



Dokumentnummer:

UB.100510-000 000

Rev:

MO - BODØ. PEL CA 16910

VALNESFJORD. FYLING NORD FOR STRÖMMEN

Tegning Gk.2412,5 og 6.

G r u n n f o r h o l d .

Grunnforholdene er undersøkt av Geoteknick kontor sommeren 1957. Etter at man ved det inntrufne fyllingsras (Gk.2412.1-4) på sydsiden av fjorden hadde fått erfaring om at leiren i denne trakten kan være meget løs.

Etter at man ved sonderinger hadde konstateret at fjellet var dekket med en løs leire, ble leirens skjærfasthet bestemt med vingebor.

Nordre landkar for bru over Strömmen ligger på fjell, og det er fjell i dagen videre frem til ca. pel 16903. Fra pel 16903 og frem til forskjæringen for tunnel er fjellet dekket av et opptil 6 m tykt lag løs leire. Fjellet ligger dypest mellom pel 16909 og 16911.

Leirens skjærfasthet er med vingebor bestemt til ca. 1,0 t/m² på det løseste.

S t a b i l i t e t a v f y l l i n g e n .

Fyllingen er idag fylt opp til 1 å 2 m under F.P.

Det er utført en stabilitetsberegnung som viser at nævnevarende fylling på partiet mellom pel 16909 og 16911 er i meget nær labil likevekt. Enhver økning av fyllingshøyden medfører en alvorlig fare for brudd. Raset på sørside side av Strömmen, hvor grunnforholdene er meget like, gir en god bekrefteelse på dette.

Man bør unngå at det skjer noe brudd under denne fylling, og dette kan enklest oppnås ved utlegging av kontrafylling.

Det forlanges vanligvis en sikkerhetskoeffisient på over 1,3 ved stabilitetsberegnung av fyllinger. Hvis man legger de målte skjærfastheter til grunn for beregningen kommer man til at det vil være nødvendig med kontrafylling opp til kote +5 for å oppnå denne sikkerhetskoeffisient.

Det er i dette tilfelle foretatt en effektiv prøvebelastning av grunnen, idet fyllingen allerede er lagt ut til 1,0 m under F.P.

Hvor man på driftsbane har konstateret sikkerhetskoeffisienter meget nær 1,0 på trafikerte fyllinger, har man ofte ansett det forstiltrekkelig å legge ut kontrafylling tilsvarende en økning av sikkerhetskoeffisienten på bare 10-15 %. Begrunnelsen for

dette ligger i at man har et sikrere grunnlag for bestemmelse av skjærfastheten, enn om man bare skal støle på prøveboringene.

Det er prøveregnet med en kontrafylling til kote + 3,5 i en bredde av 12,0 m, slik det fremgår av vedlagte profiler Gk. 2412, 6. Kontrafylling skal prinsipielt legges ut på begge sider av fyllingen, men på venstre side blir det i dette tilfelle bare ubetydelige fyllmasser. En slik kontrafylling gir beregningsmessig 15-20 % höyere sikkerhetskoeffisient på ferdigbygget bane med trafikk, enn man idag har på den eksisterende fylling. Det er da ikke tatt hensyn til en fremtidig konsolidering av grunnen.

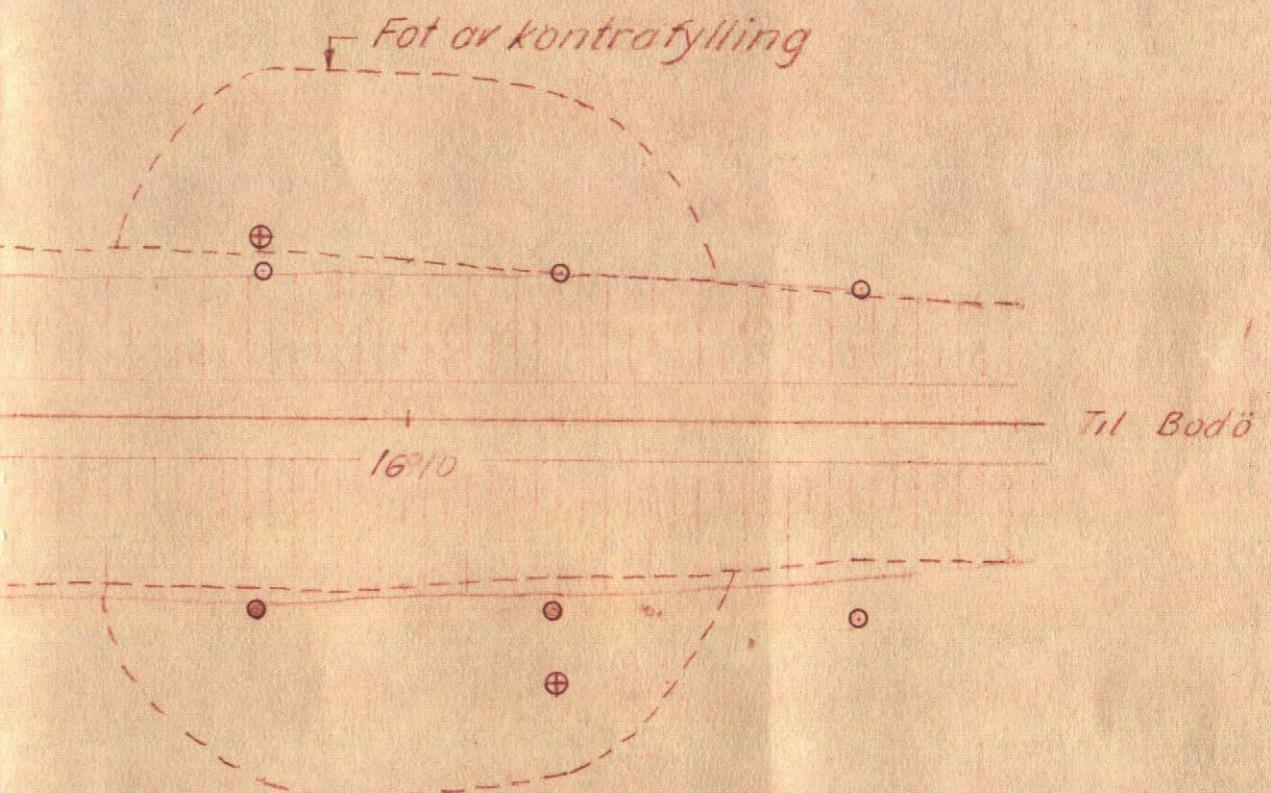
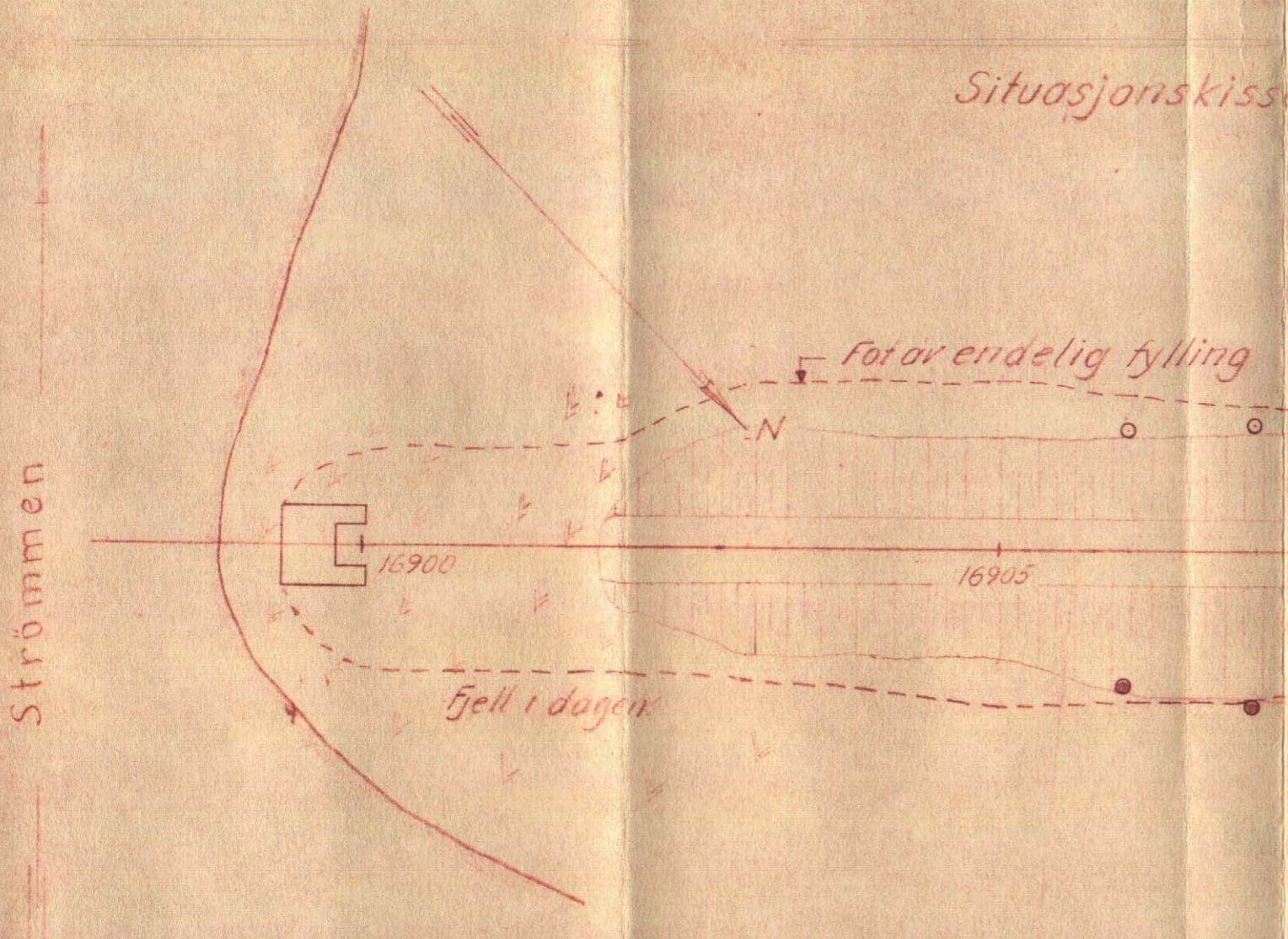
Som følge av leirens konsolidering under belastning av fyllmassen vil man i tidens løp oppnå en økning av skjærfastheten. Hvor stor denne økning vil bli, og hvor hurtig den vil foregå kan ikke sies med sikkerhet. Regner vi forsiktigvis med et forhold mellom skjærfasthetsøkning og belastningsøkning, $\frac{\Delta c}{\Delta p} = 0,15$, vil vi få en beregningsmessig sikkerhet ved full konsolidering på vel 1,3. I betraktnsing av at det leirlag som skal konsolideres har liten mektighet, og at det ennda vil ta flere år før strekningen Fauske-Bodø skal åpnes for trafikk er det grunn til å tro at vi vil oppnå meget nær full konsolidering før linjen settes under trafikk.

Kontrafyllingen skal legges ut i 12,0 m bredde til kote +3,5 på begge sider av linjen, mellom pel 16908 og 16912. Denne kontrafyllingen skal legges ut før videre utlegging av hovedfylling foretas, men massene kan gjerne tippes fra hovedfyllingens næværende höyde.

O s l o d e n 25.11.57.

H. Høyen-Haug.

J. Hartmark



- ⊕ Vingeboring
- Sonderboring
- Slagboring

I boringsbok Km. 686.143

Valnesfjord for Strömmen
Mo-Bodöb. pel ca 16910

Norges Statsbaner — Banedirektøren
Geoteknisk kontor
Oslo 28/11 - 1957

Målestokk Boret KA
1:500 Tegnet 1/16-57
Stockmark

Erstatning for:
GK2412.5

H. Fossen - Klau

16906

pr. 3/8-57.

0
75
25
10

0

±10

16907

0
75
25

0

±10

16909

12 m
1:1½
Kote +3,5
0
4m²
2
1
0
50
75
10
Vingeboring12 m
1:1½
Kote +3,5
0
4m²
2
1
0
50
75
10
Vingeboring

16911

100
50
25
50

0

0 1 2 3 t/m²
Vingeboring

±10

16913

75
75

0

Til dreieboringen er brukt børlengder og spiss med henholdsvis 19 og 30 mm diameter. Skravert børhull betyr at boret har sunket, uten å dreies, med den belastning på boret som er skrevet på børhulletts venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes altid når motstanden som boret møter er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreininger er skrevet på høyre side av børbullet.

Km. 686.143

Vollnesfj. nord for Strømmen	Malestokk	Boret k/p
Mo-Bodøb pell ca. 16910	1:200	pr. 3/8-57
J. Hartmark		
Norges Statsbaner — Banedirektøren		Erstatning for:
Geoteknisk kontor		
Oslo 28.III.1957		Gk 2412,6
H. Hansen-Haug.		Erstattet av:
		915