

Geoteam
A. Knoph
G 506

Karl Staaffsvei
70 - 82

NO: G 2

Karl Staaffs vei 72-82

G 506

G-506

4. juli 1958.

A/N Norske Boligbyggelags Landsforbund
Kristian Augusts gate 6 IV

Oslo

Rapport over grunnundersøkelse for Hølsfyr II Forrettslag, Oslo

Etter oppdrag ved Berar brev av 18. mai d. å. har vi utført en grunnundersøkelse for ovennevnte prosjekt som omfatter tre boligblokker i fire etasjer beliggende ved Hjalmar Brantings vei (under opparbeidelse).

Markarbeid

Det er utført fire dreiesonderinger, seks vingeboringer, og opptagning av to uforstyrrede prøveserier. Beliggenheten av boringpunktene er vist på tegning G-506. Resultatene av sonderinger og vingeboringer er fremstilt på tegning G-503-1. Vingeboringene og prøvetagningene er ikke nødvendigvis ført til fast grunn.

Laboratoriearbeid

De to prøveserier, bestående av i alt 16 prøver, er undersøkt i Norges geotekniske institutts laboratorium etter dets standardmetoder. Resultatene er fremstilt på tegning G-503-2 og G-503-3.

Grunnforhold

Grunnen varierer ikke meget over det undersøkte område og består av øverst en fast til meget fast leire (vittringsskorpe) til omtrent 4,5 m dybde og derunder en bløt til meget

./..bløt

bløtt, siltig kvikkleire til minst 11-12 m dybde. Lag av sand og grus forekommer i kvikkleiren, særlig fra ca. 7 m dybde nedover. Fast grunn (trolig fjell) påtreffes i opptil 20 m dybde.

Det bemerkes at skjærfestheten i kvikkleiren til dels er så lav som ca. 0,7 tonn/m².

Det synes å være noe bedre grunn ved blokk A enn ved blokkene B og C, men forskjellen er ikke så sikkert bestemt at det kan tas hensyn til den på basis av de foreliggende data.

Fundamentering

De vanskelige grunnforhold har krevd en nøye overveielse av hvilken fundamenteringsmetode som kan anbefales under hensyntagen til projektets økonomiske side. Vi finner at de planlagte fire-etasjes blokker kan tillates fundamentert på søiler med anvendelse av et fundamenttrykk på inntil 10 tonn/m². Det forventes derved uttrykkelig at sålene intet sted føres dypere enn til høte +92,0, slik at vitringeskarpens trykkførende virkning beholdes. Av hensyn til fares for opppressing av byggeprop-bunnen ved gravingen må det ertil intet sted regnes med mer enn ca. 4 m utgraving under tilstøtende terreng; ved gravedybder større enn 3 m må de utgravede masser ikke legges opp nærmere byggepropen enn ca. 10 m.

For så vidt det ikke må tas andre hensyn kan følgende omtrentlige nivåer benyttes for underkant av fundamentsøiler.

Blokk A, søndre del:	høte	+94,0
" " nordre "	" "	+93,0
Blokk B:	" "	+92,0
Blokk C:	" "	+92,0

Den maksimalt opptrædende konsolideringssetning ved fundamentering som ovenfor foreslått er overslagsmessig beregnet til 8 - 10 cm., avhengig av hvor meget av byggenes vekt som kompenseres gjennom avlastning av grunnen ved utgraving.

Setningsmålinger

Det må sterkt anbefales at målinger av byggenes setninger besørages igangsatt så snart skakelen er ferdigstøpt på hver blokk. Målingene bør videreføres etter en på forhånd oppsatt plan inntil minst tre år etter oppførelsen.

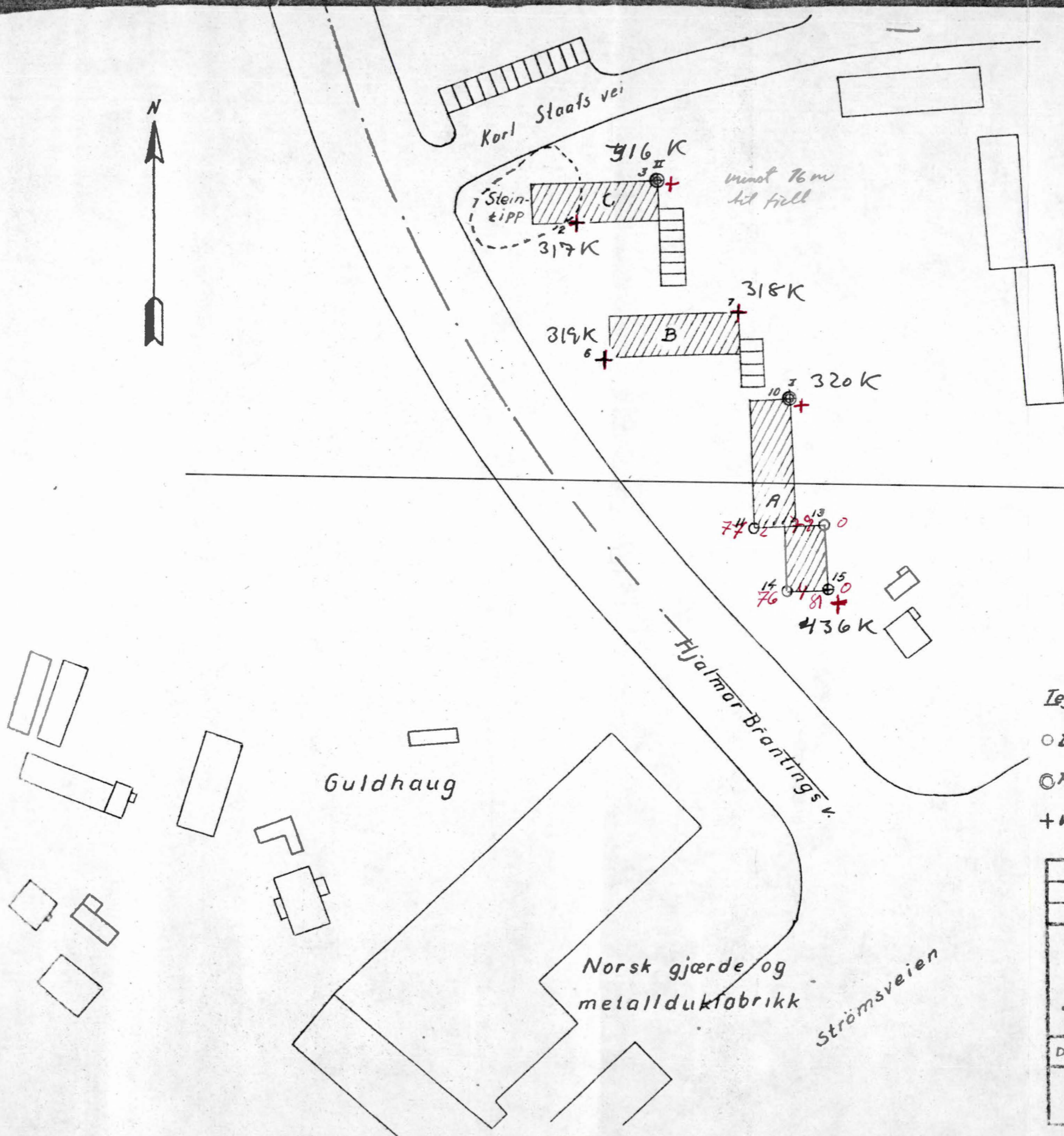
ERBÖDIGST

for Ingeiør ALF KNOPH



R. C. Vold

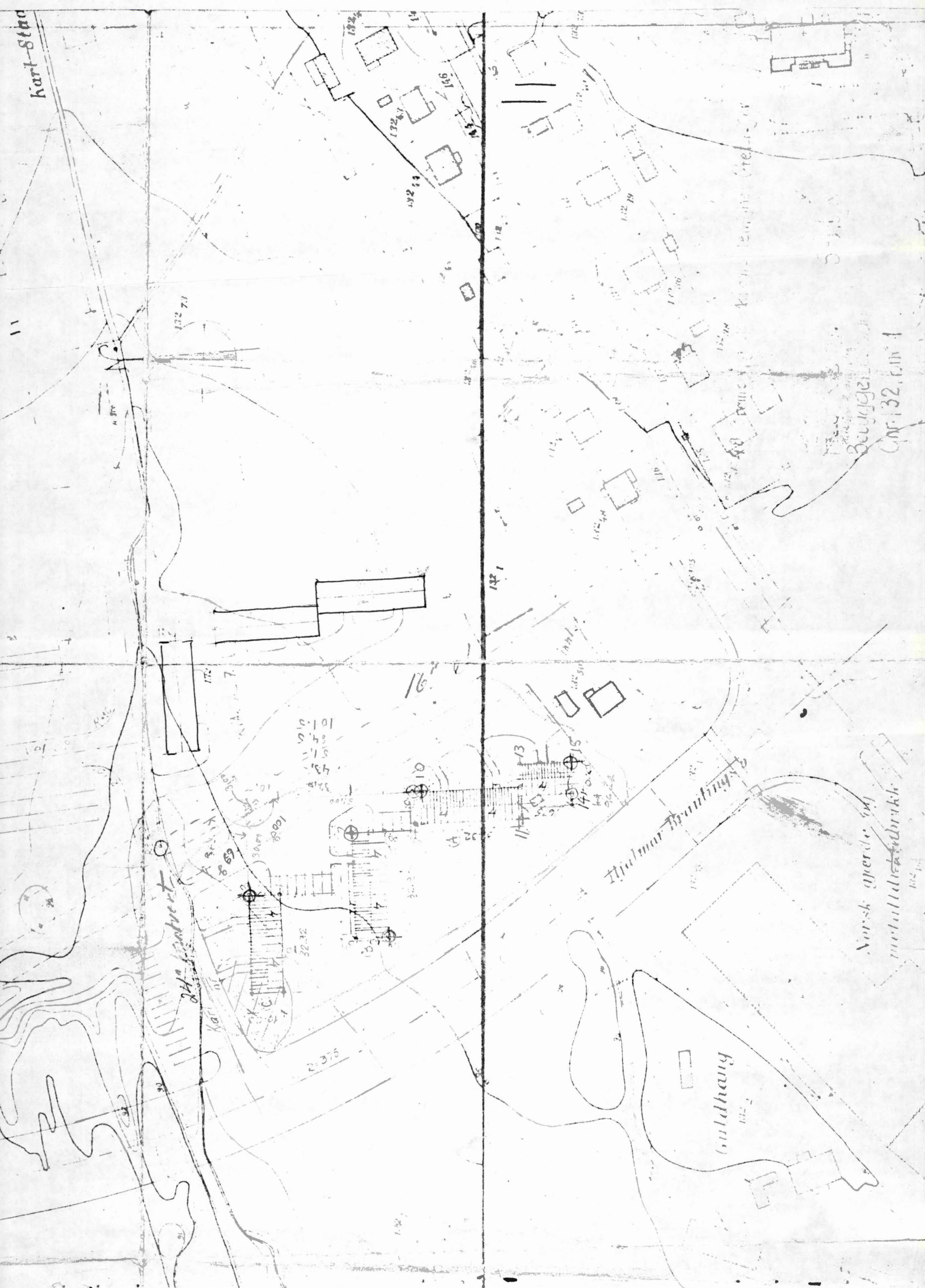
Bilag: 4 tegninger (G-506, G-506-1,
G-506-2, G-506-3)



Tegnforklaring:
○ Dreiesondering
⊙ Prøveserie
+ Vingeboring

Helsfyr II Borellslag		
Grunnboring		
DATE: 30. 58	TEGN: R.	M = 1:1000
Ing. A. KNOPH-OSLO		G-506
OPPMALING GRUNNBORING		

Kart-Station



Hjalmar Branting

Guldhamn

Norsk gjerde og
metallarbejdsfabrik

Beliggenhed
nr. 132, bil 1

101
54
51
43
34

16

13

2-375

3000

32-32

10

32

14

14

14

14

14

14

14

14

14

14

14

14

14

14

14

Karte

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

132 71

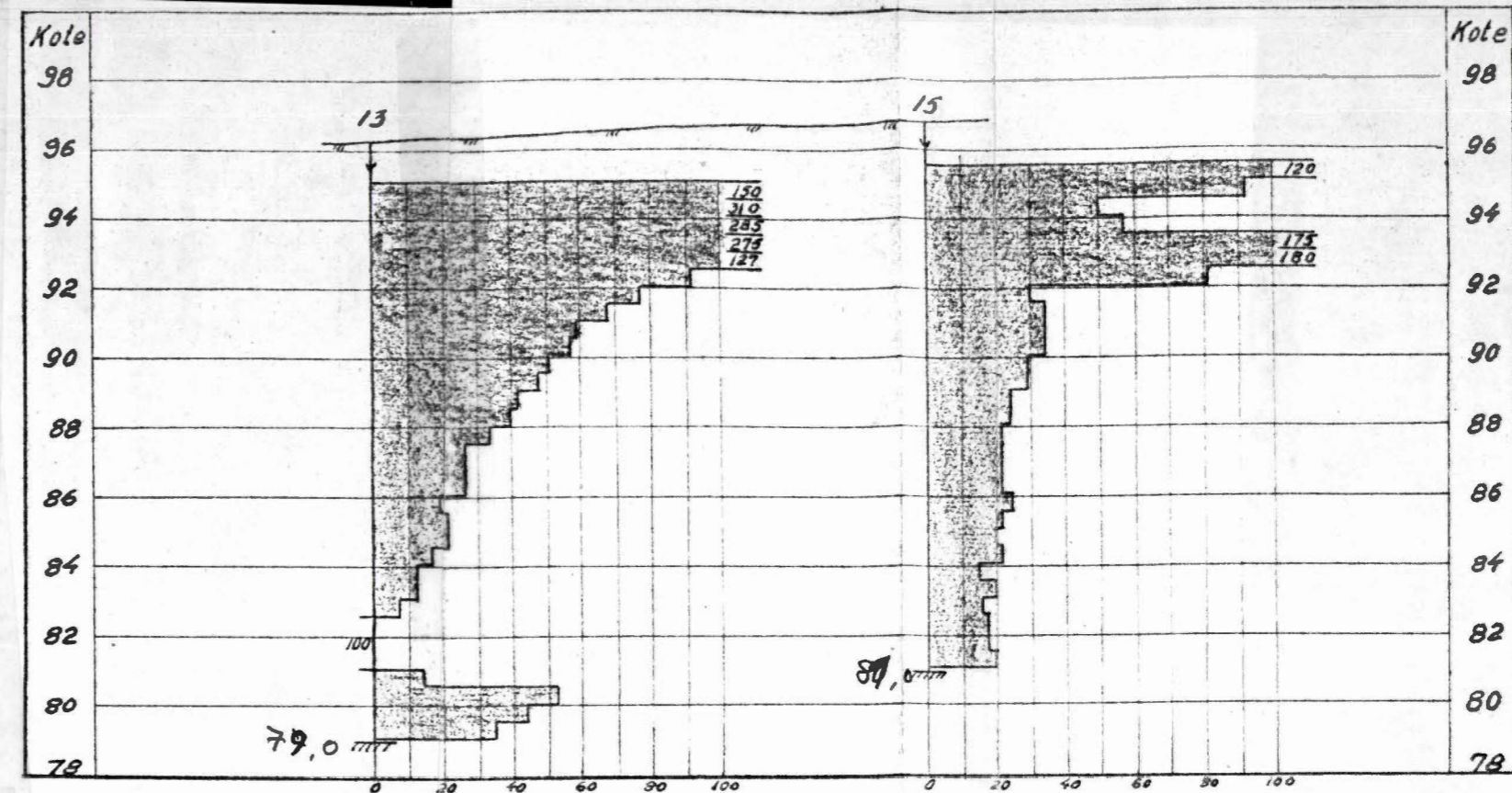
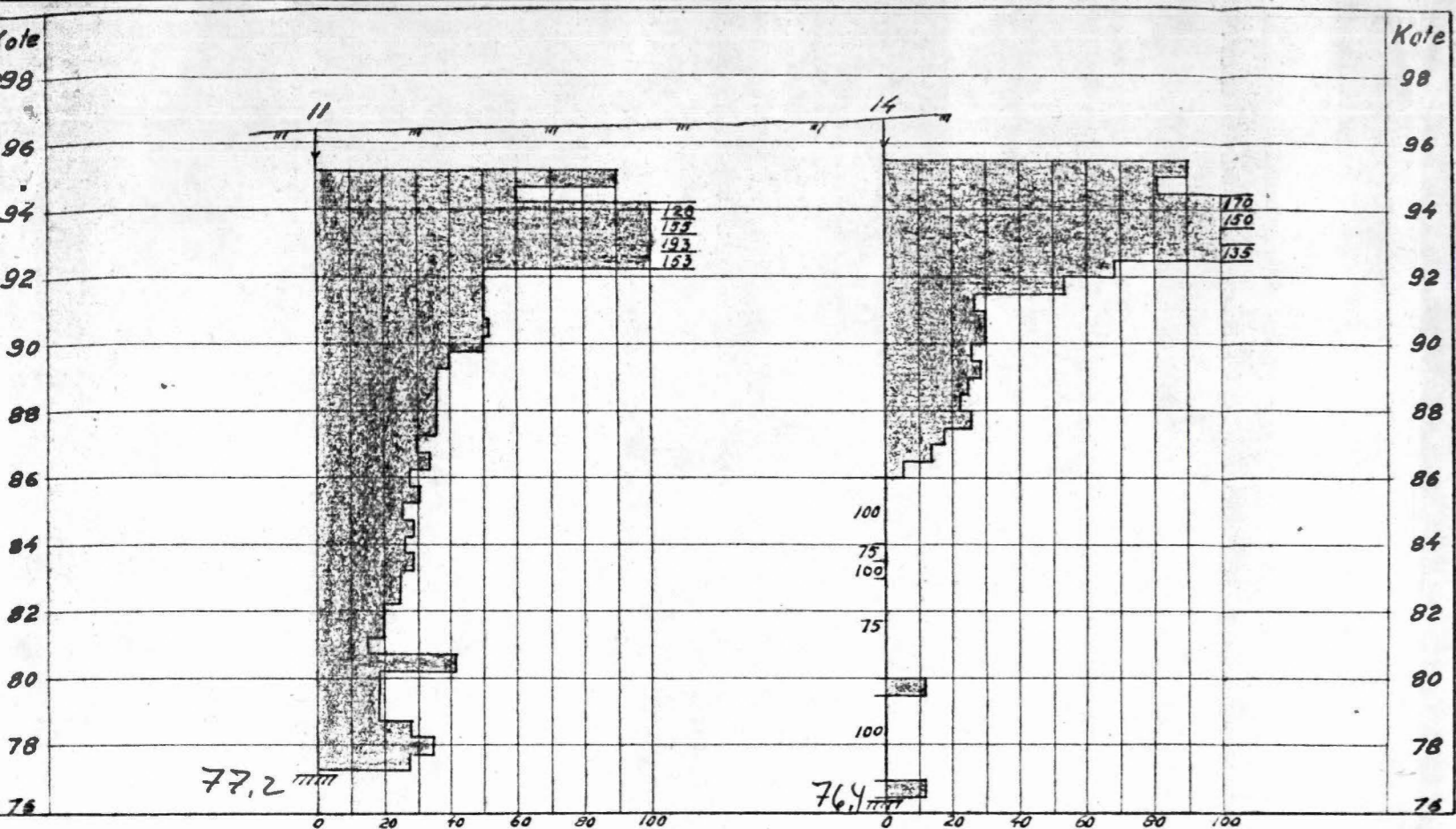
132 71

132 71

132 71

132 71

132 71



DREIESONDERING

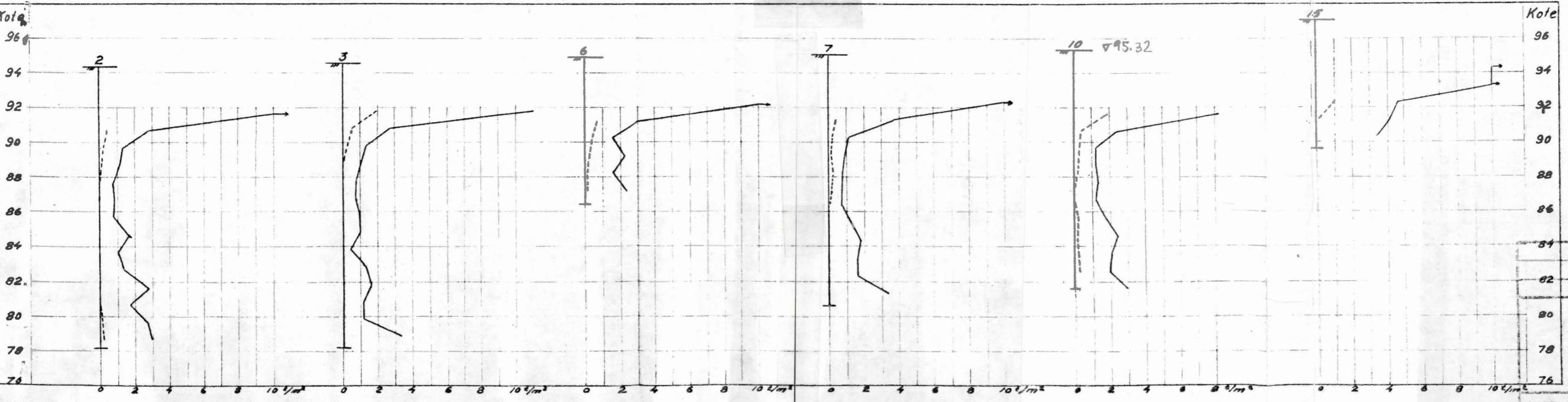
Utført med $\varnothing 20$ mm normalbor og $\varnothing 30$ mm spiss

- Den viste strekning er slagboret.
- Boret sank uten dreining med den angitte belastning i kg.
- Diagram som viser antall halv-omdreininger (med full belastning) for hver 20 cm synkning av boret.
- Sondering avsluttet uten angitt årsak.
- Sondering avsluttet mot fast hindring.
- Sondering avsluttet mot fjell eller stein.

VINGEBORING

Utstyr og arbeidsmetode som anvendt av NGI. Grunnens skjærfasthet s bestemmes ved det vridningsmoment som trengs for å fremkalle brudd langs en sylindrerflate med vertikal akse. Skjærfastheten fremstilles i diagrammene som en heltrukket kurve for uforstyrret tilstand og som en stiplet kurve for omrørt tilstand. Hvor brudd ikke oppnås ved apparatets fulle kapasitet antydes ved en pil at fastheten er minst så stor som kurven angir.

Som utgangspunkt for høyder er brukt Pp 333
H: 99,15



Helsfyr II Borettslag Grunnboring