

16.april 1969

Ranheim motorveg 125

Vegfylling ved Petersborg og vegskjæring ved Amalienborg.
Stabilitetsanalyse.

TG/RH

Ovennevnte undersøkelse er utført etter oppdrag fra
Siv.ing.Jondum, Ingeniørvesenet.

1. Markarbeid.

Markarbeid er utført i tiden 18-21/2, 4-5/3 og
18-21/3 under ledelse av boreformann Finseth, TIV. Det er ut-
ført i alt 13 dreieboringer og samtlige er ført til fjell.
Største registrerte fjelldybde er 16,50 m under terreng.

Videre er det i borepunkt 13 tatt opp uforstyrrede
jordprøver med 54mm cylinder-prøvetaker ned til 11m dybde.

Bilag 1 viser borehullenes plassering og bilag 2
resultatet av dreieboringene 10-13. Resultatet av dreieboringene
1-9 er ført opp i tabellen i bilag 3.

2. Laboratoriearbeid.

De opptatte prøver er analysert på laboratorium for
geoteknikk, NTM etter nærmere bestilling fra undertegnede.

Det er utført klassifisering og beskrivelse, vann-
innhold i % av tørrvekt og romvekt er bestemt for samtlige
prøver. I tillegg er leirens udrenerte skjærfasthet i ufor-
styrret og omrørt tilstand bestemt ved konusforsøk og snakset
trykkforsøk.

Resultatet av disse laboratorieforsøk er gitt på
boreprofilet, bilag 4.

3. Grunnforhold.

Høyderyggen fram ved Amalienborg består av fjell
dekket med et tynt løsmasselag. Største registrerte løs-
massedybde har en ved borehull 9 hvor dybden til fjell er
registrert til 1,7m.

Boringene på lavereliggende slette sydøst for
Amalienborg viser imidlertid vesentlig større løsmassedybder.

Boring 12 viser 16,5m dybde til entatt fjell. Boring 13 viser at løsmassen her består av en 2-3m tykk tørrskorpe over blåt og sensitiv leire med målt skjærfasthet ned til 1,55 t/m². Ned mot fjell er det registrert et tynt lag med sand.

4. Prosjektert vei.

Med de begrensede løsmassedybder som er registrert i ryggen ved Amalienborg, antas vegskjæringen her å kunne gjennomføres uten stabilitetmessige problemer.

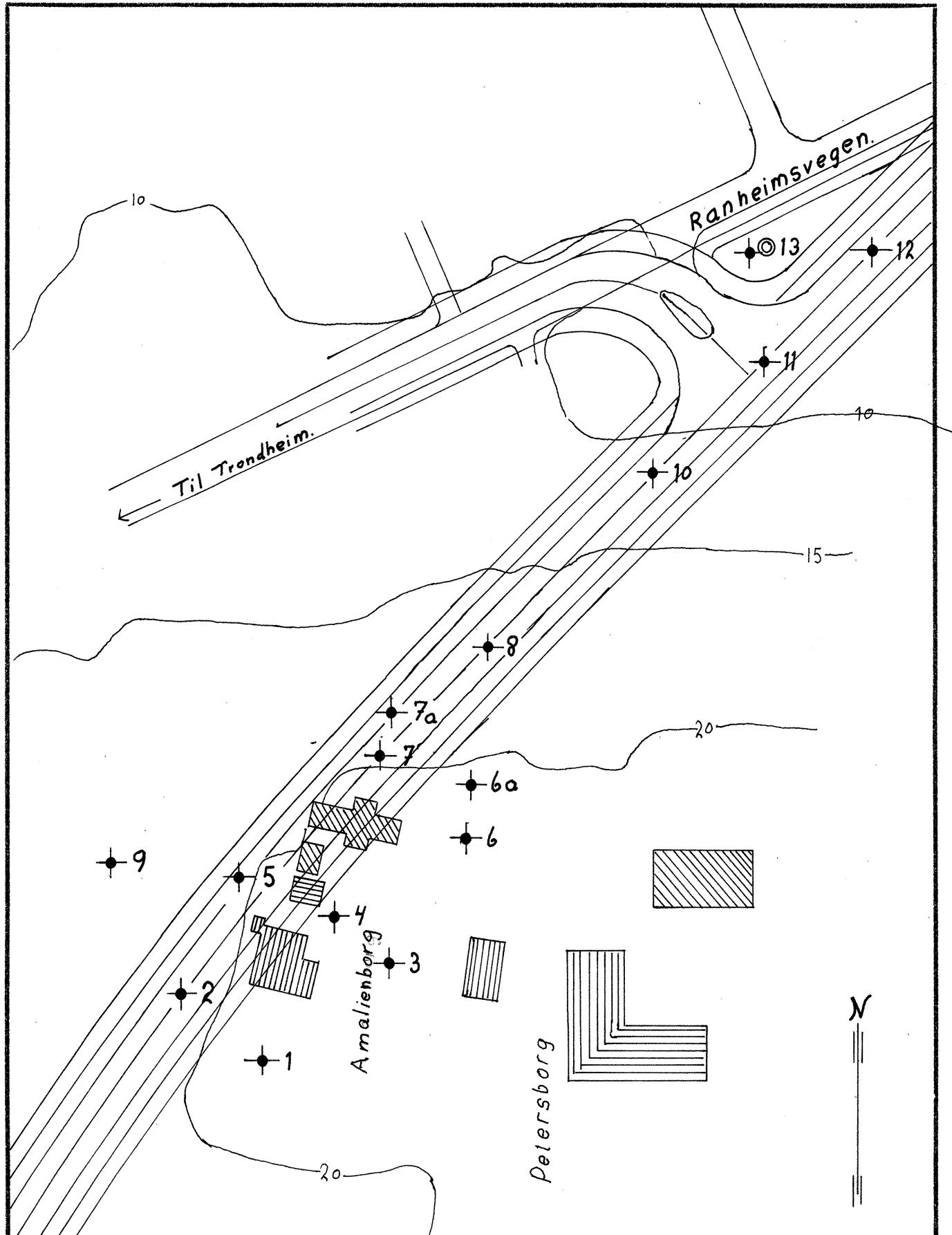
Vegfyllingens stabilitet er vurdert i et snitt gjennom veglagemet mellom boring 12 og 13. Fyllingshøyden er her satt til 4,2m ved senterlinje veg, fyllmateriale er entatt friksjonsmateriale. Forevrig framgår de øvrige forutsetningene av bilag 5 som viser resultatet av stabilitetsanalysen, foretatt på basis av udrasert skjærfasthet. Det er ikke regnet noen trafikklast på vegen, dette regnes kompensert ved at fyllingens romvekt er satt så høyt som 2,0 t/m³.

Den beregnede sikkerhetskoeffisient på F=1.37 er lavere enn det som vanligvis kreves for permanente fyllinger (F>1,5). Undertegnede vil derfor anbefale at stabilitetsforbedrende tiltak for fyllingen (lette fyllmateriale, senking av planum etc.) vurderes nærmere og sterkt advare mot endringer eller inngrep i anleggsperioden som vil kunne forverre stabilitetsforholdene ytterligere.

Trondheim Kommune

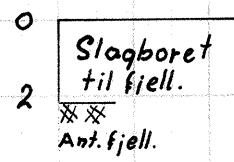
Ingeniørvesenet

Torgeir Gunleiksrød
Torgeir Gunleiksrød

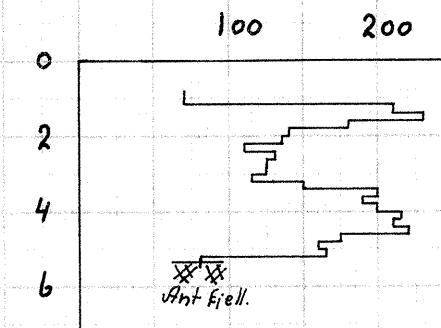


Dato 16.4.69	Konstr./Tegnet O. A. N.	Tracet	Målestokk 1:1000	Bilag. 1 <i>R. 125</i>
Kontroll	Stand.kontroll	Godkjent		
<i>Grunnboring (TIV)</i> <i>Ranheim motorveg</i>			Erstatning for:	Erstattet av:
Henvisning:			Beregning:	

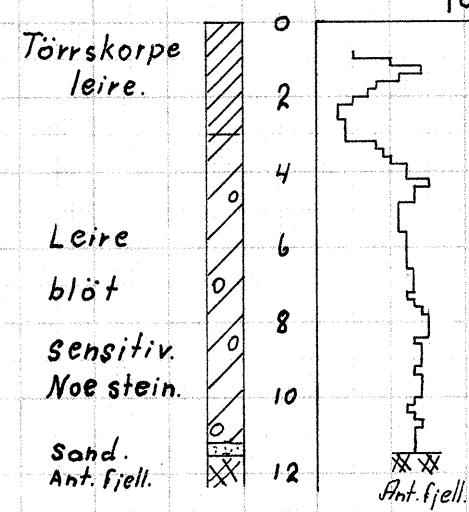
Boring 10



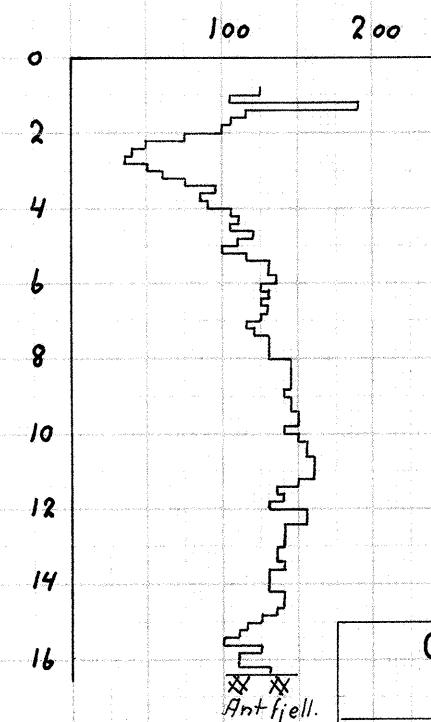
Boring 11



Boring 13



Boring 12



Grunnundersökelse
Ranheim.

Prövetaking.
Sonderboring.

TRONDHEIM KOMMUNE

Målestokk
1: 200

Tegnet av.
O. A. N.

Dato.
16.4 - 69

Kontr.

Bilag. 2

R. 125

Bilag 3

R. 125

Tabell over fjelldybder

Boring nr.	Dybde til fjell (i m)
1	fjell i degem
2	0,9
3	0,4
4	fjell i dagen
5	0,9
6	fjell i dagen
6a	0,5
7	0,3
7a	1,1
8	1,3
9	1,7

TRONDHEIM KOMMUNE

BORPROFIL

Sted: Ranheim Motorveg ved Petersborg.

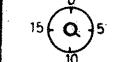
Hull: 13

Nivå: + 9,5

Prøf: 54 mm

Aksialdefor-

masjon %



Bilag: 4

Oppdrag: 11

Dato: 11/4-69

