gravet bort, vil disse massene yte et passivt jordtrykk mot muren lik:

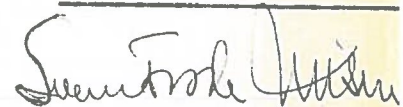
$$P_p = K_p \cdot \frac{1}{2} \gamma h^2 \text{ t/lm}$$

der faktoren K_p settes lik 5.0, egenvekten $\gamma = 1,9 \text{ t/m}^3$ og h er høyden fra murfot til terrenget foran muren.

Vi antar hydrostatisk trykkfordeling av jordtrykkene.

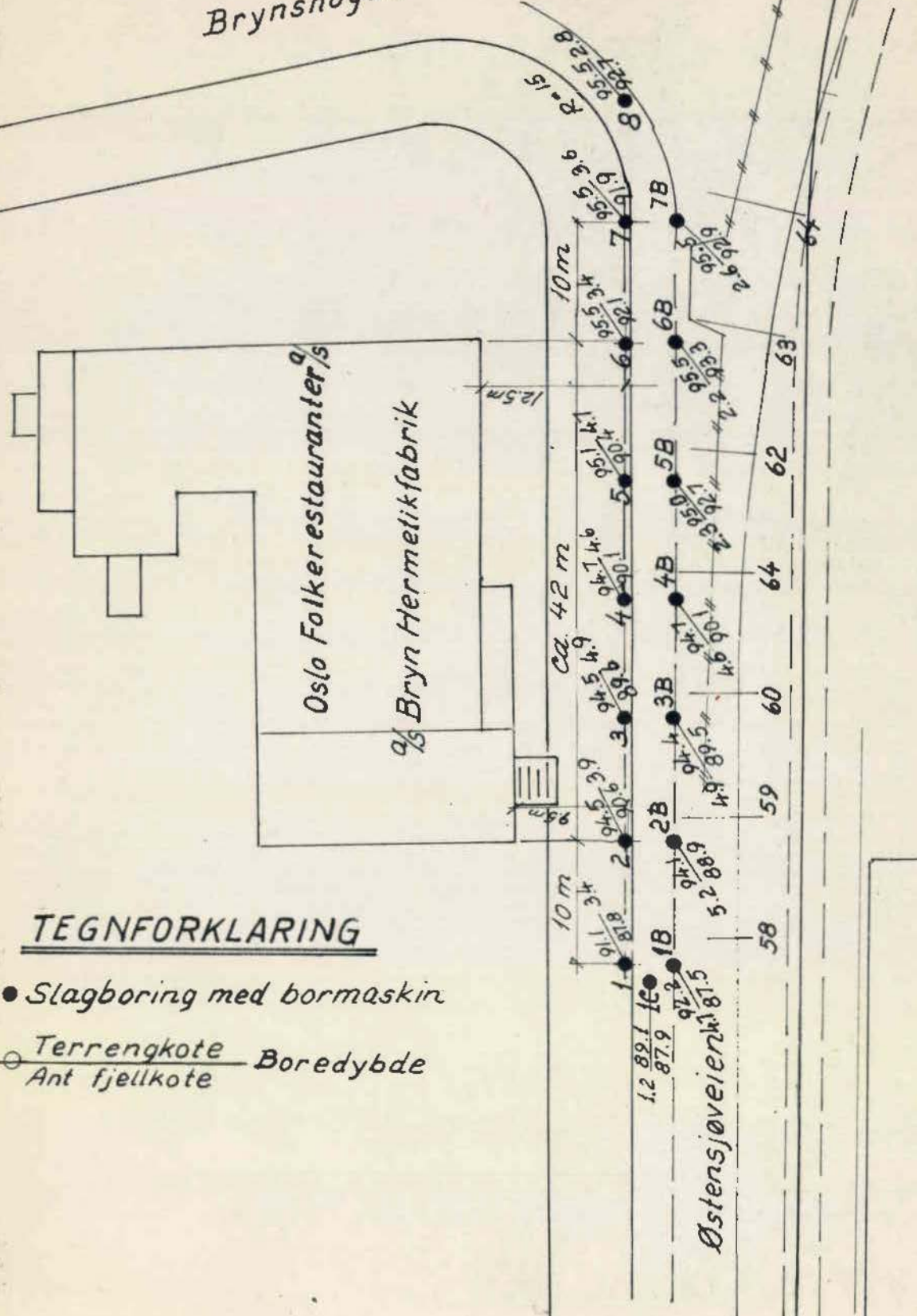
Geoteknisk konsulent.


Asmund Eggestad.



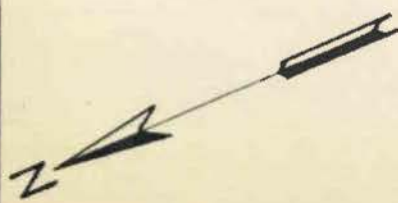
Svein Frode Nilsen

Brynshögda



TEGNFORKLARING

- Slagboring med bormaskin
- Terrengekote / Ant fjellkote Boreddybde



Etterstad Maskinverksted

<p>ØSTENSJØVEIEN v/Bryn Hermetikfabrik. Støttemur. Situasjons- og borplan OSLO KOMMUNE Geoteknisk konsulent</p>		<p>Målestokk 1:500</p>	<p>Kart ref. SO, G-1</p>
		<p>R-720 Bilag 1</p>	
		<p>Dato/Nov. 65</p>	