

NOTEBY
NORSK TEKNISK
BYGGEKONTROLL A.S



RÅDGIVENDE INGENIØRER - MNIF, MRIF
GEOTEKNIKK, INGENIØRGEOLOGI, GEOFYSIKK
BETONGTEKNOLOGI, MATERIALKONTROLL

B. Lebr.

Statens Bygge- og Eiendomsdirektorat
Postboks 8106
Oslo Dep - Oslo 1

STATENS BYGGE- OG
EIENDOMSDIREKTORAT

7833*16.5.75

HOVEDKONTOR
THV. MEYERSGT. 9, OSLO 5
TLF. (02) 37 28 90

DERES REF.

VÅR REF. 13590/BjF/R

DATO 15. mai 1975

L / Liavaag

Att.: T. Liavaag.

Vedr. Tønsberg Postterminal. Grunnundersøkelser.

./.

Vedlagt oversendes følgende foreløpige tegninger som viser resultatet av våre undersøkelser:

Tegn.nr. 13590-1	Borplan
-10	Geotekniske data Prøveserie I
-71,-72	Ødometerforsøk
-100	Profil A-A og B-B

De 4 fjellkontrollboringene viser fjelldybder på 11.6 - 14.0 m, og viser god overensstemmelse med tidligere sonderinger på tomten. Det er løs grunn helt ned til fjell, og fast morenelag er ikke påtruffet.

Prøveserien viser et tynt topplag av silt og middels fast leire, videre er det bløt kvikkleire til 9.5 m dybde, og derunder bløt siltig leire. Kvikkleiren har høyt vanninnhold (40 - 50 %), lav plastisitet og høy kompressibilitet. Ødometerforsøkene viser at grunnen er normalkonsolidert. Skjærfastheten er ca. 1.0 Mp/m² i 2 - 6 m dybde, og derunder svakt økende med dybden.

Ved oppfylling av terrenget vil beregningsmessige setninger bli:

0.5 m oppfylling (1.0 Mp/m ²)	10 - 15 cm
1.0 m " (2.0 ")	20 - 25 cm

På grunn av den bløte kvikkleiren kan setningene her bli noe større enn det som beregnes på grunnlag av ødometerforsøk.

Kopi sendt Ba (Kundegass) 26.5.75

Med planlagt gulvkote på ca. 2.5 vil det bli 0.5 - 1.0 m oppfylling under gulvet. Vi vil anbefale at det benyttes frittstående gulv på peler til fjell, som for bygget forøvrig.

En oppfylling over kommunens kloakkledning på nordsiden av bygget kan antagelig tillates, idet det tidligere er foretatt fylling over ledningen til begge sider. Forholdet til ledningen bør drøftes nærmere med kommunen.

Etter avtale vil vi vente med å utarbeide vår rapport til planene er ferdige, og vi får oversendt tegninger over bygget.

Med hilsen

NOTEBY

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A.S



B. Finborud

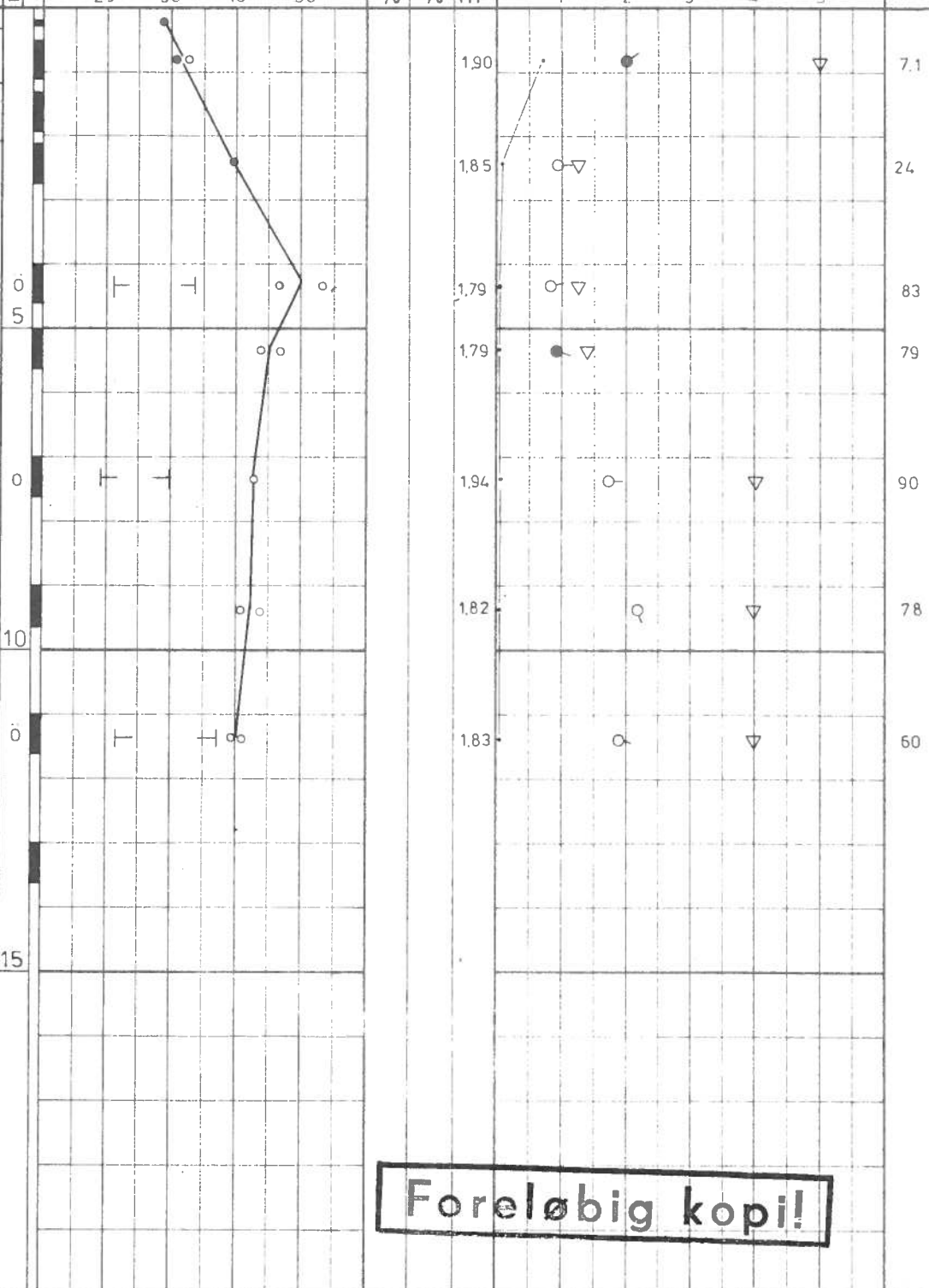
Vedlegg (2 eks)
tegning nr. 13590-1,-10,-71,-72,-100.

BORING NR. PR I
BORET DATO

GEOTEKNISKE DATA

BORPLAN NR
-1TERRENGKOTE 1,7
BUNNKOTEDYBDE
F
PRØVEVANNINNHOOLD OG
KONSISTENSGRENSER %n O_{na} γ
% % $\frac{M_p}{m^3}$ SKJÆRFESTHET
 S_u (M_p/m^2) S_t

SILT, MATJORD

LEIRE, SILTIG M/ENK
SANDKORNKVIKKLEIRE, M/ENDEL
SILTIG SAND OG
GRUSKORNLEIRE, SILTIG M/ENK
SAND OG
GRUSKORN

Foreløbig kopi!

PR = PRØVESERIE
SK = SKOVLEBORING
PG = PRØVEGROP
VB = VINGEBORING

○ NATURLIG VANNINNHOOLD
 — (W_F) FINHETSTALL ELLER
 (W_L) FLYTEGRENSE
 — (W_P) UTRULLINGSGRENSE
 ELLER (W) KONUSGRENSE

n = PORØSITET
 O_{na} HUMUSINNHOOLD
 (NATRONLUTMET)
 γ = TOTAL ROMVEKT
 γ_d = TØRR ROMVEKT

▽ KONUSFORSØK
 ○ TRYKKFORSØK
 15-5-10 DEFORMASJON VED BRUDD %
 + VINGEBORING
 * OMRØRT SKJÆRFESTHET
 S_t SENSITIVITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KØRNGRADERING T = TRIAKSIALEFORSØK

4000-515

KONTR.

TEGNET L T

DATO 15. 5.75

MÅ 1: 100

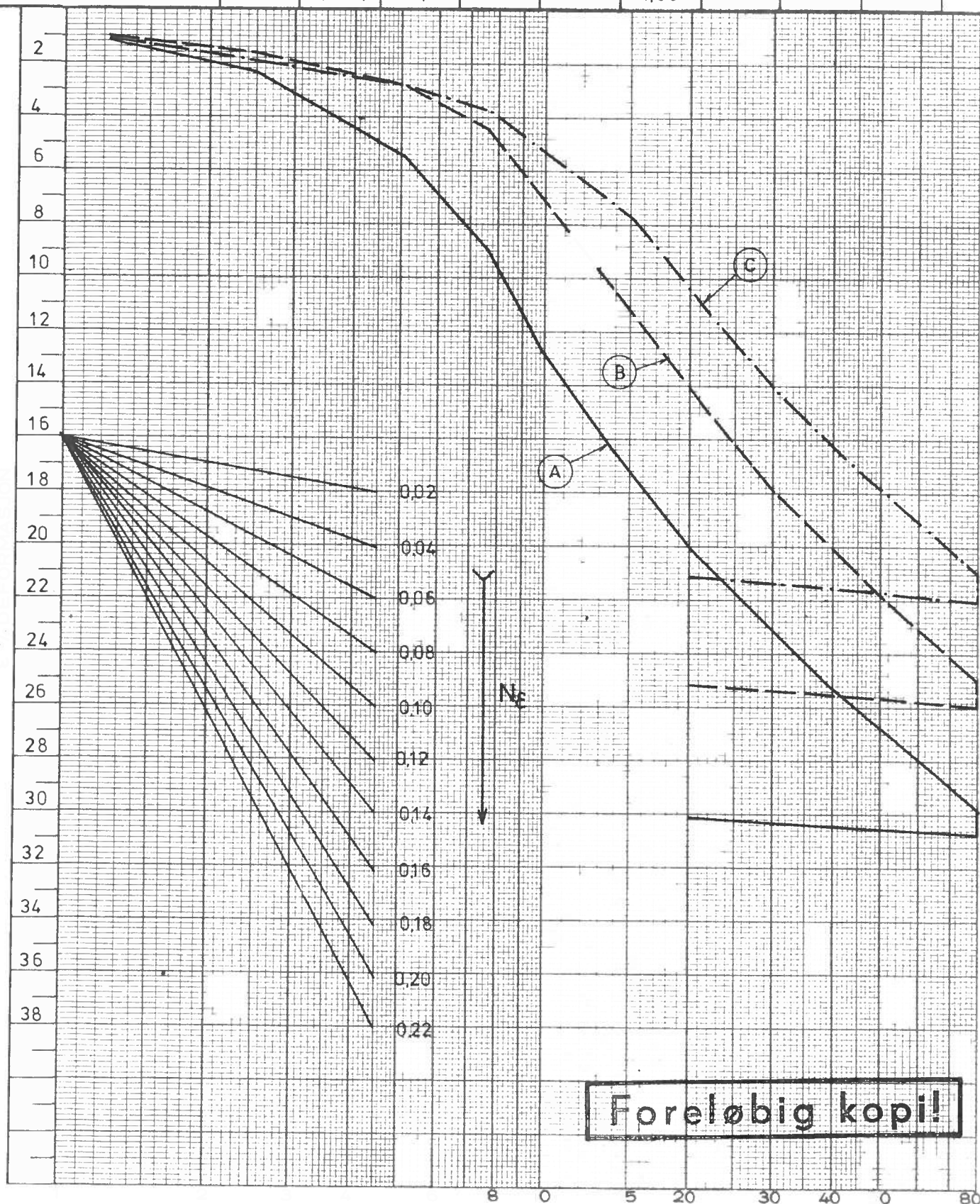
SAK NR. 13590

TEGN. NR. 10

REV.

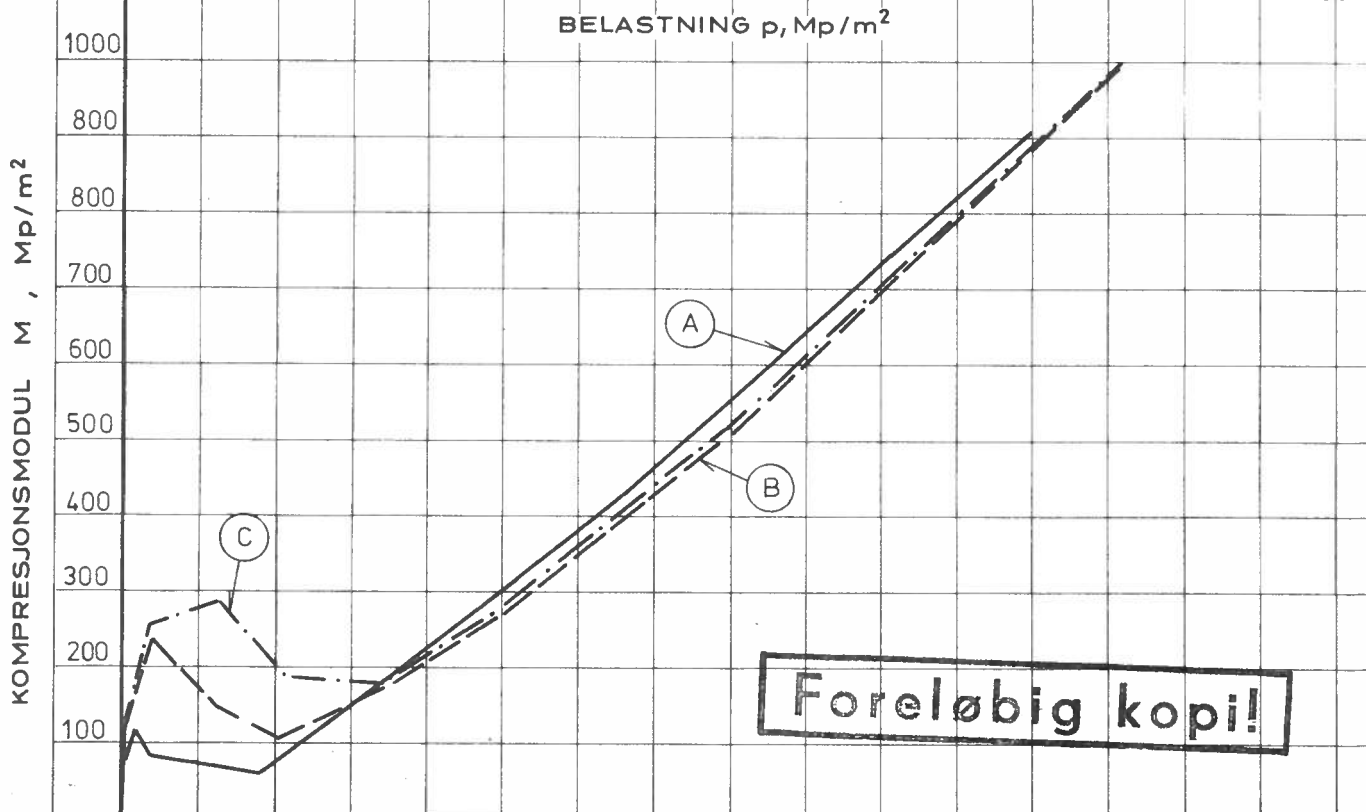
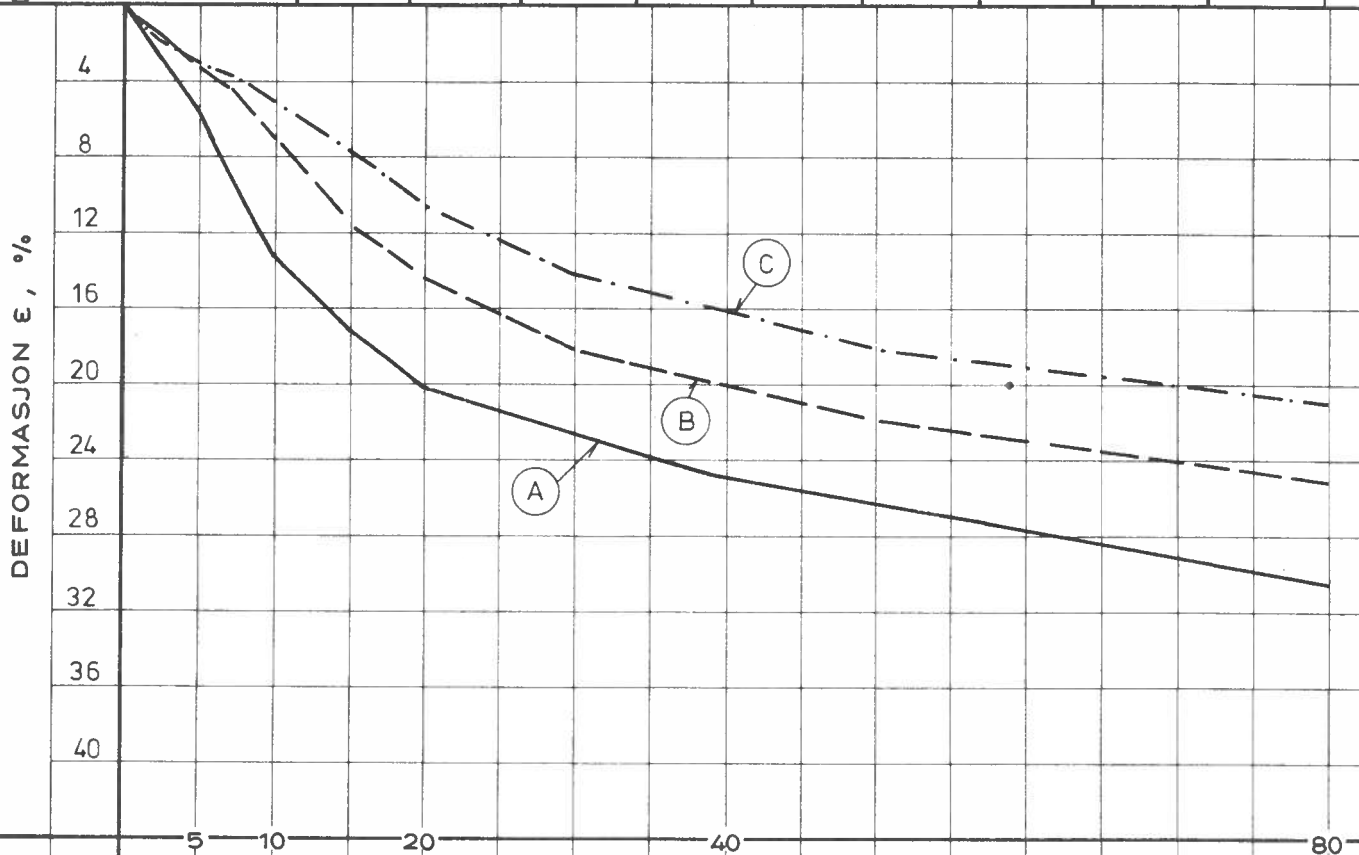
ØDOMETERFORSØK ε -log p KURVER

JORDART	PRØVE-SERIE NR.	DYBDE m (KOTE)	VANN-INNH. w %	PORØSI-TET n %	HUMUS O %	PORETALL e			N_c
Ⓐ KVIKKLEIRE	I	4,0 4,6	51,2	58		1,38			
Ⓑ KVIKKLEIRE	I	7,0 7,6	43,8	54		1,16			
Ⓒ KVIKKLEIRE	I	11,0 11,6	37,5	50		1,00			



NOTEBYNORSK TEKNISK
BYGGEKONTROLL A.STØNSBERG POSTTERMINAL
KJELLEVEIEN**ØDOMETERFORSØK ϵ, p OG M, p -KURVER (ETTERJANBU)**

JORDART	PRØVE-SERIE NR.	DYBDE m (KOTE)	VANN-INNH. w_o %	PORE-TALL e_o	PORØSI-TET n_o	HUMUS O , %	MODUL - TALL m	TRYKK-REDUK. p'_r Mp/m^2	FORKONS. TRYKK p'_{c2} Mp/m^2	SPENNING EKSP. a
(A) KVIKKLEIRE	I	4,0 4,6	51,2	1,38	58					
(B) KVIKKLEIRE	I	7,0 7,6	43,8	1,16	54					
(C) KVIKKLEIRE	I	11,0 11,6	37,5	1,00	50					

**Foreløbig kopi!**

4000-503

KONTR.

TEGNET
LTDATO
15.5.75

SAK NR. 13590

TEGN.
NR. 72

REV.