

RAPPORT OVER:

Ledningsanlegg i Vækerøveien mellom Austliveien og Lyseveien.

R - 1260

8. august 1974

OSLO KOMMUNE
GEOTEKNISK KONTOR

NV.F4, 5, 6, 7,



Tilhører Undergrunnskartverket
Ma ikke fjernes



OSLO KOMMUNE
Geoteknisk kontor
KINGOS GT. 22, OSLO 4
TLF. 37 29 00

RAPPORT OVER:

Ledningsanlegg i Vækerøveien mellom Austliveien og Lyseveien.

R - 1260

8. august 1974

Bilag A: Beskrivelse av bormetoder
" 1 og 2: Lengdeprofil
" 3 - 5: Situasjons- og borpløner

INNLEDNING:

I henhold til rekvisisjon nr. 85532 av 13.5.1974 fra Vann- og Kloakkvesenet har Geoteknisk kontor foretatt grunnundersøkelser for prosjektert ledningstrasé i Vakerøveien på strekningen Austliveien - Lyseveien.

MARKARBEID:

Markarbeidet er utført av firma Norboring ved Steinar Dalen og har omfattet enkle sonderboringer i 306 punkter.

Borpunktene utenfor den prosj. ledningstraséen er foretatt i forbindelse med tidligere grunnundersøkelser i området.

GRUNNFORHOLD:

Langs den prosjekterte ledningstraséen er det små dybder til fjell, se lengdeprofilet bilag 1 og 2.

En må derfor regne med at den største delen av ledningsanlegget må gå i fjellgrøft. Der ledningsanlegget vil gå i løsmasser, venter en ikke noen spesielle geotekniske problemer.

Fjelllets art i det aktuelle området er kalkstein og leirskifer.

Geoteknisk kontor

A. Knutson

A. Knutson

A. Eggestad
A. Eggestad

J. Karlsen

J. Karlsen

Beskrivelse av sonderingsmetoder.

DREIEBORING:

Det anvendte borutstyr består av 20 mm borstenger i 1 m lengde som skrues sammen med glatte skjøter. Boret er nederst forsynt med en 20 cm lang pyramideformet spiss med største sidekant 30 mm. Spissen er vridd en omdreining. Boret presses ned av minimumsbelastning, idet belastningen økes trinnvis opp til 100 kg. Dersom boret ikke synker for denne belastning foretas dreining. Man noterer antall halve omdreining pr. 50 cm synkning av boret. Ved opptegning av resultatene angis belastningen på venstre side av borhullet og antall halve omdreining pr. høyre side.

HEJARBORING: (RAMSONDERING).

Et \emptyset 32 mm borstål rammes ned i marken ved hjelp av et fall-lodd. Borstålet skrues sammen i 3 m lengder med glatte skjøter, og borstålet er nederst smidd ut i en spiss. Ramloddets vekt er 75 kg. og fallhøyden holdes lik 27 - 53 eller 80 cm, avhengig av rammemotstanden.

Hvor det er relativt store dybder (7-8 m eller mer) anvendes en løs spiss med lengde 10 cm og tverrsnitt 3.5 x 3.5 cm. Den større dimensjon gjør at friksjonsmotstanden langs stengene blir mindre og boret vil derfor lettere registrere lag av varierende hårdhet. Videre medfører denne løse spiss at boret lettere dras opp igjen idet spissen blir igjen i bakken. Antall slag pr. 20 cm synkning av boret noteres og resultatet kan fremstilles i et diagram som angir rammemotstanden Q_0 .

Rammemotstanden beregnes slik: $Q_0 = \frac{W \cdot H}{\Delta s}$ hvor W er loddets vekt,

H er fallhøyden og Δs er synkning pr. slag. Dette diagram blir ikke opptegnet hvis man bare er interessert i dybden til fjell eller faste lag.

COBRABORING:

Det anvendte borutstyr består av 20 mm borstenger i 1 m lengde som skrues sammen med glatte skjøter. Boret er nederst forsynt med en spiss.

Dette utstyr rammes til antatt fjell eller meget faste lag med en Cobra bormaskin.

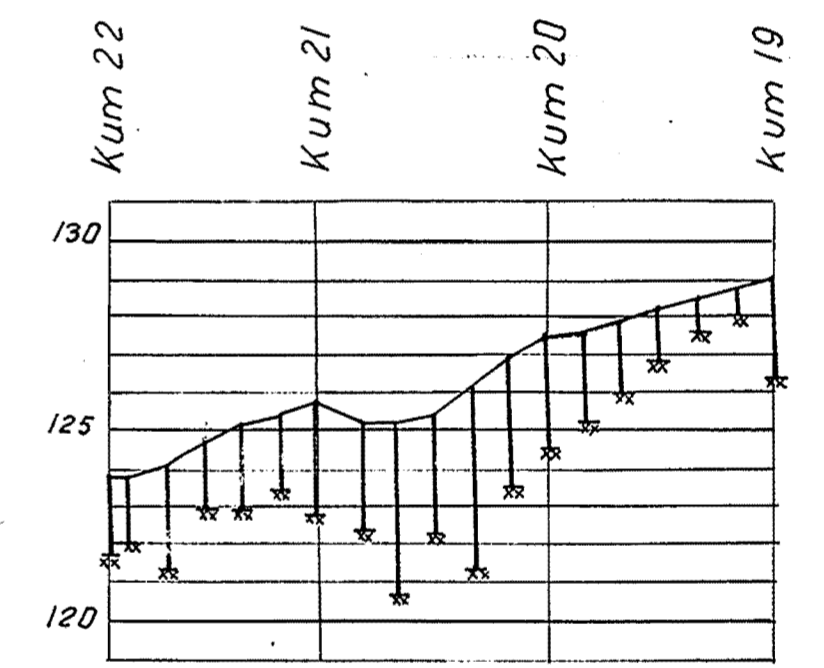
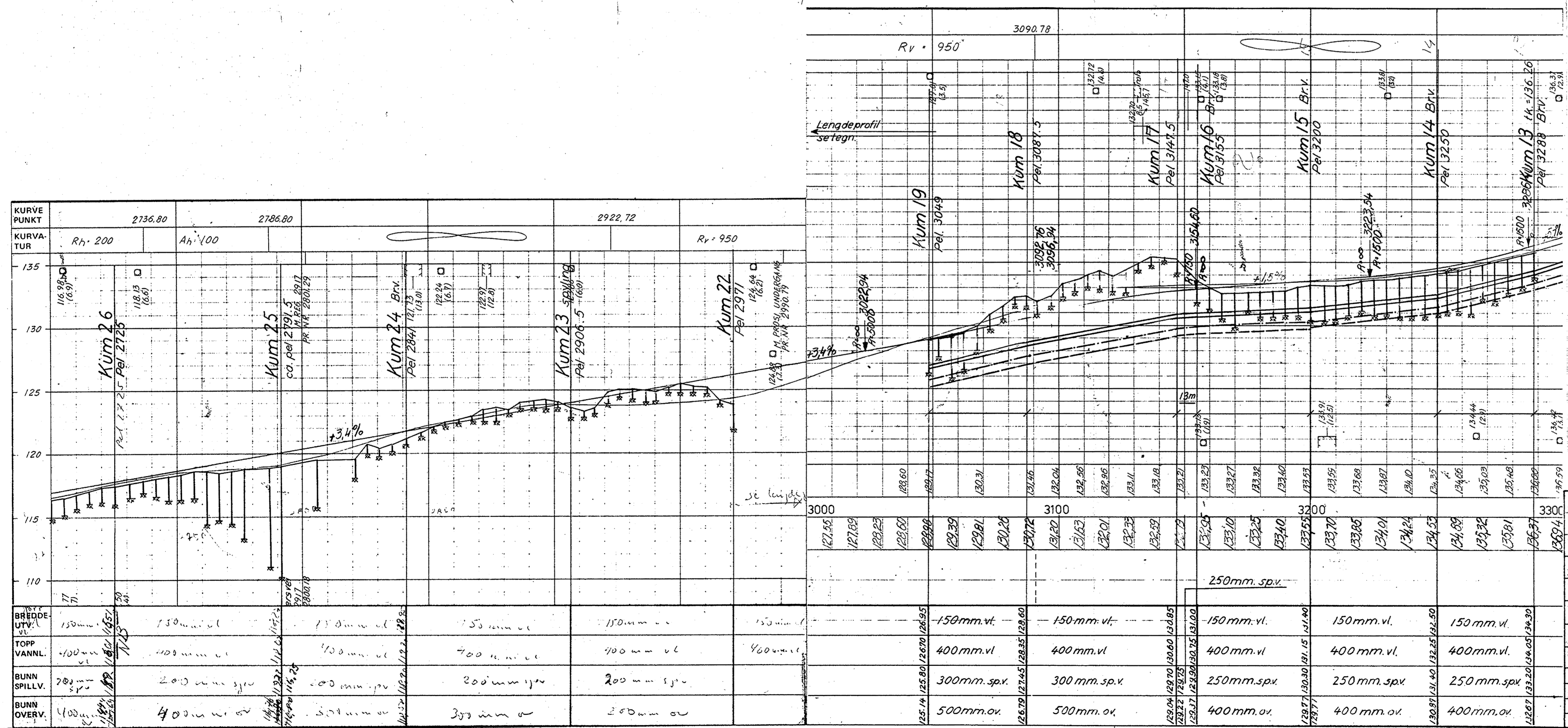
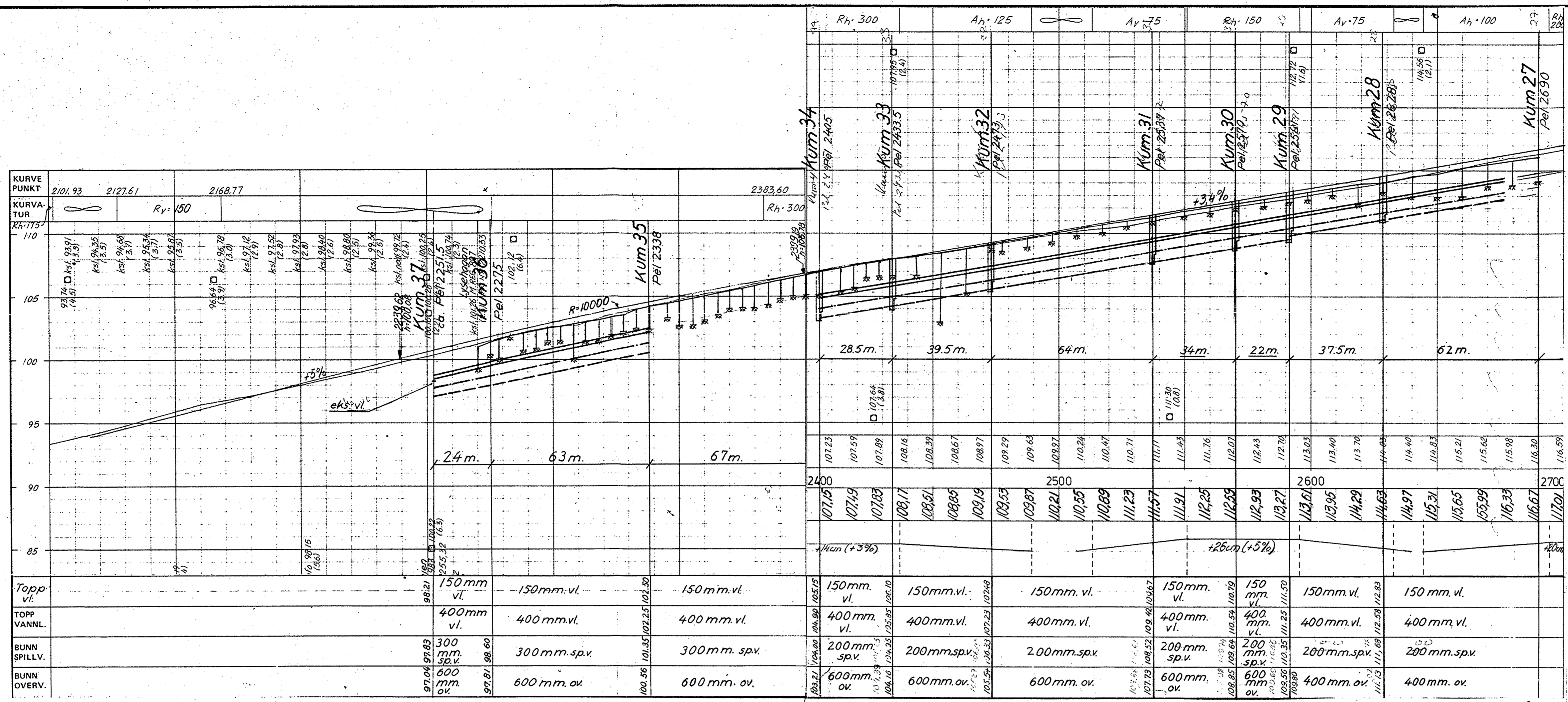
SLAGBORING:

Det anvendte borutstyr består av et sett 25 mm borstenger med lengdene 1, 2, 3, 4, 5 og 6 m. Stengene blir slått ned inntil antatt fjell er nådd. (Bestemmes ved fjellklang).

SPYLEBORING:

Utstyret består av 3 m lange $\frac{1}{2}$ " rør som skrues sammen til nødvendige lengder.

Gjennom en spesiell spiss som er skrudd på rørene, strømmer vann under høyt trykk, og løsner jordmassene foran spissen under redpressing av rørene. Massene blir ført opp med spylevannet. Bormetoden anvendes i finkornige masser til relativt store dyp.



LENGDEPROFIL
R. 1260
Blag 2
OSLO KOMMUNE
Geoteknik labor
Date Aug. 71

PLAN TEGN	10392; 16393	E	
LENGDEPROFIL		D	
GROFTESNITT		C	
ARRANGEMENT TEGN	REV. ANT. REVIDERINGEN GJELDER	B	
STYRKLISTE	KONSTRUKTØR	A	
FORM/ARM TEGNING	TEGNER		
BELASTNING	DATO		
OVERDEKNING AV ARM.	NAV		
BETONG			
STÅL			
KARTPL. NR. F4; F5; F6			
ARKIV			

VEKERØVEIEN
Profil
Vestlveien til Lyseveien

ERSTATNING FOR ERSTATTET AV

VÆKERØVEIEN

PROSJEKTERTE LEDNINGER

Tegnforklaring

- lerrengkote
- Ant. fjelkote
- Enkel sondering
- ▲ Fjell i dagen

Situasjons- og borplan

OSLO KOMMUNE
Geoteknik kontor

Bl. 1260
Blag 3
Dato Juni 74

VÆKERØVEIEN

ERSTATNING FOR

OSLO VANN- OG KLOAKKVESEN
Prosj. avd.

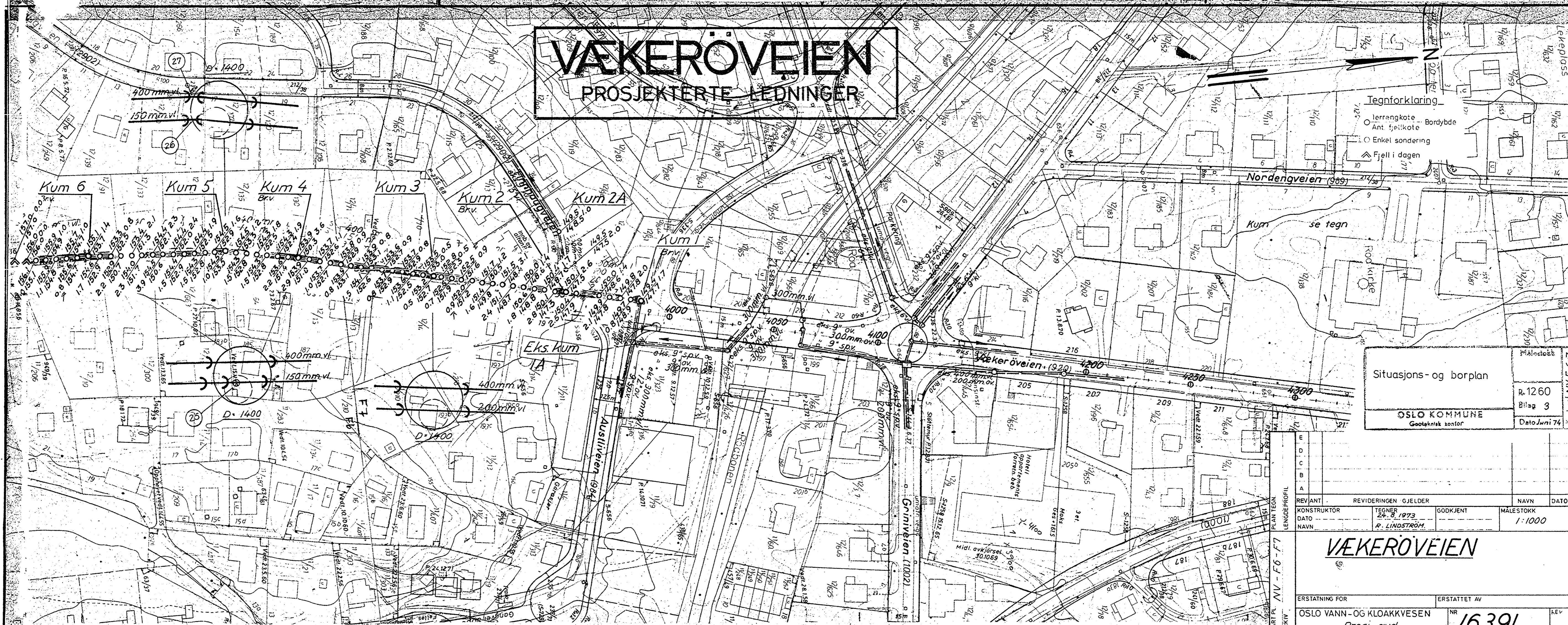
ERSTATTET AV

NR 16391

REVIDERENGEN GJELDER	TEGNER	GODKJENT	MALESTOKK
	24.8.1973		1:1000
REVIDERENGEN GJELDER	TEGNER	GODKJENT	MALESTOKK
	R. LINDSTRØM		

REVIDERENGEN GJELDER	TEGNER	GODKJENT	MALESTOKK
	24.8.1973		1:1000
REVIDERENGEN GJELDER	TEGNER	GODKJENT	MALESTOKK
	R. LINDSTRØM		

REVIDERENGEN GJELDER	TEGNER	GODKJENT	MALESTOKK
	24.8.1973		1:1000
REVIDERENGEN GJELDER	TEGNER	GODKJENT	MALESTOKK
	R. LINDSTRØM		



VÆKERØVEIEN

PROSJEKTERTE LEDNINGER

Tegnforklaring

- Terrengkote
- Ant. fjelkkote
- Enkel sondering
- ▲ Fjell i dagen



Situasjons- og borplan

OSLO KOMMUNE
Geoteknik kontor

Målestokk
R 1260
Bilag 5
Data Jun. 74
Kart ref. NV.F.4-5

PLAN TEGN	REVISJON	REVIDERINGEN GJELDER	NAVN	DATA
LENDEPROFIL	KONSTRUKTØR	TEGNER	GUDKJENT	MÅLESTOKK
GRØFTESNITT	DATE	NAVN		1:1000
ARRANGEMENT TEGN	FORM/ARM TEGNING			
STYKKELISTE	BELASTNING			
OVERDEKNING AV ARM	RETON			
STÅL	ERSTATNING FOR	ERSTATNET AV		
KARTP. NV-F4, -F5	OSLO VANN- OG KLOAKKEVESEN	PROSJEKT AV		
ARK V				

VÆKERØVEIEN

16393