

KVÆRNER (Noteby)

dergrundskartverket
Ikke fjernet

SO: E2^{II}, E3^I, F2^{III}

NoTeBy

Diverse nr.

KVÆRNER BRUG A/S

SO: F2^{III} overf. U-kent sept 88

Se Noteby-mappe SO:E2

- 1869-1874 28.4 1950 BORINGER FOR AVSKJÆRENDE KLOAKK LANGS LOELVA
- 2040-2044 23/6.1951 Boligbebygg. Enebakkvn. 71
- 2233 11.7.1952 GANGVEI
- 2279 9.10.1952 KONOWSGT. 66 OSLO KOMMUNE, BYPLANKONTORET.
- 2635 7.5.1954 FYLLINGSARBEIDER VED KONOWSGT. OSLO VEIVESEN.
- 2942 3.6.1955 PROSJ. VEI NR. 624 FRA ETTERSTAD TIL KONOWSGT. OSLO KOMMUNE, BYPLANKONTORET. Arkivert på SO: F2
- 3735 A/s JÖTUL, OSLO
- 4033 TOMT FOR NY KONTORBYGNING
- 4007 PROSJ. UTV. KONOWSGT. 66 PROSJ. UTV. MASKIN/ERKSTED
- 4073 PROSJ. OLJETANK
- 4357 FUNDAMENT FOR VERKTÖYSMASKIN SCHIESS HORIZONTAL FB 32 / 20
- 4395 PROSJ. RÖRMALERVERKSTED
- 4961 REGULERING AV KVÆRNERVEIEN, STABILITETSFORHOLD
- 4595 UTV. AV PLATEVERKSTED
- 4716 UTV. AV MASKINVERKSTED 1961
- 4806 NYTT LAGERSKUR
- 4805 OMLEGGING AV VEI SYD FOR VERKSTEDSTEDSBYGNINGENE.
- 5678 ENEBAKKVEIEN 71 STABILITETSVALDERING.
- 8470 UTV. AV ADM. BYGG
- 8702 PROSJ. PRÖVESTASJON FOR GASSTURBINER
- 11061 GASS - SENTRAL 71
- 8990 UTV. LODALEN (oversikt)
- 5678 Enebakkvn. 71 sikringsarb.



SE TEGN.NR. KB-70312-1018 HVOR BORINGER ER INNLAGT.

DATO/SIGN. REVISJONER. DATO/SIGN. REVISJONER.

Kværner Brug A/s
Utvidelse Lodalen
Geotekniske rapporter
 NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S
 JAN FRIIS
 Thv. Meyersgt. 9. Oslo 5

Tilhører Undergrundskartverket		Må ikke fjernes	
KVÆRNER BRUG 1/2 KB-70312-1017			
Målestokk	Tegn. Dato	Tracé	Målestokk
Tracé	15.10.70	Godkjent	1:1000
Klr.			
8990 - 2 a		LODALEN. KART. OVERSIKTSPLAN. GEOTEKNISKE RAPPORTER	
		SO: E2	
		161151-1	

A/S Kværner Brug.

Innholdsfortegnelse:

Lange Bl. 1802 Jøtul (Kværner)

- ✓ Rapport nr. 1 Boringer for avskjærende kloakk langs Loelva. 1952.
1889-84
- ✓ Rapport nr. 2 Boligbebyggelse Enebakkveien 71. Grunnundersøkelser 1951.
2040-44
- ✓ Rapport nr. 3 Gangvei. Grunnundersøkelser 1952.
2233
- ✓ Rapport nr. 4 Konowsgate 66. Grunnundersøkelser 1952.
2279
- ✓ Rapport nr. 5 Fyllingsarbeider ved Konowsgate. Grunnundersøkelser 1954.
2635
- ✓ Rapport nr. 3735 A/S Jøtul. Grunnundersøkelser 1956. *nr. 2639 Jøtul, har vi ikke se So. F2-F2*
- Rapport nr. 4007 Fremtidig utvidelse mot Konowsgate 66. Grunnundersøkelser 1957. *2942 prosj. vei E Hoved - Kammerst Arkivkammer, også F2*
- ✓ Rapport nr. 4007 Prosjektert utvidelse av maskinverkstedet. Grunnundersøkelser 1958.
- ✓ Rapport nr. 4033 Tomt for ny kontorbygning. Grunnundersøkelser 1957.
- ✓ Rapport nr. 4073 Prosjektert oljetank. Grunnundersøkelser 1958.
- ✓ Rapport nr. 4357 Fundament for verktøymaskin Schiess Horizontal FB 32/20. Grunnundersøkelser 1960.
- ✓ Rapport nr. 4395 Prosjektert rørmalerverksted i området ved kulvertinntak mot NSB. Grunnundersøkelser 1960.
- [Rapport nr. ~~4528~~ Samlemappe.
Rapport nr. 4544) Kjøleavdelingen, Sandvika. Utvidelse av verksted. Grunnundersøkelser 1960.]
- ✓ Rapport nr. 4595 Utvidelse av plateverksted. Grunnundersøkelser 1961.
- ✓ Rapport nr. 4716 Utvidelse av maskinverksted 1961. Grunnundersøkelser 1961.
- ✓ Rapport nr. 4805 Omlegging av vei syd for verkstedsbygningene. Grunnundersøkelser 1962.
- ✓ Rapport nr. 4806 Nytt lagerskur. Grunnundersøkelser 1961.

4961
198
899E
5678

oversiktsplan, nr. 4528-1c.

forts. neste side!

→ till 99 til innholdsfortegnelse

rapport nr. 4961 Foreløbig rapport over stabilitetsforholdene i området ved Kvernveien og Josteg til stabiliserende tiltak 1962

rapport nr. 5678 (1) Enebakkveien 71

5879 9/5 Jøtul se SO:FR
Stabilitetsvurdering
10/11 9/9 69 6727 fjellanlegg i Ekebergåsen
Arhiveres for seg SO:FR Geologisk

rapport 8470 utvidelse av Adm. bygg

rapport 8702 Prosj. prøvestasjon for Gass turbiner

8712 omlegg. av Kloakk Tunnel Geologisk
(in i ikke, 30/6-81)

pp 11061 Gass - sentral - 71

8990 utv. Lodalen
med oversikt

opp nr. 5678 (2) Enebekkveien 71
Sikringsarbeider

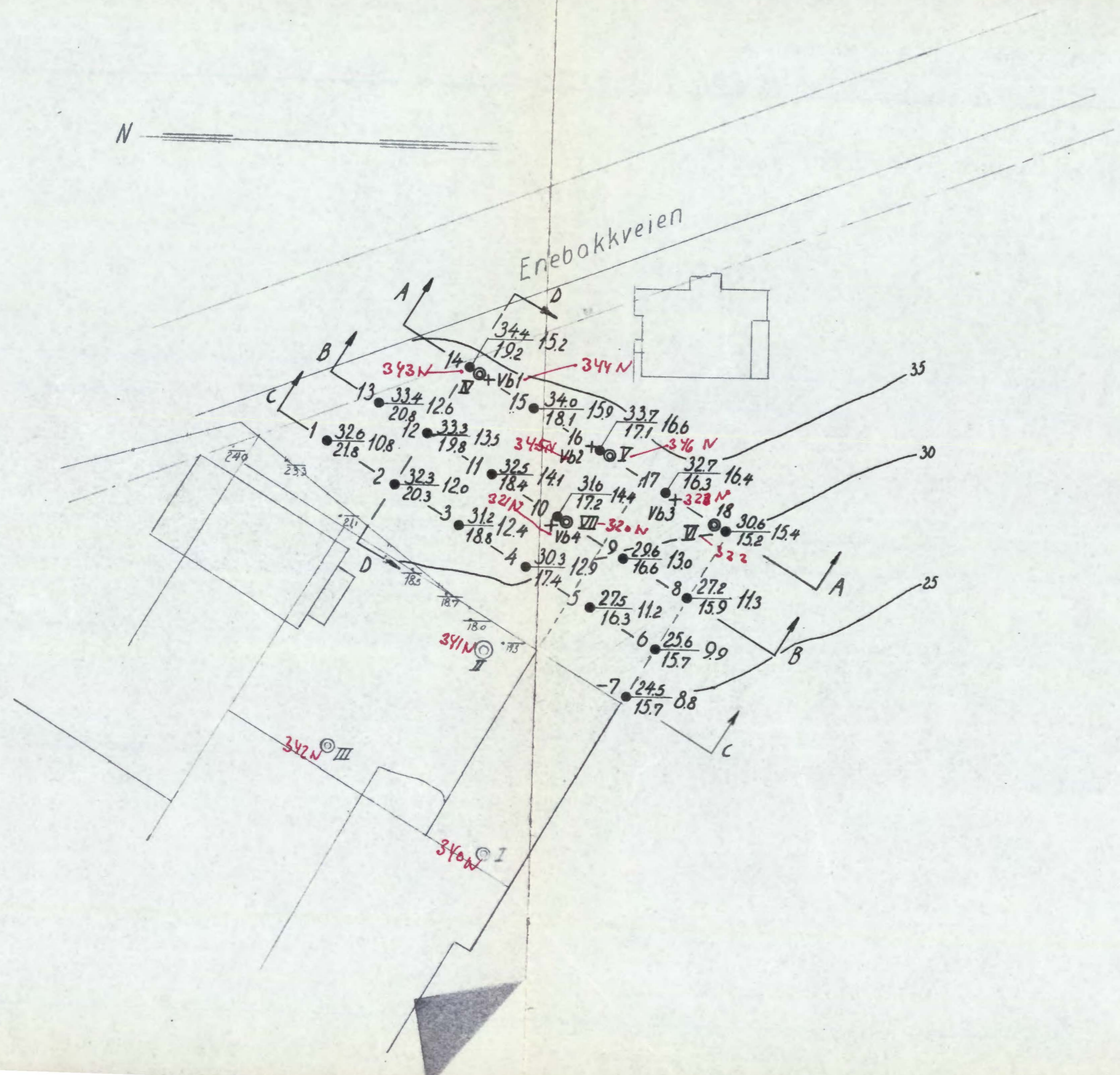
ikke i denne mappe

Bør det ikke stå
utenpå hvilke tegninger
mapper inneholder?

ikke nødvendig; men hull dem samlet, se eller NOTISY-mapper
SO: E2

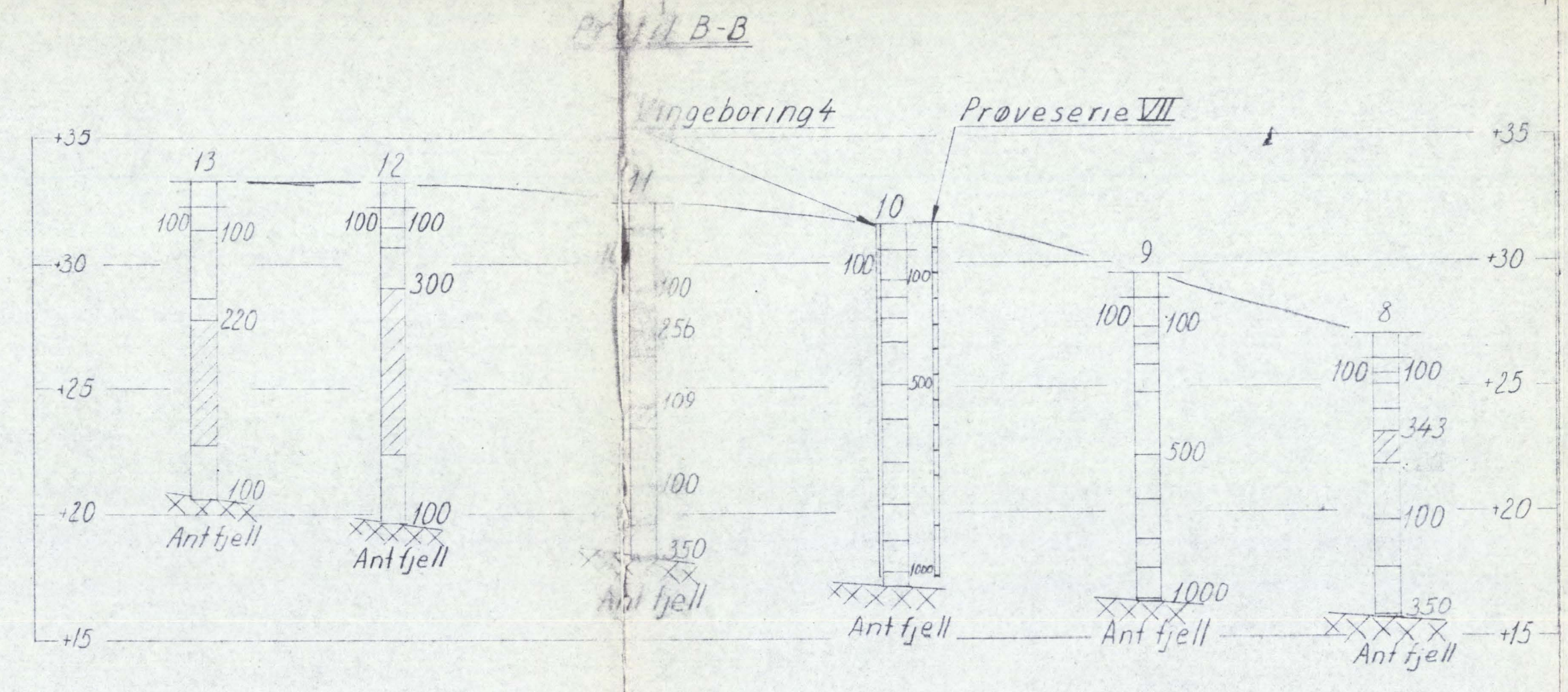
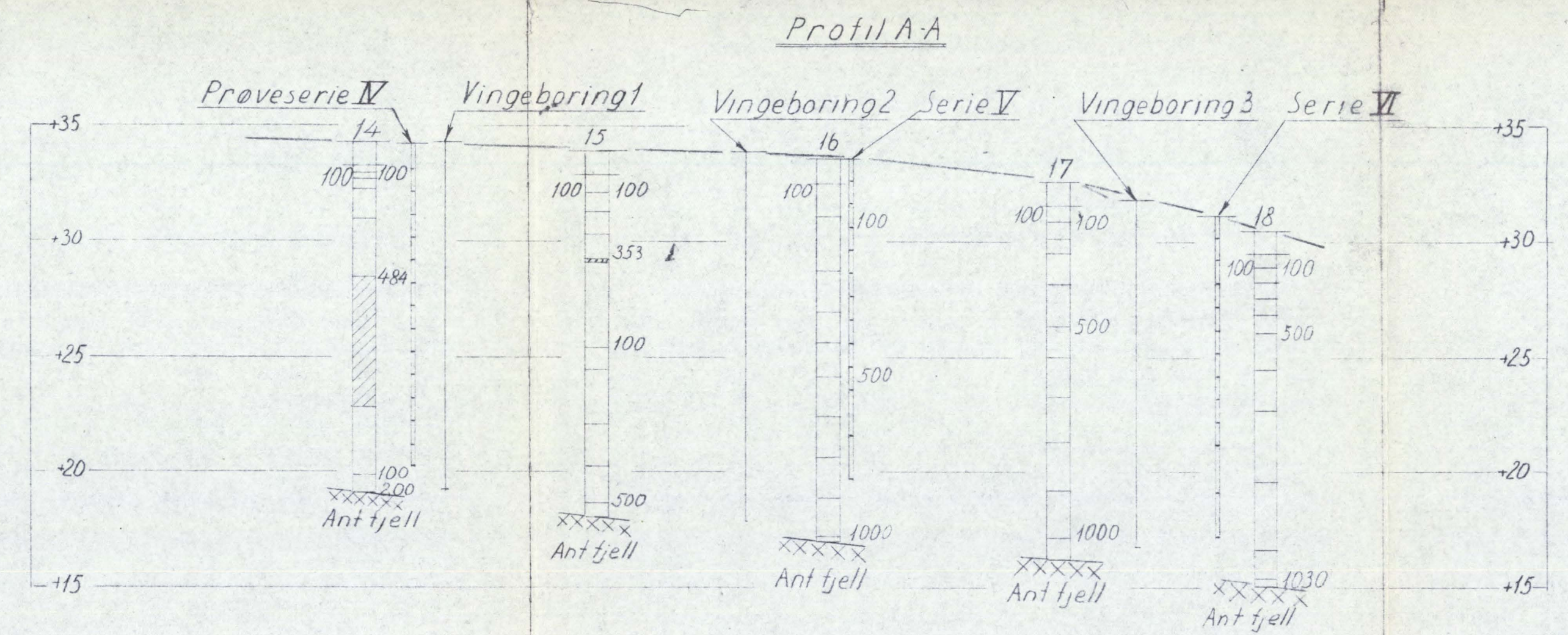
Hver tegning bør
vel også merkes
med "Tilhører u.g. kartv. ..."

og kartref? Eris! er glad nå!



Prøvetakingene I-III utført, 1954 4. og 26. 3. 54
 • Børinger utført av ing. O. Lørdal 1936 (Fjellkater) Bl. 1802
 © Prøvetaking
 • Dreieboring
 Børhull nr. 14/2-56 ved O.S.H.
 Lab bok nr. 286
 Børebok nr. 925
 Geo. teknisk utredning

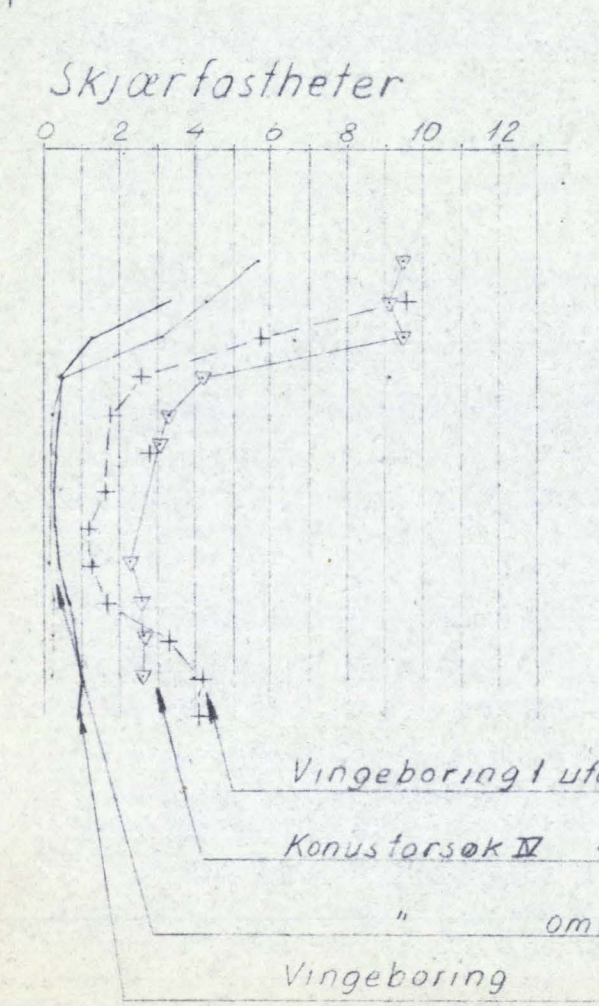
A/S Jøtul	Målestokk	1:500	Bl. 61.56
Situasjonsplan	Prosjekt nr.		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL			3735-1
Oscarst. 45b - Oslo			



Boreningens
eller prøveseriens
navn

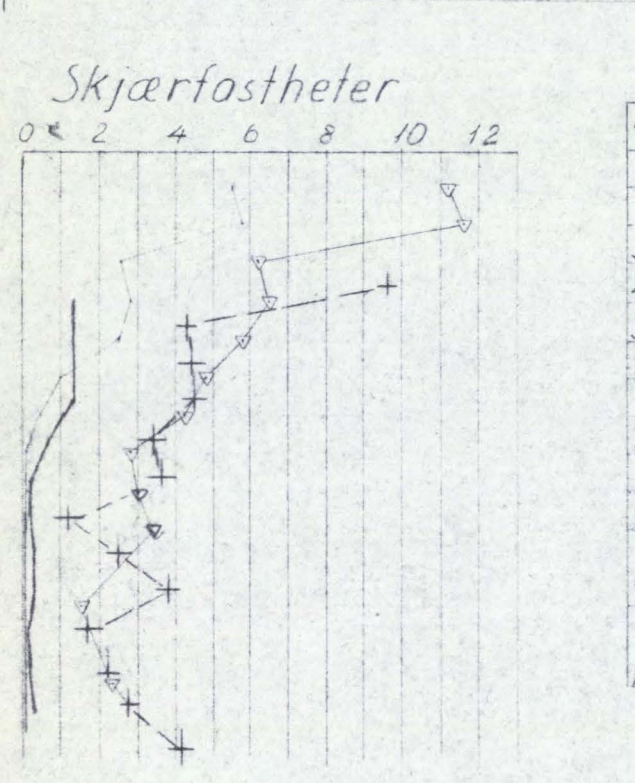
20-25	0.2-0.06	Leire
25-30	0.06-0.02	Mjøle
30-35	0.02-0.006	Mjøle
35-40	0.006-0.002	Leire

I til dreieboringen er brukt bølglengder og spiss vis 10 og 50 mm diameter. Skravert bølglengde betyr at boret har sunket av seg selv med den belastning på boret som er påskrevet. Løstullens vekt er 100 kg. Store belastning blir så gitt når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høire side av bølglengde.



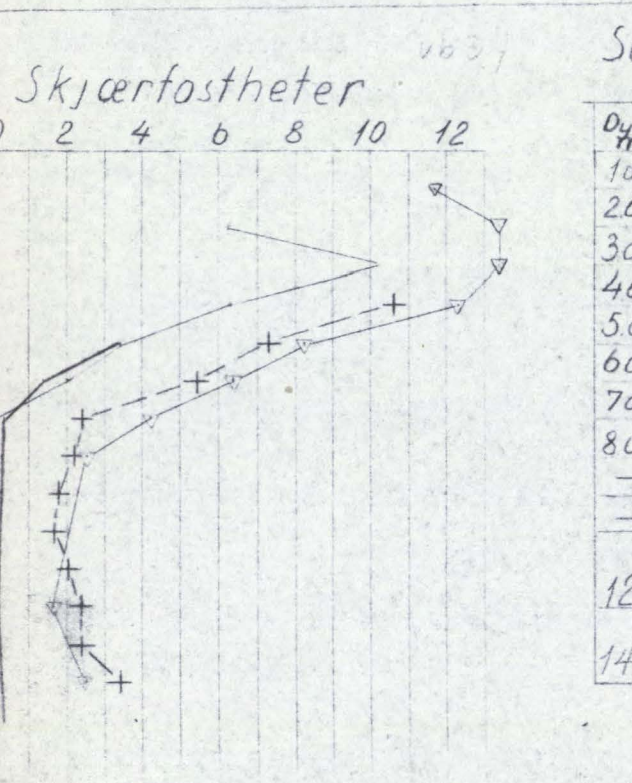
Serie IV

Dyp	w	n	s	o	Merknad
1.0	187	328	208	-	05 Leire, tørrskorpe
2.0	184	317	204	-	06 " " "
3.0	246	403	205	2	0.8 " " grov, moig
4.0	290	446	198	2	0.8 " " "
5.0	299	452	198	3	sp " " "
6.0	321	471	194	7	" " "
7.0	321	471	194	16	" " Kvikkleire, grov
8.0	322	471	193	14	" " "
11.0	350	494	191	19	" " "
12.0	338	487	193	15	" " "
13.0	355	497	190	14	" " "
14.0	318	471	195	13	" " "



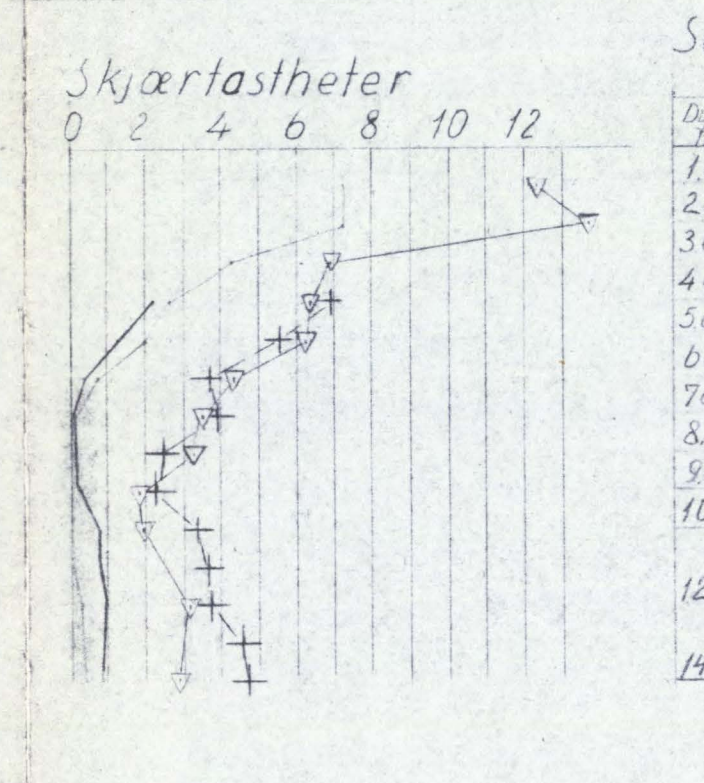
Serie V

Dyp	w	n	s	o	Merknad
1.0	234	393	207	2	0.7 Leire, tørrskorpe
2.0	254	414	204	2	0.7 " " "
3.0	266	423	202	2	0.9 " " grov
4.0	311	465	196	2	0.8 " " "
5.0	307	460	196	2	sp " " "
6.0	328	478	192	5	" " "
7.0	327	477	193	8	" " "
8.0	323	476	193	43	" " Kvikkleire, grov
9.0	387	519	186	70	" " "
10.0	348	491	190	100	" " "
12.0	332	481	193	78	" " "
14.0	403	559	199	66	" " "



Serie VII

Dyp	w	n	s	o	Merknad
1.0	208	360	209	1	0.7 Leire, tørrskorpe
2.0	237	393	205	2	0.8 " " "
3.0	230	393	207	2	0.8 " " "
4.0	265	424	209	2	sp " " "
5.0	269	428	201	2	" " " grov
6.0	284	442	200	3	" " "
7.0	399	527	185	21	" " Kvikkleire
8.0	352	494	190	72	" " "
12.0	324	477	194	53	" " "
14.0	317	471	195	29	" " "



Serie VIII

Dyp	w	n	s	o	Merknad
1.0	246	404	205	2	0.8 Leire, tørrskorpe
2.0	241	400	206	2	0.7 " " "
3.0	267	425	202	2	sp " " grov
4.0	304	475	196	2	" " "
5.0	309	462	196	3	" " "
6.0	312	466	196	6	" " "
7.0	387	519	186	29	" " Kvikkleire
8.0	362	503	189	39	" " "
9.0	307	462	196	36	" " "
10.0	352	497	191	23	" " "
12.0	335	483	193	12	" " "
14.0	337	484	192	10	" " "

w vanninnhold i prosent av tørrstoff
n porøsitet i prosent av totalvolum
s romvekt i tonn pr m³
k skjærfasthet
s sensitivitet ($\frac{K_{torst}}{K_{romst}}$)
o humifisert stoff i prosent av tørrstoff

Situasjonsplan se tegn nr 3735-1

A/s Jøtul		84 42 56
Profil A-A og B-B		1:200
NORSK TEKNISK BYGGKONTROLL		3735-2
Oslo (tlf. 46 10 - Oslo)		Tegn nr.

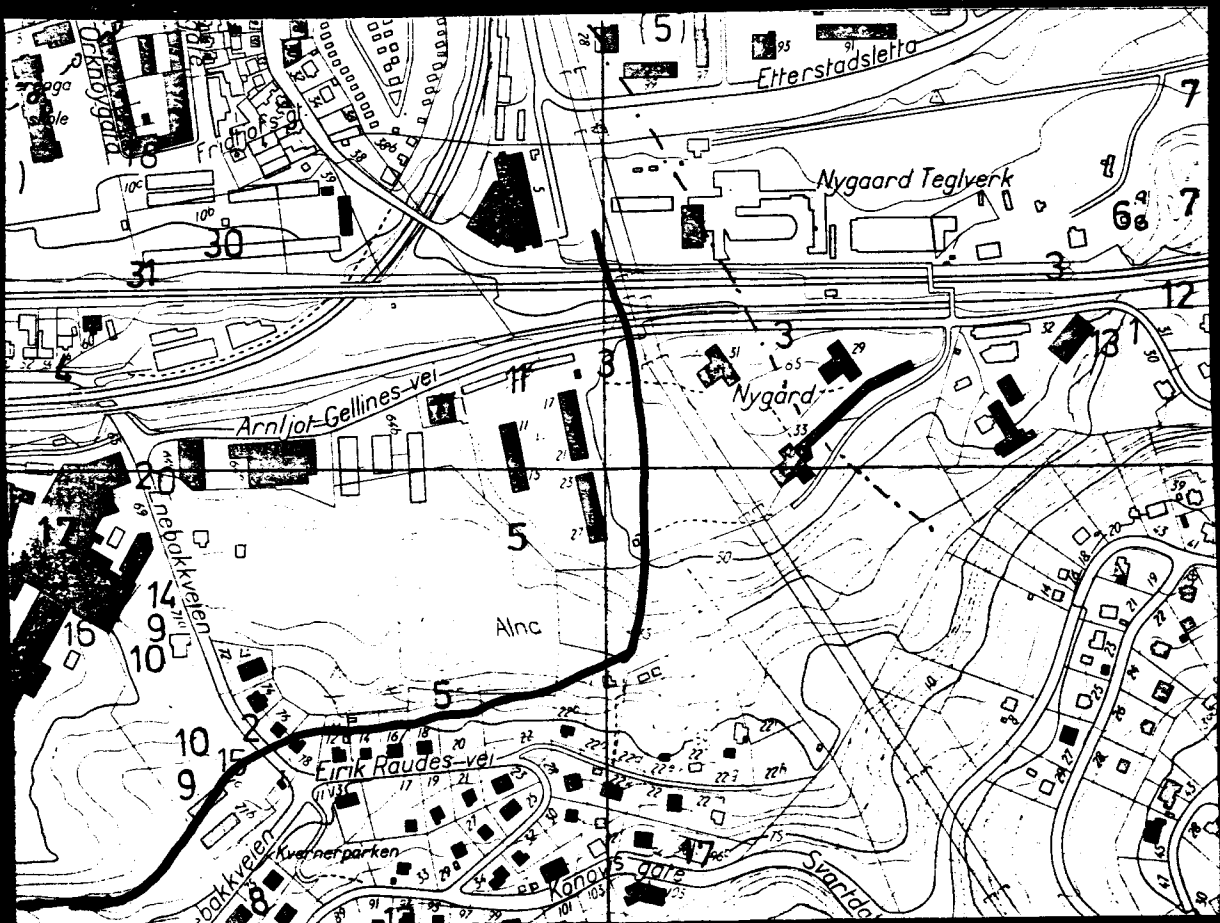
NOTE BY

2942

prosj. vei Etterstad ~ Konows gt.

Arkivert på So: F2

Se 2751.pdf



SITUASJONSPLAN

M. = 1:500

Profil A-A

M. = 1:200

W = værennhold i vektprosent av tørrsubstans.
 V = værennhold i volumprosent.
 F = relativ finhet.
 H₁ = " fasthet i omrørt prøve.
 H₂ = " " uornrørt "
 K = kohesjon; skjærfasthet i tonn pr. m² m² i prøven.
 O = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans.
 pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon.
 γ = volumvekt i tonn pr. m³.

Ii dreieboringen er brukt boriengder og spiss med henholdsvis 10 og 30 m/m diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av sig selv med den belastning på boret som er påskrevet borhullete venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borhullet.

⊕ Dreieboring
 ⊙ Søyleboring
 ○ Prøveserie
 Borhull nr. ⊕ $\frac{\text{Terreng (Bunn-) kote}}{\text{Antall tjeilokte}}$ Boret dybde i m.

Leb. bok nr. 208
 Borebok nr. 585
 Geoteknisk utredning av 11/7 52 ved T.F.

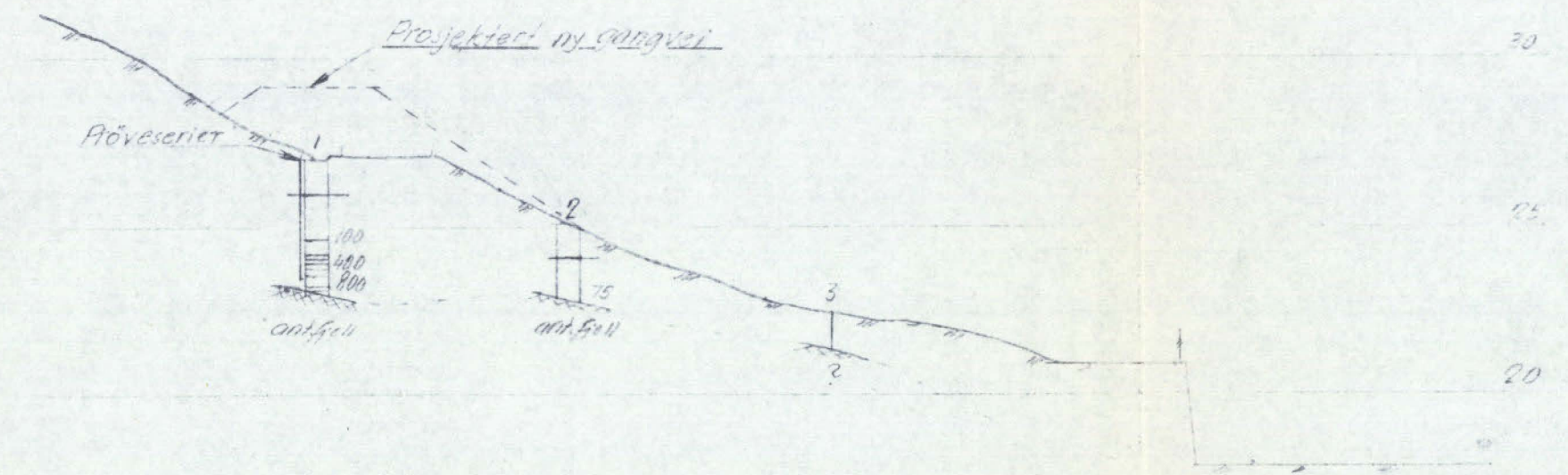
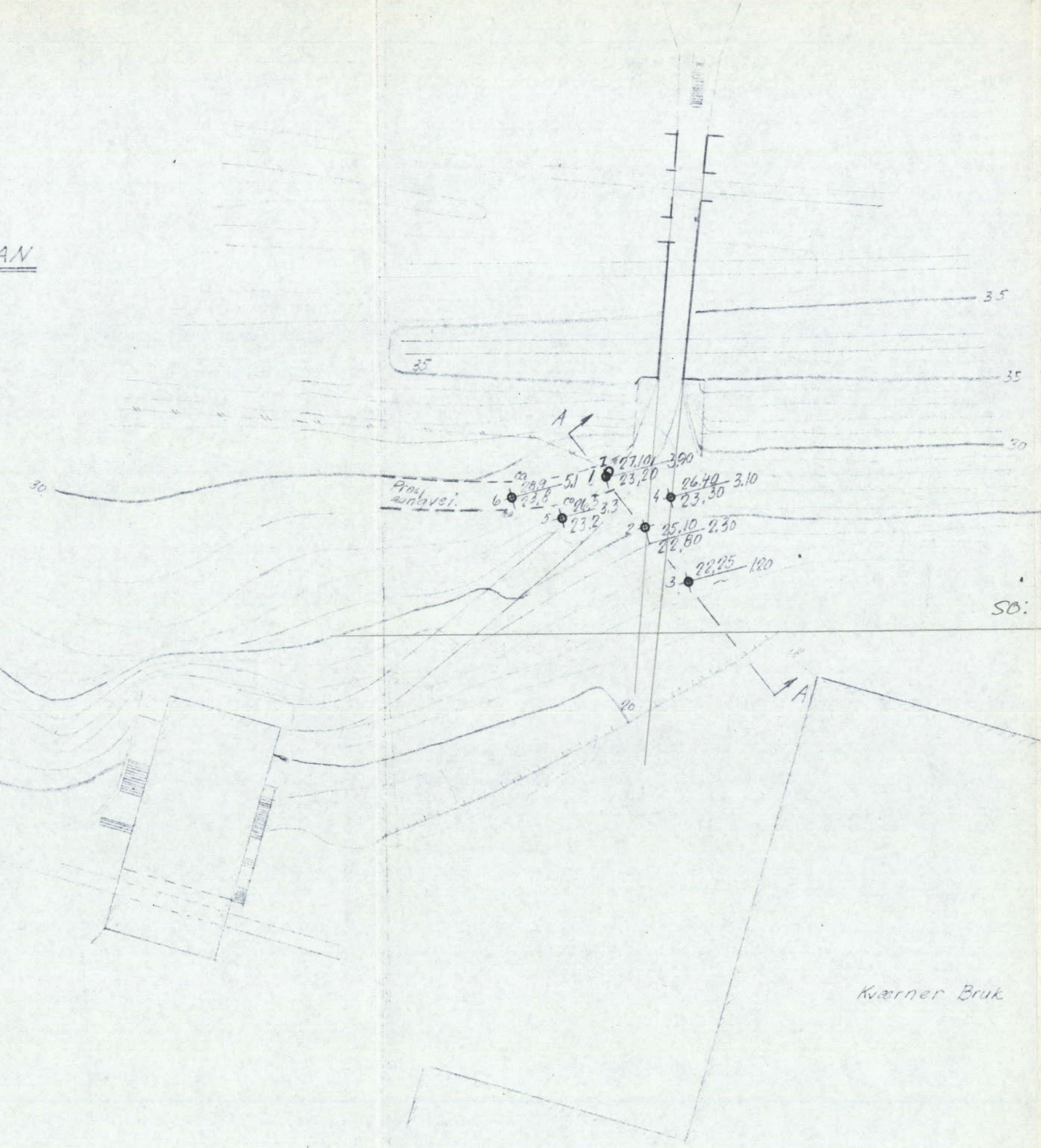
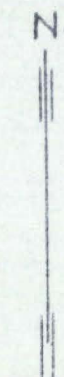
KVERNER BRUG AS		Målestokk	Tenn. φ. R. 97-52.
Ny gangvei.		1:500	
Grunnundersøkelser.		1:200	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		Erstatning for	
Oscars gt. 46 b - Oslo		2233.	
		Kontrollert av	

Prøveserie I

Dyp im	W	V	F	H ₁	H ₂	K	γ	Merknad
1.0	21.9	38.4					2.06	Tørre torpeleire, rijklig, rustgul
2.0	26.7	42.9			1750 (13.7)	2.04		Tørre torpeleire
3.0	27.0	42.9			1750 (13.7)	2.02		Tørre torpeleire
3.5	29.6	45.5			1750 (13.7)	1.99		Tørre torpeleire

Kværner Bruk

SO: E2 I





BETEGNELSE
 Tårninghøyde
 dreiering nr. 1/2 - Bore dybde
 Antall piler
 på veserie.

BOREPROFILENE

- HUS 1 SE TEGNING NR. 2042
- " 2 " " " " " " " 2042 06 2043
- " 3 " " " " " " " " 2041 " 2043
- " 4 " " " " " " " " 2041 " 2043
- BLOKK 1 " " " " " " " " 2044
- " 2 " " " " " " " " 2044
- " 3 " " " " " " " " 2042
- PROFILERNE A-A OG B-B - 2041
- GLIDESNITTBEREGNINGER
- I PROFILERNE A OG B NR 2045 - 2046.

disse 2 mangler
 det finnes gje i fm 2047

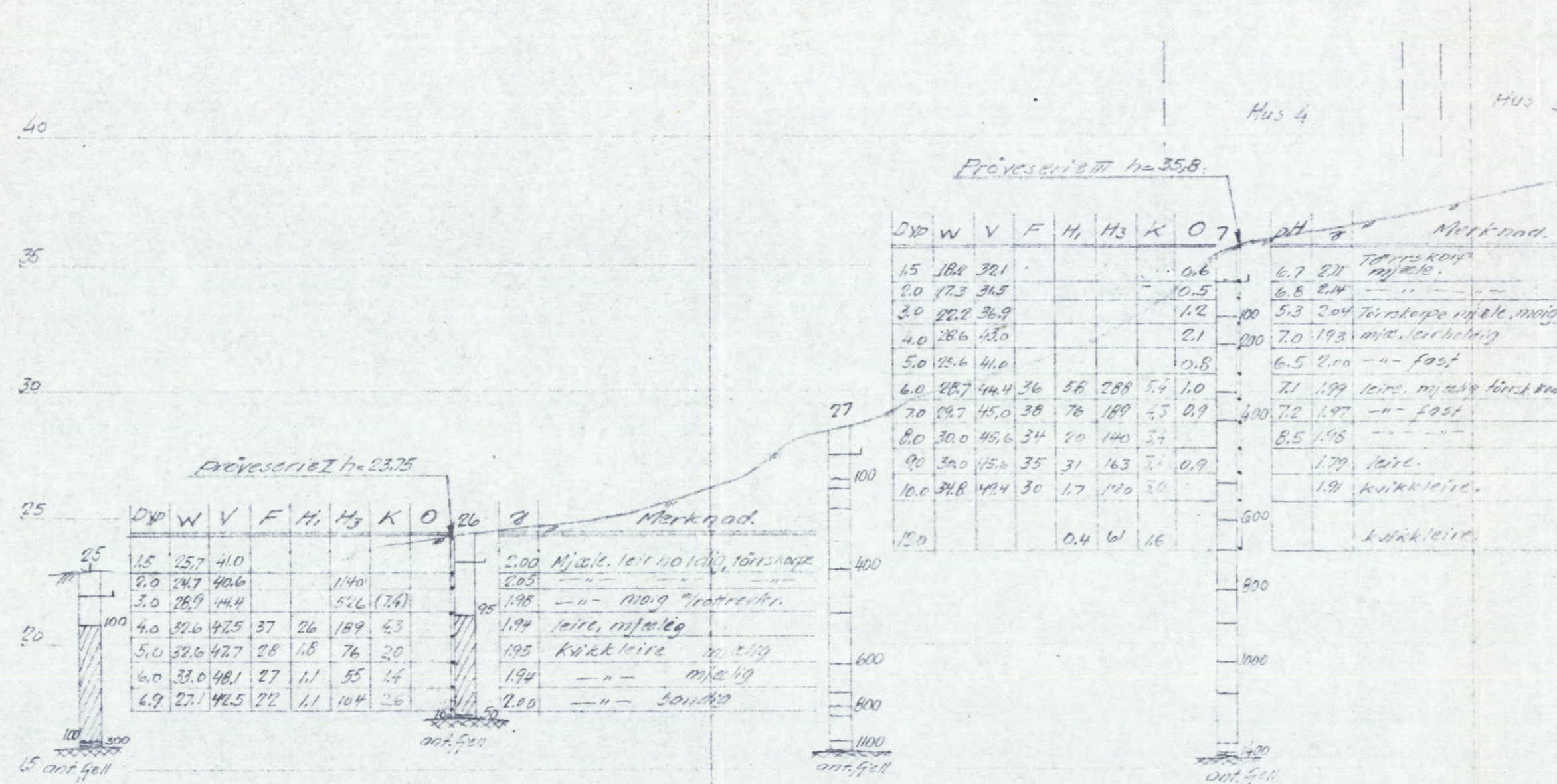
146 182 Borebok 489 N.V. bok 16.

ENEBAKKVEIEN 71		Målestokk	1:500	tegn. 6	1975-51
KVERNER BRUG		trac.			
Grunnunder søkelse for					
begravelse Hus 1-4 og blokk 1-3.					
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		2040		Erstatning for	
Oscars gt. 46 b - Oslo				Erstattet av	

orig.

PROFIL A-A

M: 1:200



Prøveserie II h=35,8

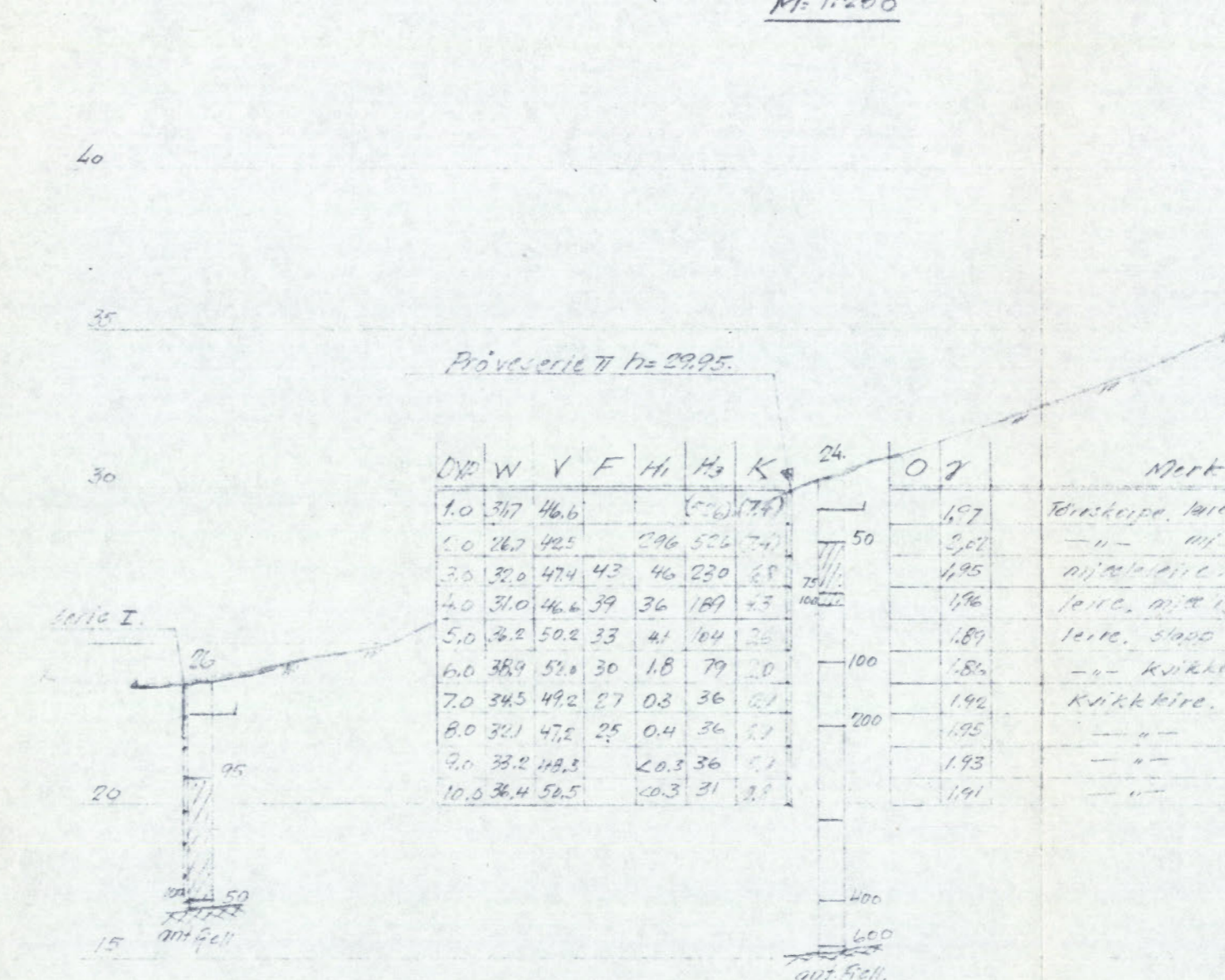
Dyp	W	V	F	H ₁	H ₂	K	O	pH	Ø	Merknad.
1,5	18,8	32,1						0,6	6,7	Tørskorpe mjølke
2,0	17,3	34,5						10,5	6,8	"
3,0	22,2	36,9						1,2	5,3	Tørskorpe mjølke, milt
4,0	28,6	43,0						2,1	7,0	milt, leiraktig
5,0	25,6	41,0						0,8	6,5	" fast
6,0	28,7	44,4	36	58	288	5,4	1,0	7,1	1,99	leire, mjølke, tørskorpe
7,0	29,7	45,0	38	76	189	4,5	0,9	7,2	1,97	" fast
8,0	30,0	45,6	34	70	140	5,7		8,5	1,98	"
9,0	30,0	45,6	35	31	163	5,7	0,9	1,79		leire
10,0	31,8	49,4	30	1,7	120	3,0		1,91		kvikkleire
12,0				0,4	61	16				kvikkleire

Prøveserie V h=38,4

Dyp	W	V	F	H ₁	H ₂	K	O	pH	Ø	Merknad.
1,0	16,1							0,7	5,5	finn, milt, Tørskorpe
2,0	21,6							0,7	4,7	milt, finn, Tørskorpe
3,0	28,7									"
4,0	28,7									"
5,0	28,2									"
6,0	30,6									"
7,0	30,3									"
8,0	32,6									leire, halmegren
9,0	34,9									"
10,0	35,1									kvikkleire (thixotrop)
12,0	38,3									"

PROFIL B-B

M: 1:200



Prøveserie II h=29,95

Dyp	W	V	F	H ₁	H ₂	K	O	Ø	Merknad.
1,0	31,7	46,6						1,97	Tørskorpe, milt, mjølke
2,0	28,7	42,5						3,07	" mjølkeleire
3,0	32,0	47,4	43	46	230	6,5		4,95	milt, mjølke
4,0	31,0	46,6	39	36	189	4,5		1,96	leire, milt
5,0	30,2	50,2	33	41	164	5,0		1,89	leire, slapp
6,0	38,9	52,0	30	1,8	79	2,0		1,80	" kvikkleire
7,0	34,5	49,2	27	0,8	36	2,0		1,92	kvikkleire
8,0	32,1	47,5	25	0,4	36	2,0		1,95	"
9,0	38,2	48,3	20,3	36	2,0			1,93	"
10,0	36,4	50,5	10,3	31	2,0			1,91	"

Prøveserie IX h=ca 40,0

Dyp	W	V	F	H ₁	H ₂	K	Ø	Merknad.	
2,0	24,4	40,0						2,04	Tørskorpe, mjølke, milt
3,0	28,0	40,0						2,06	" " pH 6,9
4,0	26,0	41,7	(30)	36	163	(3,0)	2,12		milt, leire, mjølke, pH 7,0
5,0	27,5	43,0	(32)	36	516	(7,4)	1,99		" " " pH 7,5
6,0	28,0	43,7	(35)	57	369	(6,1)	2,00		" " " " " " " " " "
7,0	26,9	42,9	(35)	76	259	(6,2)	2,00		milt, leire, mjølke, mjølkeleire
8,0	29,0	44,5	(34)	32	230	(4,8)	1,98		milt, leire
12,0	32,6	49,0	(30)	2,5	189	(4,3)	1,90		kvikkleire, kvikkleire
12,0	36,6	50,6	(29)	0,5	(30)	(0,9)	1,88		kvikkleire, slapp
14,0	37,9	51,2	(30)	0,6	57	(4,4)	1,86		" " " "

- W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
- V = vanninnhold i volumprosent
- F = relativ finhet
- H₁ = " fasthet i omrørt prøve
- H₂ = " " uomrørt "
- K = kohesjon; skjærfasthet i tonn pr. m² målt i prøven
- Ø = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans
- pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon
- γ = volumvekt i tonn pr. m³

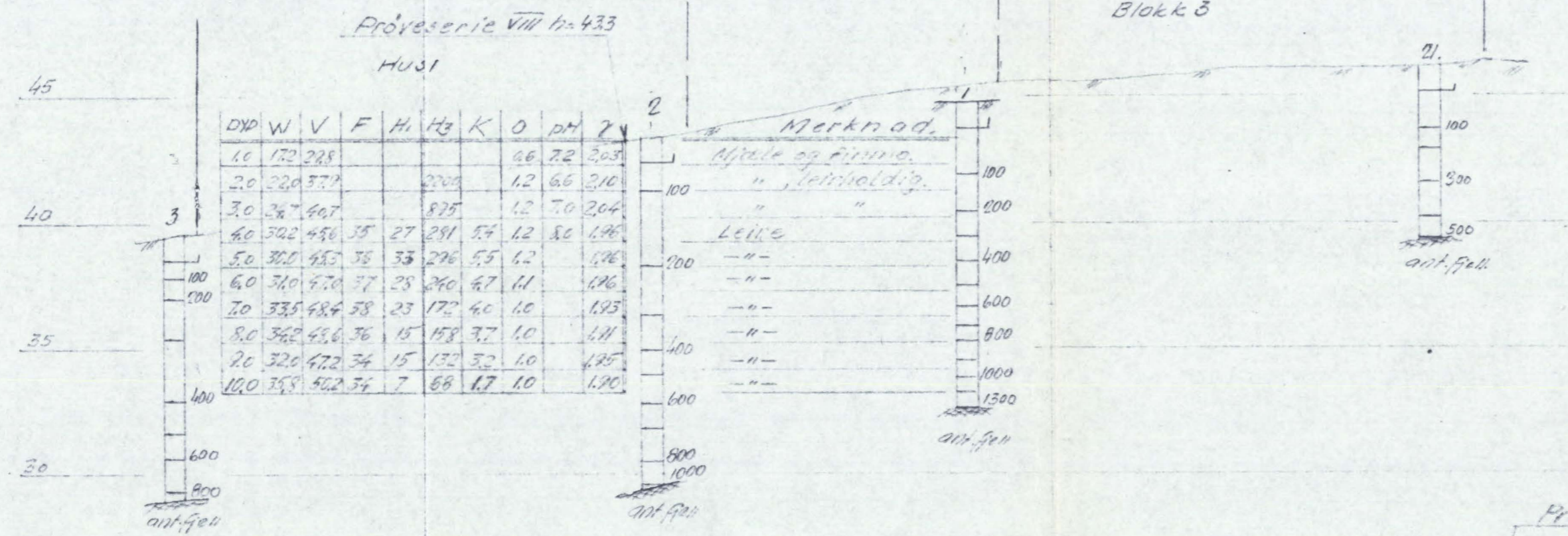
Til dreieboringen er brukt bølender og spiss med henholdsvis 19 og 30 mm diameter. Økrevet borhull betyr at boret har sunket av sig selv med den belastning på boret som er påkrevet borhullet venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borhullet.

PROFILENE A OG B (BOREPLAN SE NR. 2040)
Lab. 152. Borebok nr. 48. Hjulok 15.

ENEBAKKVEIEN 71. 46 KVERNER BRUG. Grunundersøkelser for boligbebyggelse.	Målestokk	Tegn. 6	14/7-51.
	1:200	Trac.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo	Erstatning for	2041	
		Erstattet av	

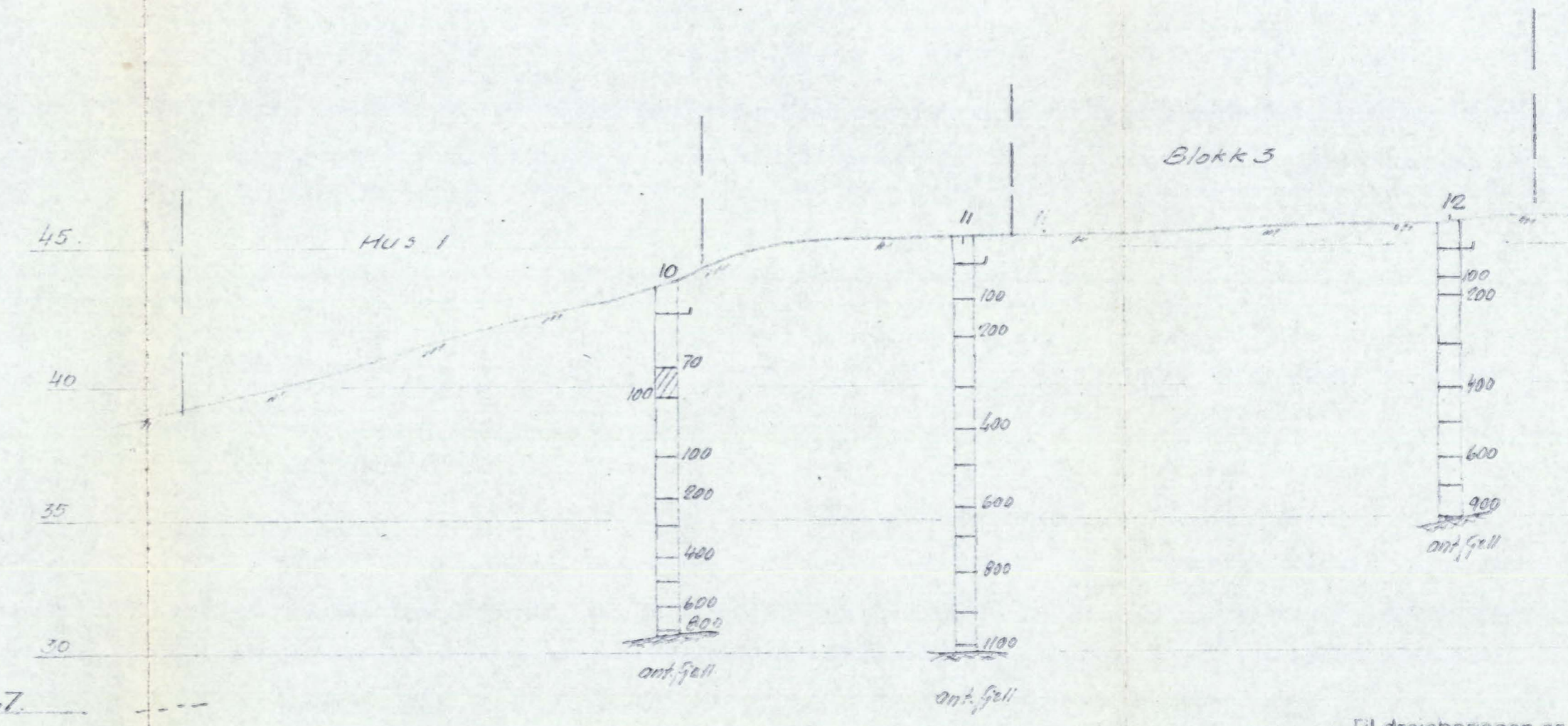
PROFIL C-C (HUS 1 OG BLOKK 3)

M=1:200



PROFIL D-D (HUS 1 OG BLOKK 3)

M=1:200



Til dreieboringen er brukt borlengder og spiss med henholdsvis 10 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av seg selv med den belastning på boret som er påskrevet borhullet venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høire side av borhullet.

- W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
- V = vanninnhold i volumprosent
- F = relativ finhet
- H₁ = " fasthet i omrørt prøve
- H₂ = " " uomrørt
- K = kohesjon; skjærfasthet i tonn pr. m² målt i prøven
- O = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans
- pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon
- ? = volumrøkt i tonn pr. m³

PROFILER C-C OG D-D, HUS 1 OG BLOKK 3

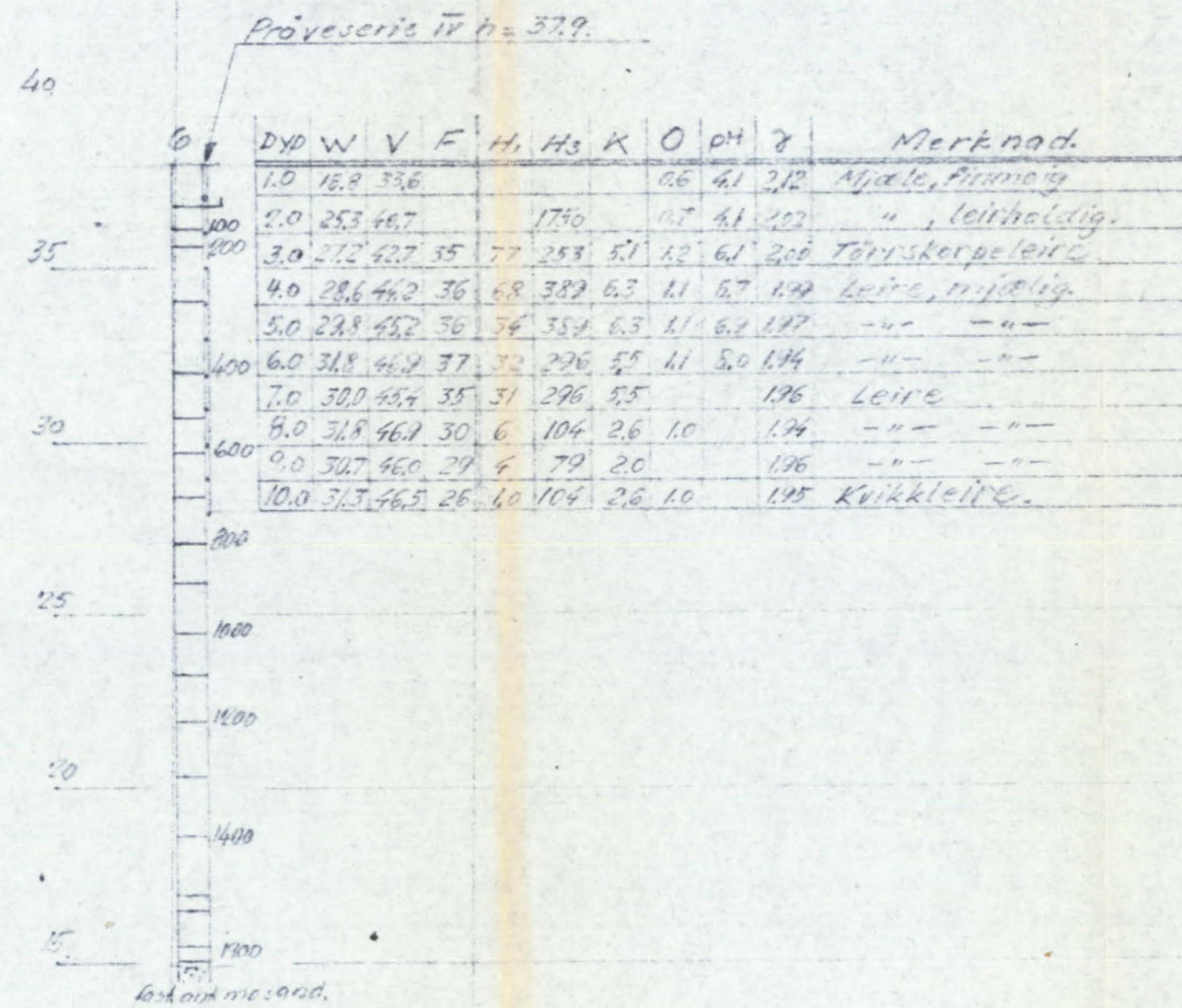
BOREPLANSE TEGN. NR. 12970

Løsl. 189. Borelogg 498 17.11.50 16.

ENEBAKKVEIEN 71 1/6 KVERTNER BRUG Grunnundersøkelser for beliggenhetsplan (Avis. 1948)	Målestokk	1:200	Tegn.	B 57-51
	Erstatning for		Ktr.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		2042		
Oscars gt. 46 b - Oslo		Erstattet av		

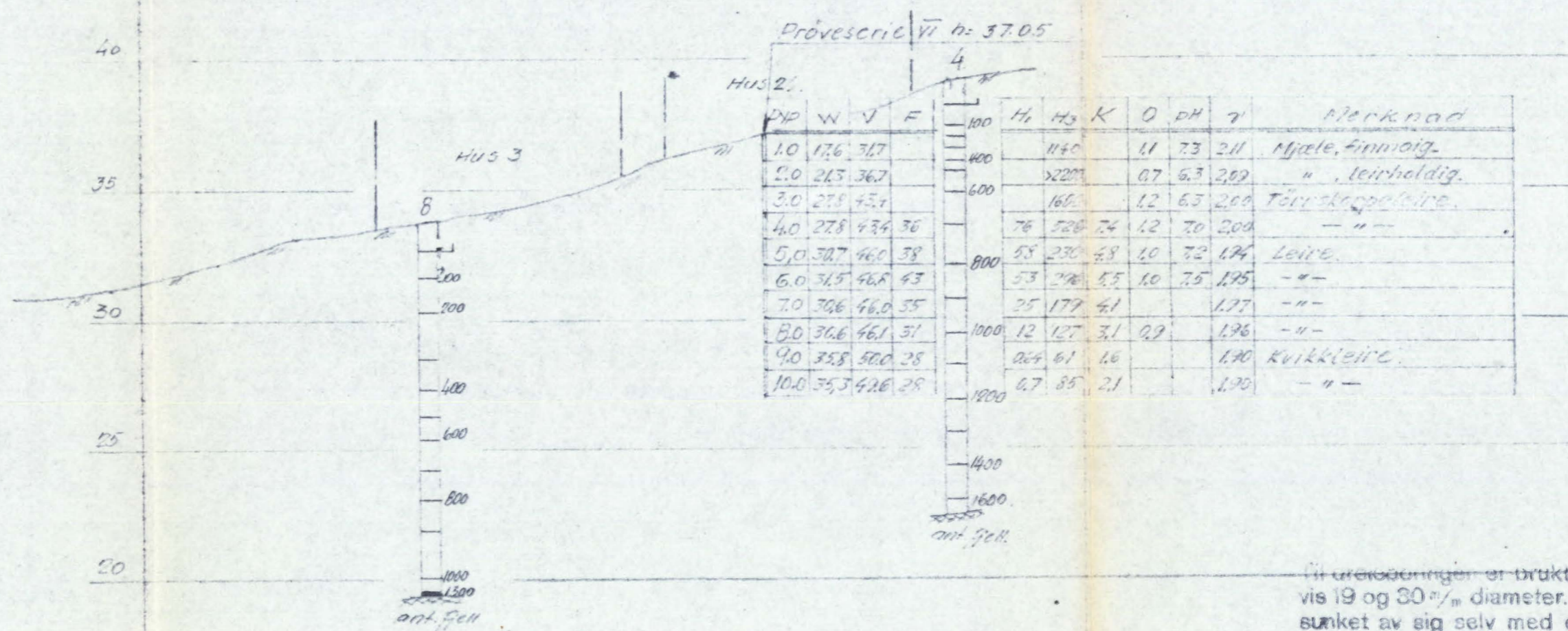
VED HUS 4. (NORDÖSTRE HJÖRNE)

HM= 1:200



PROFILE-E (HUS 2 063)

HM= 1:200



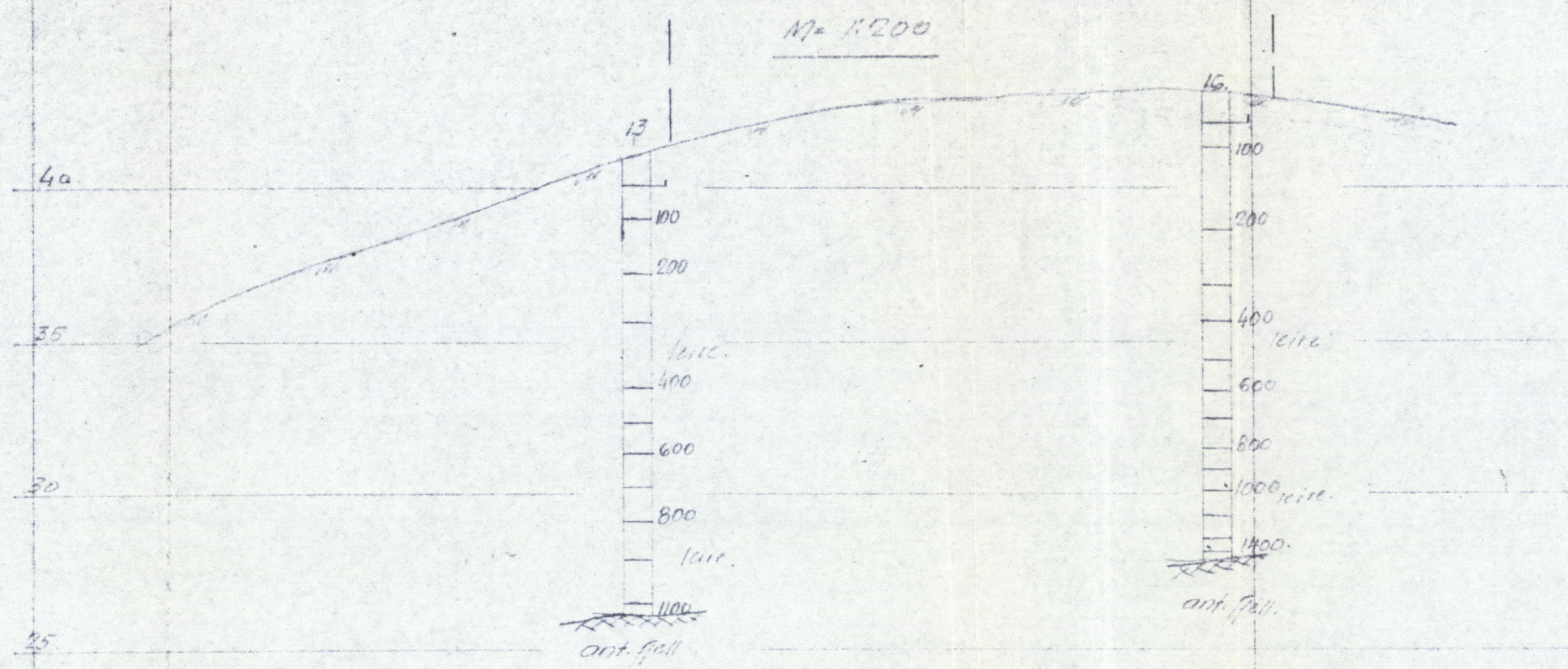
- W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
- V = vanninnhold i volumprosent.
- F = relativ finhet.
- H = " fasthet i omrørt prøve.
- H+ = " " uomrørt "
- K = kohesjon; skjærfasthet i tonn pr. m², målt i prøven.
- O = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans.
- pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon.
- γ = volumvekt i tonn pr. m³.

Alle dreiebøinger er brukt boriengder og spiss med henholdsvis 19 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av sig selv med den belastning på boret som er på økrevet borhullets venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høire side av borhullet. **BOREPLAN SE TEGN NR 2040.**

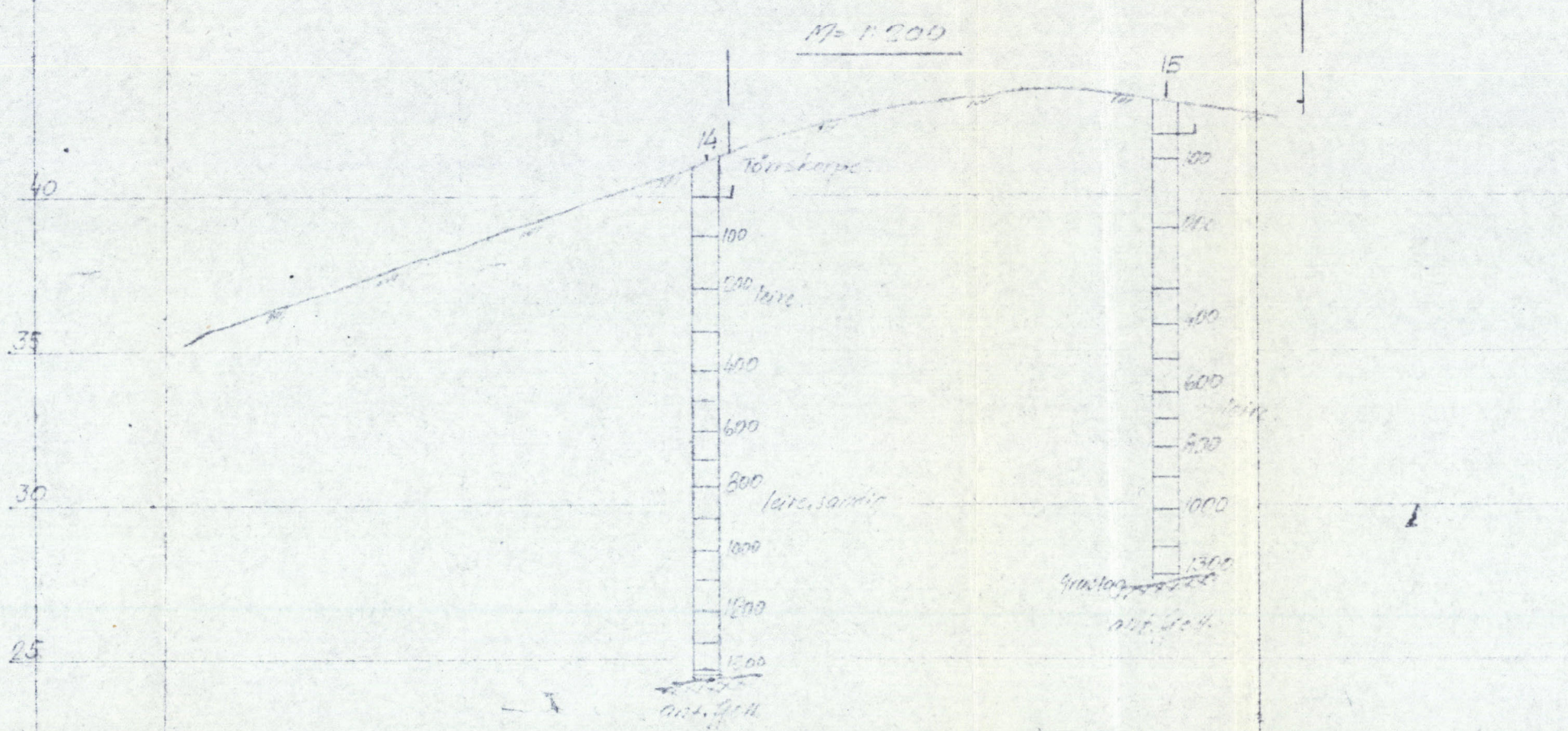
PROFILE-E OG SERIE VI (HUS 2,3064.)
Lab. 182. Bore bok 489. Rør bok 16.

ENEBAKKVEIEN 71 Å. KVERNER BRUG Grunnundersøkelser for boligbebyggelse. (Hus 2,3064.)	Målestokk	Tegn. D	15.7-51
	1:200	Trac.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo	Erstatning for	2043	
	Erstattet av		

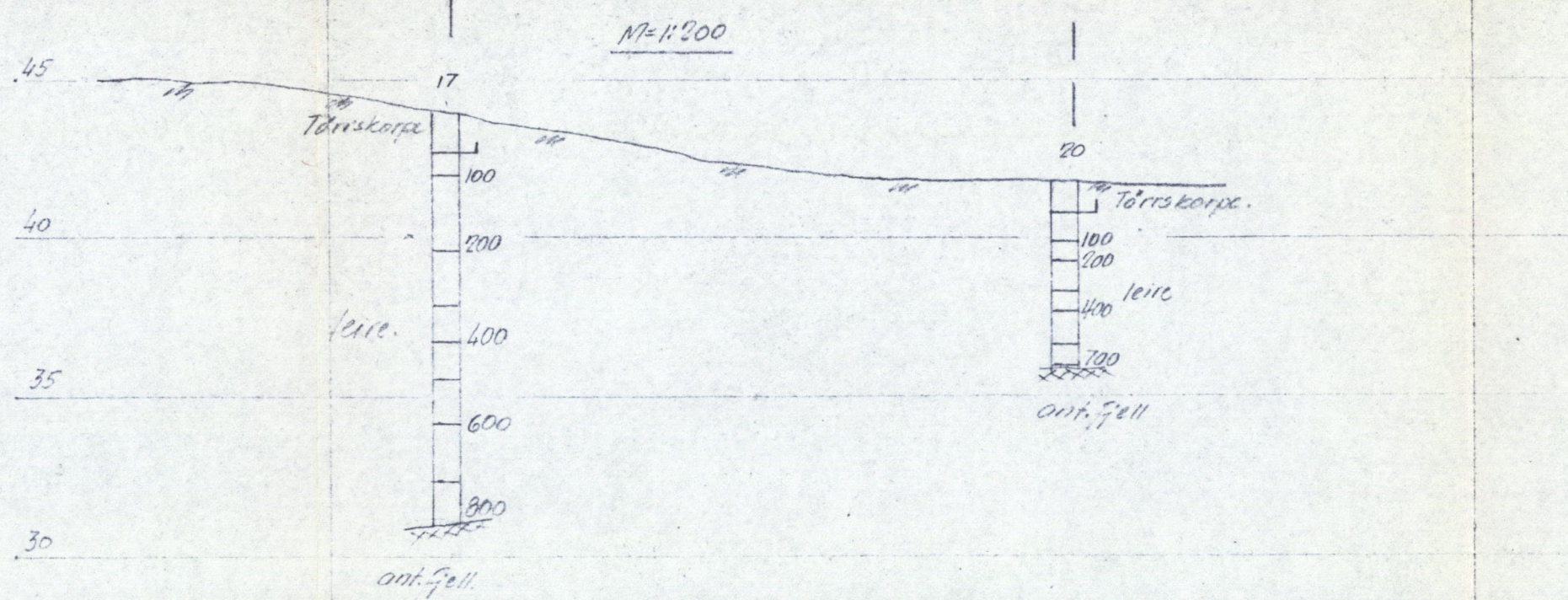
PROFIL F-F (BLOKK 2)



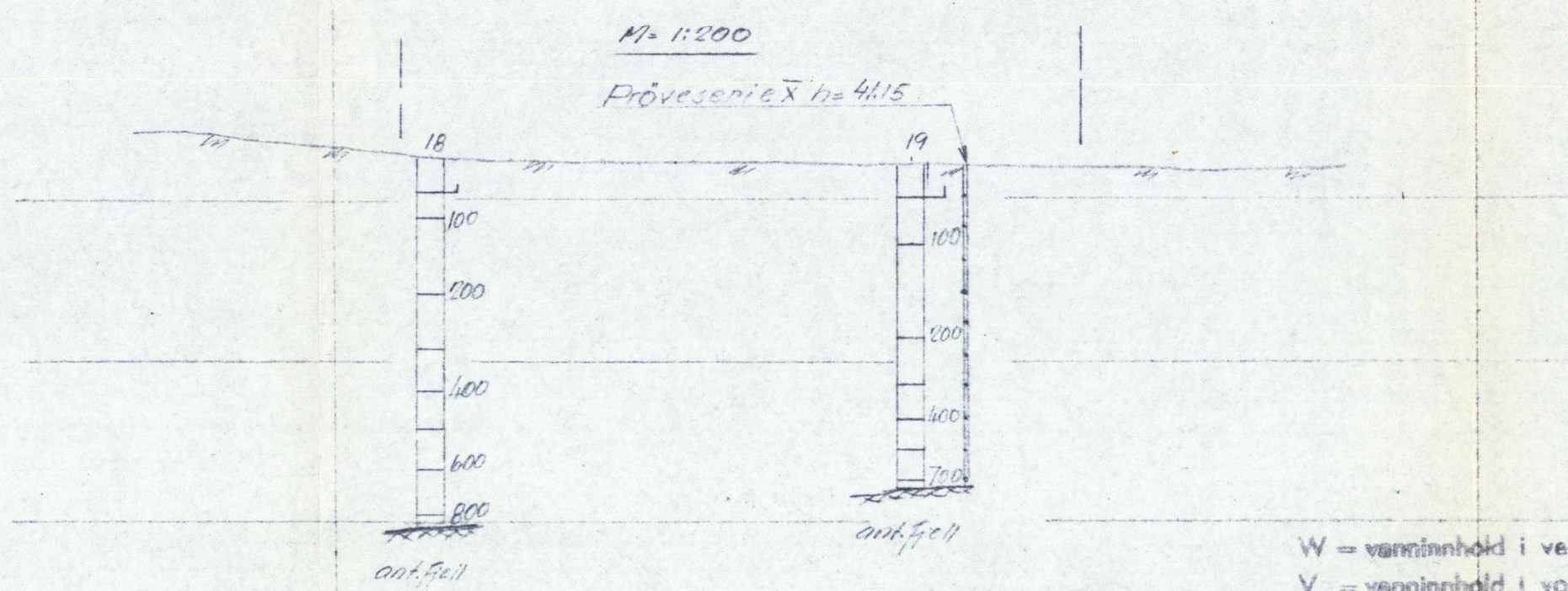
PROFIL G-G (BLOKK 2)



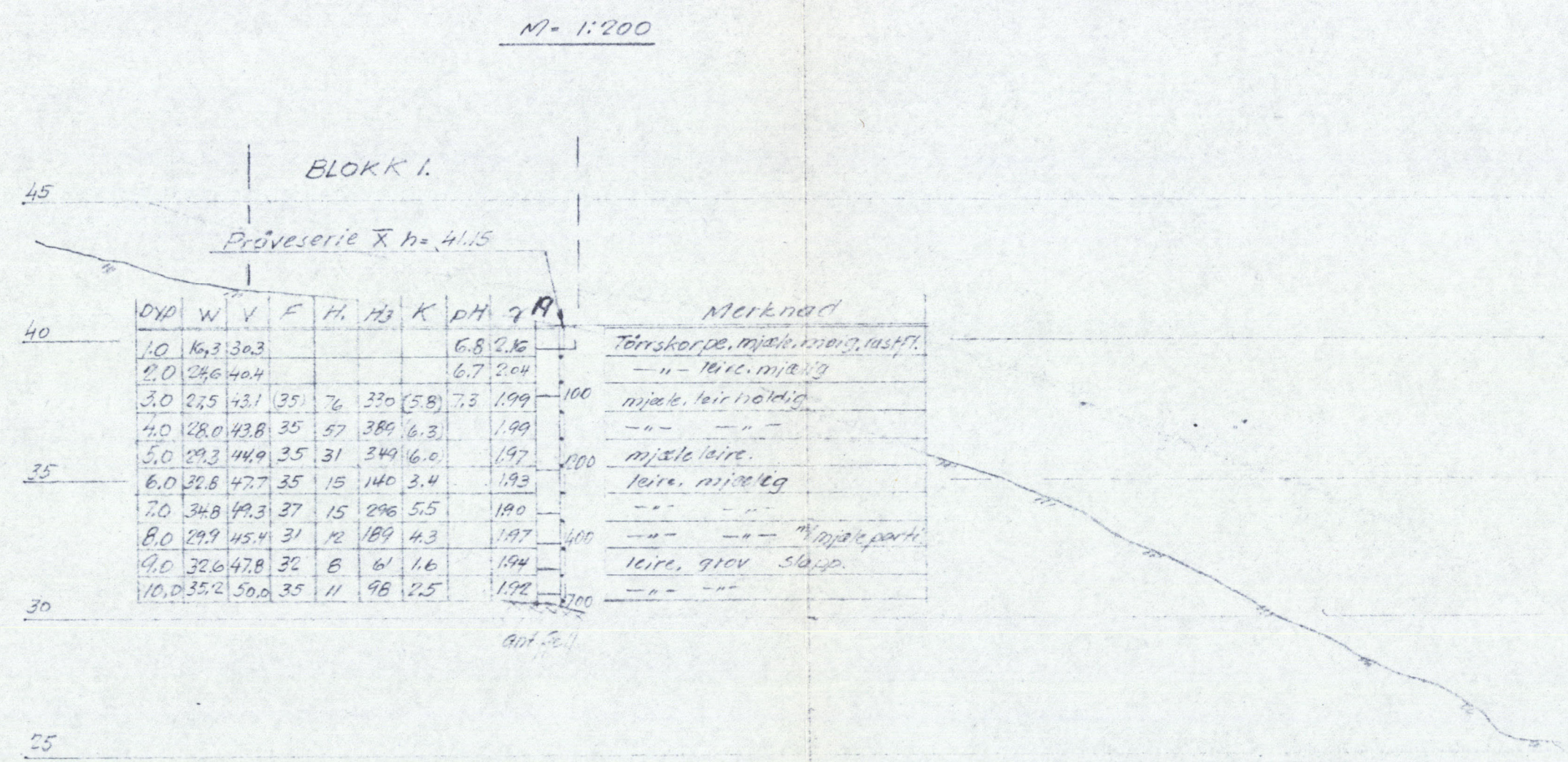
PROFIL H-H (BLOKK 1)



PROFIL J-J (BLOKK 1)



PROFIL K-K

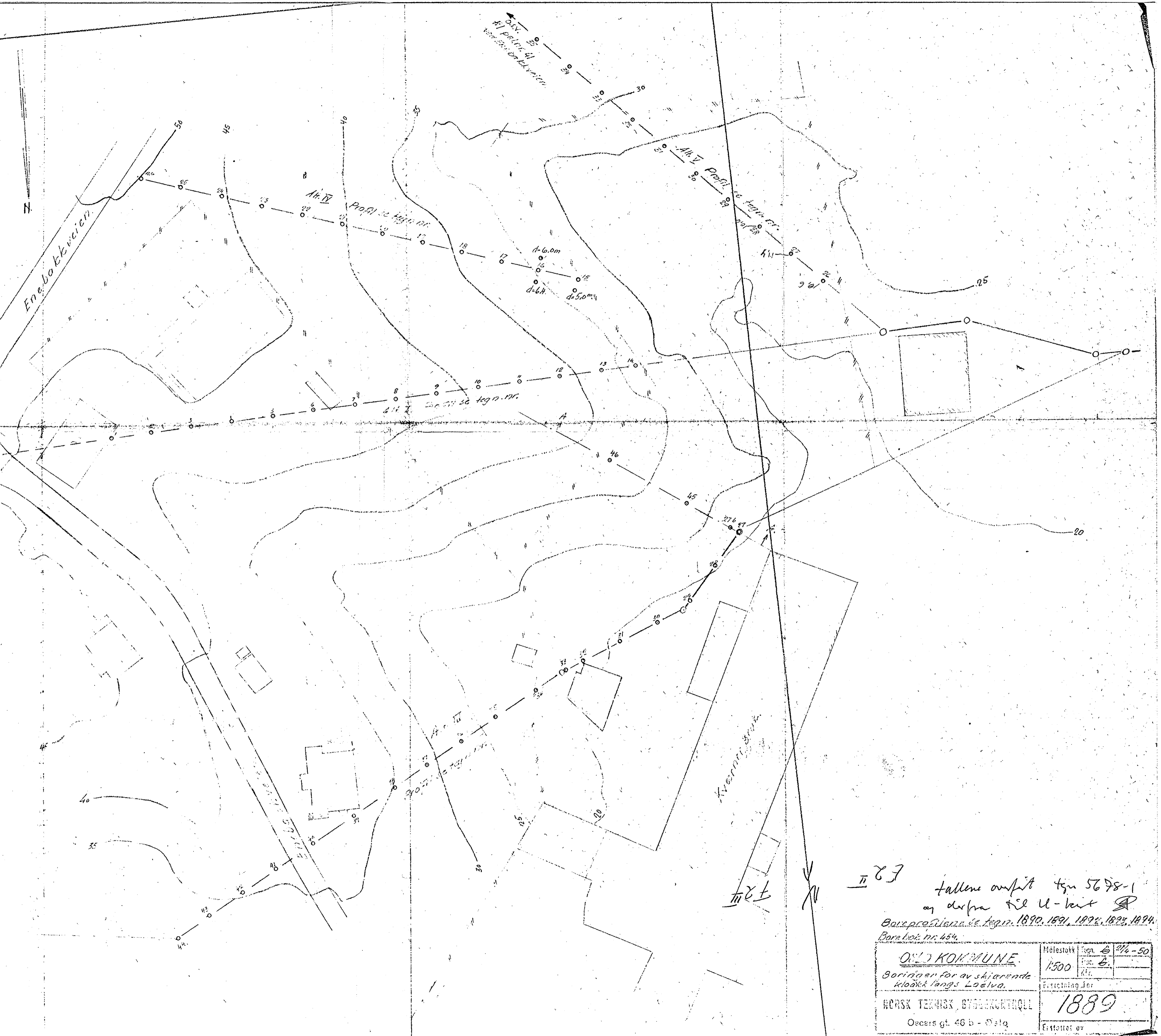


W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
 V = vanninnhold i volumprosent.
 F = relativ tetthet.
 H₁ = " tetthet i omrørt prøve.
 H₂ = " " uomrørt "
 K = kohesjon; skjærfesthet i tonn pr. m² målt i prøven.
 O = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans.
 pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon.
 γ = volumvekt i tonn pr. m³.

Til dreieboringen er brukt boriengder og spiss med henholdsvis 19 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av sig selv med den belastning på boret som er påkrevet borhullets venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når molstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høire side av borhullet.

BOREPLAN SE TEENING NR 2040.
 PROFIL F, G, H, J, O, K. BLOKKENE 1 OG 2.
 Lab 182, Borebok 469, Dyt. bok 16.

ENEBAKKVEIEN 71 75 KVERNER BRUG Grunnundersøkelse for boligbygging		Målestokk 1:200 Tegnet av E. 197-51 Trac. Kfr.
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo		Erstatning for 2044 Erstattet av



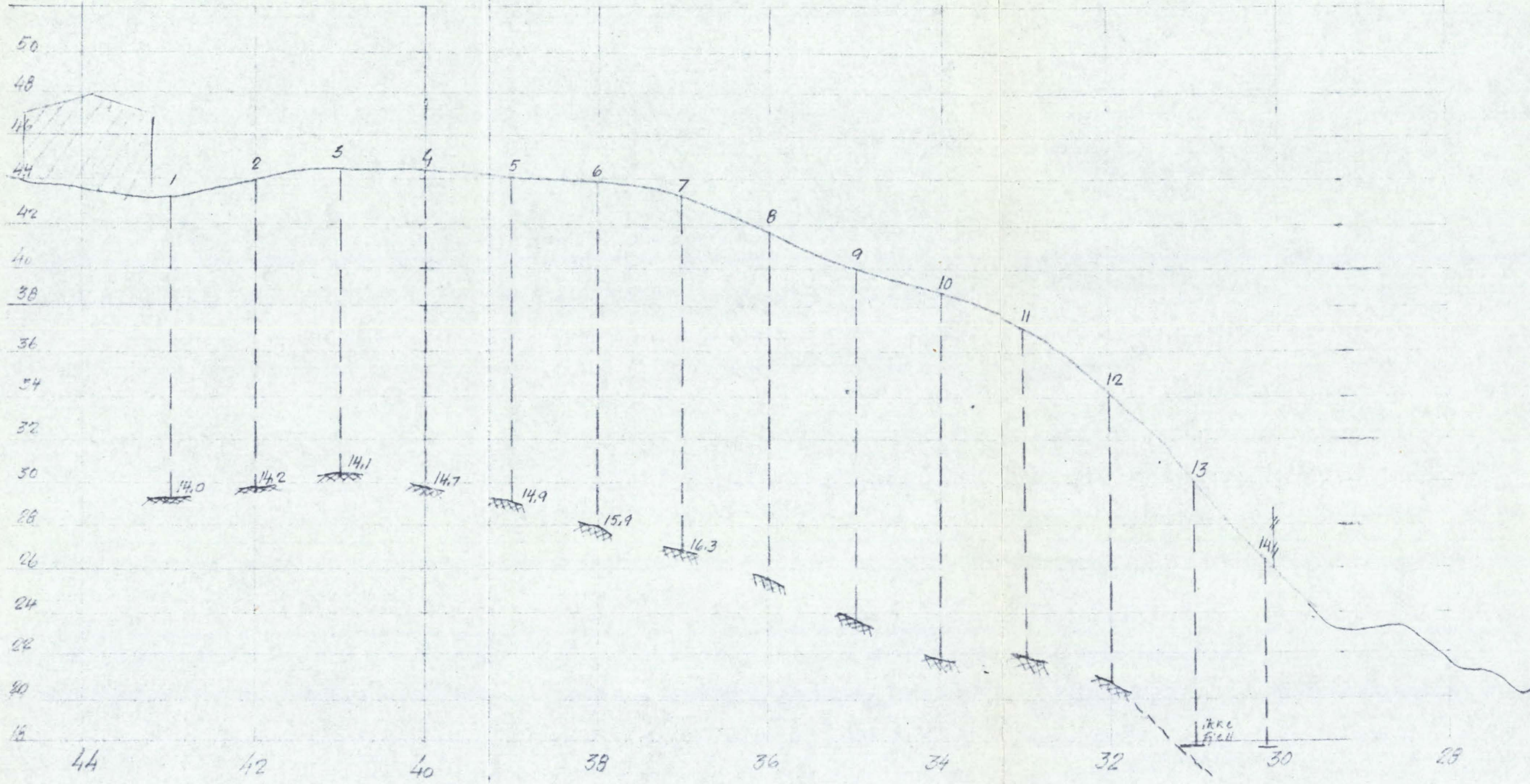
1187
 fallene overfor tegn 5678-1
 og derfra til U-vent
 Boreprofilene se tegn. 1890, 1891, 1892, 1893, 1894.
 Borebok nr. 454.

OSLO KOMMUNE Boringen for avskjærende kloakk langs Løelva.	Målestokk	tegn. 6	2/4-50
	1:500	teg. 6.	
NORSK TEKNISK BYGGKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo	Erfattning for		
	1889		
		Erfattet av	

PROFIL ALT. I

M.A. = 1:500

M.H. = 1:200.



Belegning: = ant. fill.

ALT. I

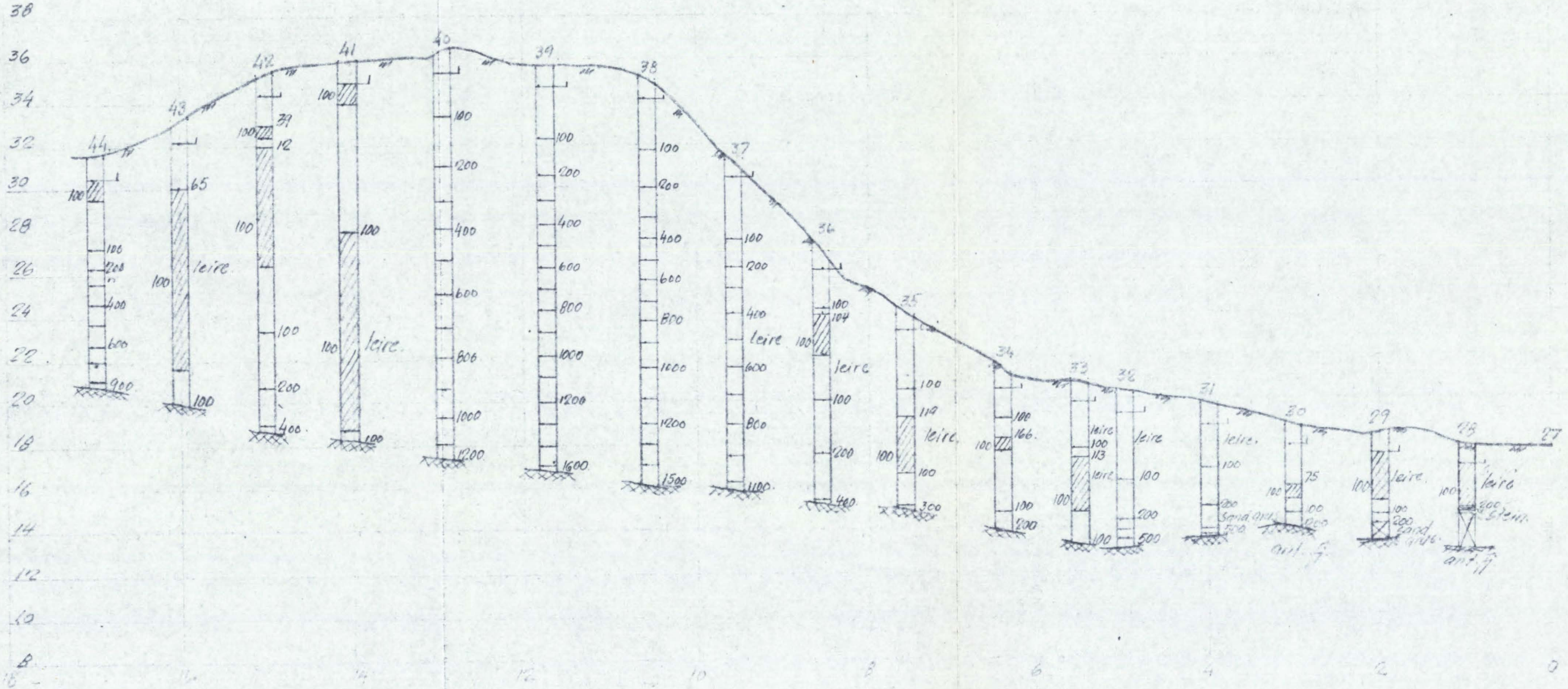
Prosjekt 454, Boreplanse tegning 1890.

OSLO KOMMUNE.		
Målestokk 1:500	Tegn. 4	2/4-50
Boringer for avskjærende kloakk langs Loelva.	1:200	Ktr.
Erstattning for		
1890.		
Erstattet av		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		
Oscars gt. 46 b - Oslo		


PROFIL ALT. III

M.L. = 1:500

M.H. = 1:200



BETEGNELSE.

 = Ant. fjell.

Alt. III.

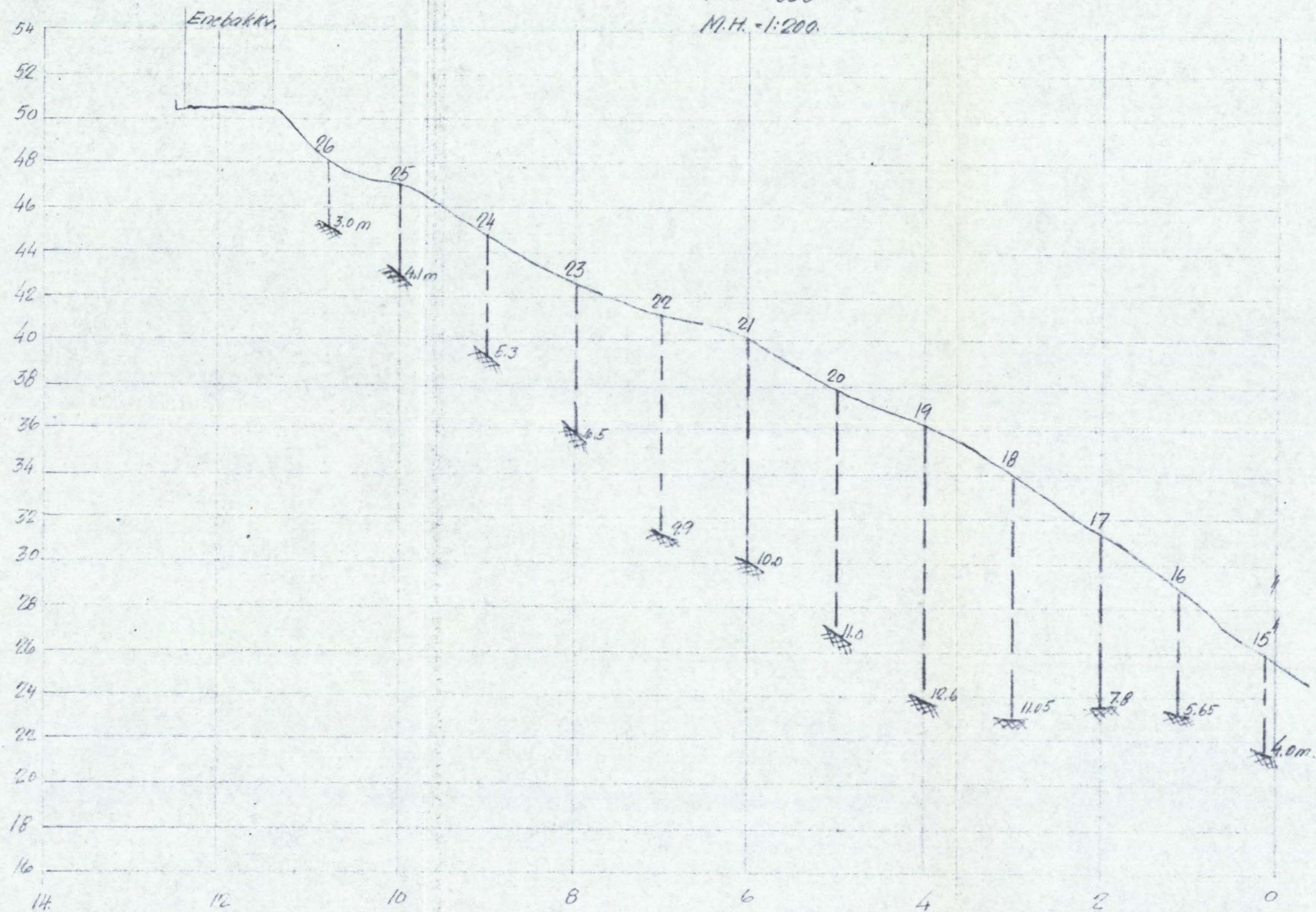
Borebok 454 Boreplan se tegn nr. 1890

OSLO KOMMUNE. Boringer for avskjærende kloakk langs Løelva.	Målestokk	Tegn. B	294 50
	1:500	Trac.	
	1:200	Krt.	
ERSTATNING FOR			
WORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		1891.	
Oscars gt. 46 b - Oslo		Erstatet av	

PROFIL ALT. IV.

M.L. = 1:500

M.H. = 1:200



BETEGNELSE:

= Ant. fjell.

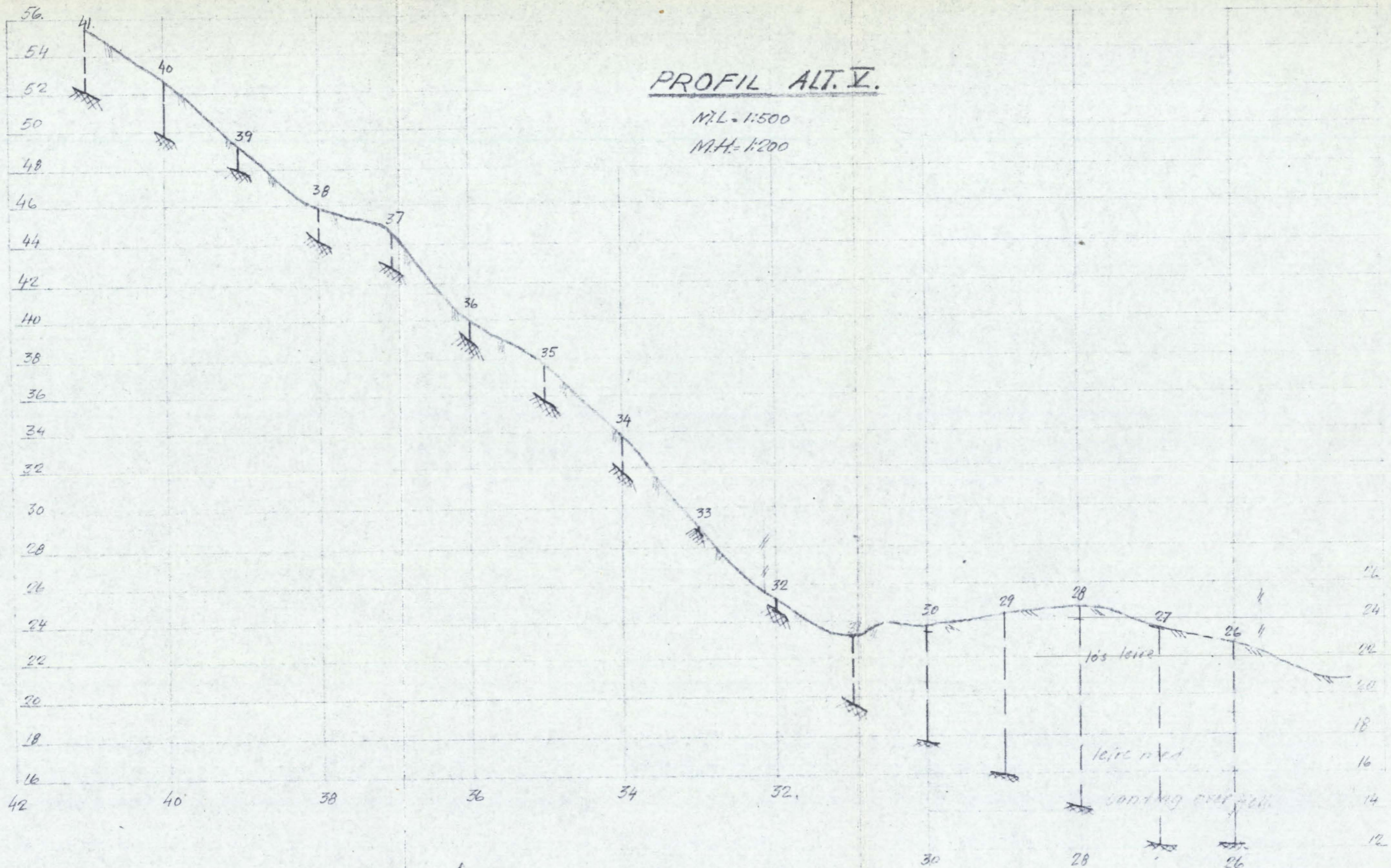
Borebok 454 Boreplan se tegn. nr. 1890

OSLO KOMMUNE. Boringer for avskjærende Kloakk langs Loeiva.	Målestokk	Tegn. G	27/4-50
	1:500	Troc.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo	1:200	Kfr.	
	Erstatning for		
		1892	
		Erstattet av	

PROFIL ALT. V.

M.L. = 1:500

M.H. = 1:200



BETEGNELSE:

= Ant. Gell.

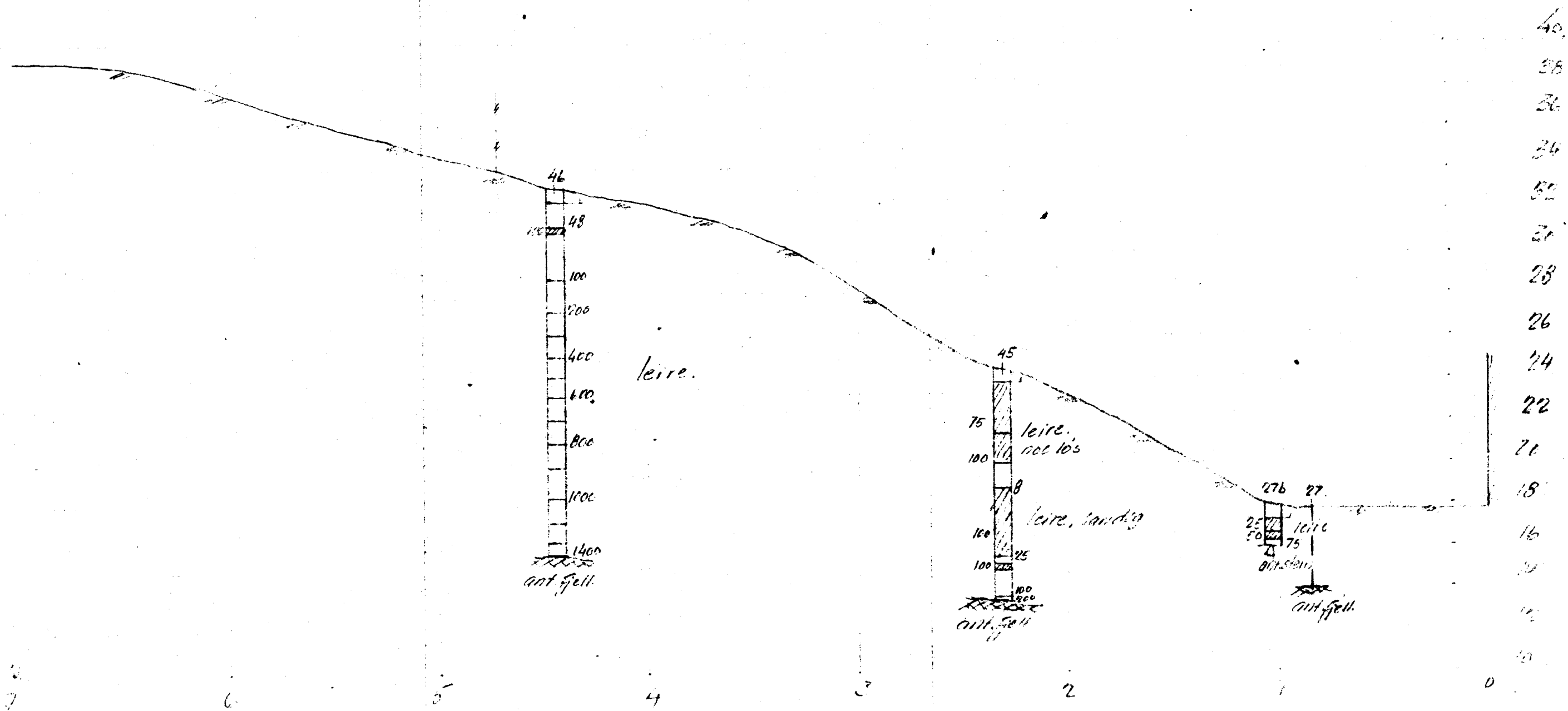
Borebets 454 Boreplan se tegn. nr. 1890

OSLO KOMMUNE.	Målestokk	Tegn.	8	27/4 50
	1:500	Trac.		
Boringer for avskjærende kloakk langs Løelva.	1:200	Ktr.		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL	Erstatning for			
	1893.			
Oscars gt. 46 b - Oslo	Erstattet av			

ALT. V.

PROFIL A-A

M = 1:200.



Profil A-A.

Borebort 454 Bore plan se fern nr 1890.

OSLO KOMMUNE. Boringer i forbindelse med avskjærende kloakk langs Løtve	Målestokk	Tegn. E	284 50
	1:200	Trac.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo	Erstatning for	1894.	
	Erstattet av		

OSLO KOMMUNE

DEN TEKNISKE RÅDMANN

HE/BB. 495e/311.


Undergrunnskartverket,
(ingeniør Schach).

Enebakkveien 65 - 71.

Fra A/S Kværner Brug har jeg fått oversendt vedlagte
kopi av Norsk Teknisk Bygningskontrolls grunnundersøkelser og
ingeniør Bodahls uttalelse av 9/4 d.å.

Boringsresultatene kan studeres ved henvendelse til
ingeniør Geelmuyden, Kværner Brug. Jeg gjør spesielt merksam på
at Store Ringvei er prosjektert med oppfylling over arealet.

Oslo, den 22. april 1954.
Teknisk rådmann.


Halvor Eika.

Gilar til 2040

25/7 1951.

ES-B/AM

Grunnundersøkelser -

Ånebakkveien 71.

A/S Everter Brug.

Tegning nr. 2040, 2041, 2042, 2043, 2044, 2045, 2046
og stabilitetsberegningsbilag.

Den planlagte boligbebyggelse, bestående av blokk 1 - 3 i 7 etasjer og bus 1 - 4 i 2 etasjer, er plassert ytterst på kanten og delvis utover kanten av et platå med nedenforliggende bratte skråninger ned mot Lodalens bunn. Brattbakkenees høyde er 15 - 20 m. Skråningen er Lodalens elve-
nel som ligger der noenlunde urørt og ukultivert, men nå overgrodd av et grastepp. Terranget gjennomføres av 2 dype og markante erosjonsdaler, og skråningene berer tydelig preg av utglidninger og skred. På situasjonskartet, tegning nr. 2040, er like syd for profil B-3 med streket linje avlagt oarisset av en utglidning som ikke kan være særlig gammel. Det har ikke lyktes oss å få rede på når denne utglidning foregikk, men i øvre del er sprekken og avsetten i grøstørven lett synlig og tyder på signering også de senere år. Nederste del av glideområdet er kjennetegnet ved en oppvaskning av masser, og for veien inn på Everter Brugs fabrikkområde er det tatt en mindre skjæring i aller nederste del av velken.

Man kan gå ut fra at denne skråningen var i noenlunde labil likevekt, utsatt for større eller mindre glidninger sålenge Lodalens elvedeltet i dalbunnen. Nå er Lodalva lagt i rør og overdekket, men det er ikke foretatt arbeide som stabiliserer skråningen, den er tvert imot på 2 steder nederst gjort brattere med skjæringsråning ca. 1 : 1,5.

Med dette resonnesent som bakgrunn og etter en nøysiktig be-
fering av terrenget kan vi ikke se bort fra muligheten av at
skråningen fremdeles bare er i labil likevekt. *Fara for utglidning!*

Det skulle i dette tilfelle være helt uforvarlig å foreta
grunnundersøkelser bare på lokale områder svarende til byg-
getomtene og med sikte på å fastlegge en passende enhetsbe-
lestning på grunnen under fundamenter. Det har for oss stått
som en like viktig oppgave - og en langt vanskeligere opp-
gave - å vurdere farsa for utglidning i et terreng med tvil-
somt utseende og hvor man nå skal bygge og bo. Det er derfor
foretatt grunnundersøkelser såvel på byggetomtene øverst på
platået og i øvre del av skråningen, som i den nedre del av
skråningen.

Sår det nå skal gis en oversikt over grunnforholdene tar vi
først for oss profil A-A og B-B på tegning nr. 2041. Såvel
i prøveserie V som i prøveserie IX, som begge er tatt oppe
på platået fra terrenghøyden kote 39 e 40, er det øverst
og ned til ca. 3 m en uttørket sone, en utpreget tørrskorpe.
Jordarten er mjøle, som tildels er finmjøle. Derunder er det
mjøleleire som er ganske fast til 10 - 11 m, og på større
dyp og helt til fjell er det en løs og mjølig kvikkleire.
Litt ned i skråningene viser prøveserie II og III at tørr-
skorpen er 2 - 3 m tykk og at den alminnelig faste leiren
når ned til 5 - 9 m med underliggende løs mjølig kvikkleire.
Endelig viser serie I i dalbunnen at den utpregede tørr-
skorpen av tykkelse 2 - 3 m hviler nesten umiddelbart på
løs kvikkleire.

Det er ingen stor forskjell på selve jordarten høyt oppe i
avleiringen og nederst mot fjellet. Den kan med et fellea-
uttrykk betegnes som mjøleleire eller leirholdig mjøle.
Det karakteristiske er at det såvel på platået som i skrå-
ningen er en tær eller mindre uttørket sone øverst, som
tynner av mot dalbunnen, og at den underliggende avleiring
er løs og kvikkaktig mjøleleire.

Dette forhold går i store trekk igjen i særlige bæringspro-
filer på det undersøkte område.

Mark

Mark

Mark

Mjæle og mjæleleire er mere grovkornig enn vanlig leire. Den oppbløtes lettere i overflaten av nedbørsvann og den er langt sterkere utsatt for erosjon. Videre er mjæle og mjæleleire særlig utsatt for isranddannelse og teiehiving, og når isrennene om våren smelter og blir til overakudåvann kan massen bli flytende. Dette er forklaringen på de dype erosjonsdaler uten nevneverdig vannføring og at det går overflateras selv i forholdsvis slake skrånlager. I og med at det oppstår overflateras er faren også tilstede for at den fastere zonen overst brytes igjennom og at det oppstår glidninger i den dypereliggende leiren.

Glidning
Merk

Vi har foretatt stabilitetsberegning for profilene A-A og B-B som vist på tegning nr. 2045 og for profil A¹-A¹ på tegning nr. 2046 og i medfølgende bilag. Det er i beregningen ikke medtatt noen påførte laster, så forholdene skulle svare til bakken slik som den er idag.

Merk

For profil A-A kommer man til det resultat at forholdet mellom motholdskrefter og drivende krefter er ca. 0,90 og for profil A¹-A¹ ca. 0,70, d.v.s. at bakken ikke er stabil. Dette resultat er selvsagtigende, og forutsetningene for beregningene må være gale. Det skal med en gang innrømmes at våre metoder til ved prøvetaking å bestemme skjærfastheten i en kvikkaktig mjæleleire ikke er sikre. Selv med langt kostbarere og mere raffinert utstyr enn det vi har her i landet er det tvilsomt om man evner på grunnlag av opptatte prøver å bestemme den virkelige skjærfasthet in situ, d.v.s. i selve avleiringen. Det er således ikke usannsynlig at de skjærfastheter vi har angitt på grunnlag av opptatte prøver på boringategningene er for små, og dette gjelder spesielt den kvikkaktige mjæleleiren. Hertil kommer den ting til at det - som vanlig ved slike beregninger - ikke er medtatt motholdskrefter for det tenkte rotasjonslegeme, og disse gjør seg ganske sterkt gjeldende inne i den trange dalen.

Her glidning
fare!

For profil B-B finner vi med samme beregningegrunnlag en stabilitetskvotient lik 1,08, d.v.s. at bakken såvidt er beregningsmessig stabil.

Glidning
Fare! Ved opp
glidning

Selv om det ikke er mulig å gi et nøyaktig tallmessig mål for

stabilitetsforholdene er vi av den mening at det ikke er noen overbevisende stor sikkerhet mot utglidning på dette område slik som forholdene er idag. Vi vil direkte fraråde enhver foranstaltning som forverrer stabilitetsforholdene for de bratte partier. Er det av praktiske grunner ønskelig å påføre laster i kanten av platået, f.eks. utfylling av jordmasser på utsiden av hus, så må dette ikke skje förenn man har påført en tilsvarende stabiliserende jordlast nede ved foten av bakken. *Ma' i tillegg utføres omhyggelig!*

Enig
Problematisk
Enig

Blokk 1, 2 og 3 skal fundamenteres på peler til fjell og påfører ikke terrenget noen belastning. For blokk 1 vil man råde til at jordmasser fra kjellerutgraving anbringes nede ved kloakkummen med fot mot fjellveggen og med svak skråning opp mot sydvestre hjørne av blokk 1, slik at den stygge brattbakken nedenfor blir eliminert. Gravmasser for blokk 2 bør anbringes i bunnen av den nordøstforliggende dalen, og denne dalen skal man senere komme tilbake til. At det ikke skal fylles opp masser rundt blokk 2, bør være en selvfølge, men skal legge blokken så langt ned i terrenget at det ikke blir behov for oppfylling. For blokk 3 er det neppe nødvendig å gjøre reservasjoner.

Nei

Man kommer så til hus 1, 2, 3 og 4. Vi har ikke nærmere kjennskap til kotebøydene for 1. etasjes gulv, men vi går ut fra at den blir noe høyere enn nåværende terreng på innsiden av husene. Spesielt for hus 3 og 4 kreves det en betydelig utfylling uteafor vestre hjørne, hvis det skal bli noenlunde forbart rundt husene. Vi vil direkte fraråde en slik utfylling og svekkelse av stabilitetsforholdene. Det bør overveies å trekke bebyggelsen inn på platået slik at man heller ikke her får behov for utfylling.

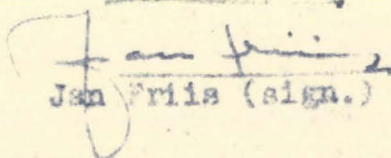
Enig

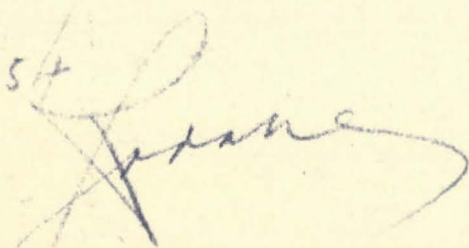
Så lenge det er tale om 2 etasjes hus med antatt jevnt fordelt belastning 5 t/m^2 , så vil denne belastningen bli delvis kompensert ved utgraving av masser for kjeller, anslagsvis 3 t/m^2 . Den resterende belastning, lastøkningen ved at terrenget påføres 2 etasjes hus, må kompenseres ved at det fylles jordmasser i bunnen av dalen.

Enhetsbelastningen på grunnen under fundamentsåler for 2 etasjes

hus er ikke noe problem. Den uttørkede sonen øverst i terrenget er i seg selv en såle som gir god trykkspredning ned til dypereliggende løs grunn. Suhetsbelastning 15 t/m² på grunnen, som bare krever enkle søler for et 2 etasjes hus, er en moderat suhetsbelastning på denne grunnen. Dette gjelder særlige hus 1 - 4.

Uansett om man bestemmer seg for 2 etasjes hus fundamentert på søler eller tyngre bebyggelse på peler til fjell skal man gjøre en foranstaltning som bedrer stabilitetsforholdene i de bratte dalsider. Den eller første foranstaltning må være en rikelig dimensjonert dreneledning i dalbunnen, lagt i grusseng og overdekket med grus. Den bør ha sitt utgangspunkt i en kum med omliggende sandfang på et sted i dalbunnen som ikke ligger lenger ned enn borkull 8. Dalbunnen fylles så opp med masser, som trekkes direkte ned fra byggetøstene, slik at den nye dalbunnen får en jevn helling liggende i høyde med eller ca. 1 m over nåværende gangsti i nordre side av dalbunnen. Fyllingshøyden bør løpe ut i null like ovenfor vei inn på Avarner Brugs fabrikk område.


Jan Friis (sign.)

9
4-54


INGENIØR BJARNE BODAHL

BYGNINGSTEKNISK KONSULENT

UTFØRER PROSJEKTER STATISKE BEREGNINGER
OG ARBEIDSTEGNINGER FOR ARBEIDER I BETONG
ARMERT BETONG · STÅL OG TRE · BYGGEANMEL-
DELSER · BYGGETILSYN · TEKNISK-ØKONOMISKE
UTREDNINGER VEILEDNING VED SOPPÅSKADER ·

TAKSTER SKJENH

B./E.

A/S Kvarner Brug

Oslo

Grunnundersøkelse for planlagt bebyggelse, Enebakkveien 71.

Efter Deres anmodning i skrivelse av 7 ds har jeg gått igjennom Norsk Teknisk Byggekontrolls grunnundersøkelser dat. 23-7-1951 og foretatt besiktigelse på stedet sammen med ingeniør K. Geelmuyden.

Under henvisning til stabilitetsberegningen tegn.nr. 2045 må det være terrengformasjonen, det inntil 3 m tykke tørrskorpelag og vegetasjonen som i de siste 3 årene har hindret synbare utglidninger.

Jeg må advare mot enhver gravning i skråningen, da denne sansynlig bare er i labil likevekt, og det således er fare for utglidninger.

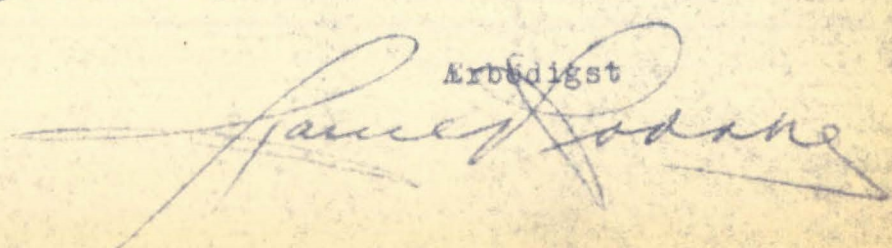
Gravning av grøfter eller lignende ved skråningens fot må under ingen omstendighet foretas.

De 3 prosjekterte blokker på 7 etasjer tenkes fundamentert til fjell på dip. peler. Blokkene vil ikke belaste byggegrunnen, men faren for utglidninger ligger i de rystelser som oppstår i byggegrunnen under nedramningen, selv om man benytter tungt rammlodd, t.eks. 3 tonns, med liten fallhøyde. Man skal heller ikke se bort fra den mulighet, at dip. pelene vil kunne forskyves i horisontal retning under arbeidets utførelse p. g.a. utglidninger i byggegrunnen.

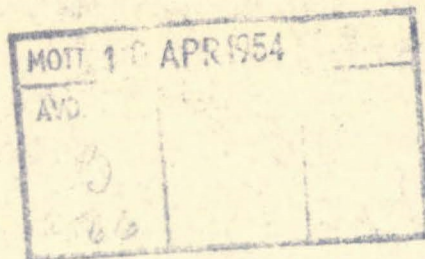
Jeg viser forøvrig til mine bemerkninger og understreknings i Norsk Teknisk Byggekontrolls redegjørelse og er enig i betraktningene ang. de foranstaltninger som vil kunne bedre stabilitetsforholdene i sin almindelighet, men føler meg ikke sikker på at de i dette tilfelle er tilstrekkelige, jfr. bl.a. den ovenfor nevnte fare for utglidninger under pelingen, i det de svingninger som oppstår i byggegrunnen forplantes i alle retninger.

Min konklusjon blir at arealet ikke bør bebygges, da man bl.a. kan komme opp i vanskeligheter og omkostninger som det er umulig å beregne på forhånd.

Arbeidsgst



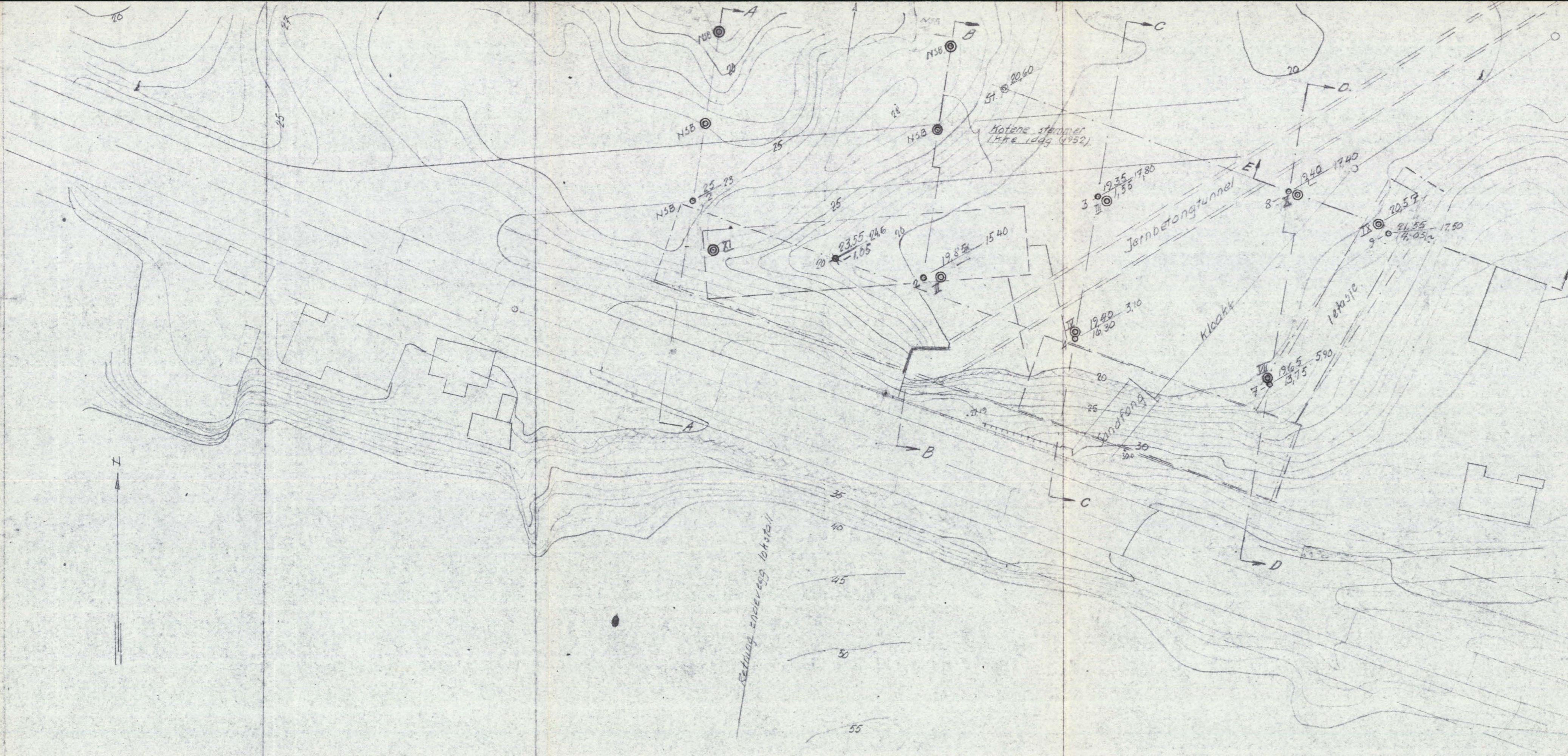
Innlegg: 1 bilag



OSLO, den 9 april 1954.

KIRKEVEIEN 108 C TLF. 68 04 85

Se 2752.pdf



--- Alternativ II
 - - - Alternativ I

Dreboring
 Soveboring
 Provsboring
 Borhol nr. Ⓞ Terrang (Bunn-) kote Boret dybde i m.
 Antall fjellkote
 Lab. bok nr. 208
 Borebok nr. 586
 Geoteknisk utredning av 8/10-52 ved J.F.

Konowsgate nr. 66. Grunnundersøkelse	Målestokk	Tecken	24/2-52
	1:500		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b - Oslo	Erklæring for		2279

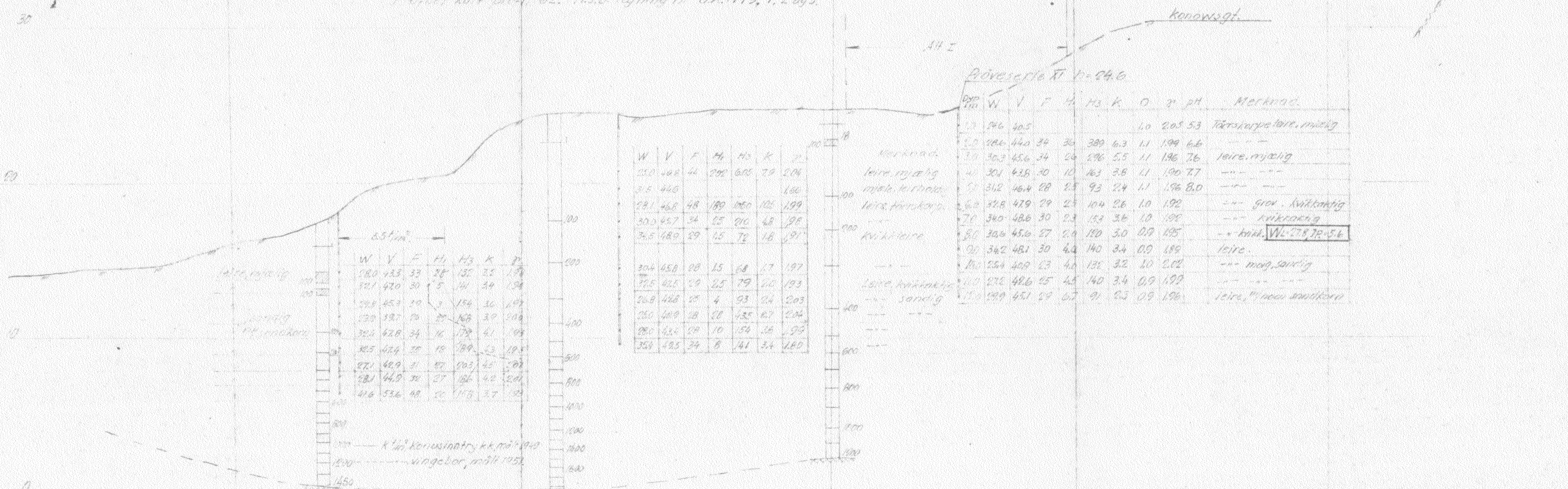
Profil A-A

M:1:200

Boringene i nordre del av profillet utført av N.S.B. 1949 og 1951. Profillet kalt 62. N.S.B. tegning nr. GK 772, 1.2.093.

Boringene i søndre del av profillet utført av Norsk Teknisk Byggekontroll 1952.

Fot i dagen

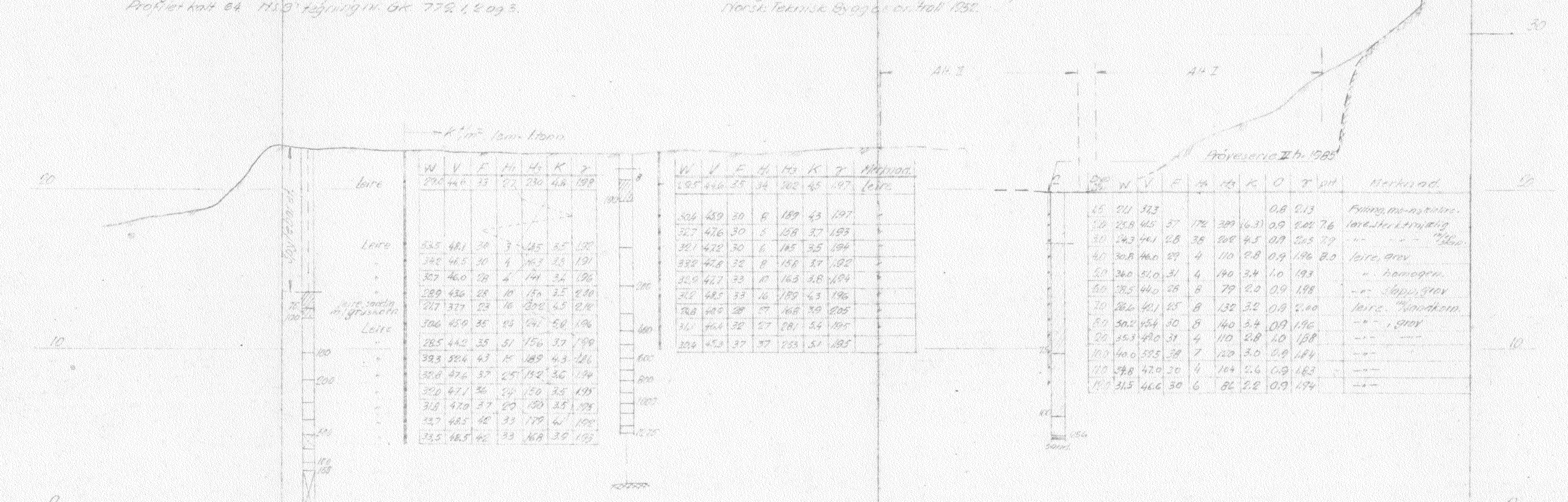


Profil B-B

M:1:200

Boringene i nordre del av profillet utført av N.S.B. 1949 og 1951. Profillet kalt 64. N.S.B. tegning nr. GK 772, 1.2.093.

Boringene i søndre del av profillet utført av Norsk Teknisk Byggekontroll 1952.



- J_p = Plasseringsindeks
- WL = Flytegrense
- W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
- V = vanninnhold i volumprosent
- F = relativ finhet
- H = " fasthet i omrørt prøve
- Hh = " " uomrørt "
- K = kohesjon; skjærfasthet i tonn pr. m², målt i prøven
- O = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans
- pH < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon
- γ = volumvekt i tonn pr. m³

Boreplan se tegning nr 2272

Et bok nr. 208
tektek nr. 566
tekteknisk utredning av 8/10-52 ved JF

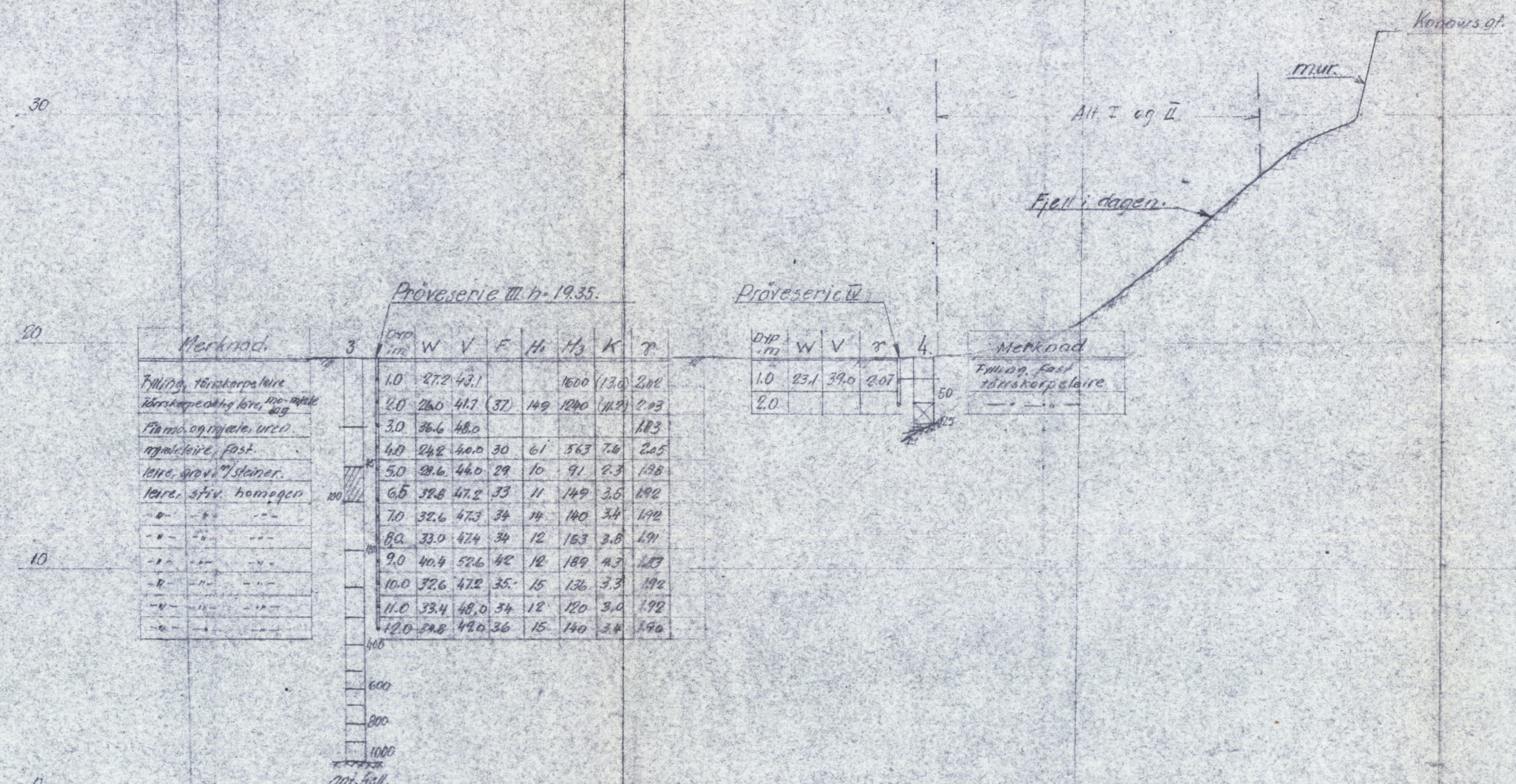
Konows gate nr. 66
grunnundersøkelser

Målestokk: Teg. 1:200
Ersättning for: 2280

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL
C Oscars gt. 46 b - Oslo

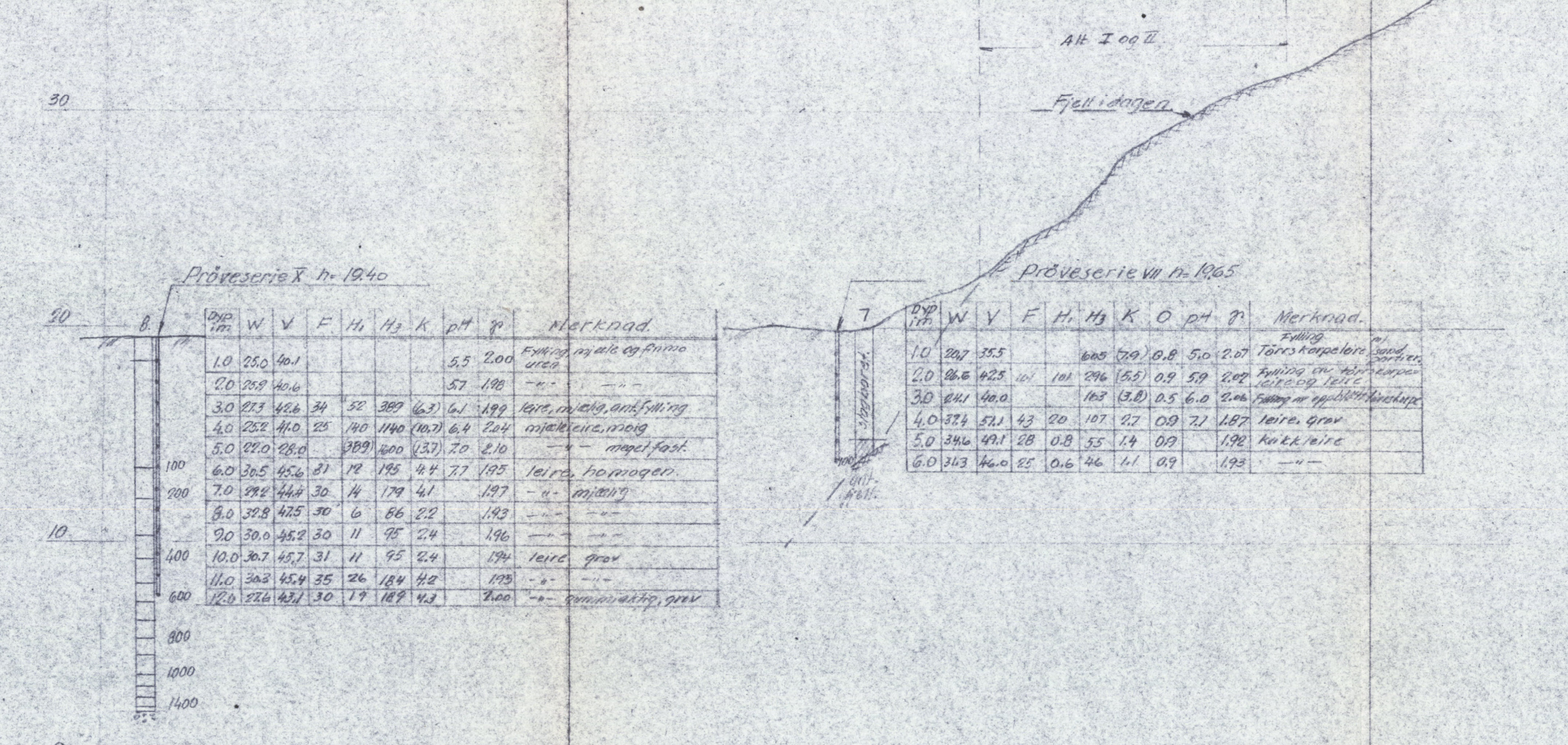
Profil C-C

M. 1:200



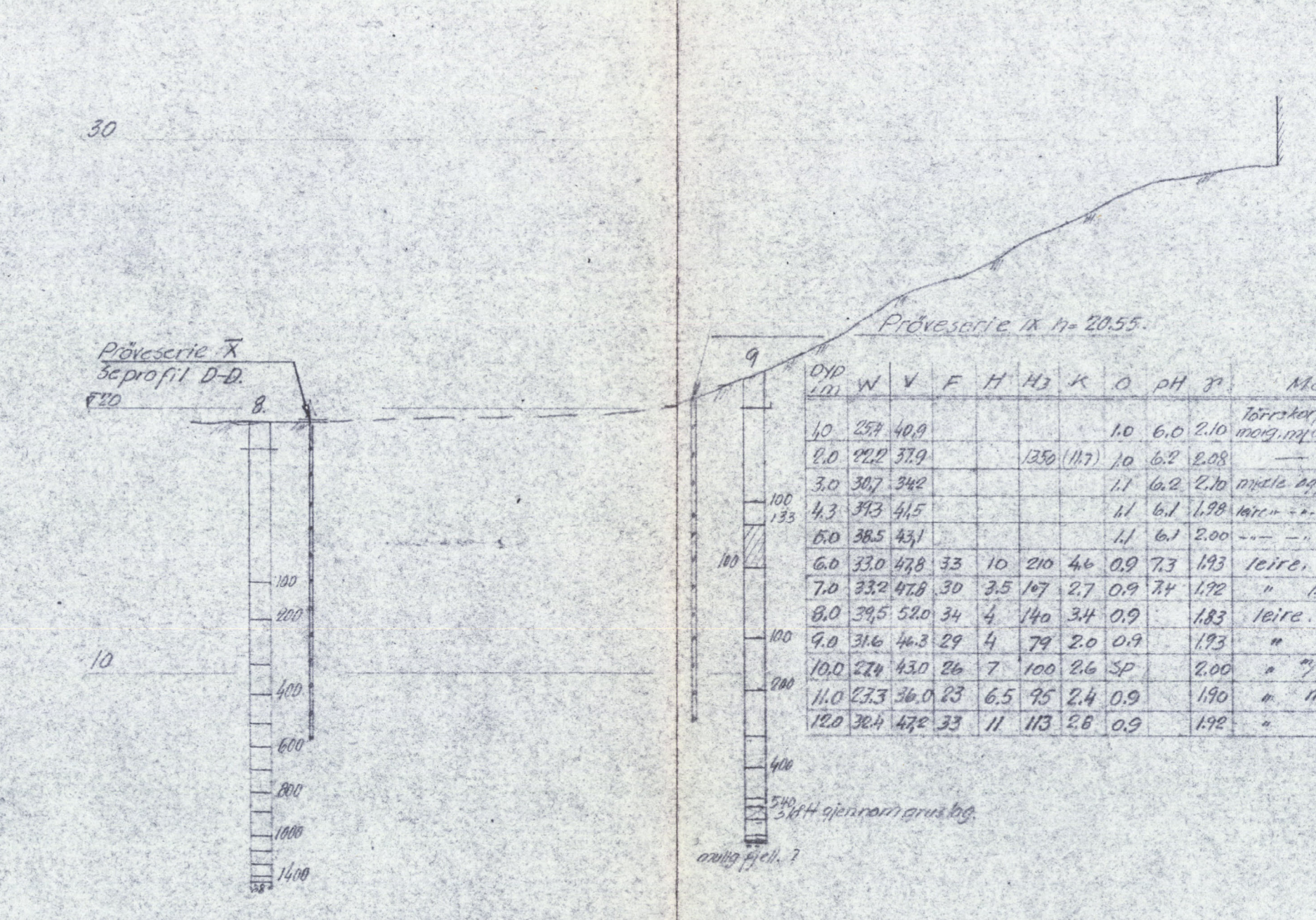
Profil D-D

M. 1:200



Profil E-E

M. 1:200



- W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
- V = vanninnhold i volumprosent
- F = relativ finhet
- H = " " fasthet i omrørt prøve
- H₂ = " " uomrørt " "
- K = kohesjon; skjærfasthet i tonn pr. m² møkk i prøven
- O = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans
- pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon
- γ = volumvekt i tonn pr. m³

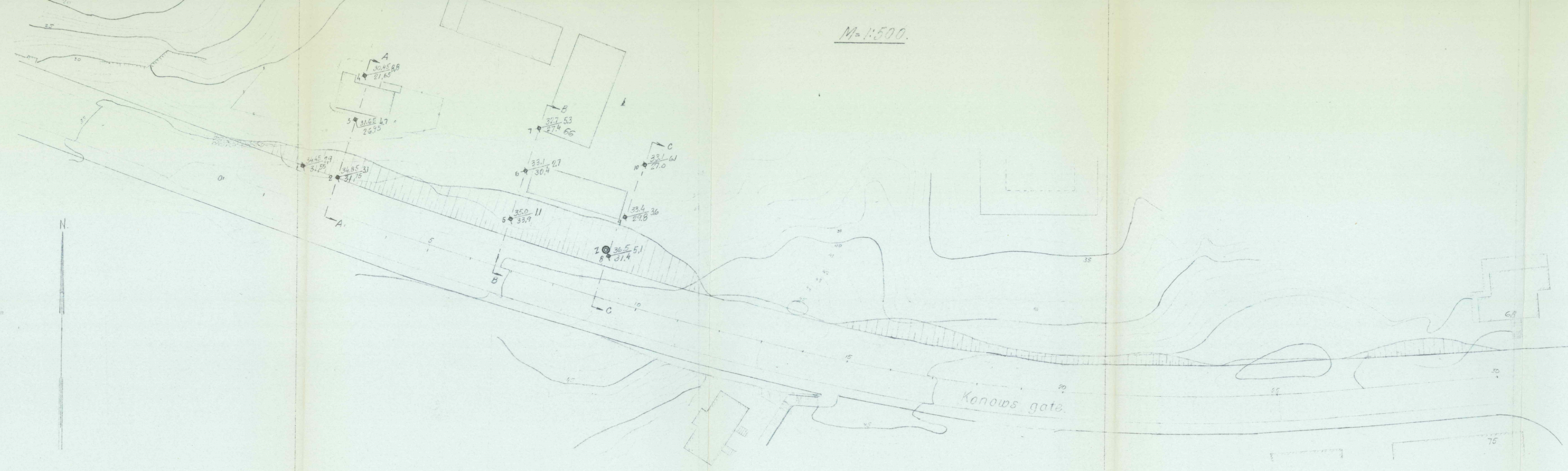
Til dreieboringen er brukt borlengder og spiss med henholdsvis 19 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av sig selv med den belastning på boret som er påskrevet borhullens venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført heire side av borhullet.

Boreplan se tegning nr. 2279.

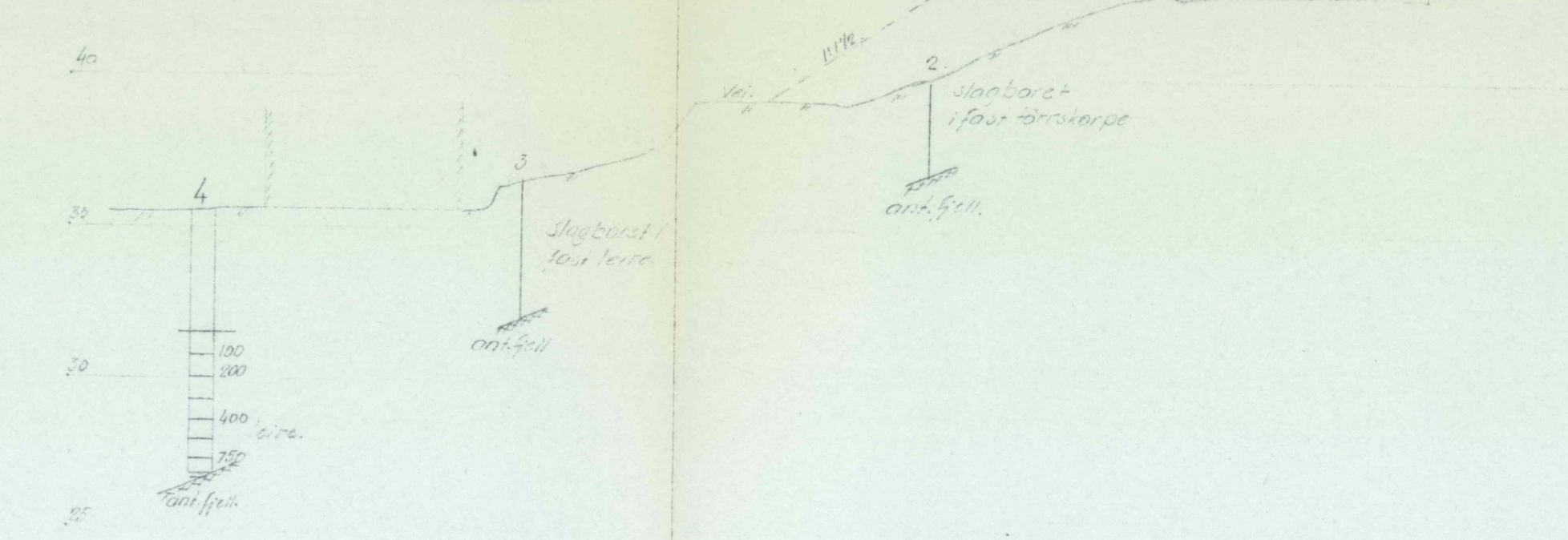
Lab. bok nr. 208
Borebok nr. 586
Geoteknisk utredning av 6/10-52 ved J.F.

Konow's gate nr. 66.		Målestokk	Tegn	6/10-52
Grunnundersøkelse		1:200		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		Erstalling for		
Oscars gt. 46 b - Oslo		2281		
		Erstallet av		

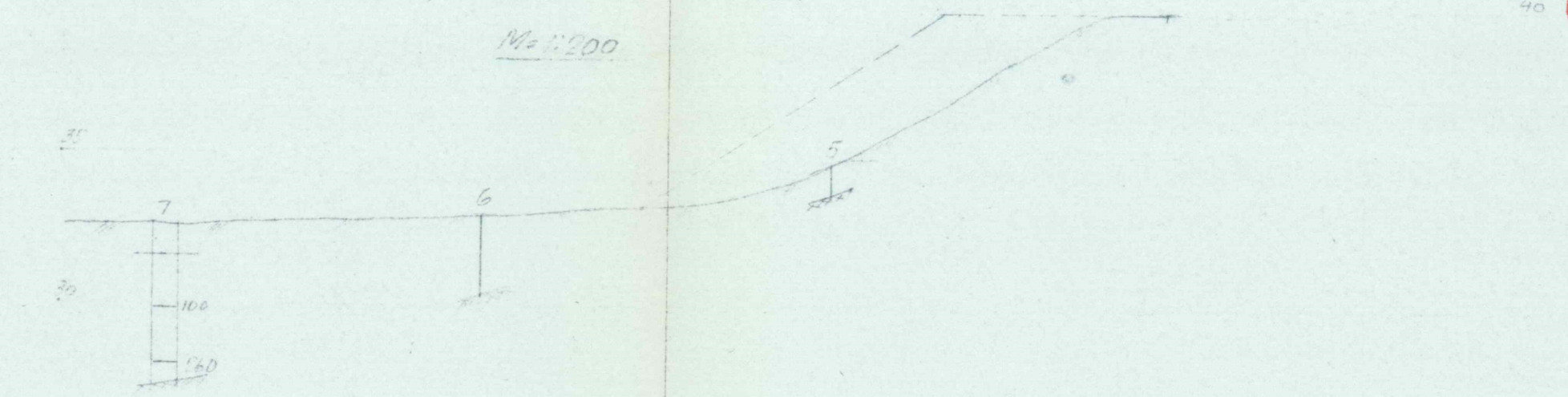
M=1:500



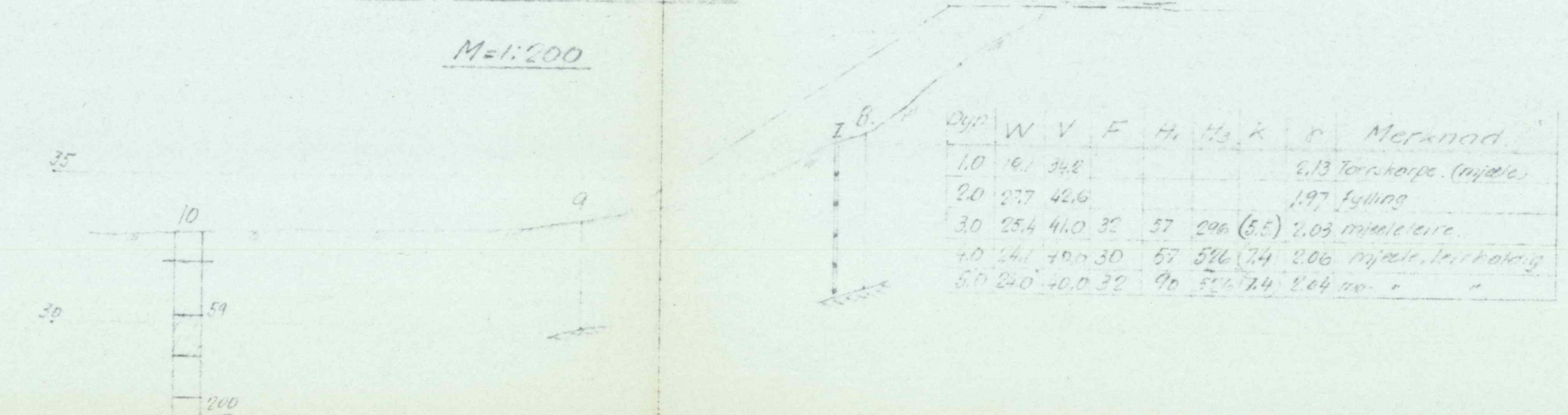
Profil A-A (del 1/2)
M=1:500



Profil B-B (del 1/2, a)
M=1:500



Profil C-C (del 1/2)
M=1:500



Dyp	W	V	F	H	H ₁	H ₂	K	P	Merknad
1.0	16	248							6.13 Torvsnippe (nyere)
2.0	27	46.0							1.97 Fylling
3.0	55.4	41.0	32	57	59.6 (6.5)	2.05			2.05 murede terre
4.0	54.1	40.0	30	57	57.6 (2.4)	2.06			nyere, litt kalkg.
5.0	24.0	40.0	35	70	55.0 (2.0)	1.64			"

- W = vanninnhold i vektprosent av tørrsubstans
- V = vanninnhold i volumprosent
- F = relativ tetthet
- H = " tetthet i området prøve
- H₁ = " ubørret " "
- K = kohesjon; skæringskraft i tonn pr. m² målt i ringebor
- P = organisk stoff i vektprosent av tørrsubstans
- pH tall < 7 angir sur reaksjon og tall > 7 basisk reaksjon
- γ = volumvekt i tonn pr. m³

På dreieboringen er brukt borerødder og spiss med henholdsvis 18 og 30 mm diameter. Skrevet i borchull betyr at boret har sunket av sig selv med den belastning på boret som er påskrevet borchullens venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borchullet.

- Dreieboring
 - Spylboring
 - Prøvebor
- Borchull nr. Terrang (Bunn) kote Boret dybde i m.
 Antall helikote
- Lab. bok nr.
 Borebok nr. 771 Nr. 21
 Geoteknisk utredning av 7/6/54 ved J.F.

Utvidelse av Kanowsgt.	Målestokk	Tegn. B	38-54
Oppr. fra M. G. G.	1:500		
Arbeidsmåtskisse	1:200		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		2635	
Oslo, St. Olavs gt. 46 B			

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

KONSULENTFIRMA FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

INGENIØR JAN FRIIS, M. N. I. E., M. N. G. F.

KONSULENTER:

TEKNIKK: SIVILINGENIØR SV. SKAVEN-HAUG, M. N. I. E., M. N. G. F.

BYGGM: SIVILINGENIØR O. A. LØKKE, M. N. I. E.

OSCARS GT. 46B, OSLO

TELEFON 44 10 26

TELEGRAMADR.: NOTEBY

BANK: REALBANKEN

POSTGIRO NR.: 16016

ref.:

Var ref.:

JP/AM

Oslo, 7/5 1954.

grunnundersøkelser for
A/S Jötul, Oslo.

tegn. nr. 2639.

overført 5678
So: F 2 III
~~Arbejdet~~

Etter oppdrag fra Ingeniørene Bonde & Co. har vi utført endel grunnundersøkelser for A/S Jötul, dels med tanke på den fremtidige administrasjonsbygning, dels for det areal som nå brukes til lager for råmaterialer.

Ingeniør Large har utført boringer til fjell over området i 1936, sml. tegning av 27.8.1936, Bl. 1802. For kontrollens skyld har vi supplert disse boringer med slagboringer til fjell som vist på tegn. 2639. Dybdene til fjell stemmer med ing. Larges boringer, og vi har derfor på vår tegning også lagt inn ing. Larges borpunkter med fjellkoten påskrevet.

Fjellet ligger noenlunde horisontalt under den planlagte administrasjonsbygning, men terrengoverflaten faller mot elven. Det har foreløpig ikke vært aktuelt å ta prøveserier for administrasjonsbygget. Vi antar dette bygg må fundamenteres på fjell, men muligens kan et par prøveserier være av verdi senere av hensyn til pillarer, jordtrykk eller lign.

Vi har tatt opp 3 prøveserier beliggende som vist på tegningen. Disse gir opplysninger om grunnforholdene i det areal som nå belastes sterkt av rufjærnslag. Det er tatt midt i rufjærnslaget og gjennomføre.

Prøveseriene viser øverst noe kjellig leire til fjell. Leire fasthet mot dypet. Den er kompressibel.

OSLO KOMMUNE

Adr.

Jötul

(Kvarner Øvnstøperi)

se. ellers Kvarner So: E2

NOTEBY-RF.

44

Dato:

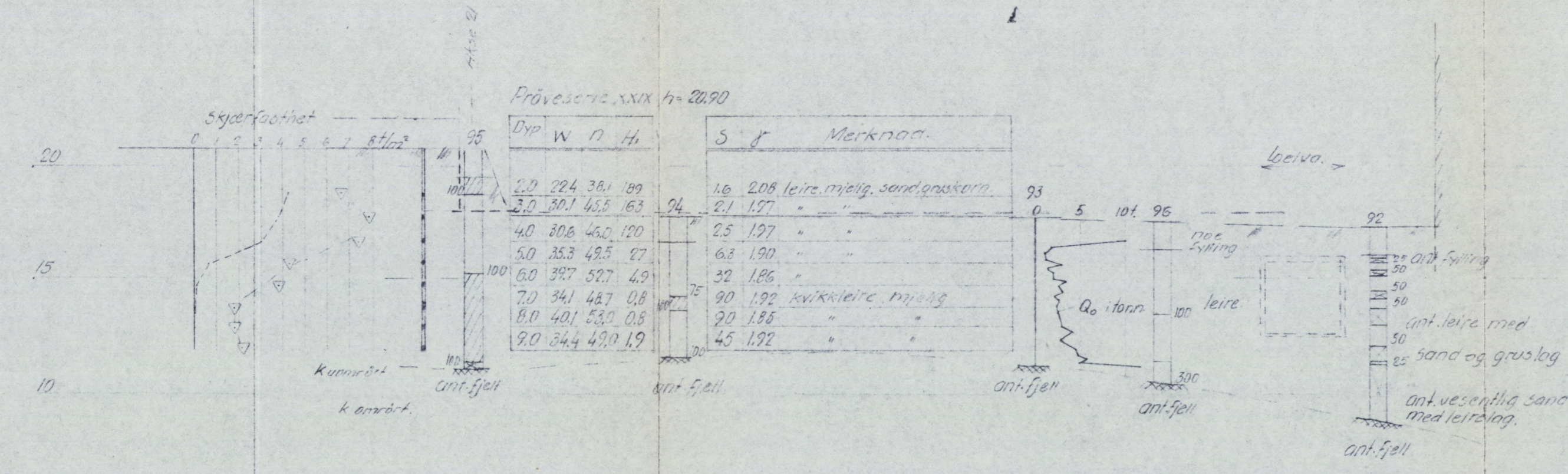
7/5-54

No.

2639

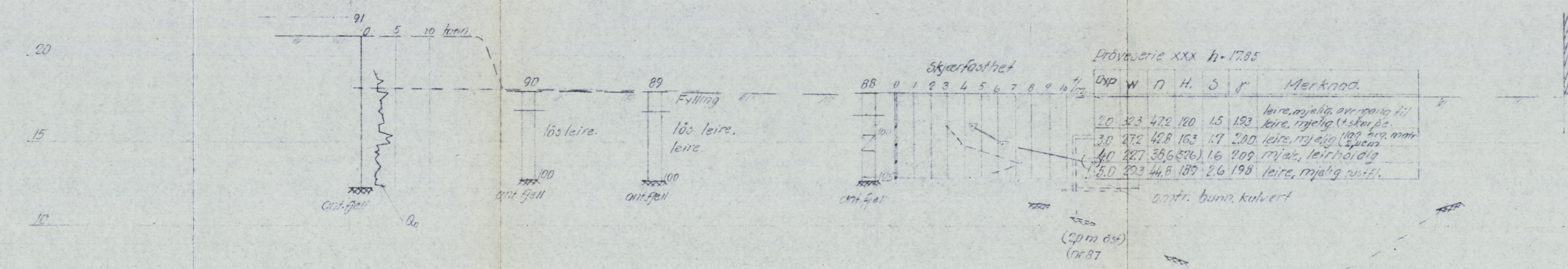
Profil i akse A-A

M=1:200



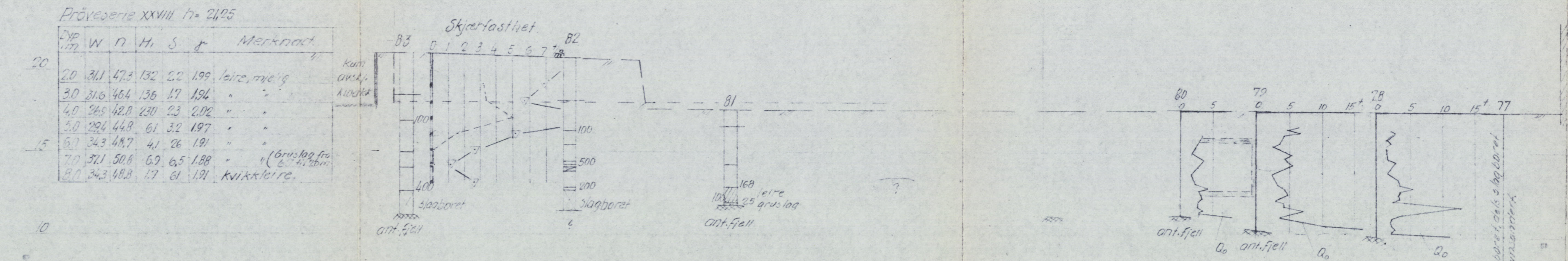
Profil i akse B-B

M=1:200



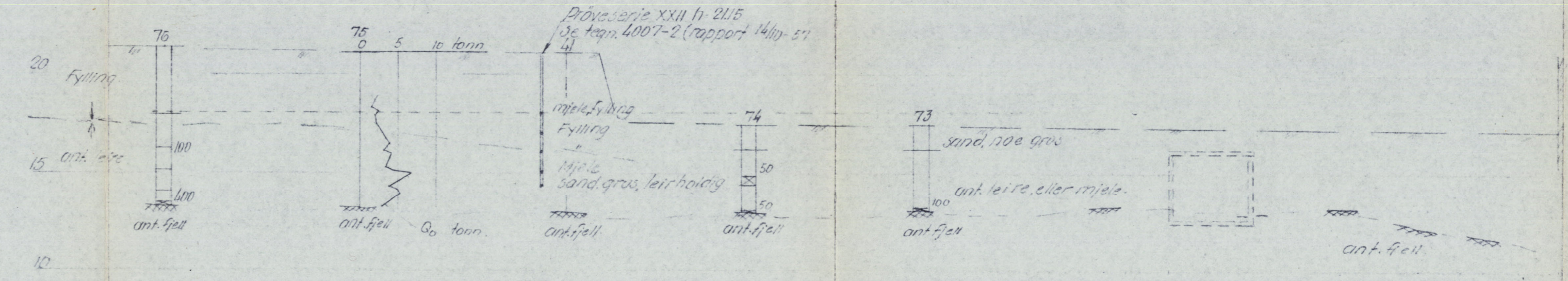
Profil i akse C-C

M=1:200



Profil i akse E-E

M=1:200



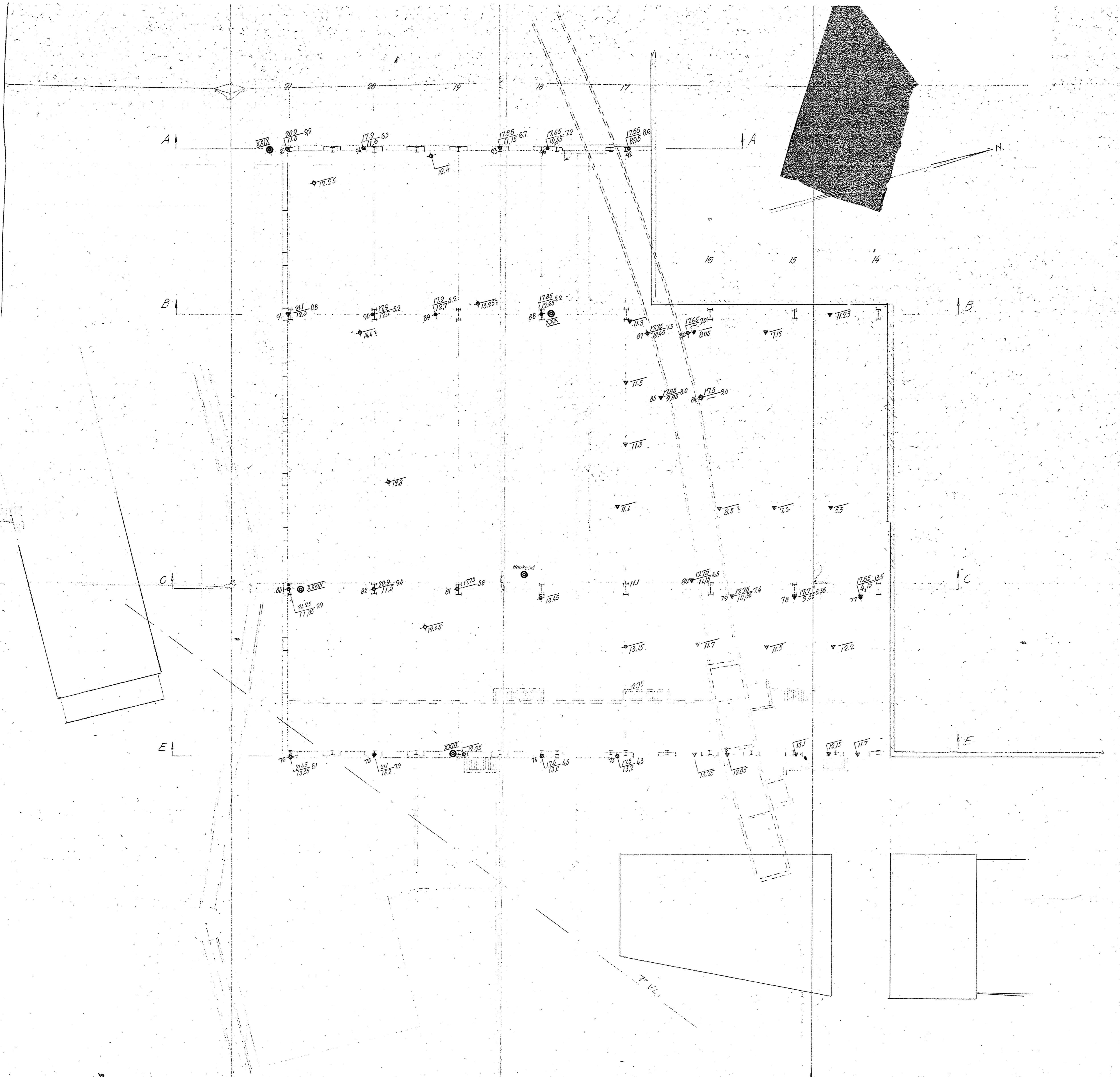
Betegnelser.
 w = vanninnhold i vekt prosent av tørrstoff
 n = porøsitet = porevolum i prosent av totalvolum
 K = skjærfasthet i tonn pr. m²
 H_r = relativ fasthet i omrørt tilstand
 s = sensitivitet = $\frac{K \text{ uforstyrret}}{K \text{ omrørt}}$
 O = humifisert organisk stoff i vektprosent
 γ = tørrvekt i tonn pr. m³

$$Q_0 = \frac{\text{Vekt av lodd} \times \text{Fallhøyde}}{\text{Synkning pr. slag}} \text{ (tonn)}$$

Til dreieboringen er brukt borlengder og spiss med henholdsvis 20 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av seg selv med den belastning på boret som er påskrevet borhullets venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borhullet.

Geoteknisk utredning av ved JF

Als Kvernbrugg Prosjektutvidelse maskinverksted Profiler i aksene A, B, C og E	Målestokk	Tegn. G	19/2-58
	1:200		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46b - Oslo	Erstattning for: 4007-9		
	Erstattet av:		

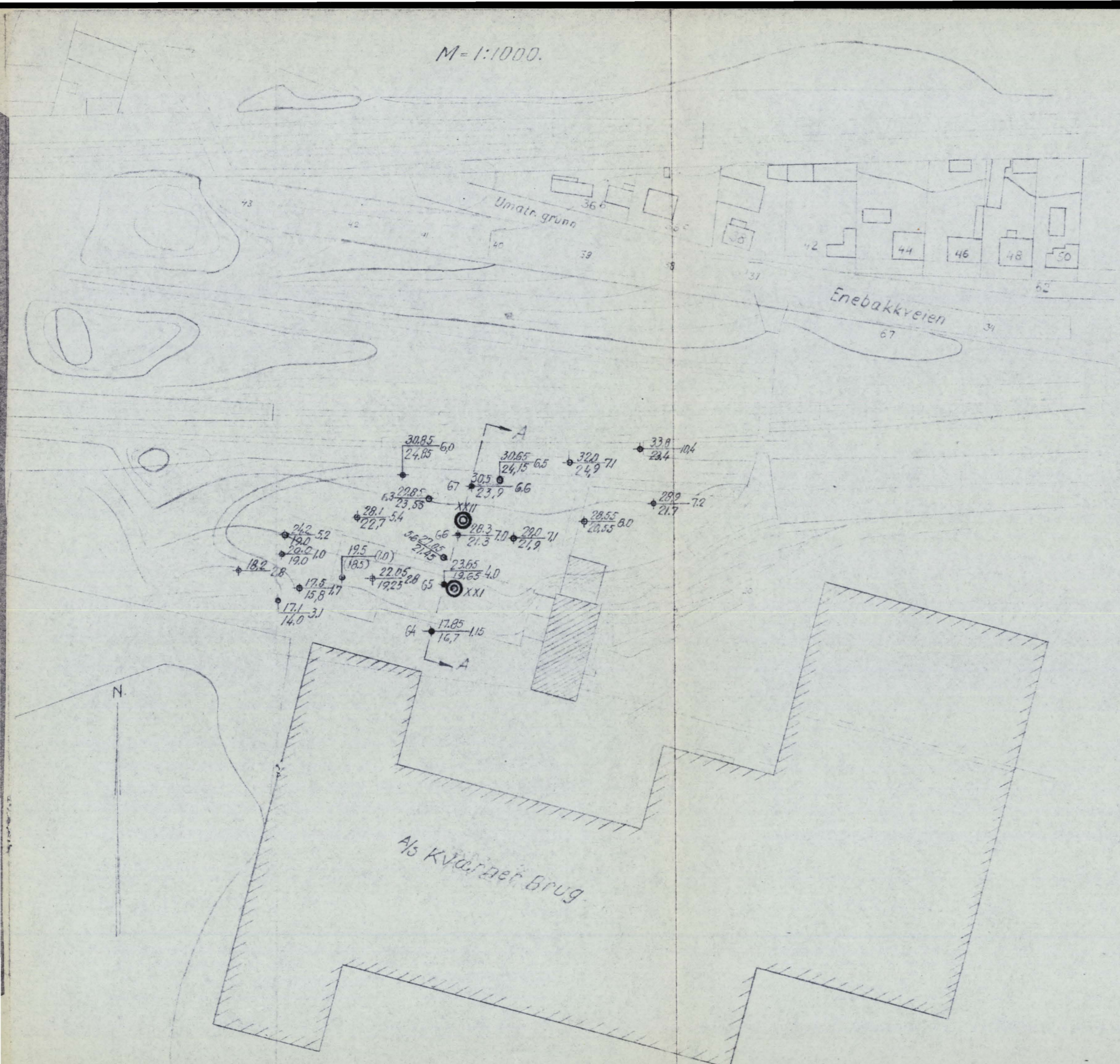


1. Projektant: *[Signature]*
 2. Projektant: *[Signature]*
 3. Projektant: *[Signature]*
 4. Projektant: *[Signature]*
 5. Projektant: *[Signature]*
 6. Projektant: *[Signature]*
 7. Projektant: *[Signature]*
 8. Projektant: *[Signature]*
 9. Projektant: *[Signature]*
 10. Projektant: *[Signature]*
 11. Projektant: *[Signature]*
 12. Projektant: *[Signature]*
 13. Projektant: *[Signature]*
 14. Projektant: *[Signature]*
 15. Projektant: *[Signature]*
 16. Projektant: *[Signature]*
 17. Projektant: *[Signature]*
 18. Projektant: *[Signature]*
 19. Projektant: *[Signature]*
 20. Projektant: *[Signature]*
 21. Projektant: *[Signature]*
 22. Projektant: *[Signature]*
 23. Projektant: *[Signature]*
 24. Projektant: *[Signature]*
 25. Projektant: *[Signature]*
 26. Projektant: *[Signature]*
 27. Projektant: *[Signature]*
 28. Projektant: *[Signature]*
 29. Projektant: *[Signature]*
 30. Projektant: *[Signature]*
 31. Projektant: *[Signature]*
 32. Projektant: *[Signature]*
 33. Projektant: *[Signature]*
 34. Projektant: *[Signature]*
 35. Projektant: *[Signature]*
 36. Projektant: *[Signature]*
 37. Projektant: *[Signature]*
 38. Projektant: *[Signature]*
 39. Projektant: *[Signature]*
 40. Projektant: *[Signature]*
 41. Projektant: *[Signature]*
 42. Projektant: *[Signature]*
 43. Projektant: *[Signature]*
 44. Projektant: *[Signature]*
 45. Projektant: *[Signature]*
 46. Projektant: *[Signature]*
 47. Projektant: *[Signature]*
 48. Projektant: *[Signature]*
 49. Projektant: *[Signature]*
 50. Projektant: *[Signature]*
 51. Projektant: *[Signature]*
 52. Projektant: *[Signature]*
 53. Projektant: *[Signature]*
 54. Projektant: *[Signature]*
 55. Projektant: *[Signature]*
 56. Projektant: *[Signature]*
 57. Projektant: *[Signature]*
 58. Projektant: *[Signature]*
 59. Projektant: *[Signature]*
 60. Projektant: *[Signature]*
 61. Projektant: *[Signature]*
 62. Projektant: *[Signature]*
 63. Projektant: *[Signature]*
 64. Projektant: *[Signature]*
 65. Projektant: *[Signature]*
 66. Projektant: *[Signature]*
 67. Projektant: *[Signature]*
 68. Projektant: *[Signature]*
 69. Projektant: *[Signature]*
 70. Projektant: *[Signature]*
 71. Projektant: *[Signature]*
 72. Projektant: *[Signature]*
 73. Projektant: *[Signature]*
 74. Projektant: *[Signature]*
 75. Projektant: *[Signature]*
 76. Projektant: *[Signature]*
 77. Projektant: *[Signature]*
 78. Projektant: *[Signature]*
 79. Projektant: *[Signature]*
 80. Projektant: *[Signature]*
 81. Projektant: *[Signature]*
 82. Projektant: *[Signature]*
 83. Projektant: *[Signature]*
 84. Projektant: *[Signature]*
 85. Projektant: *[Signature]*
 86. Projektant: *[Signature]*
 87. Projektant: *[Signature]*
 88. Projektant: *[Signature]*
 89. Projektant: *[Signature]*
 90. Projektant: *[Signature]*
 91. Projektant: *[Signature]*
 92. Projektant: *[Signature]*
 93. Projektant: *[Signature]*
 94. Projektant: *[Signature]*
 95. Projektant: *[Signature]*
 96. Projektant: *[Signature]*
 97. Projektant: *[Signature]*
 98. Projektant: *[Signature]*
 99. Projektant: *[Signature]*
 100. Projektant: *[Signature]*

Alš Kværner Brug
 Projektant: *[Signature]*
 Borplan.

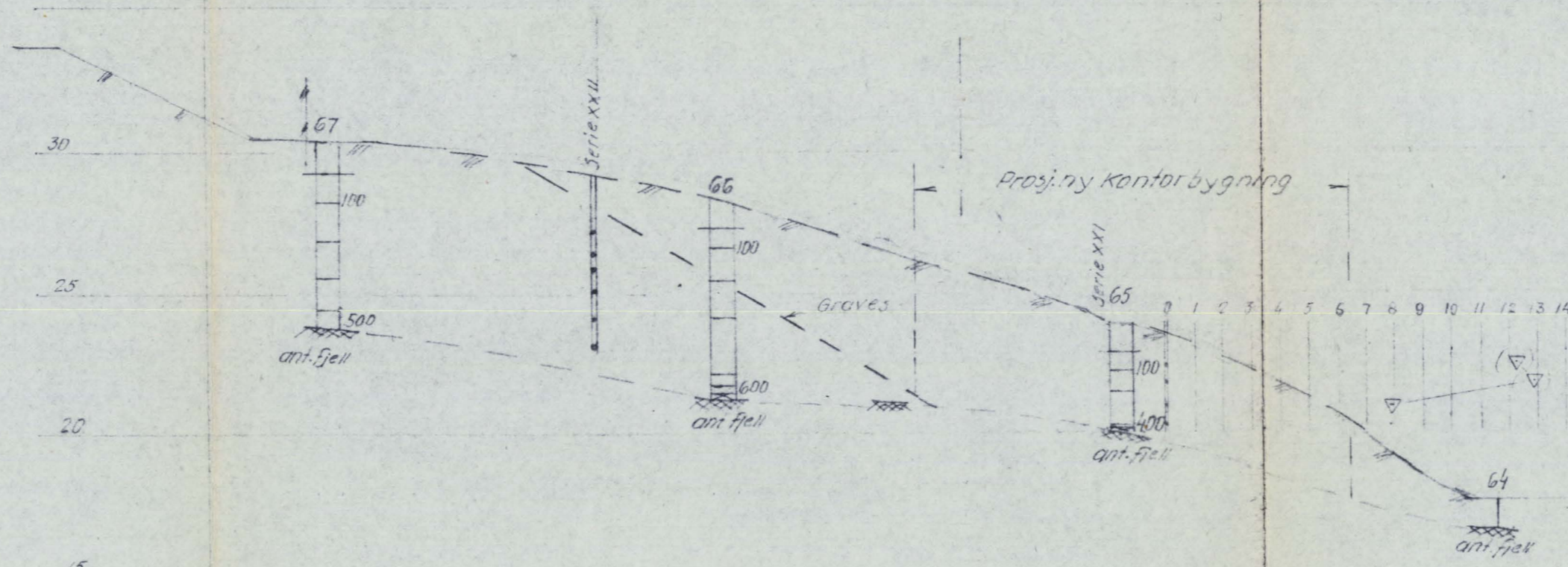
1:200
 4007-8

M = 1:1000.



Profil A-A

M = 1:200



Prøveserie XXI H = 23,65

Dyp m	W	n	H	S	O	γ	Merknad
1,5	25,2	41,3	2,96	1,1	2,05		Tørrskorpelære
2,2	30,5	45,7	2,96	1,0	1,96		mjellig
3,3	28,3	44,4	1,89	1,8	2,00		Leire
3,7							Gravmo

Prøveserie XXII H = 29,40

Dyp m	W	n	H	S	O	γ	Merknad
2,0	22,6	38,4			1,0	2,00	Tørrskorpelære, mjellig fast
3,2	26,0	42,0			0,8	2,04	Tørrskorpelære mjellig, leirholdig
4,0	21,9	36,0			0,5	2,1	mjellig, leirholdig
5,0	34,7	49,1	4,9	3,8	1,8		leire, mjellig
6,0	32,4	47,6	4,4	3,9	1,84		"

Til dreieboringer er brukt borlender og seise med henholdsvis 20 og 30 mm diameter. Seise med henholdsvis boret på 20 og 30 mm diameter. Seise med henholdsvis boret på 20 og 30 mm diameter. Seise med henholdsvis boret på 20 og 30 mm diameter.

iv = vanninnhold i prosent av tørrstoff
 n = porøsitet = porerom i prosent av tørrestoff
 H = skjærastivitet i kg/cm²
 H_r = relativ fasthet i prosent til fasthet
 S = sensitivitet = $\frac{H}{H_r}$
 O = nummersert organisk stoff i vektprosent
 γ = romvekt i tonn per m³

- ⊕ Dreieboring
- ⊕ Søyleboring, el. Hdl/ufboring
- ⊕ Ramsporing
- ⊙ Prøveserie
- ⊕ Vingeboring

Borhall nr. 320
 Antatt fjellkote

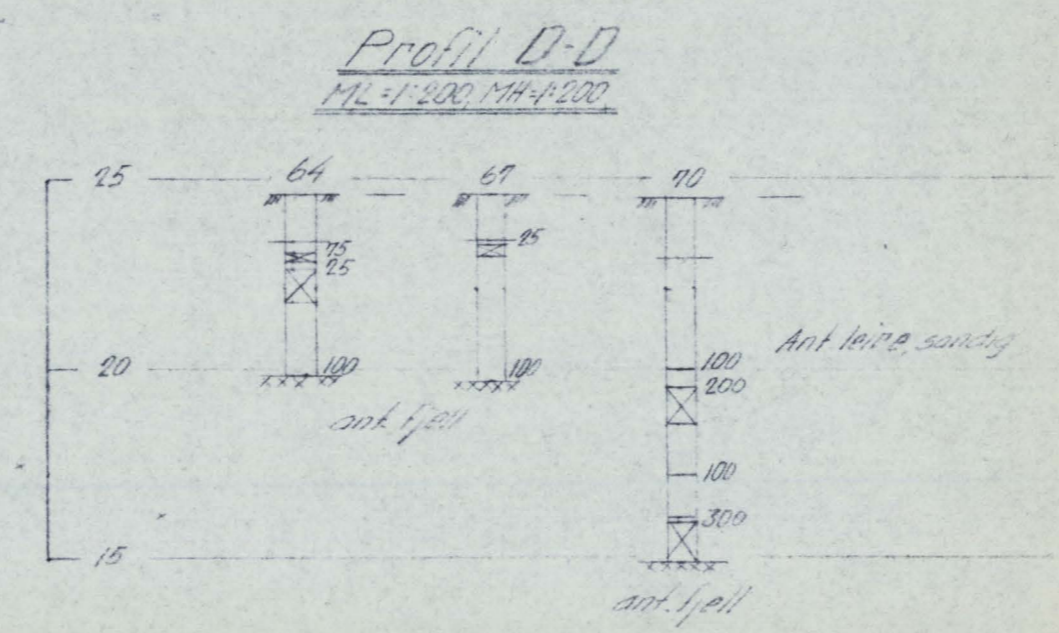
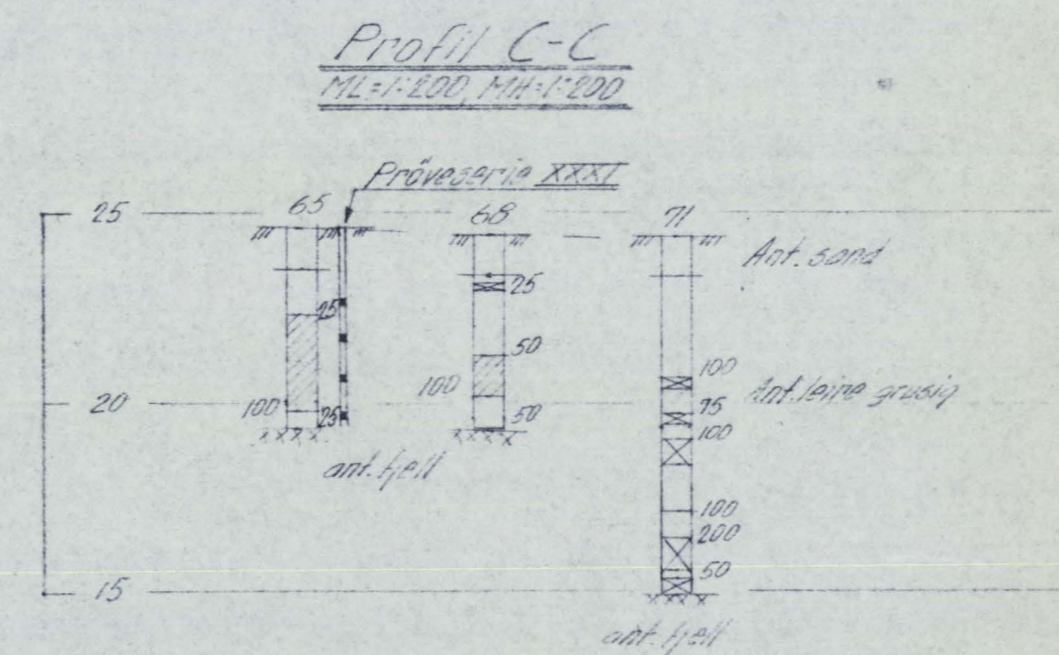
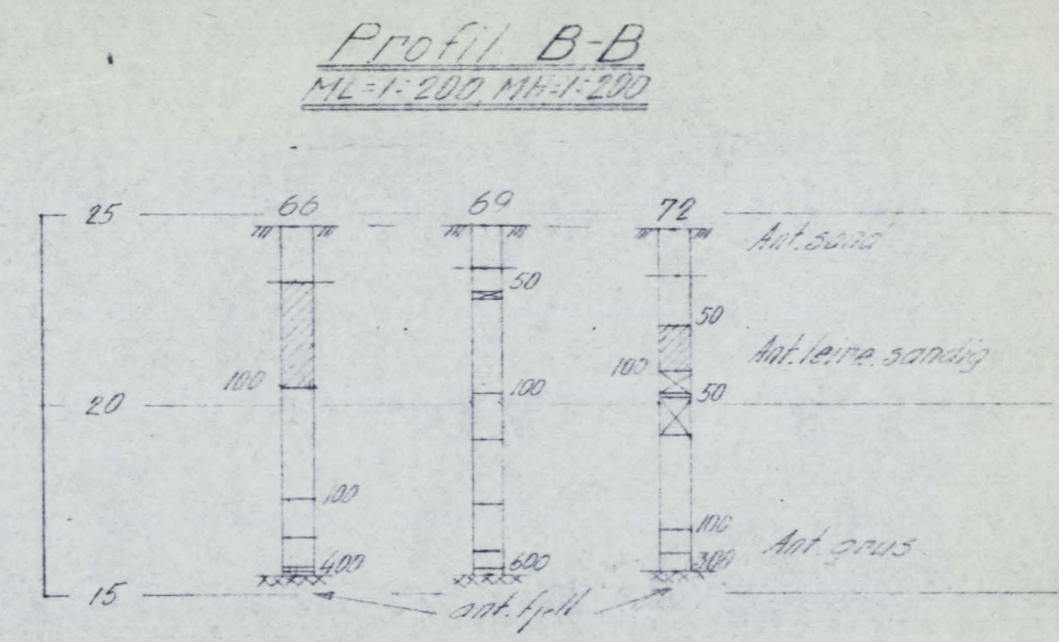
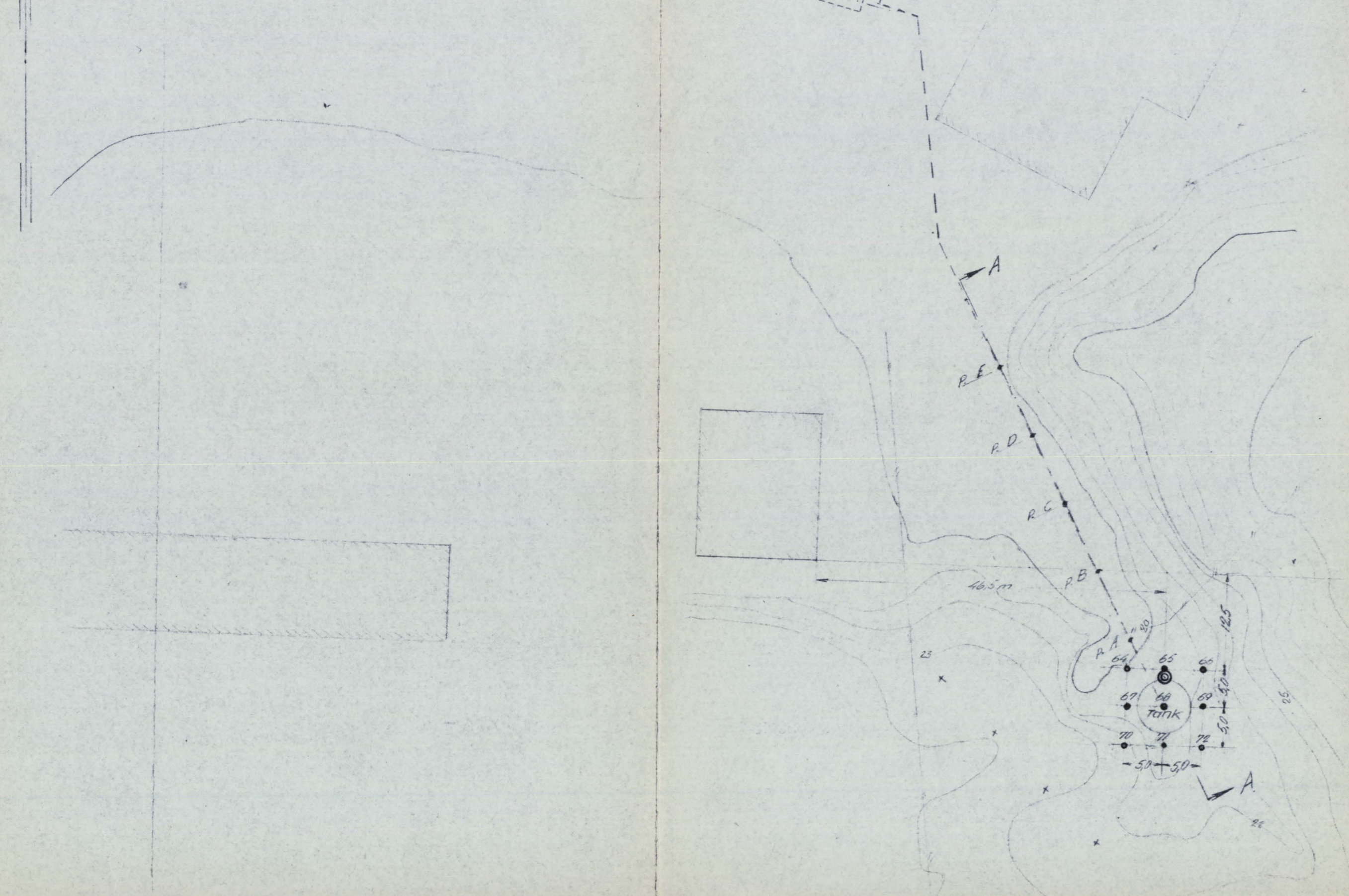
L. E. bnr. nr. 320
 Borebrev nr. 1083
 Utgangspunkt for nivålemning er Gatenøys høyde 14/10-57.

Als Kvarner Brug Profil, samt ny kontor bygning Borplan og profil A-A	Målestokk 1:1000 1:200	Tegn. L 5/10-57
NORGE TEKNISK BYGGKONTROLL Oslo, Postboks 435 - Oslo	4033-1	

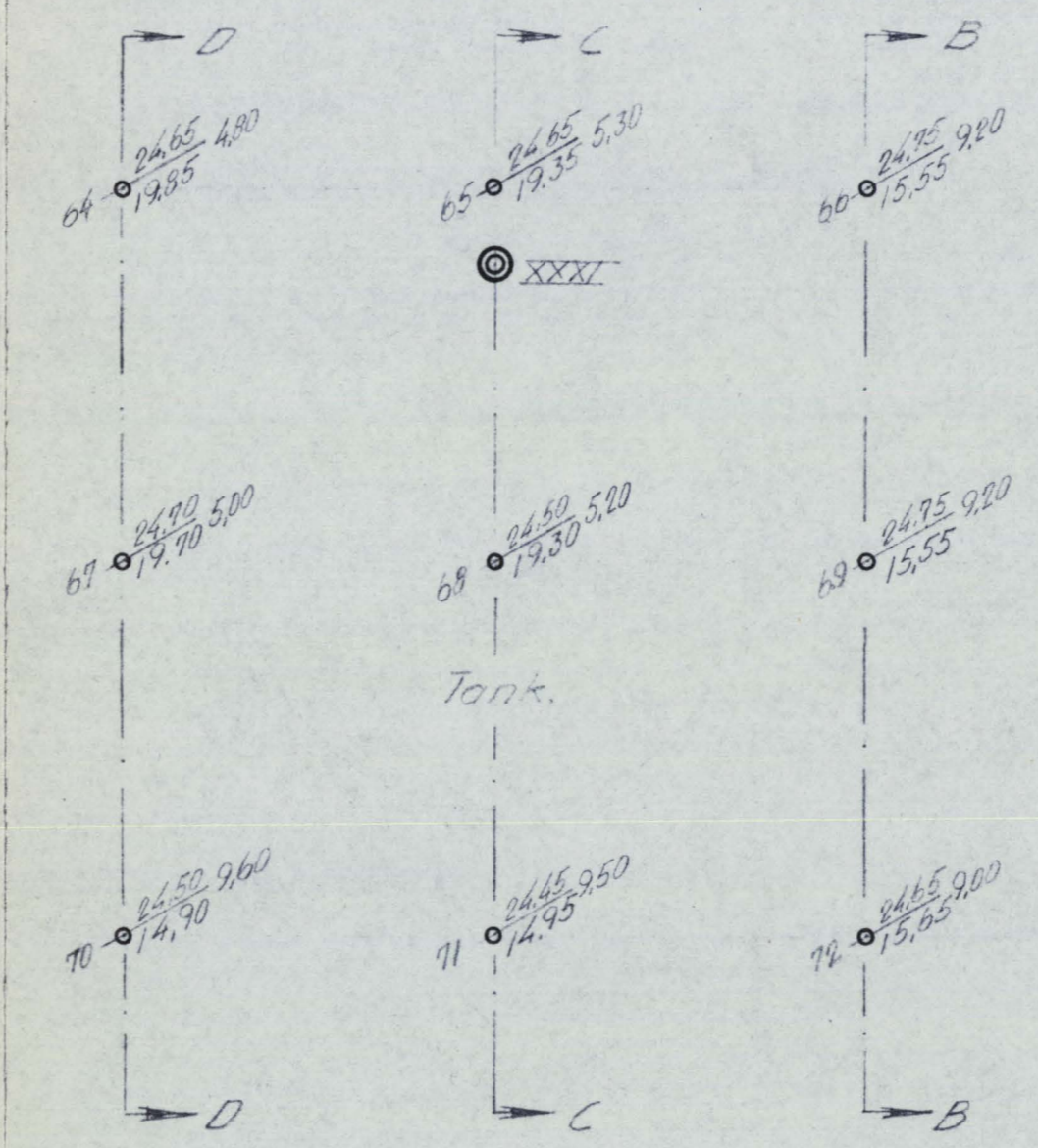
Brevet
 kort plate
 mars 83
 Søy

Als Kvarner Brug

Situasjonsplan
M: 1:500



Borplan
M: 1:100



Prøveserie XXXI

DHP	W	L	H	S	O	M	Merke
2.0	259	412	7.6	296	1.4	1.2	M. le. f. sandig, nærl. leireholdig
3.0	257	415	6.2	140	2	0.8	M. le. og nærl. leireholdig
4.0	255	418	4.4	104	1.7	0.5	M. le. og nærl. leireholdig partier
5.0	213	362	-	-	2.2	2.0	M. sand og sand, nærl. grusig, Tett H. og. part

Mineralfjordartenes inndeling etter korndiameter.

Grus	grov	20 - 6	mm.
	fin	6 - 2	"
Sand	grov	2 - 0.6	"
	fin	0.6 - 0.2	"
Møsand	grov	0.2 - 0.06	"
	fin	0.06 - 0.02	"
Mjels	grov	0.02 - 0.006	"
	fin	0.006 - 0.002	"
Leire	<	0.002	"

Betegnelser.

- w = vanninnhold i vekt prosent av tørrstoff
- n = porøsitet = porevolum i prosent av totalvolum
- K = skjærfasthet i tonn pr. m².
- H = relativ fasthet i omrørt tilstand.
- S = sensitivitet = $\frac{K \text{ uforstyrret}}{K \text{ omrørt}}$
- O = humifisert organisk stoff i vektprosent.
- γ = romvekt i tonn pr. m³

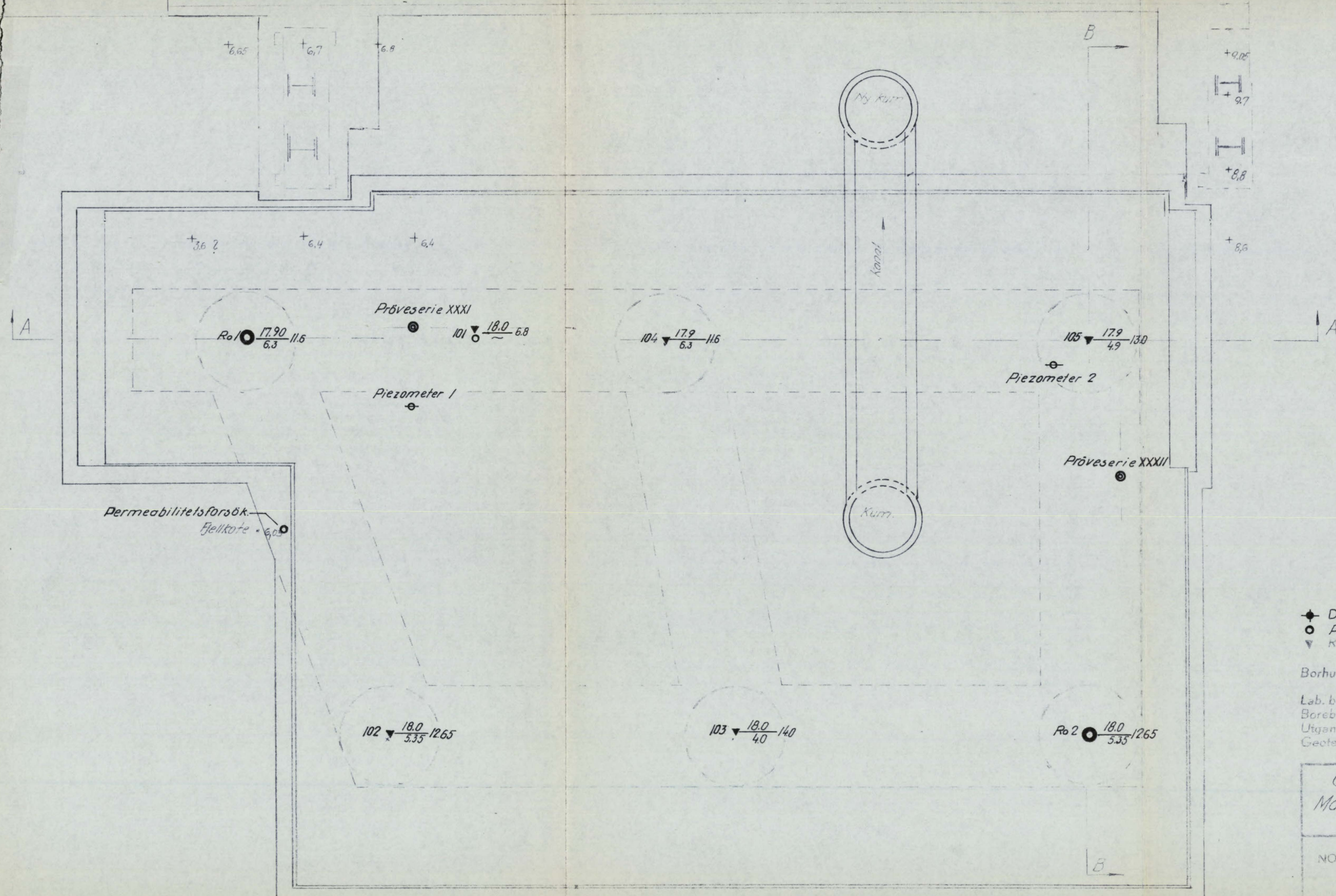
Til dreieboringen er brukt borlengder og spiss med henholdsvis 20 og 30 m diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av seg selv med den belastning på boret som er på skravert borhullets venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borhullet.

3.32
11/8
H.M. 20.797 v. H. H. J.F.
18/2-58

Als Kvarner Brug
Prosjektert oljetank
Borplan og profiler

1:500
1:200
1:100

4073-1

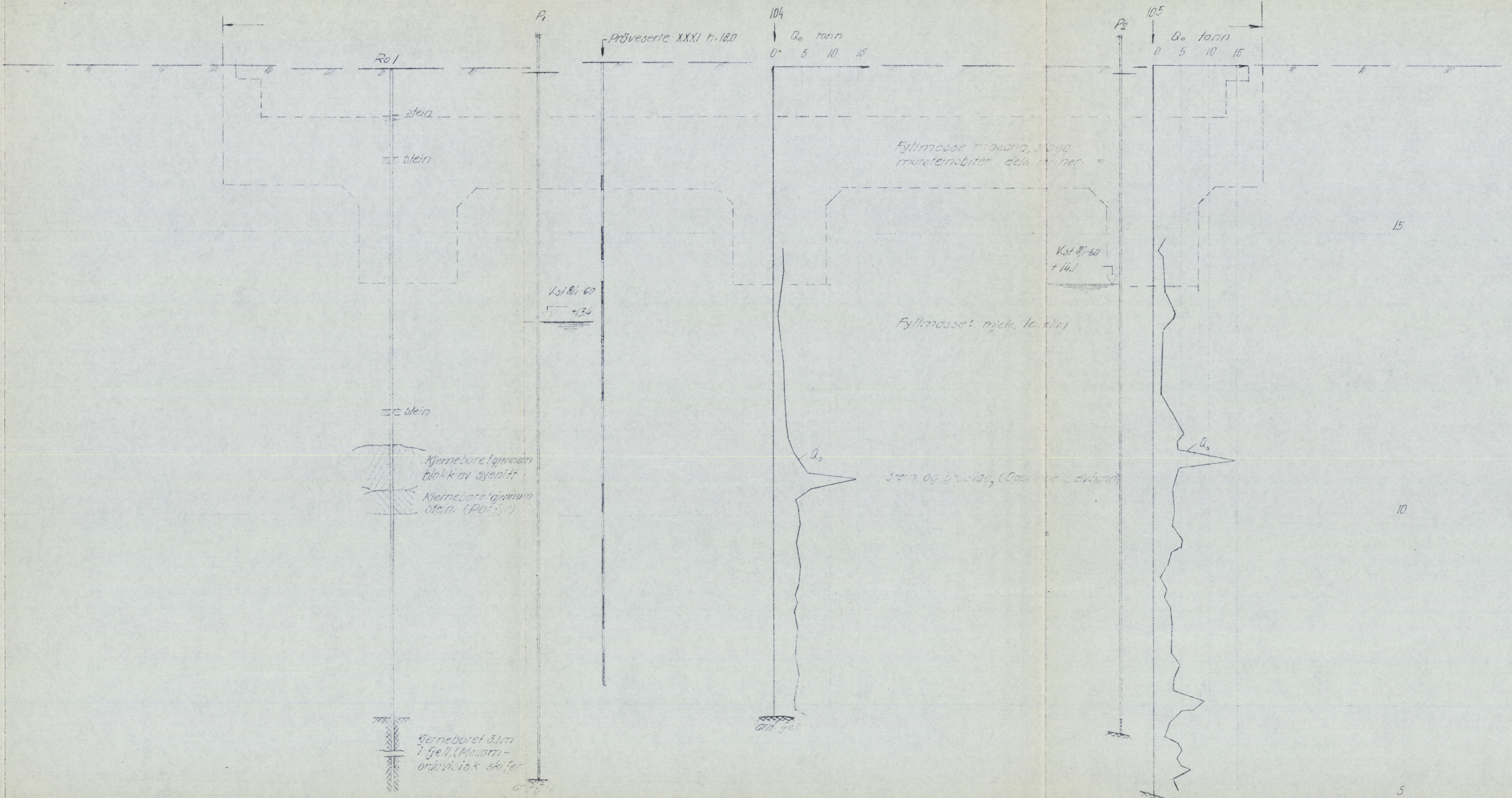


- ◆ Dreieboring
 - Permeabilitets forsøk
 - ▼ Kamsøndring
 - Rotasjonsboring
 - ⊙ Prøveserie
 - + Vingeboring
 - ⊖ Installasjon for måling av porevannstrykk
- Borhull nr. ◆ Terreng (Bunn-)kote. — Boret dybde.
- ◆ Antatt fjellkote.
- Lab. bok nr. 570
 Borebok nr. 1224
 Utgangspunkt for nivellement er skinnegang i Maskinverktødet ved JF. Høring: -18.10
 Geoteknisk utredning av 23/60

4/6 Kværner Brug Maskinfundament FB 32/20 Borplan	Målestokk	Tegn. nr.	18/1 - 60
	Erstalling for:		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. - Oslo	4357-1		
	Erstallt av:		

Prøveserie XXXI h=18.0

D	P	W	W	H	K	S	W	Ø	Barkort
2.1	31								Fyllmasse, med slag, teglstøv og dels steiner
3.1	31	45							leirepartier, trerester etc.
3.9	33	45	189	187	151	194			
5.2	40	50	23	24	8	177			mjøl, dels ler og mang rufflekser
5.7	8								fin-mjøl, skiferbiter noe grus
									sand, grus og stein for
7.8	21	33	35	38	30	288			leire, mjøl, finmalag
8.8	16	30							2.19 Mosand, korthold, guskorn
9.8	26	34	25	23	21.5	216			leirepartier
10.8	16	31	120	52	17	200			leire, mjøl, finmalag guskorn



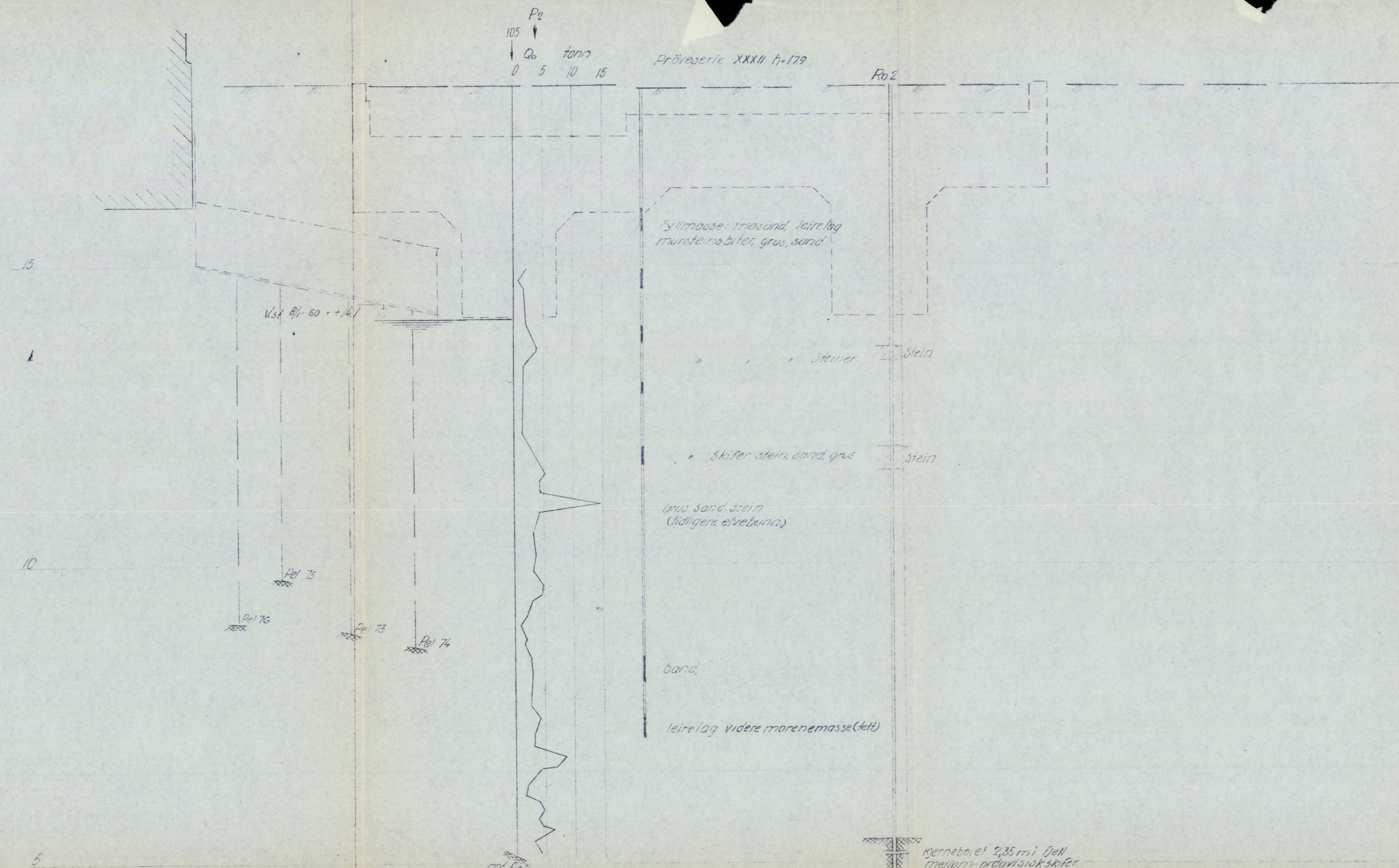
Sjetteundersøkelse innmåling etter lov 11/10/1961	
Cre	0 - 6 mm
Cl	6 - 2 mm
Cl	2 - 0.075 mm
Cl	0.075 - 0.002 mm
Cl	0.002 mm
Mjøl	0.075 - 0.002 mm
Fin	0.002 mm
Leire	0.002 mm

$$Q_0 = \frac{\text{Vekt av lodd} \times \text{Fallhøyde}}{\text{Synkning pr. slag}} \text{ (tonn)}$$

Forlegninger:
 w = vanninnhold i vekt prosent av tørrstoff
 n = porositet = porerum i prosent av totalvolum
 K = sigevirksomhet pr. m²
 i = vanninnhold i prosent av vanninnhold
 $= \text{konstighet} = \frac{K}{\text{uforsyret}}$
 $= \text{konstighet} = \frac{K}{\text{omrørt}}$
 O = humifisert organisk stoff i vektprosent
 γ = ronvekt i tonn pr. m³

Geoteknisk utredning av 25/1-60 ved J.F.

G/S Kvarner Brug Maskinfundament FB 30/20 Profil A-A	Målestokk:	1:50
	Tegn. №:	197-60
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. - Oslo	Erstatning for:	4357-2
	Erstattet av:	



Prøveserie XXXII h-179

Byg	w	n	H	k	st	γ	Jordart
2.1	25	40					201 Fyllmasse, moosand med leirelag mursteinsbiter grus og sand
3.1	20						" " "
4.1	22	48			189		" " "
5.0	26						" " "
6.1	18	32			216		Skiferstein, sand, grus
9.7	24	39					204 sand
10.7	24	40	26	26	4	2.03	leire lag, videre morenemasse (lett)

Mineraljordartenes inndeling etter korndiameter.

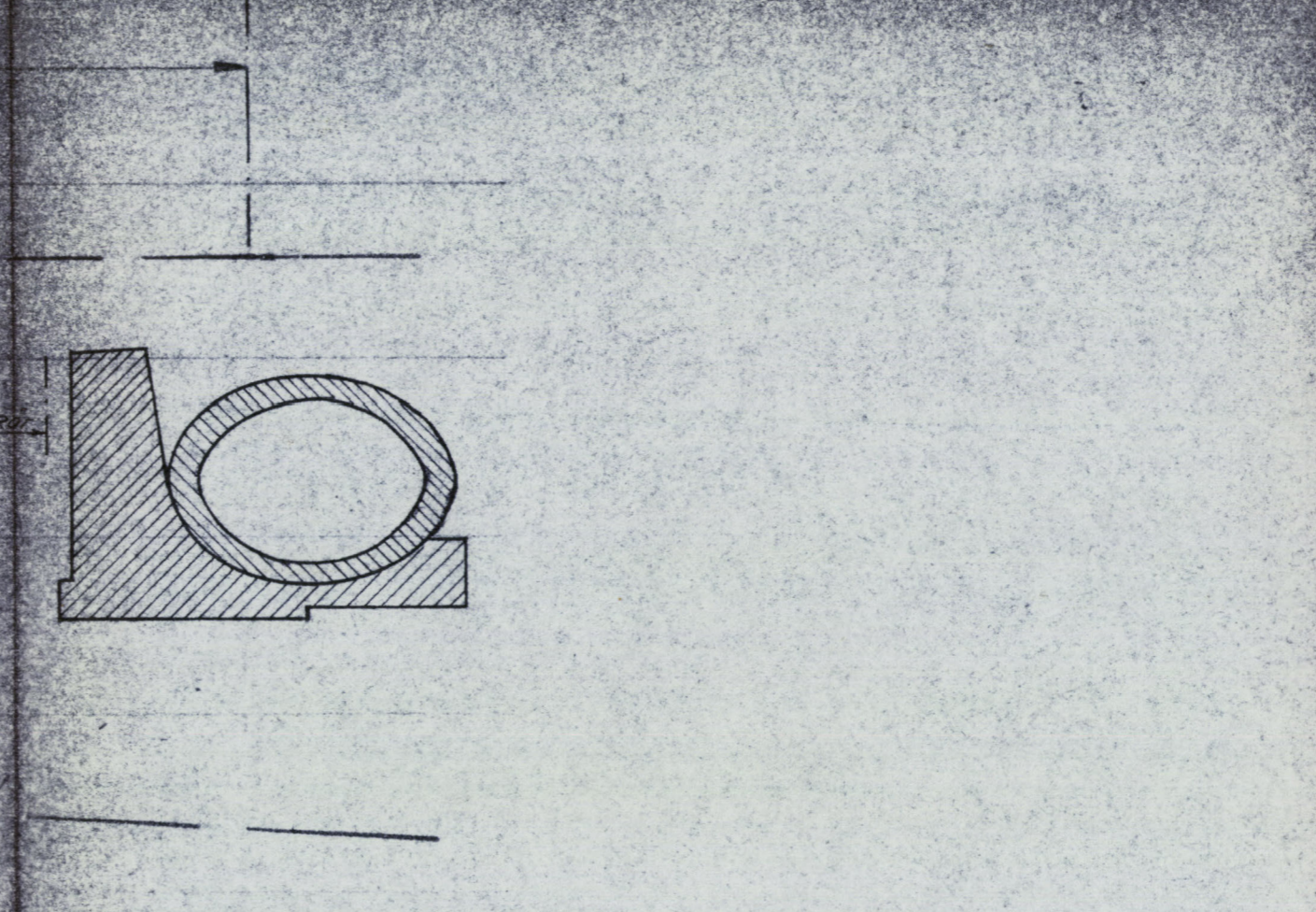
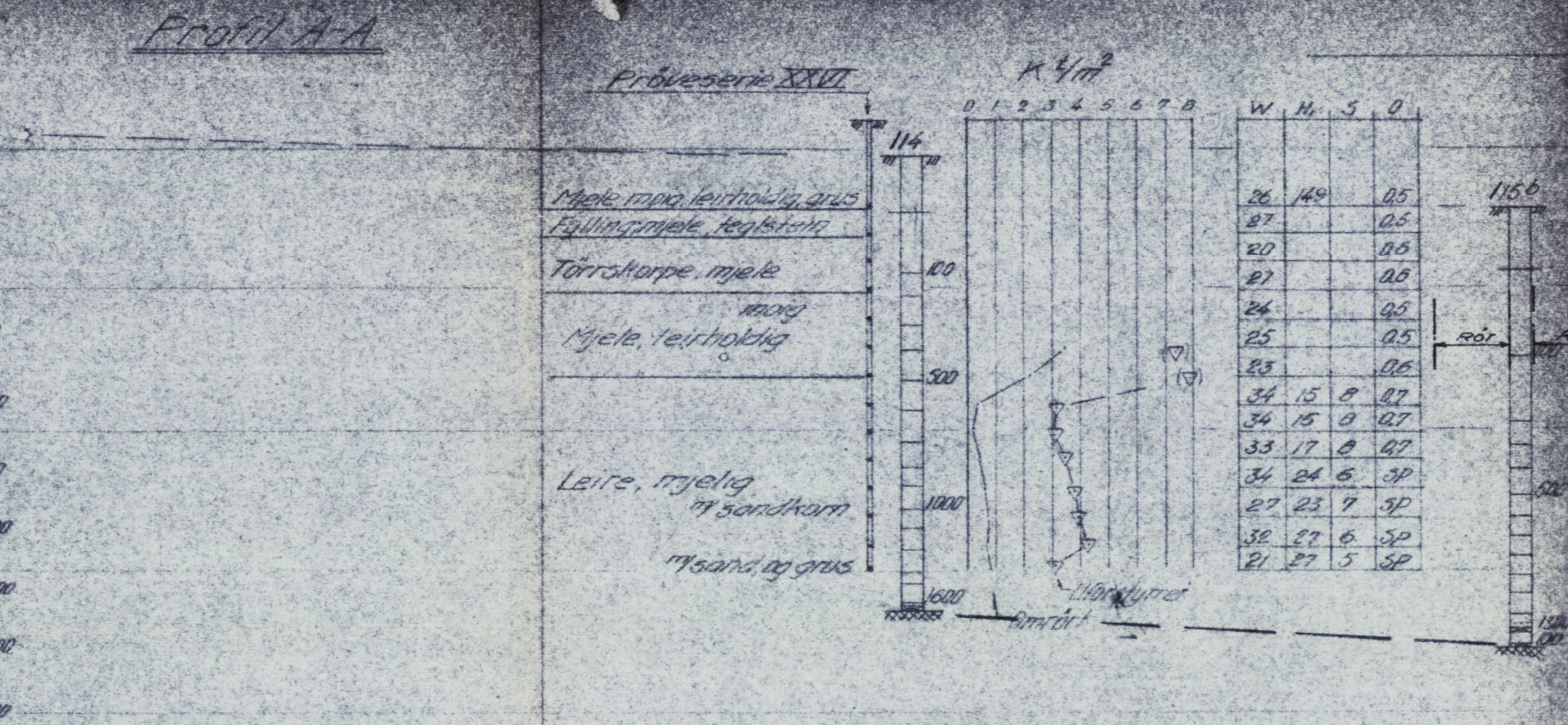
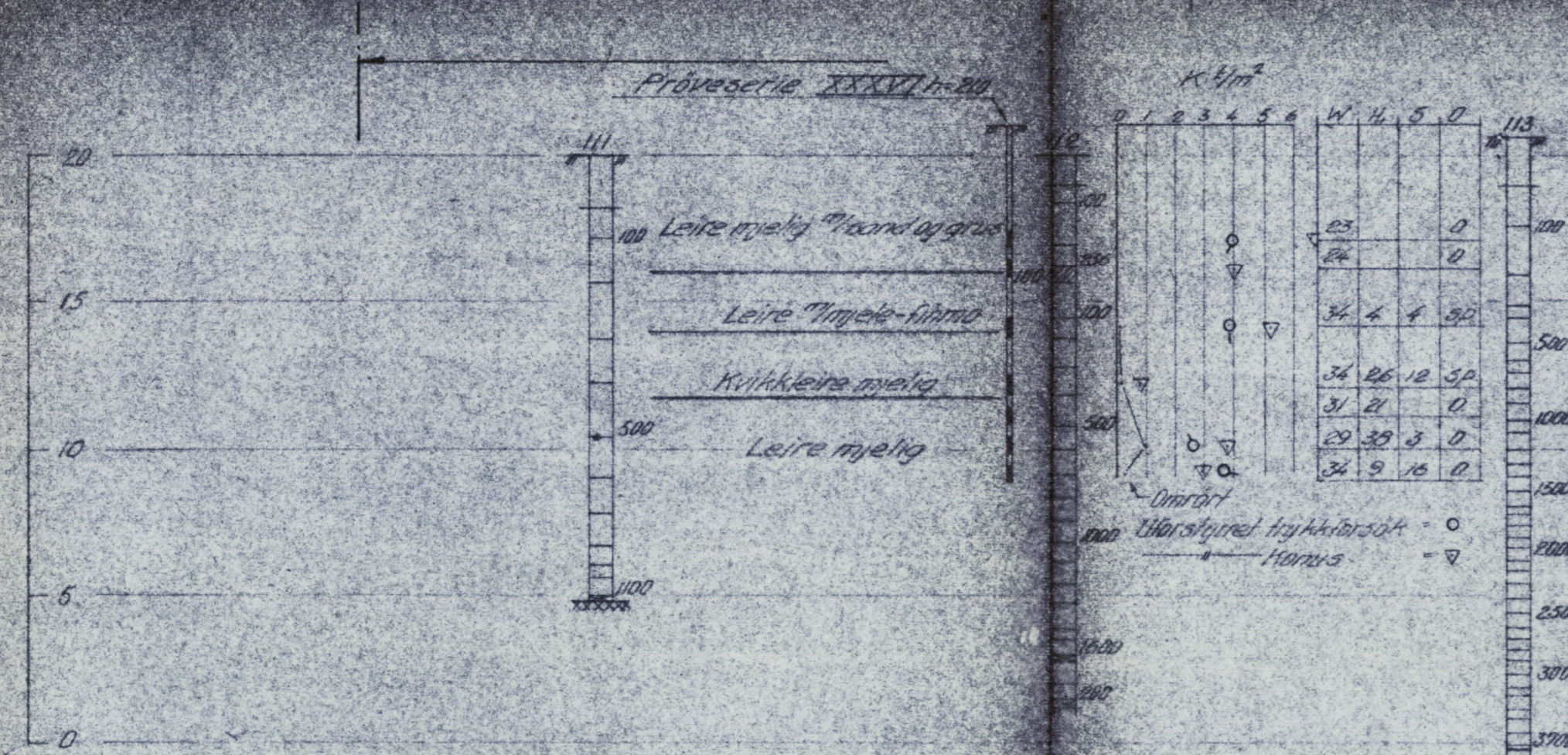
Grus	grøvt	20 - 60	mm
	fin	60 - 200	"
Sand	grøvt	0.6 - 0.2	"
	fin	0.2 - 0.075	"
Flaesand	grøvt	0.075 - 0.06	"
	fin	0.06 - 0.002	"
Mjeler	grøvt	0.002 - 0.0006	"
	fin	0.0006 - 0.0002	"
Leire	<	0.0002	"

$$Q_0 = \frac{\text{Vekt av lodd} \times \text{Fallhøyde}}{\text{Synkning pr. slag}} \quad (\text{tonn})$$

- Betegnelser.**
- w = vanninnhold i vekt prosent av tørrstoff
 - n = porositet = porøse volum i prosent av totalvolum
 - K = sliktfasthet i tonn pr. m²
 - H_r = relativ fasthet i omrørt tilstand
 - st = sensitivitet = $\frac{K \text{ uforstyrret}}{K \text{ omrørt}}$
 - O = humifisert organisk stoff i vektprosent
 - γ = romvekt i tonn pr. m³

Geoteknisk utredning av 25/60 ved JF

9/5 Kvarner Brug Maskinfundament FB 392 Profil B-B.	Målestokk	1:50	Tegn. nr.	18/1-60
	Bestilling for:	4357-3		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. - Oslo		Erstattet av:		

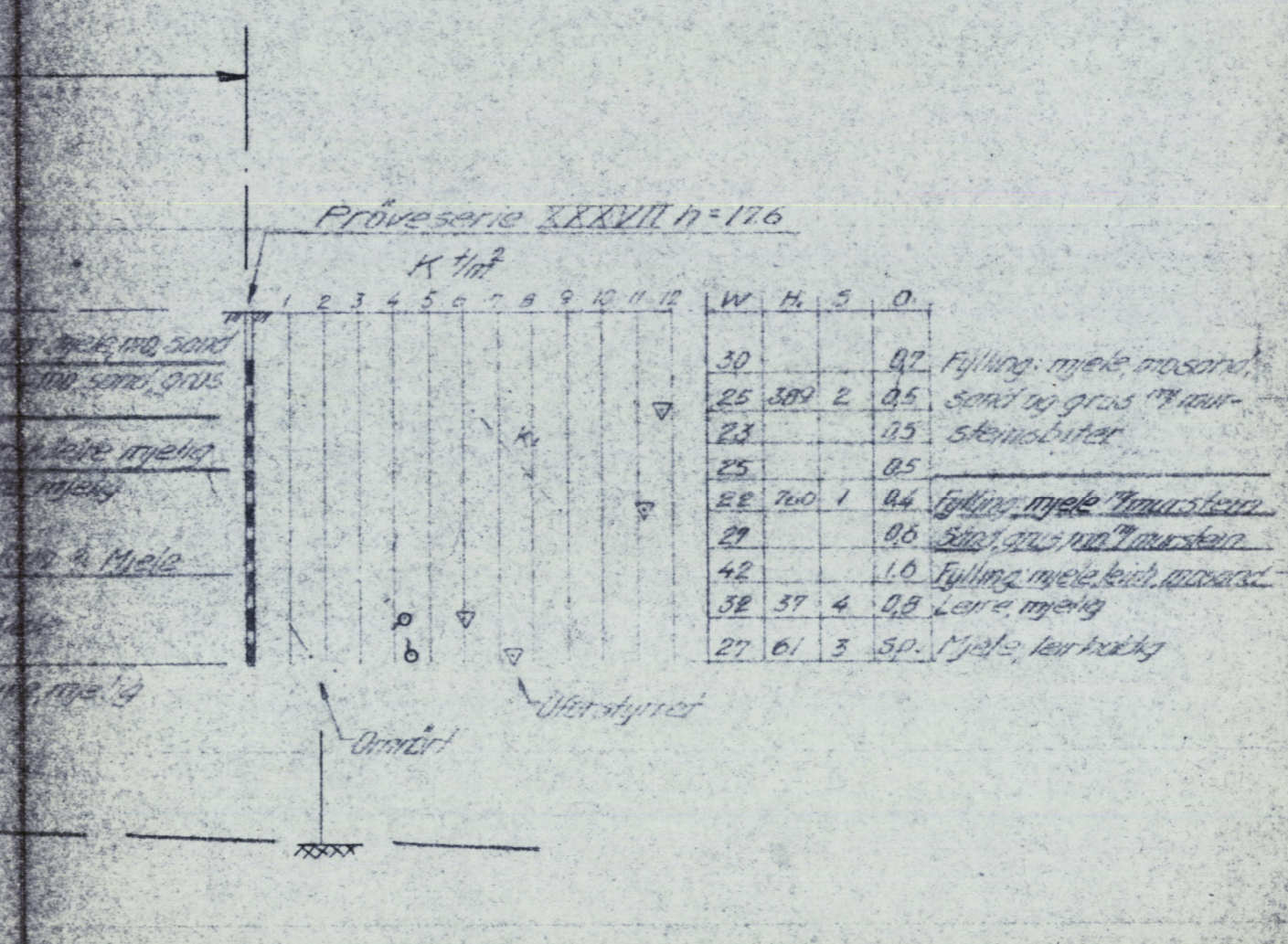
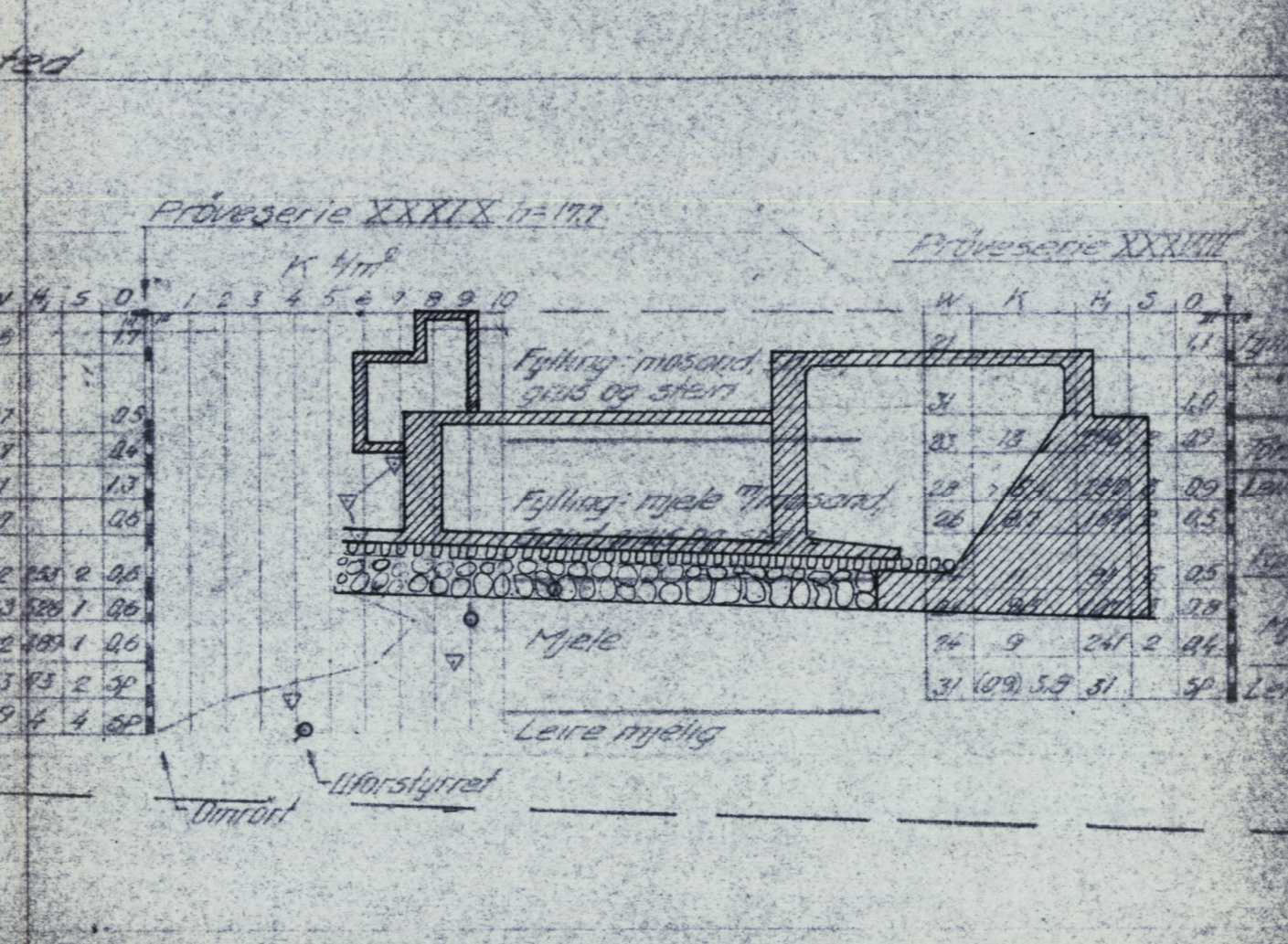
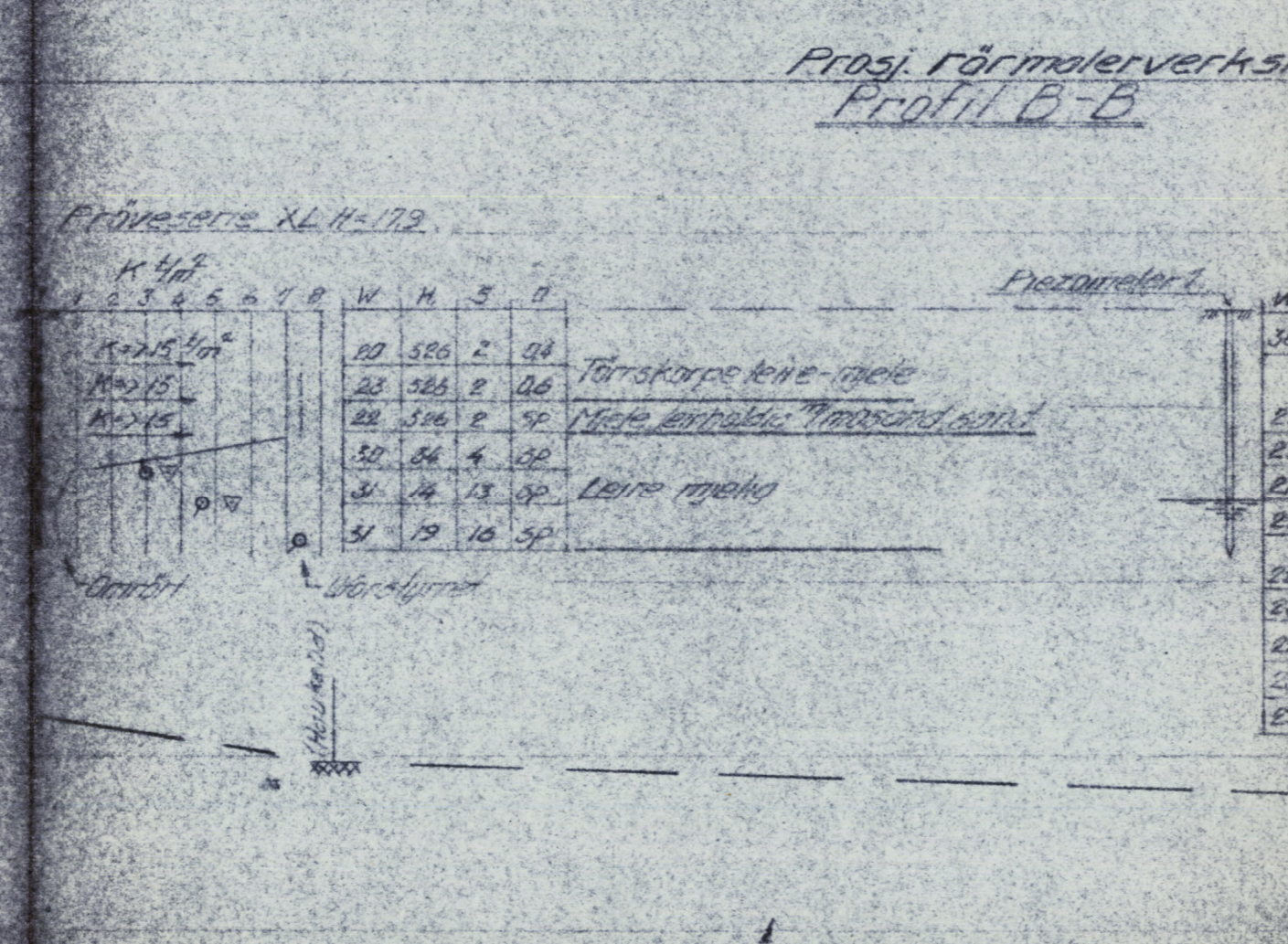
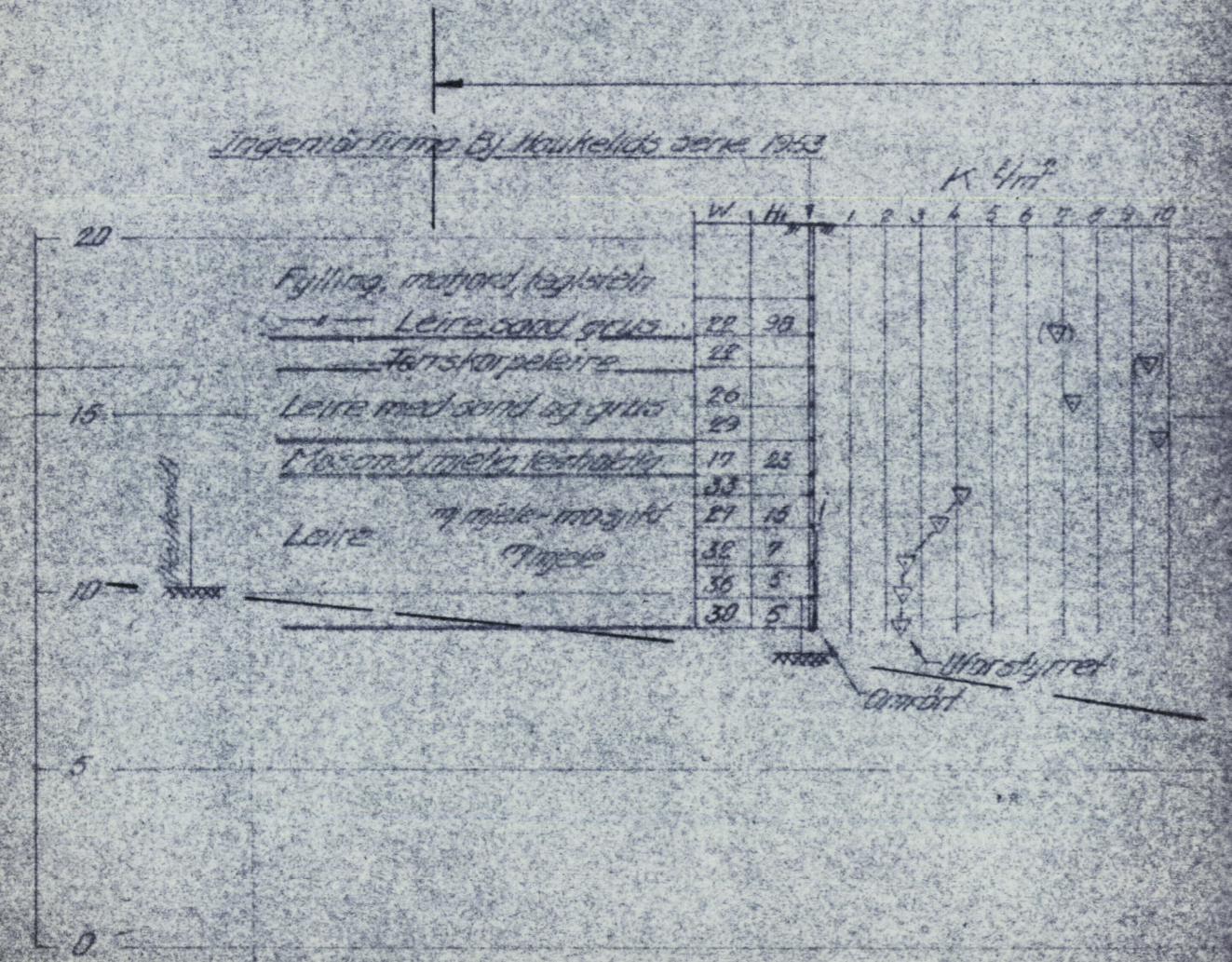


Mineraljordartenes inndeling etter korndiameter.

Grus	grov	20 - 6	mm
	fin	6 - 2	"
Sand	grov	2 - 0.6	"
	fin	0.6 - 0.2	"
Mosand	grov	0.2 - 0.06	"
	fin	0.06 - 0.02	"
Mjølke	grov	0.02 - 0.006	"
	fin	0.006 - 0.002	"
Leire	<	0.002	"

Belegninger.

w = vanninnhold i vekt prosent av tørrstoff
 n = porositet = porøvolum i prosent av totalvolum
 K = skjærfasthet i tonn pr. m²
 H = relativ fasthet i omrørt tilstand
 S = sensitivitet = K uforstyrret / K omrørt
 O = humusert organisk stoff i vektprosent
 † = romvekt i tonn pr. m³

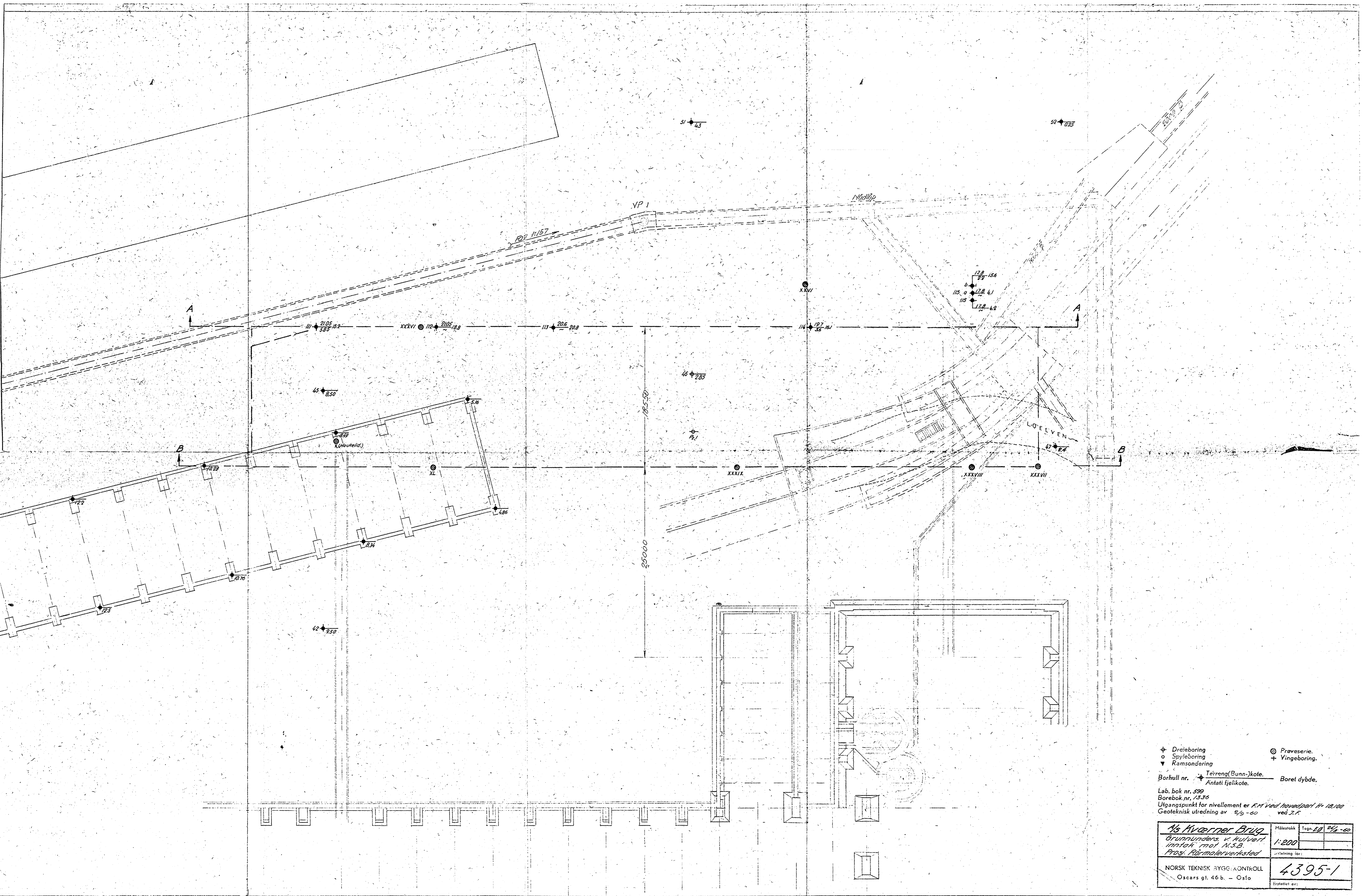


Til dreieboringen er brukt borlengder og spiss med henholdsvis 20 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av seg selv med den belastning på boret som er påskrevet borhullets venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når motstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borhullet.

Ns Kvernner Brug
 Kulvertinntak

Målestokk: 1:200
 Tegning nr.: 4395-2.1

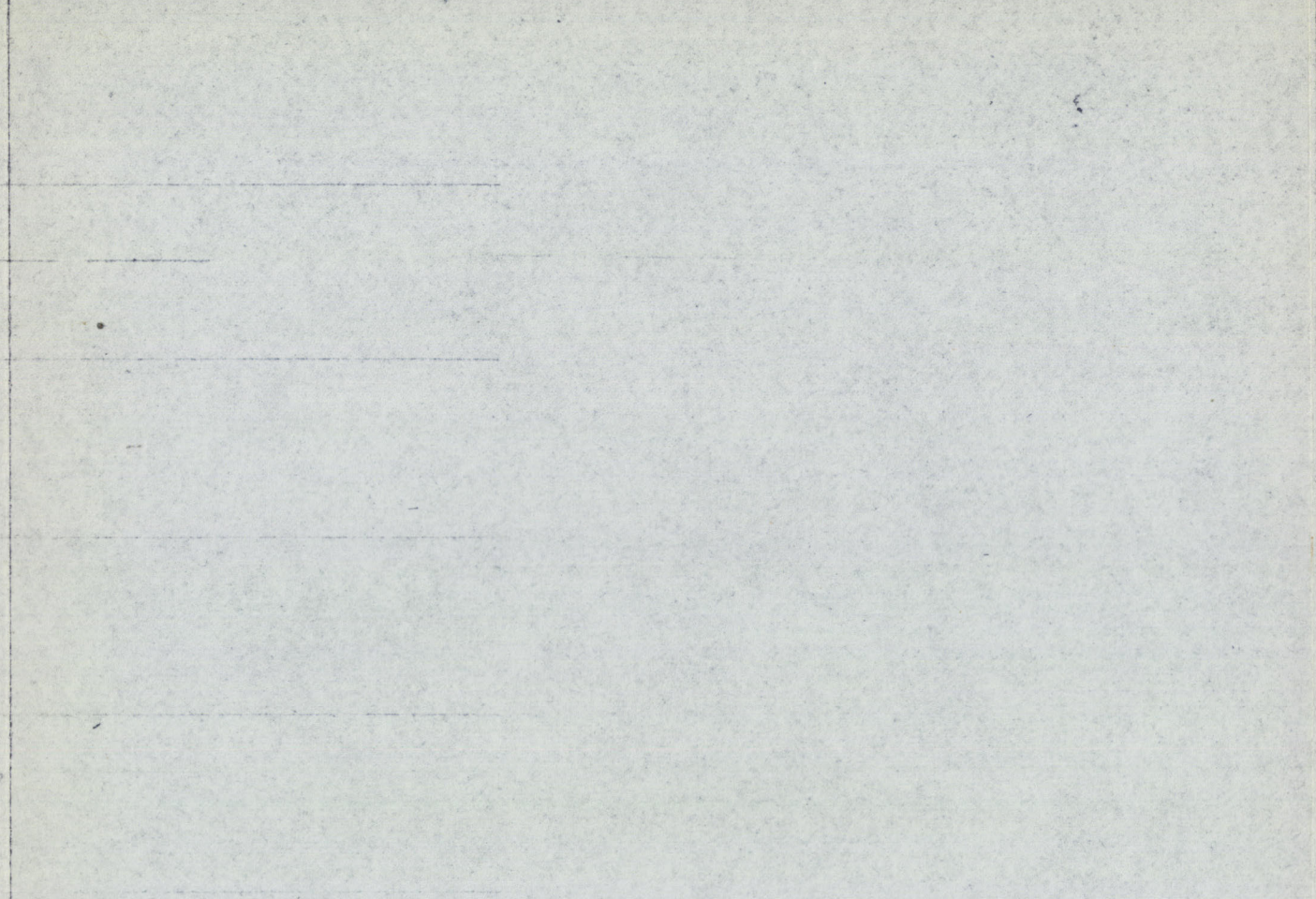
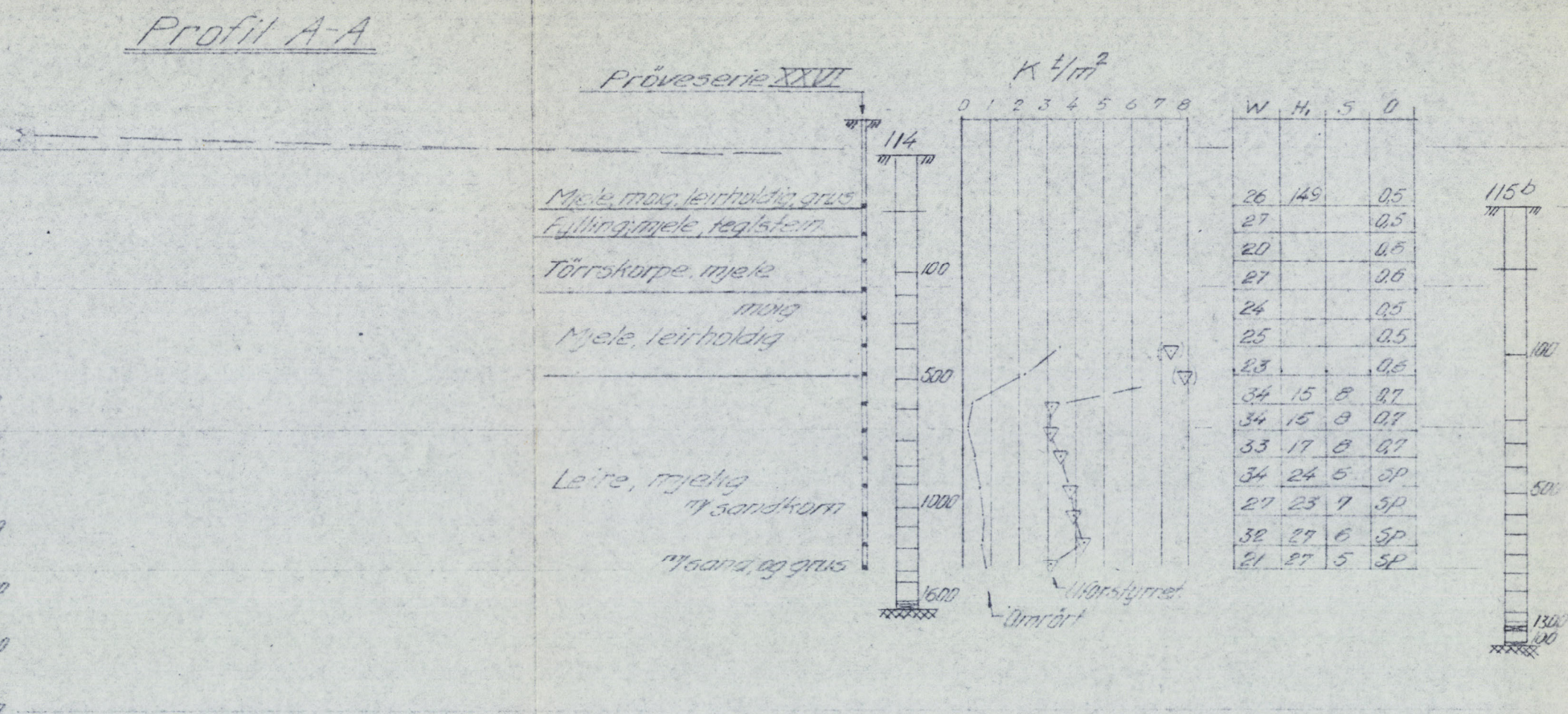
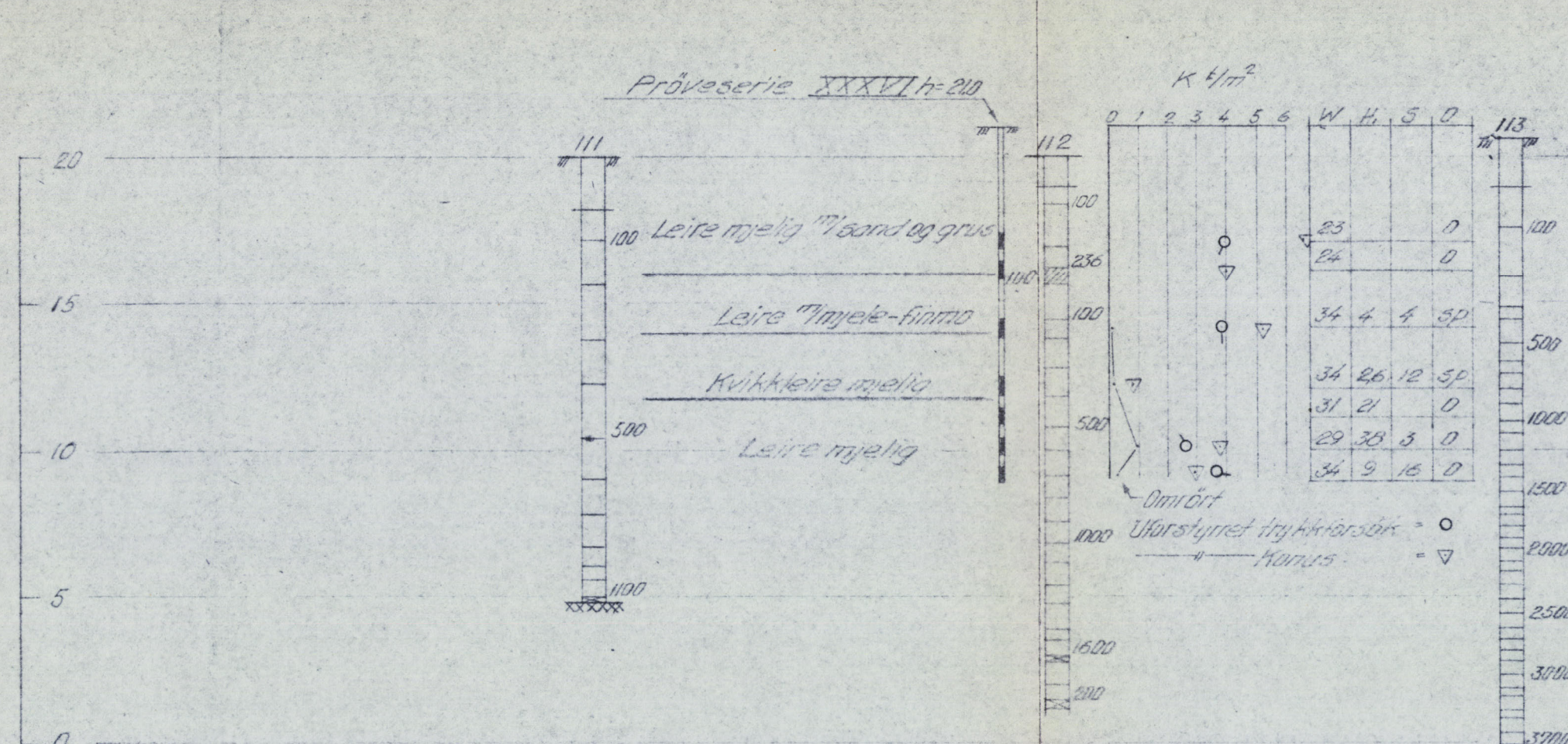
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL
 Oscars gt. 46 b. - Oslo



◆ Dreieboring
 ○ Spyleboring
 ▼ Ramsondering
 ⊙ Prøveserie.
 + Vingeboring.
 Borhull nr. * Terreng(Bunn-)kote. Boret dybde.
 Antatt fjelkkote.

Lab. bok nr. 599
 Borebok nr. 1336
 Utgangspunkt for nivellement er *K.M. ved hovedport nr. 10.100*
 Geoteknisk utredning av *2/5 - 60* ved *J.F.*

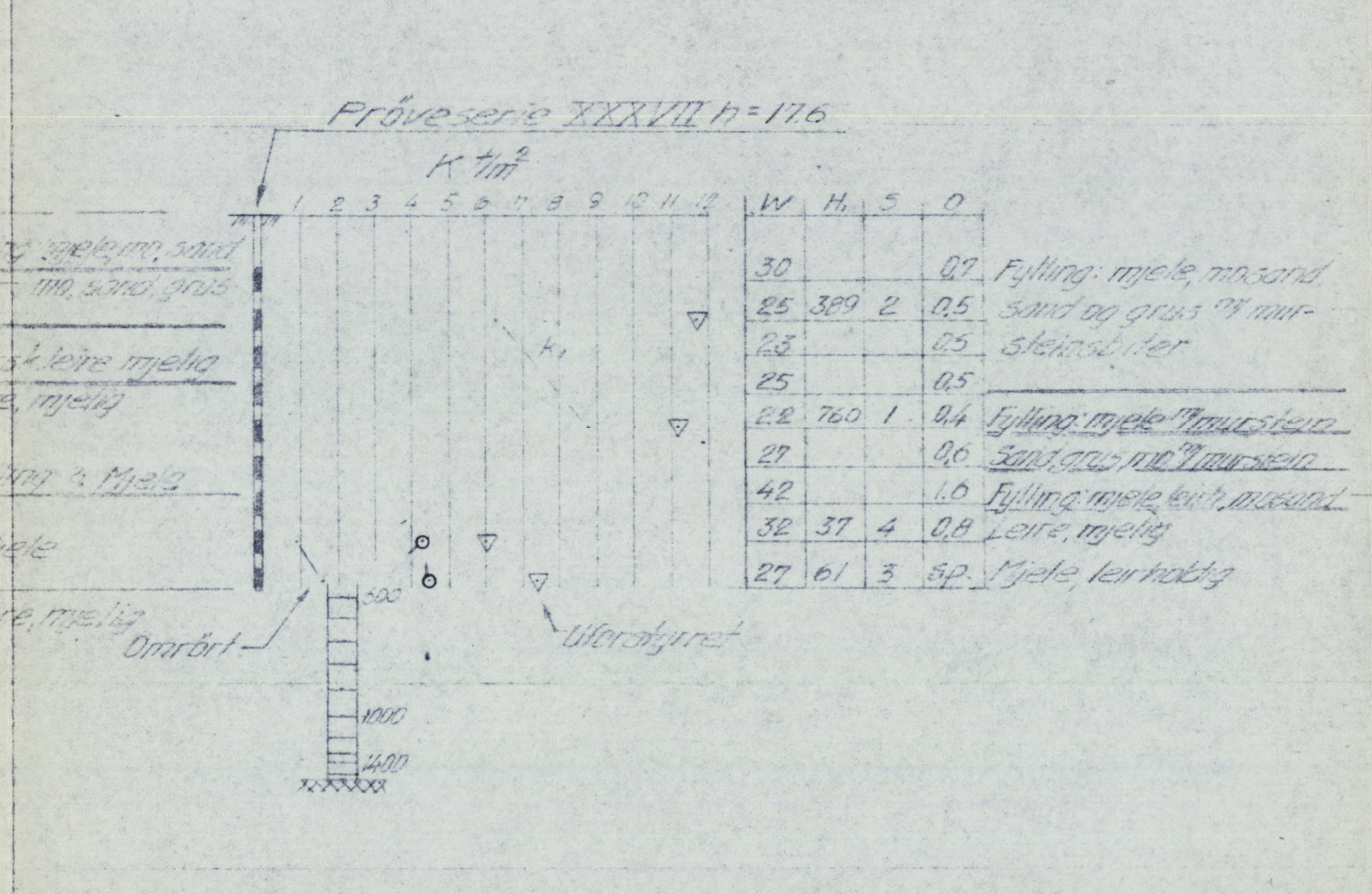
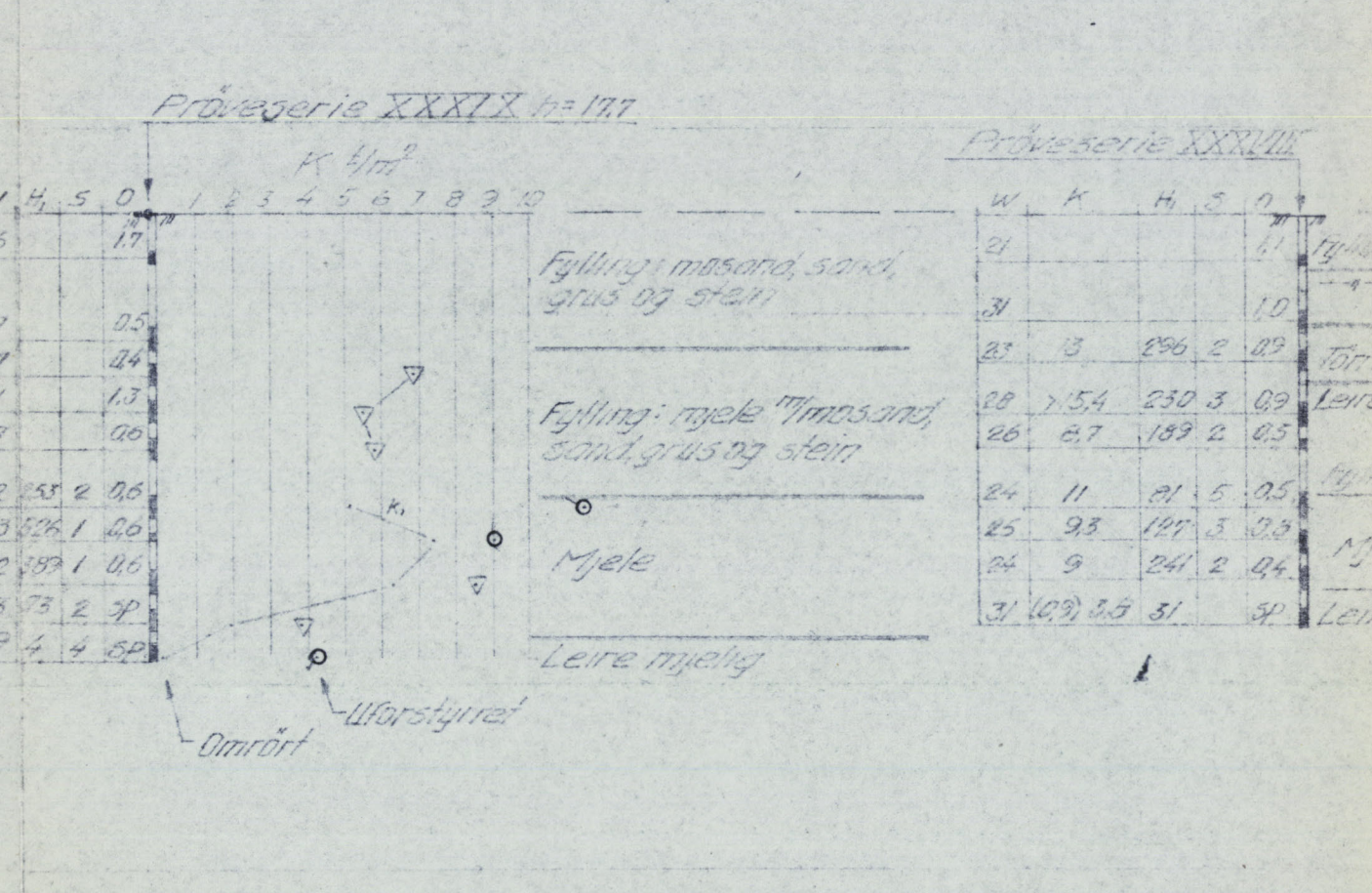
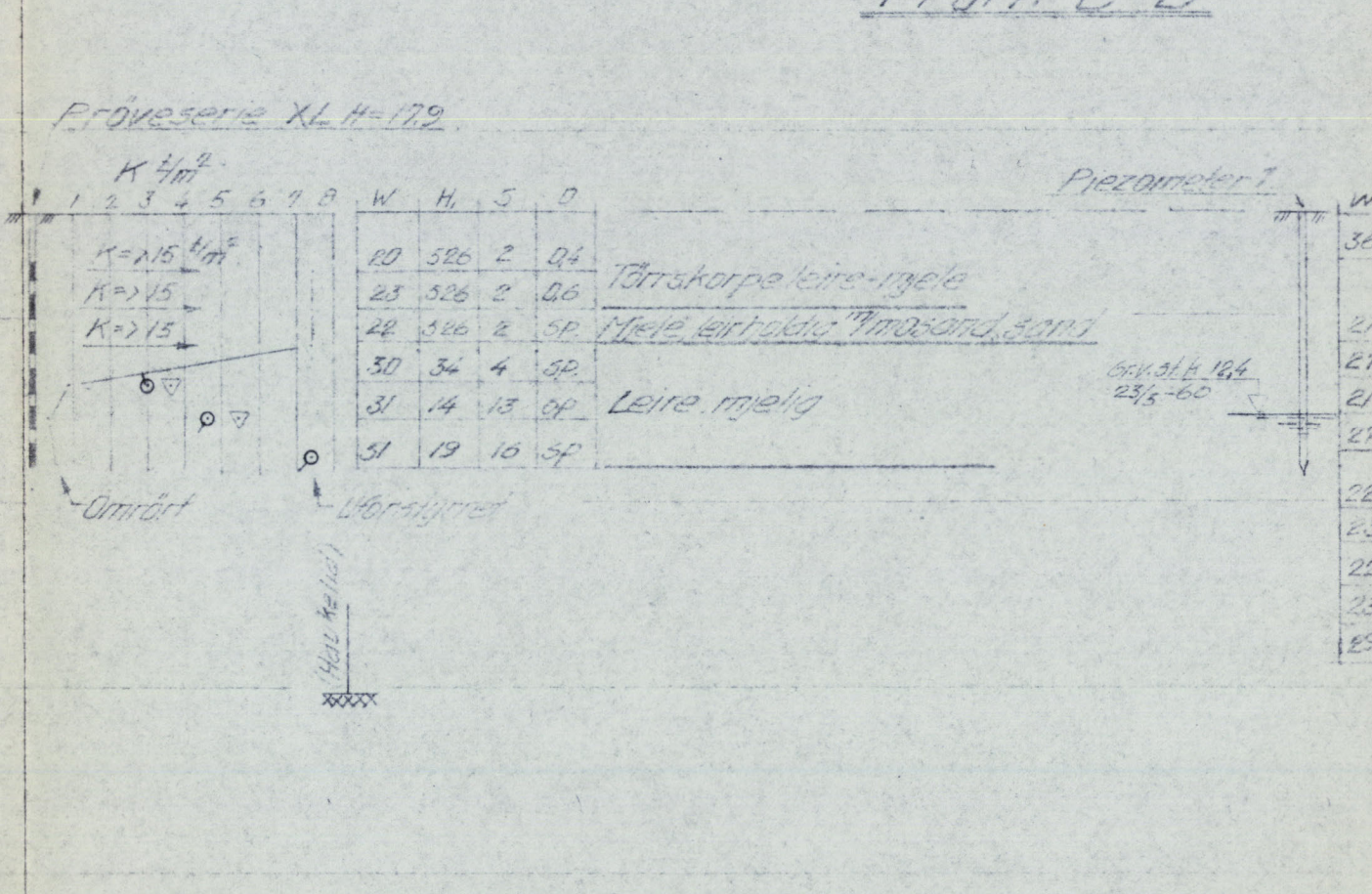
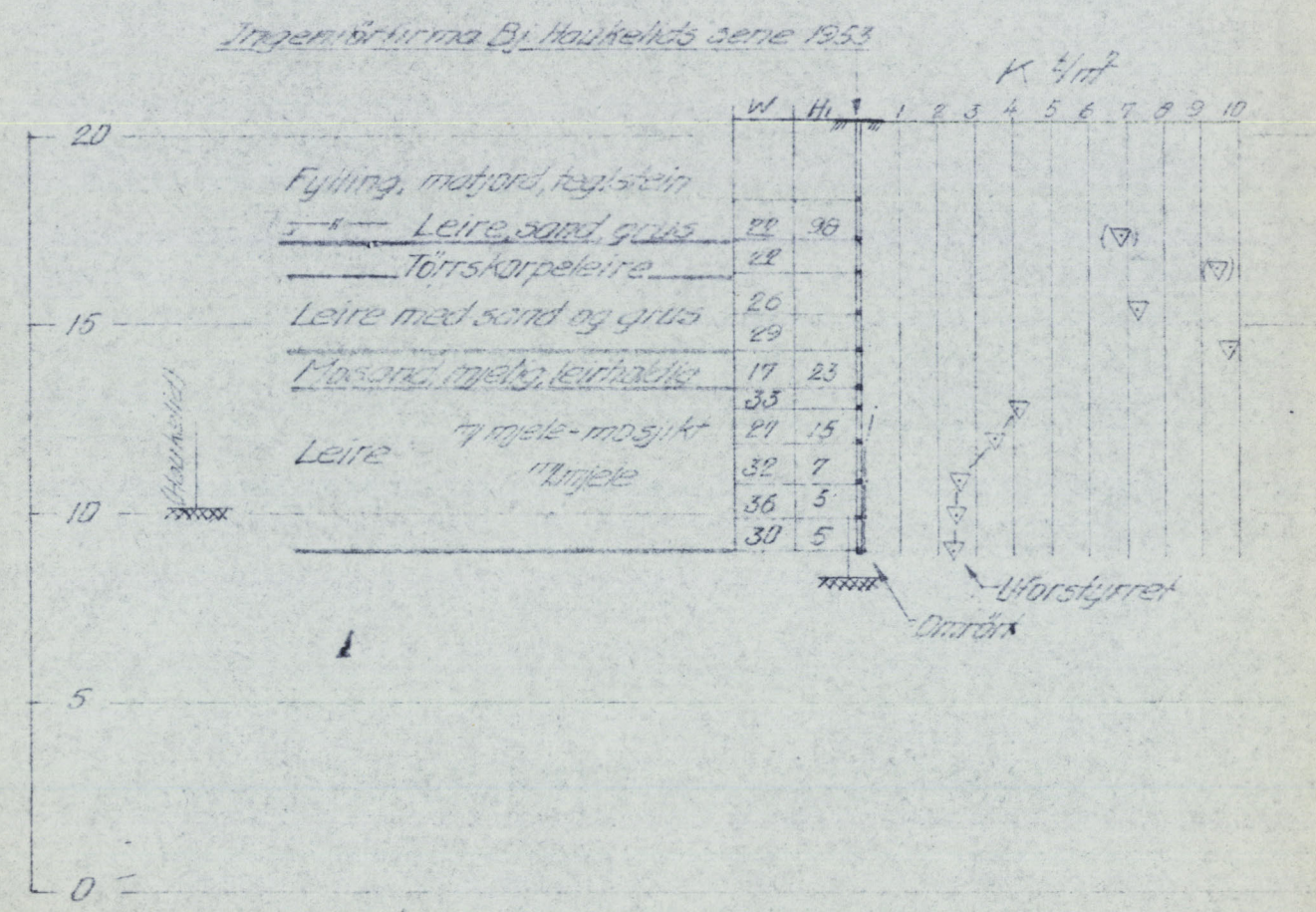
16 Kværner Brug		Målestokk	Legg-ED	24/6-60
Grunnunders. v. kulvert inntak mot N.S.B. Prøsi Rørmalerverksted		1:200		
NORSK TEKNISK BYGGKONTROLL		4395-1		
Oscars gt. 46 b. - Oslo		Ertattlet av:		



Mineraljordartenes inndeling etter korndiameter.

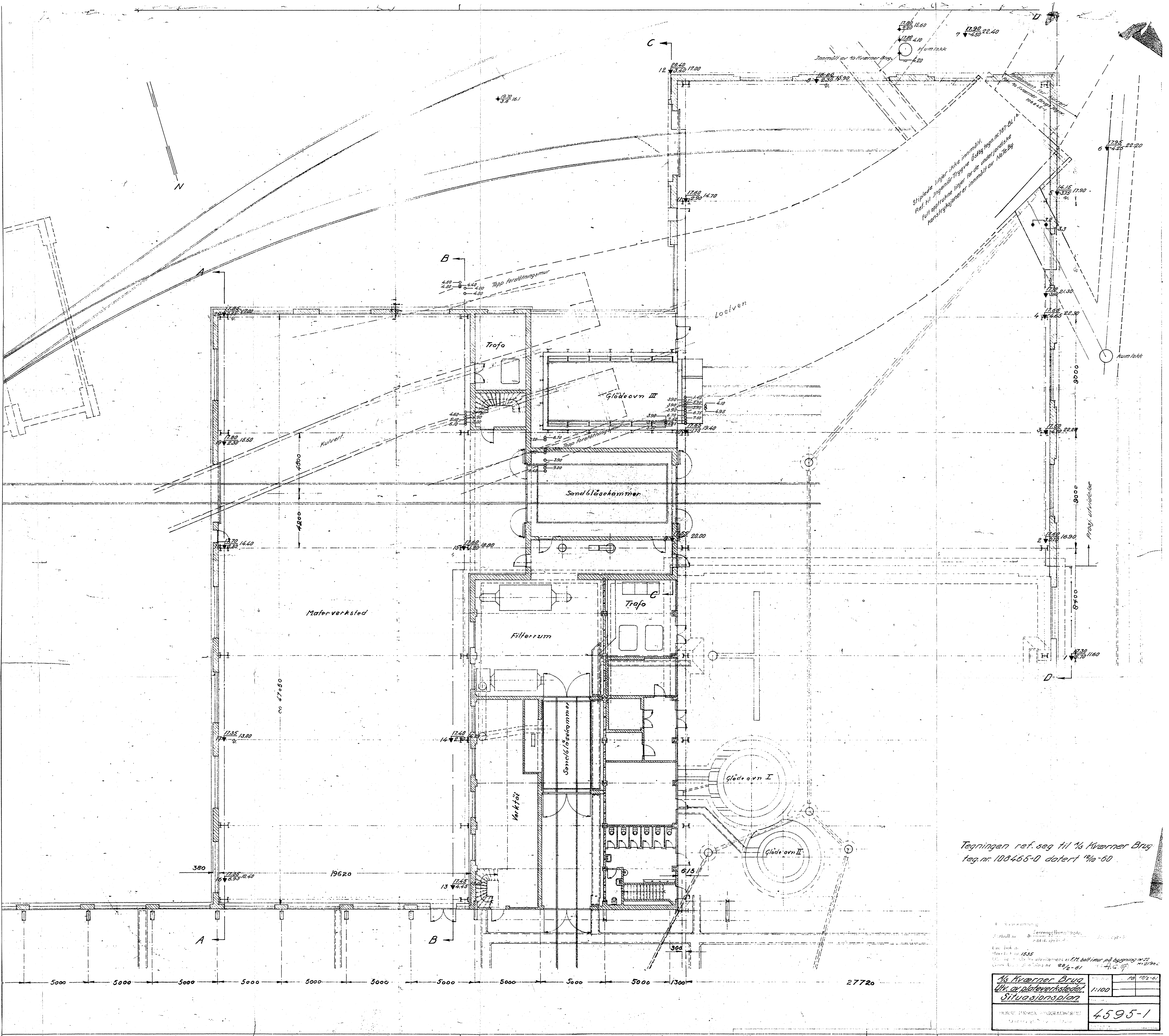
Grus	grov	20 - 6	mm.
	fin	6 - 2	"
Sand	grov	2 - 0.6	"
	fin	0.6 - 0.2	"
Mosand	grov	0.2 - 0.06	"
	fin	0.06 - 0.02	"
Mjøle	grov	0.02 - 0.006	"
	fin	0.006 - 0.002	"
Leire	<	0.002	"

Belegningsar.
 w = vanninnhold i vekt prosent av tørrstoff
 n = porositet = porevolum i prosent av totalvolum
 K = skjærlasthet i tonn pr. m²
 H1 = relativ fasthet i omrørt tilstand
 S = sensitivitet = K uforstyrret
 K omrørt
 O = humefisert organisk stoff i vektprosent
 Y = romvekt i tonn pr. m³



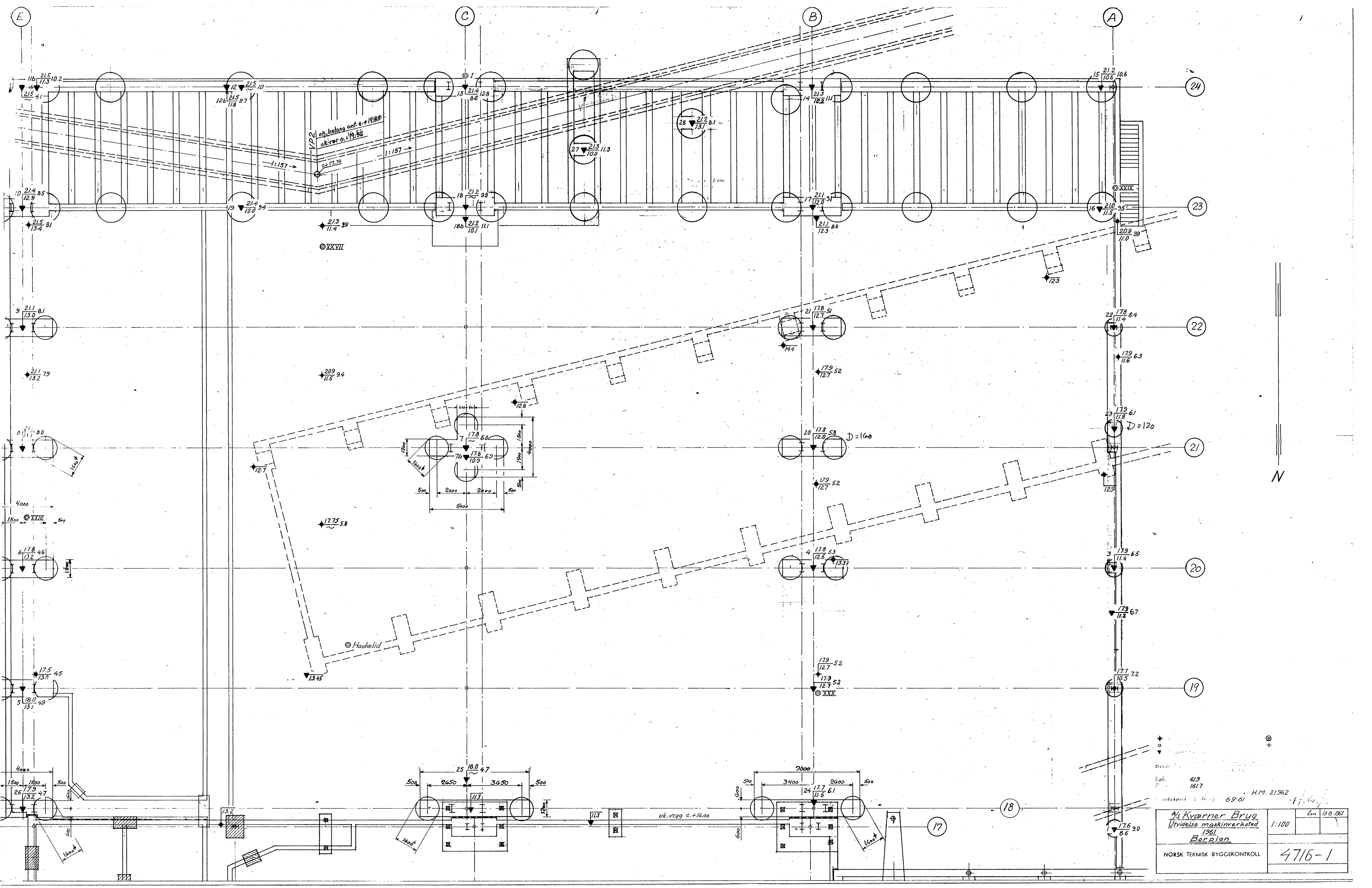
Til dreieboringen er brukt borlengder og spiss med henholdsvis 20 og 30 mm diameter. Skravert borhull betyr at boret har sunket av seg selv med den belastning på boret som er påskrevet borhullets venstre side. Største belastning er 100 kg. Denne belastning brukes alltid når omstanden er så stor at boret må dreies ned. Antall halve omdreining er påført høyre side av borhullet.

A/S Kværner Brug Prosjektør- og Byggekontroll Profil A-A og B-B	Målestokk	1:200	Rev. PB	24/8-60
	Erstatning 101			
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. - Oslo		4395-2		
	Erstattet av:			



Tegningen ref. seg til 1/2 Kværner Brug
 teg. nr. 108465-0 datert 1910-60

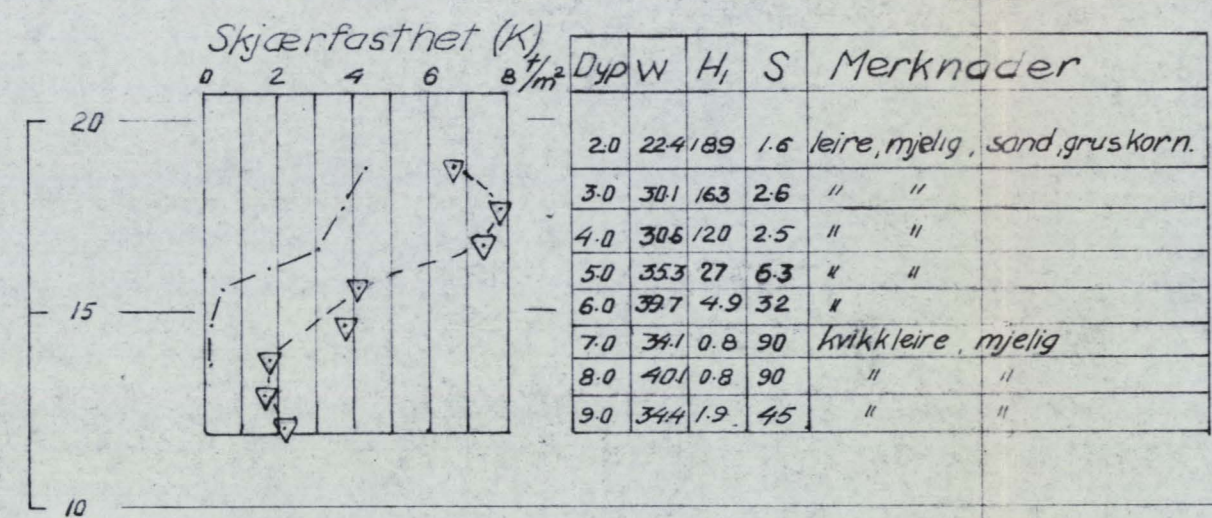
1/2 Kværner Brug		10 1910-61
Utt. av malerwerkstedet		1:100
Situasjonsplan		
PROJ. TERNING	4595-1	



2's Kvarner Brug
Utvikelse maskinverksted
1961
Borplan

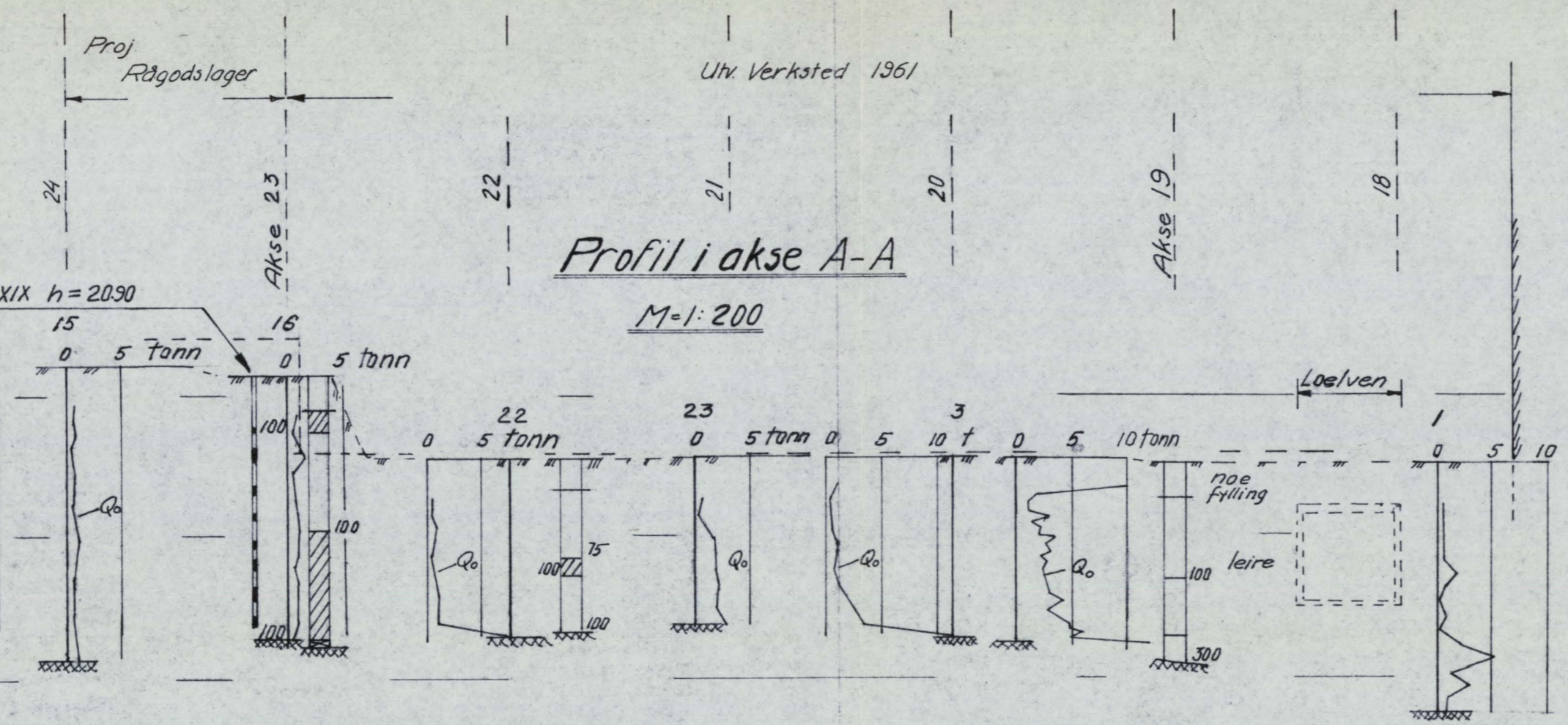
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL	4716-1
-----------------------------	--------

Lab. 619
1617
H.M. 21.962
6m 13.8.1961
1:100



Dyp	w	H _i	S	Merknader
2.0	224	189	1.6	leire, mjelig, sand, gruskorn.
3.0	301	163	2.6	" "
4.0	306	120	2.5	" "
5.0	353	27	6.3	" "
6.0	397	4.9	32	" "
7.0	341	0.8	90	kvikkleire, mjelig
8.0	401	0.8	90	" "
9.0	344	1.9	45	" "

Prøveserie XXIX h=2090

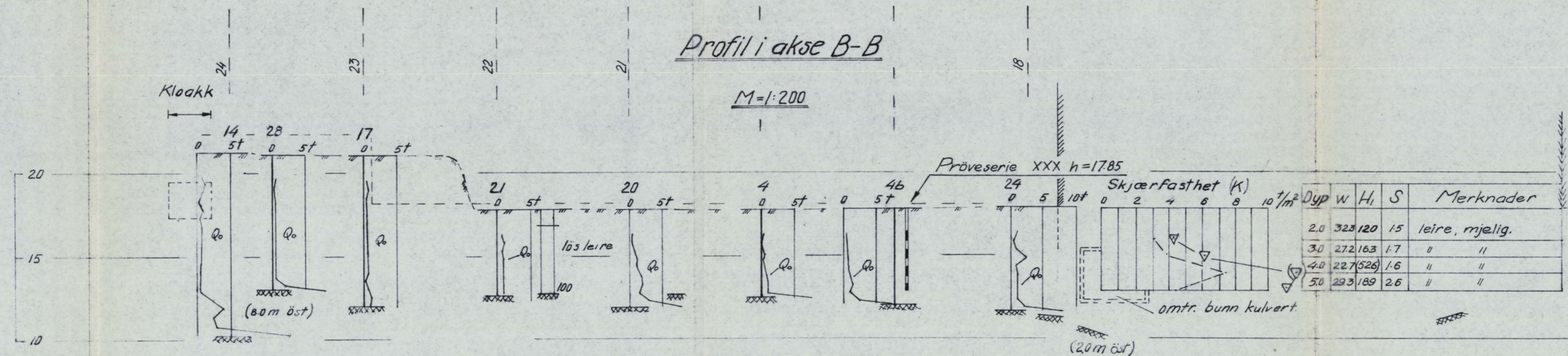


Profil i akse A-A

M=1:200

Profil i akse B-B

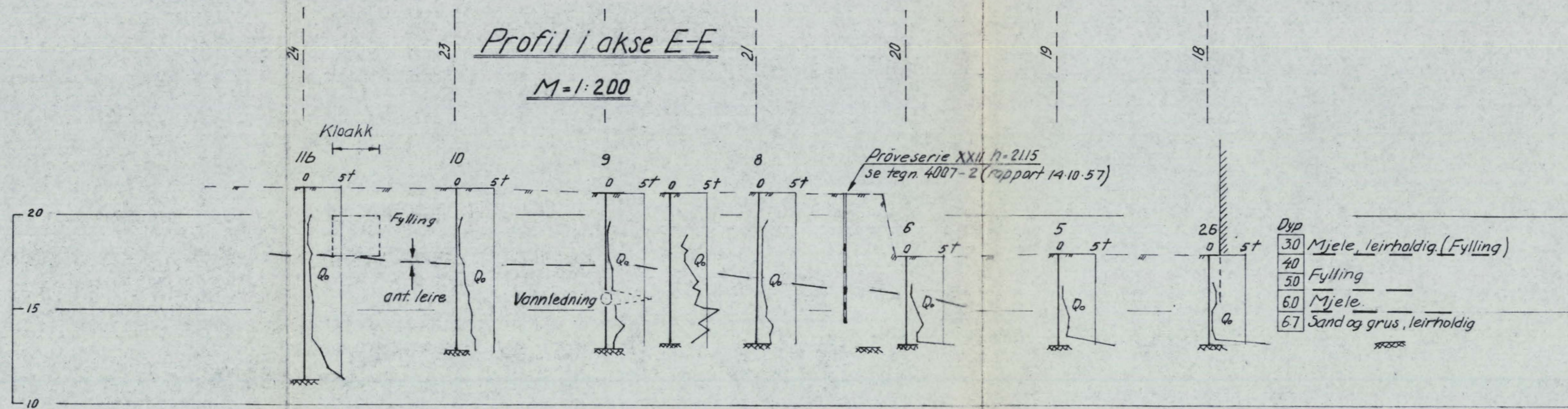
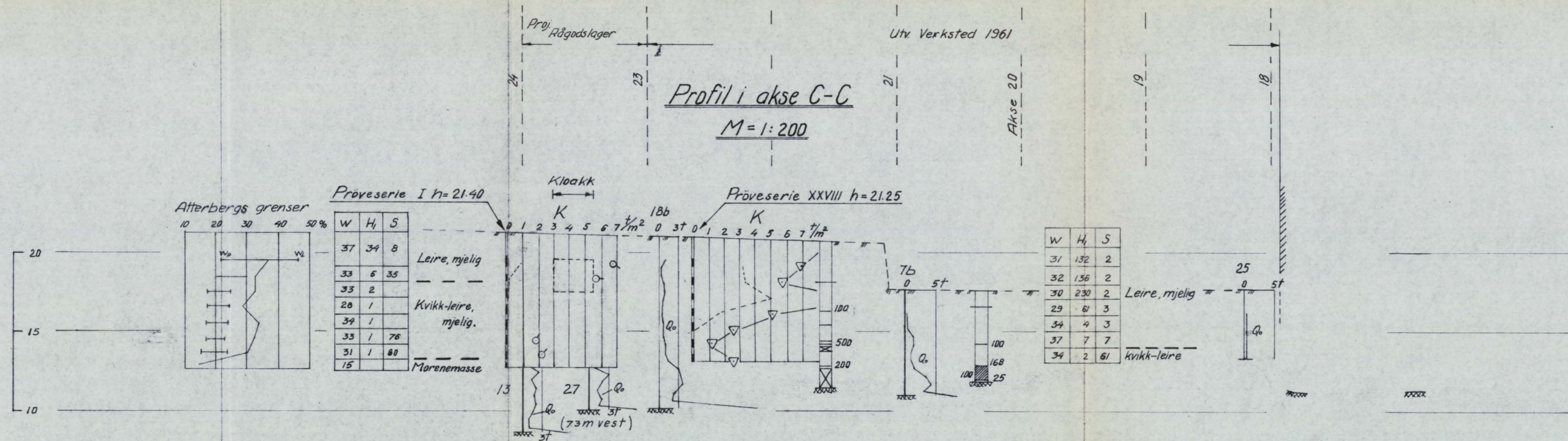
M=1:200



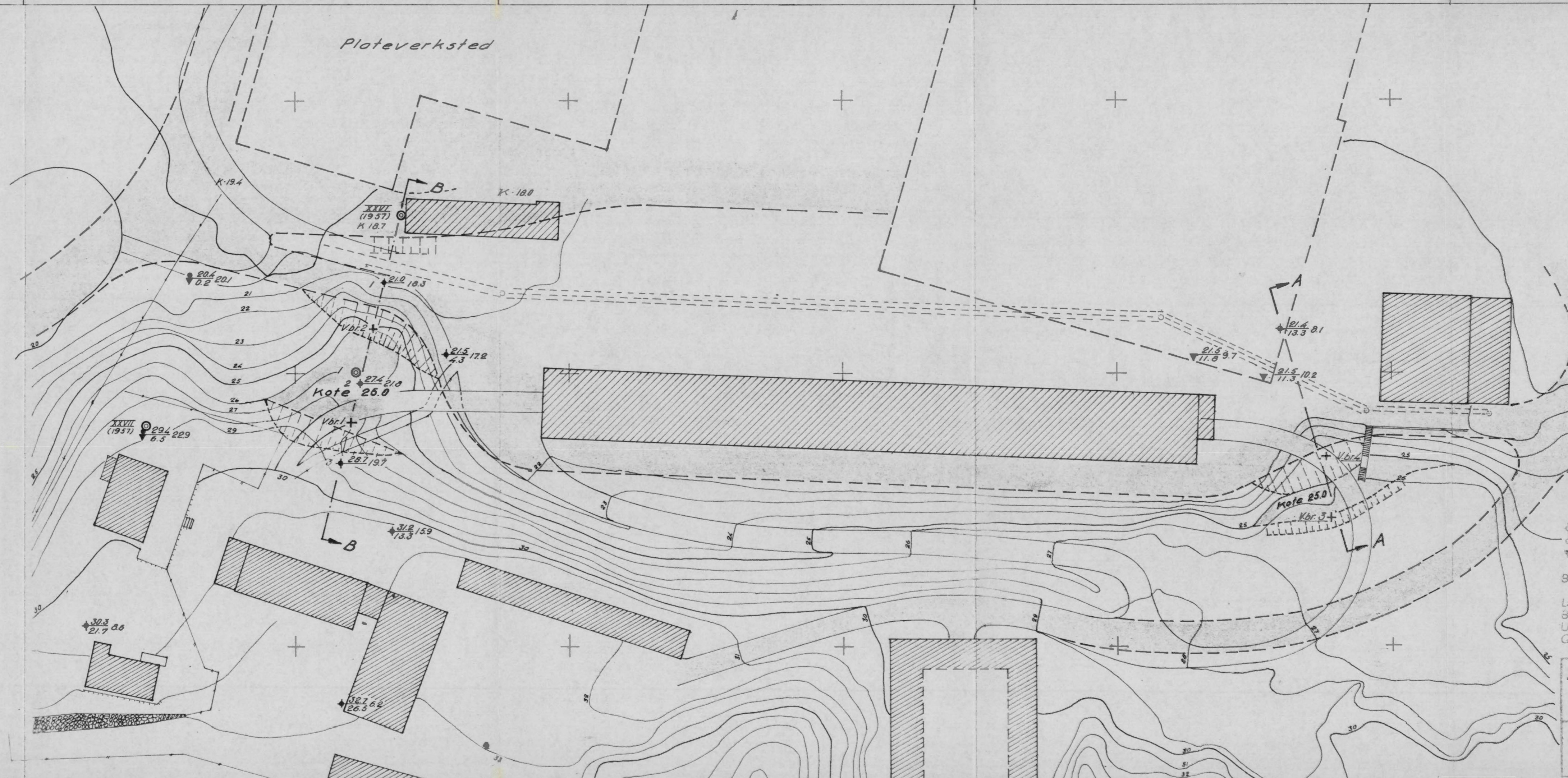
Dyp	w	H _i	S	Merknader
2.0	323	120	1.5	leire, mjelig.
3.0	272	163	1.7	" "
4.0	227	526	1.6	" "
5.0	293	189	2.6	" "

Ant. fjell Avsluttet

As Kværner Brug Utvidelse maskinverksted 1961 Profiler i aksene A-A og B-B.	Målestokk	Legg Em 15.8.1961
	1:200	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. - Oslo	Erstattet av: 4716-2	



As Kværner Brug Utvidelse maskinverksted 1961 Profiler i aksene C-C og E-E	Målestokk	Tegn. <i>Em</i> 17.8.61
	1:200	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. - Oslo	Erstatning for:	4716-3
	Erstattet av:	



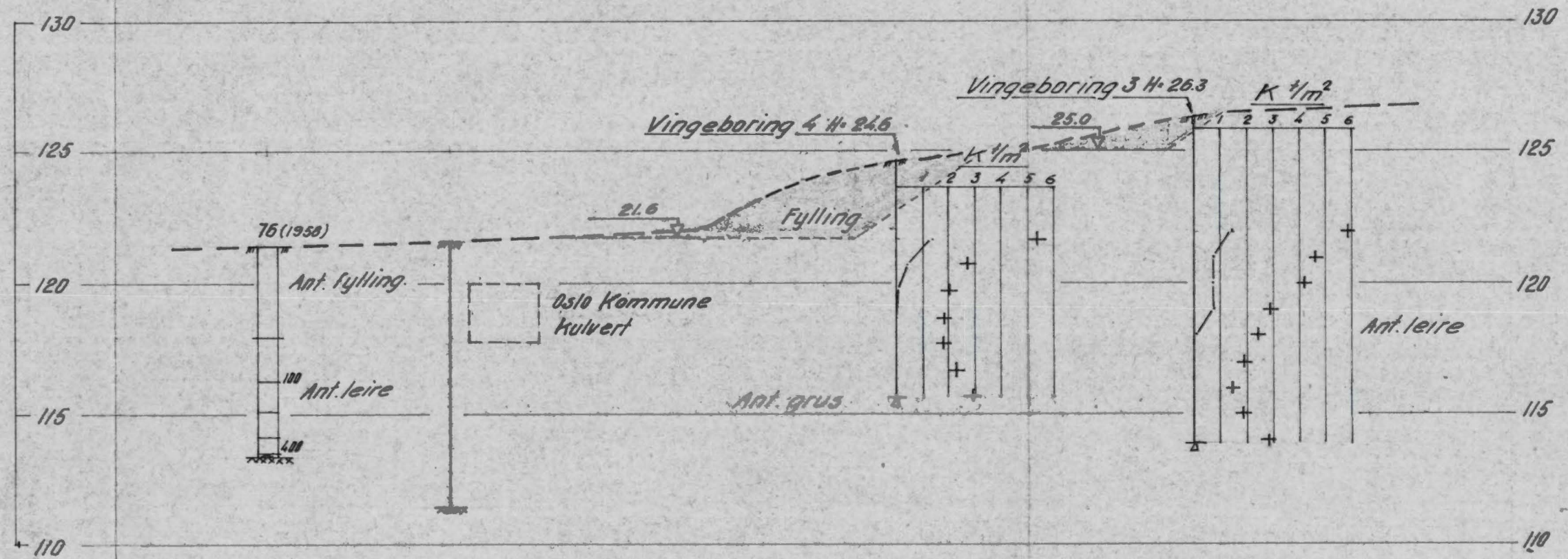
⦿ Dreieboring
 ○ Spyleboring
 ▼ Rømsandeboring
 ⊕ Prøvested
 + Yngreboring

Borhull nr. ⦿ Terrennfunn-kote.
 ⦿ Antatt fjelkkote. Boret dybde.

Lab. bok nr. 635
 Borebok nr. 1707
 Utgangspunkt for nivellement er H.M. velferdsbygg H-21.962
 Geoteknisk utredning av 17/1-62 ved O.S.H.

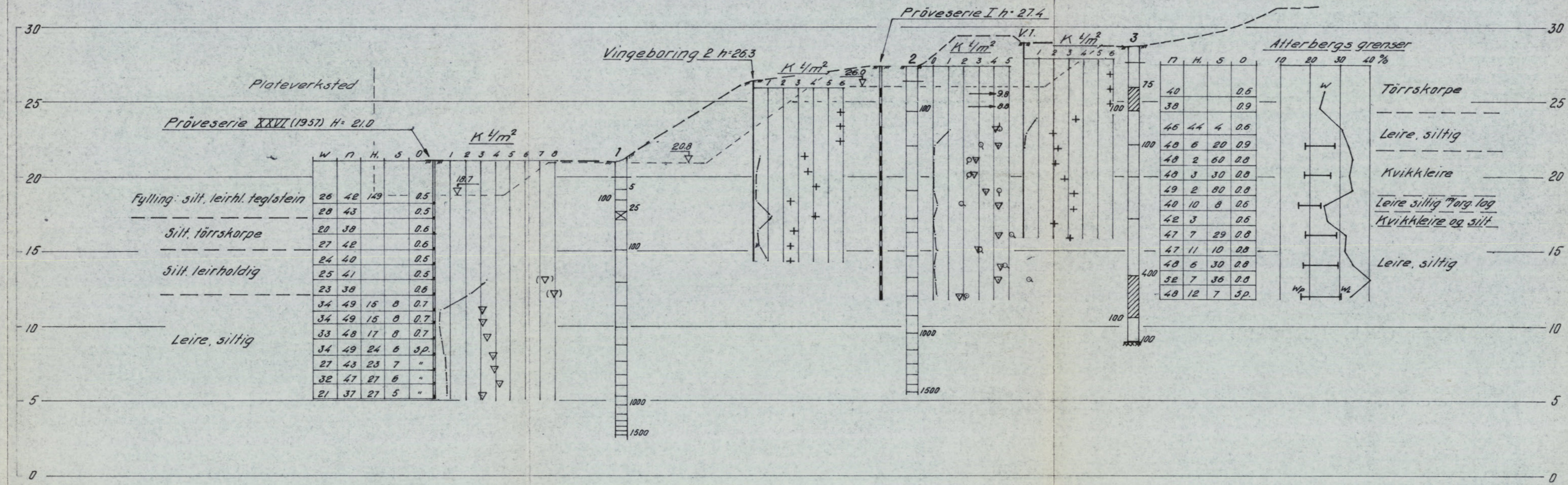
Kværner Brug 1/8 Omlegging av vei Borplan		Målestokk	1 mgn. RD	12/12-61
		1:500		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46b, Oslo		4805-1		

Profil A-A

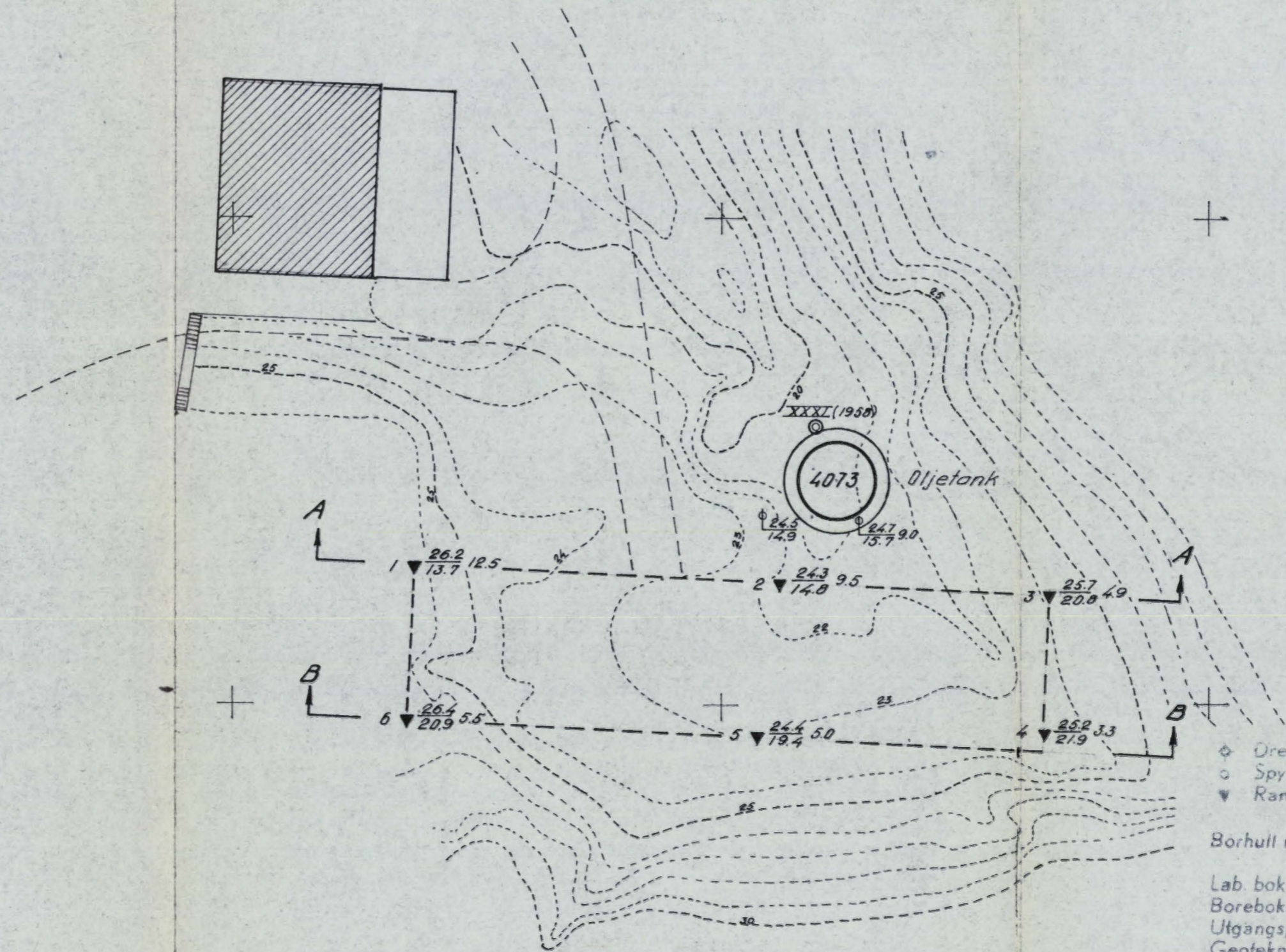
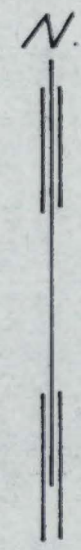


<p>Kværner Brug A/s Omlegging av vei Profil A-A</p>	Målestokk	Tegn. AB	12/12-61
	1:200		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		4805-2	
Oscars gt. 46 b. - Oslo		Erstattet av:	

Profil B-B



Kværner Brug A/s Omlegging av vei Profil B-B	Målestokk	1:200
	Legn. no	12/12-51
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL Oscars gt. 46 b. — Oslo	Erstatning idr.	4805-3
	Erstattet av:	



Kartunderlag
Oslo Oppmålingsvesen 1951 og 1953

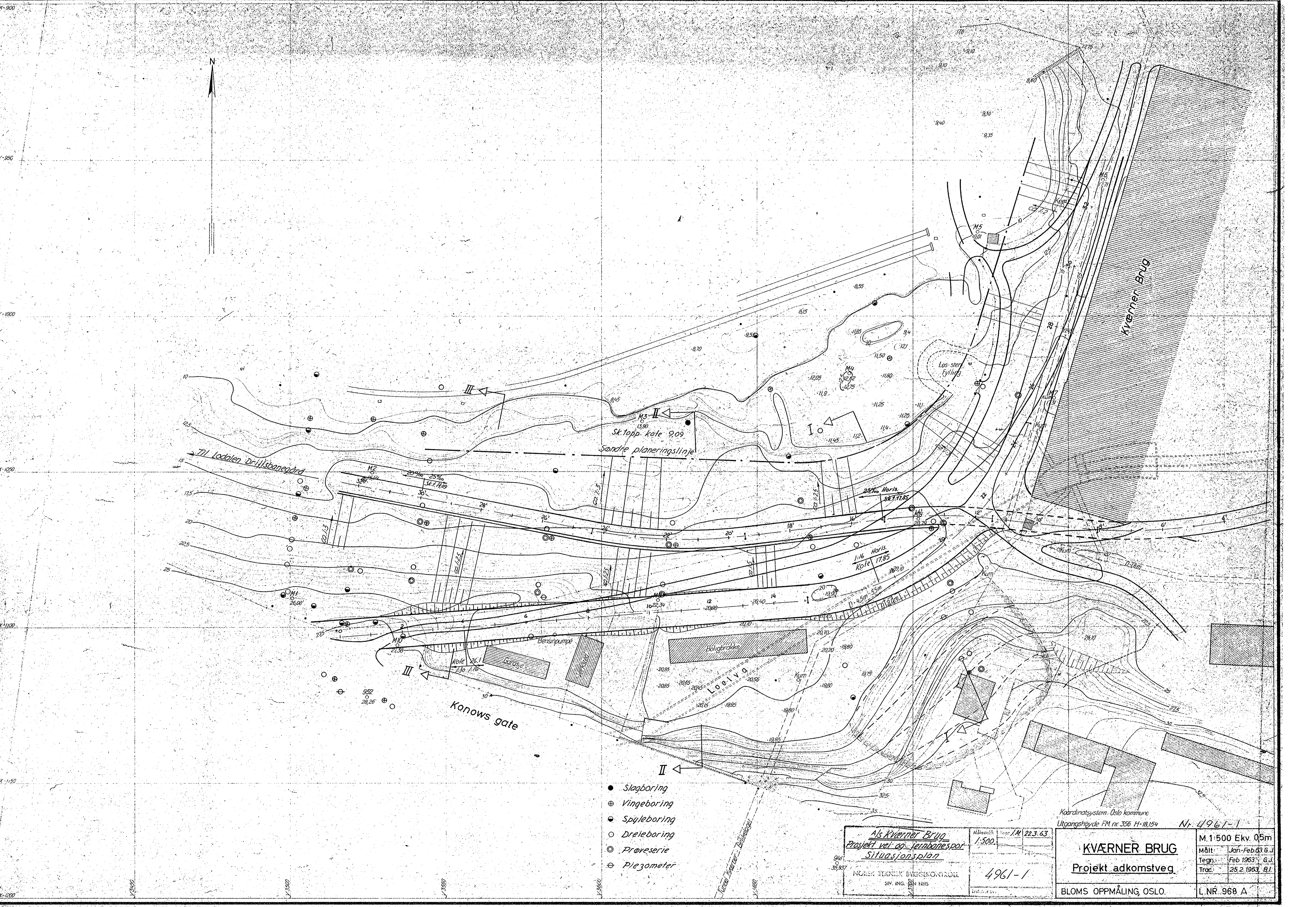
- ◆ Dreieboring
- Spyleboring
- ▼ Ramsondering
- ⊙ Prøveserie
- + Vingeboring

Borhull nr. ◆ Terrenq(Bunn-)kote. — Boret dybde.
Antatt fjelikote.

Lab. bok nr.
Borebok nr. 1707
Utgangspunkt for nivellement er H.M. Velferdsbygg H- 21.962
Geoteknisk utredning av 21/2-61 ved O.S.H.

Kartunderlag ajour 1951 — ajour 1953

Kværner Brug A/s Prosj. lagerskur Borplan	Målestokk	Tegn. PB	29/12-61
	1:500		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL		4806-1	
Oscars gt. 46 b — Oslo		Erstattet av:	



- Slagboring
- ⊕ Vingeboring
- Spyleboring
- Dreleboring
- ⊙ Proveserie
- ⊖ Piezometer

Als Kværner Brug
 Prosjekt vei og vannbænespor
 Situasjonsplan

Målestokk 1:500
 Tegnet 1/M 22.3.63
 4961-1

NORSK TEKNISK BYGGKONTROLL
 SIV. ING. TOR FRIS

Koordinatsystem: Oslo kommune
 Utgangshøyde FM nr 356 H-18,154 Nr. 4961-1

KVÆRNER BRUG
 Projekt adkomstveg

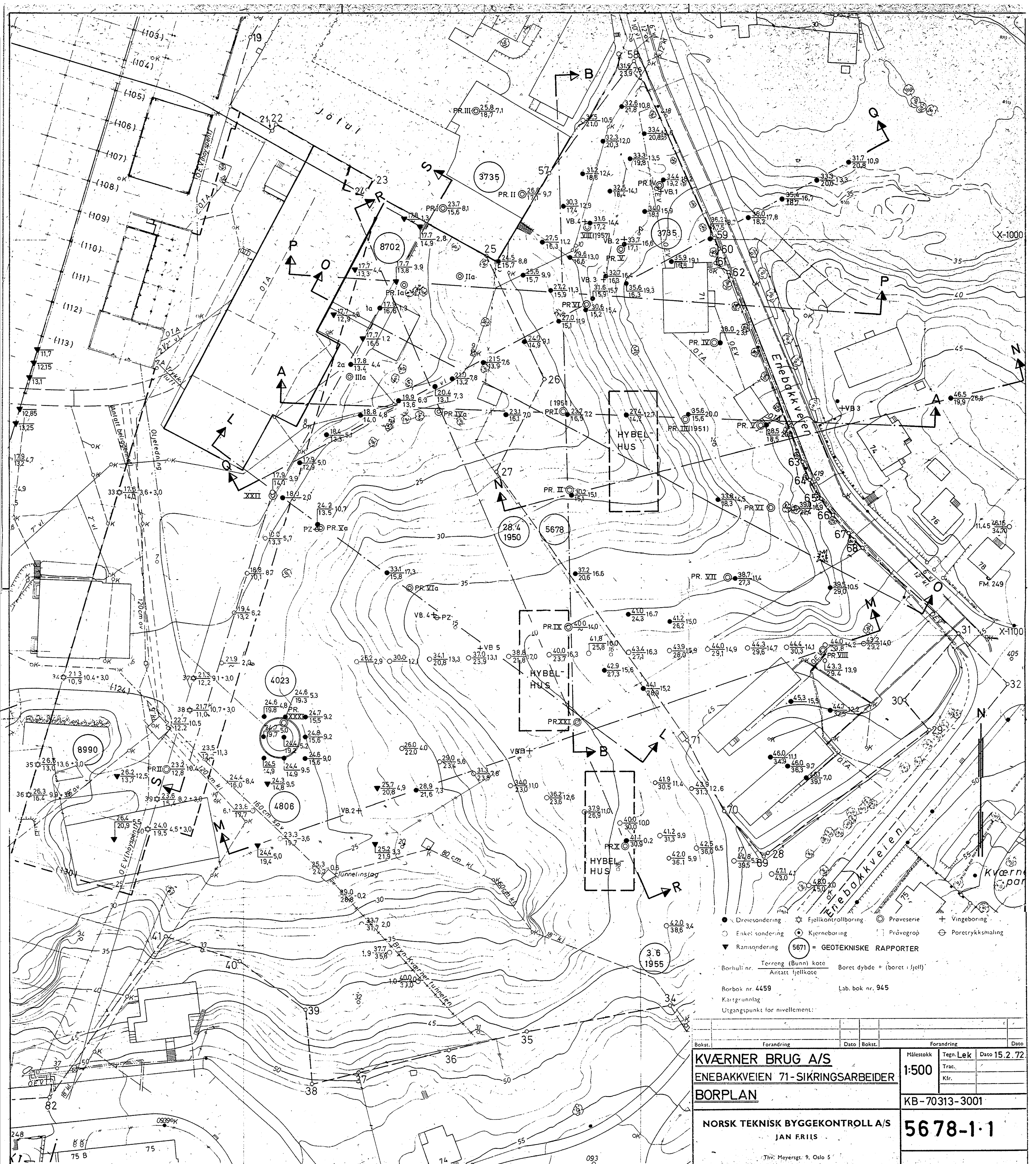
M. 1:500 Ekv. 05m
 Målt: Jan-Feb 63 G.J.
 Tegnet: Feb 1963 G.J.
 Tracé: 25.2.1963 B.I.

BLOMS OPPMÅLING, OSLO. L.NR. 968 A



- Dreiesondring ⚙ Fjellkontrollboring ○ Proveserie + V.geoboring
 - Enkel sondring ⚙ Kjerneboring □ Provegrop ⊕ Poretrykksmåling
 - ▼ Ramsondring
- Borhull nr. Terrang (Bunn) kote Boret dybde + (boret i telt)
 Antatt fjellkote.
- Borbok nr. 3819, 3984 Lab. bok nr. 876
- Kartgrunnlag:
 Utgangspunkt for nivellement:

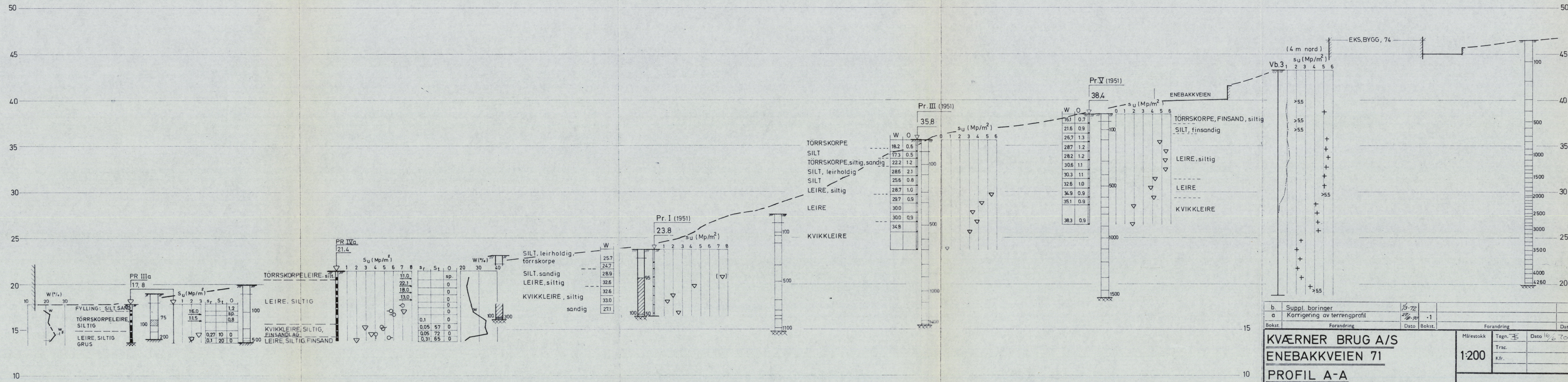
A/s Kværner Brug Enebakkveien 71 Borplan	Målestokk 1:500 Tegn. Trac. Klr.
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS	5678 - 1
Thv. Meyerstgt. 9, Oslo 5	Tlf. 68 92 90



- Dreiesondering ☆ Fjellkontrollboring ⊙ Prøveserie + Vingeboring
 - Enkel sondering ⊕ Kjerneboring □ Prøvegrop ⊕ Poretrykksmåling
 - ▼ Ransondering (5671) = GEOTEKNISKE RAPPORTER
- Borhull nr. Terrang (Bunn) kote Borert dybde + (borert i fjell)
 Antatt fjellkote
- Borbok nr. 4459 Lab. bok nr. 945
- Kartgrunnlag
- Utgangspunkt for nivellement:

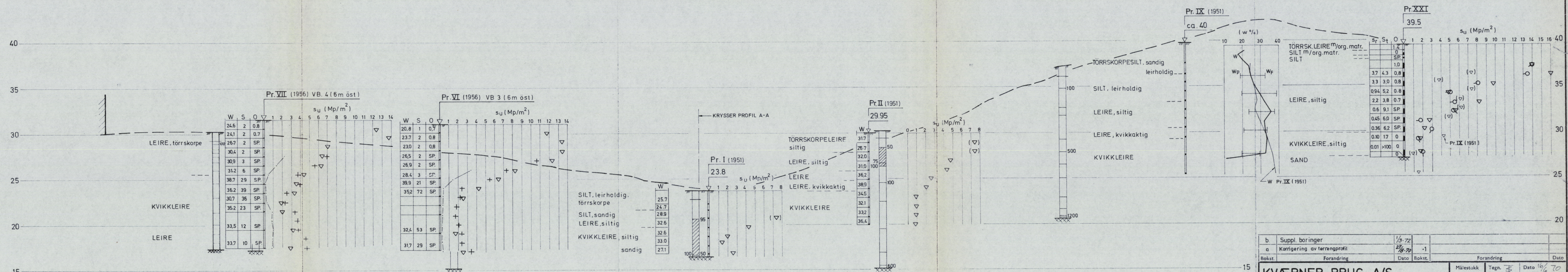
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
KVÆRNER BRUG A/S					
ENEBAKKEVEIEN 71-SIKRINGSARBEIDER					
BORPLAN					
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S					
JAN FRIIS					
Målestokk			Tegn. Løk		
1:500			Dato 15.2.72		
Trac.			Kfr.		
KB-70313-3001					
5678-1.1					
Tilt: Meyersgt. 9, Oslo 5					

Profil A - A



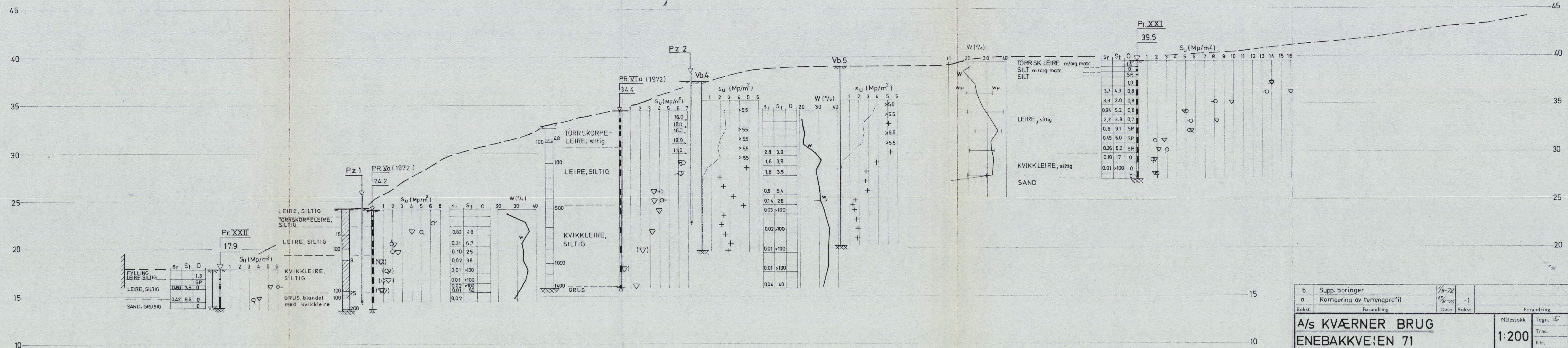
b. Suppl. boringer a. Korrigering av terrengprofil	1/3-72	-1	
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.
KVÆRNER BRUG A/S		Målestokk	Tegn. Φ Dato 16/70
ENEBAKKVEIEN 71		1:200	Trac.
PROFIL A-A			Kfr.
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S		5678-2b	
JAN FRIIS			
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5			

Profil B-B



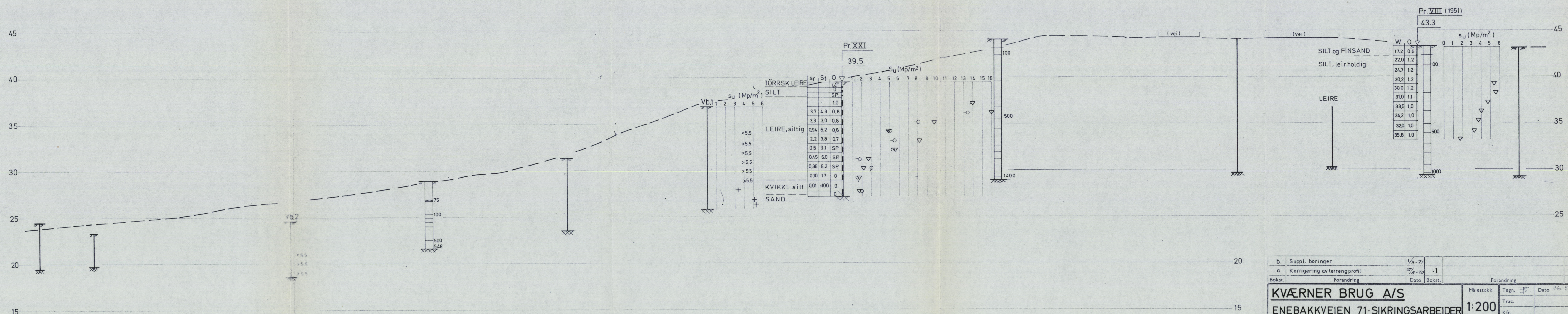
b.	Suppl. boringer	1/3-72	
a.	Korrigerings av terrengprofil	27/18-70	-1
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.
KVÆRNER BRUG A/S		Målestokk	Tegn. FF Dato 16/6 70
ENEBAKKVEIEN 71		1:200	Trac.
PROFIL B-B			K.fr.
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S		5678-3b	
JAN FRIIS			
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5			

Profil L - L



b	Supp. boringer	1/8-72		
a	Korrigerig av terrengprofil	27-70	1	
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring
A/s KVÆRNER BRUG				
ENEBAKKVEIEN 71				
PROFIL L-L				
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			5678-4 b	
JAN FRIIS				
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5				

Profil M-M

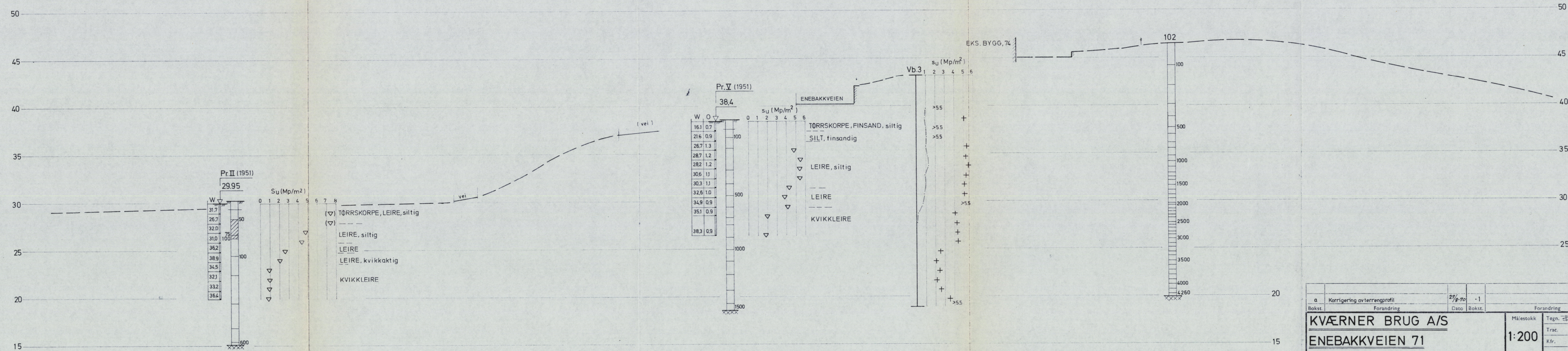


b.	Suppl. boringer	1/3-71	
a.	Korrigerings av terrengprofil	27/6-70	1
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.

KVÆRNER BRUG A/S
 ENEBAKKVEIEN 71-SIKRINGSARBEIDER
 PROFIL M-M

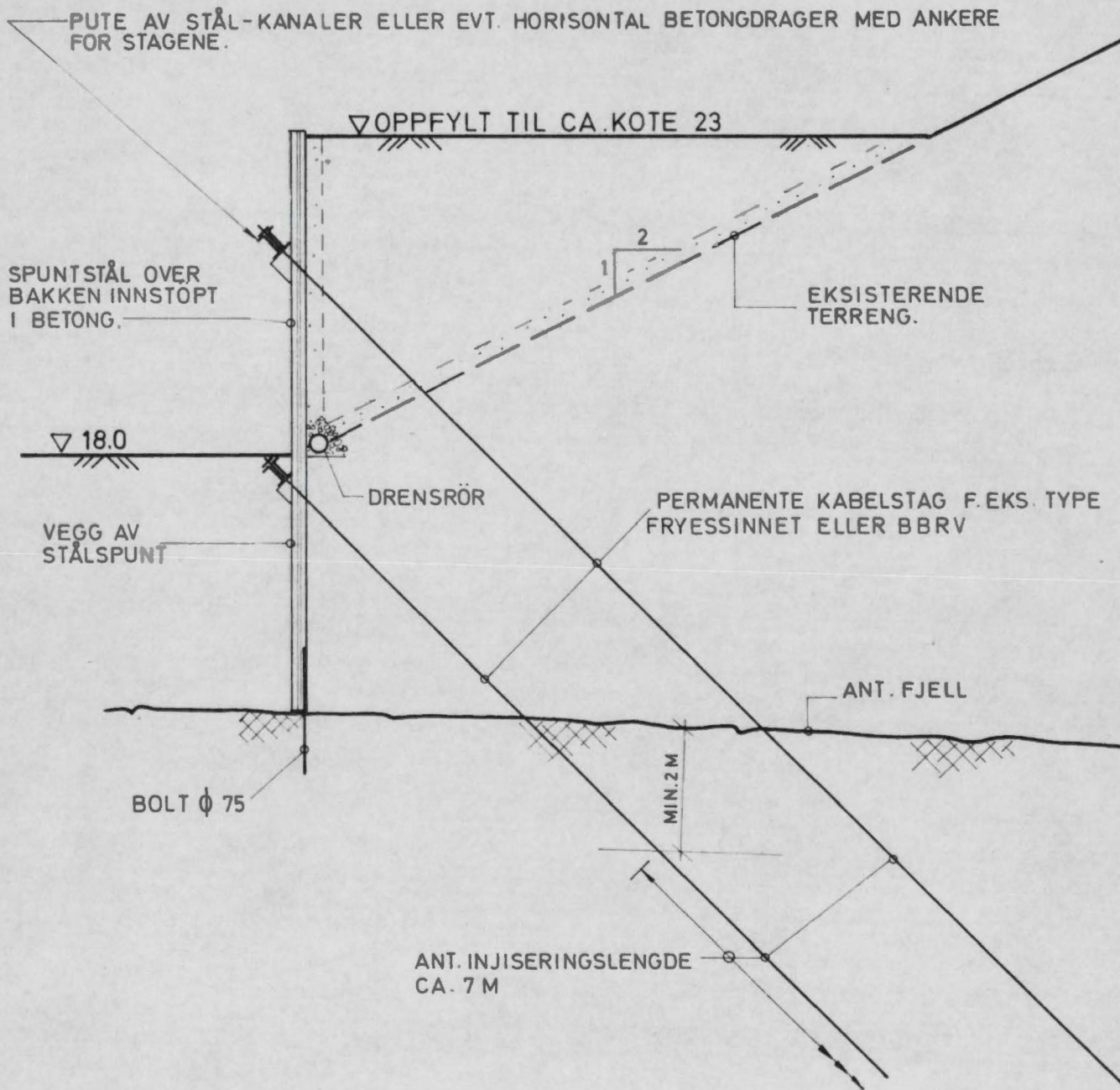
Målestokk: 1:200
 Tegner: [Signature]
 Dato: 26-5-70
 Forandring: KB-70313-3005
5678-5b.1
 NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S
 JAN FRIIS
 Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5

Profil N-N



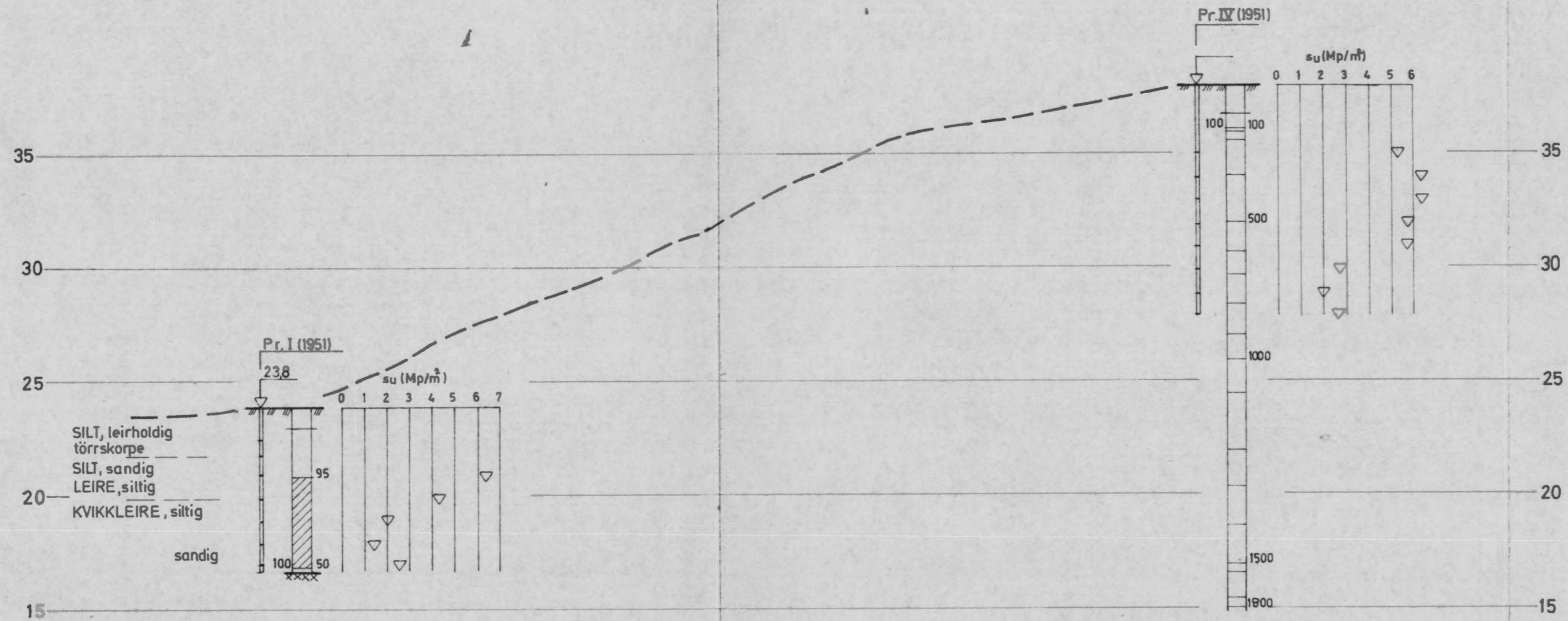
a	Korrigerings av terrengprofil	27/8-70	-1		
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
KVÆRNER BRUG A/S			Målestokk	Tegn. <input checked="" type="checkbox"/>	Dato 26/5 70
ENEBAKKVEIEN 71			1:200	Trac.	
PROFIL N-N				Kfr.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			5678-6a		
JAN FRIIS					
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					

Ang.: Permanent stöttekonstruksjon - Prinsippskisse

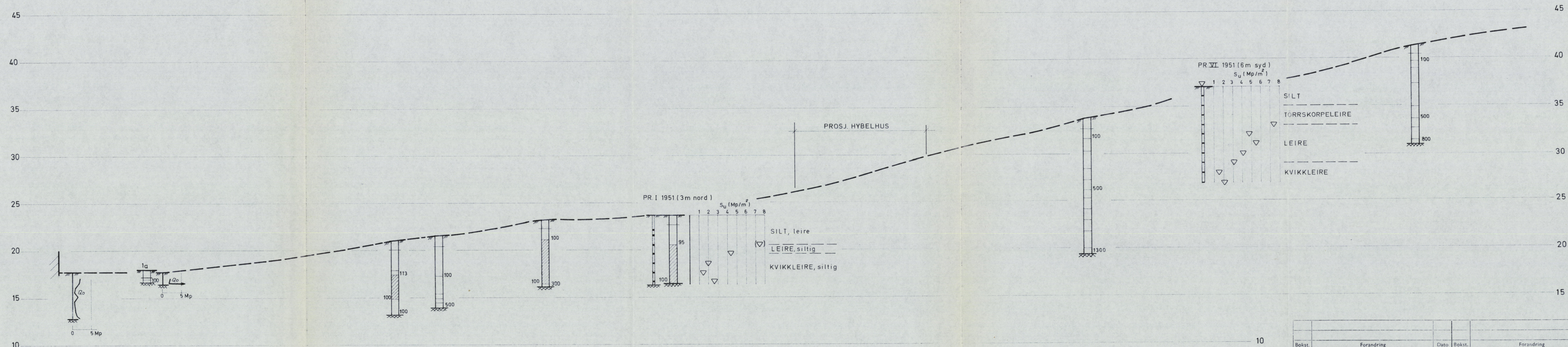


M=1:100

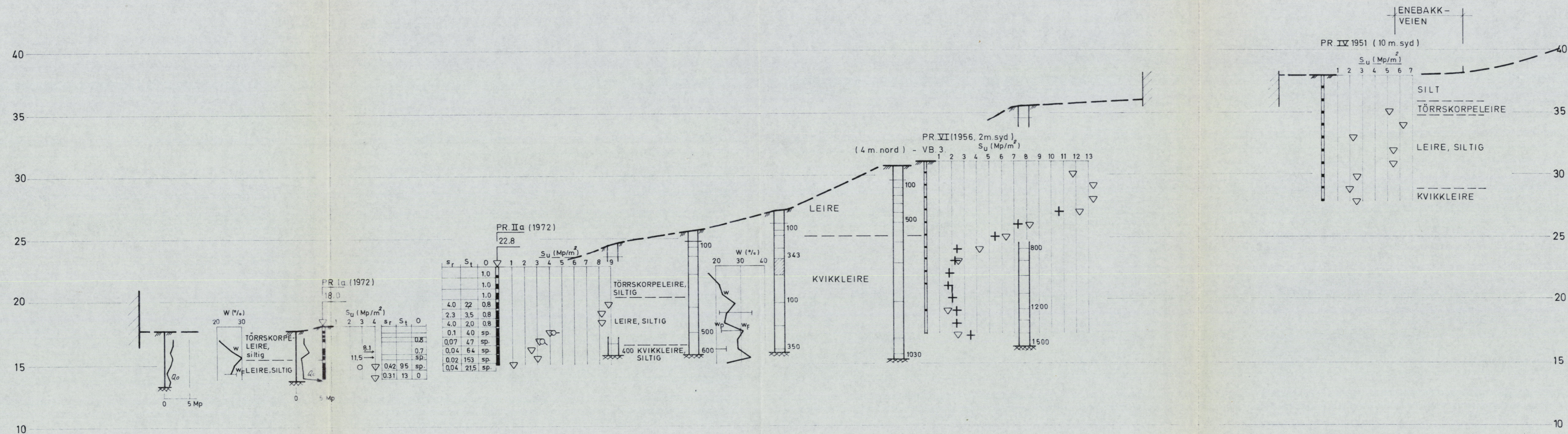
Nr. 5678-7



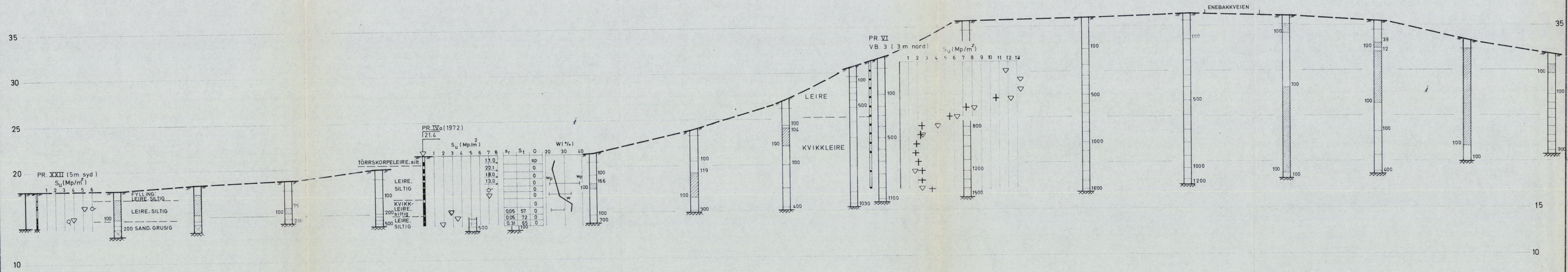
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
A/s Kværner Brug Enebakkveien 71 Profil A'-A'			Målestokk	Tegn. E.J.	Dato 31/8-70
			1:200	Trac.	
				Klr.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS			5678-9		
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					



Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
KVÆRNER BRUG A/S ENEBAKKVEIEN 71 - SIKRINGSARBEIDER			Målestokk 1:200	Tegn. Lek Trac. K.fr.	Dato 16. 2. 72.
PROFIL 0-0			KB-70313-3007		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS			5678-10		
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					

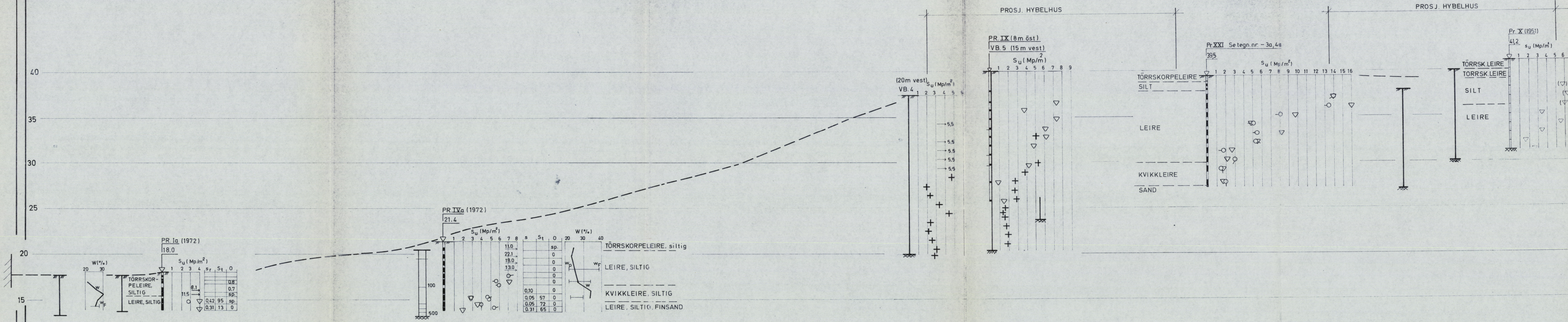


Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
KVÆRNER BRUG A/S			Målestokk	Tegn. Lek	Dato 16. 2. 72.
ENEBAKKVEIEN 71-SIKRINGSARBEIDER			1:200	Trac.	
PROFIL P-P				Kfr.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			KB-70313-3008		
JAN FRIIS			5678-11		
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					

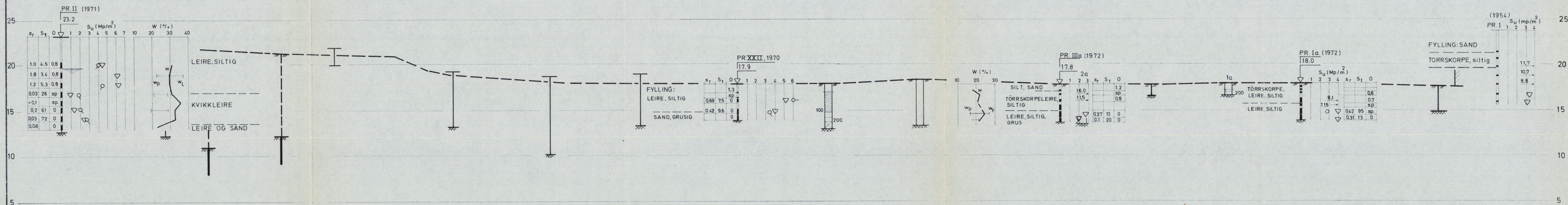


Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato

KVÆRNER BRUG A/S			Målestokk	Tegn. Lek	Dato 17. 2. 72.
ENEBAKKVEIEN 71- SIKRINGSARBEIDER			1:200	Trac.	
PROFIL Q-Q				Kfr.	
			KB-70313-3009		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			5678-12		
JAN FRIIS					
Thv. Meyersgt. 9. Oslo 5					

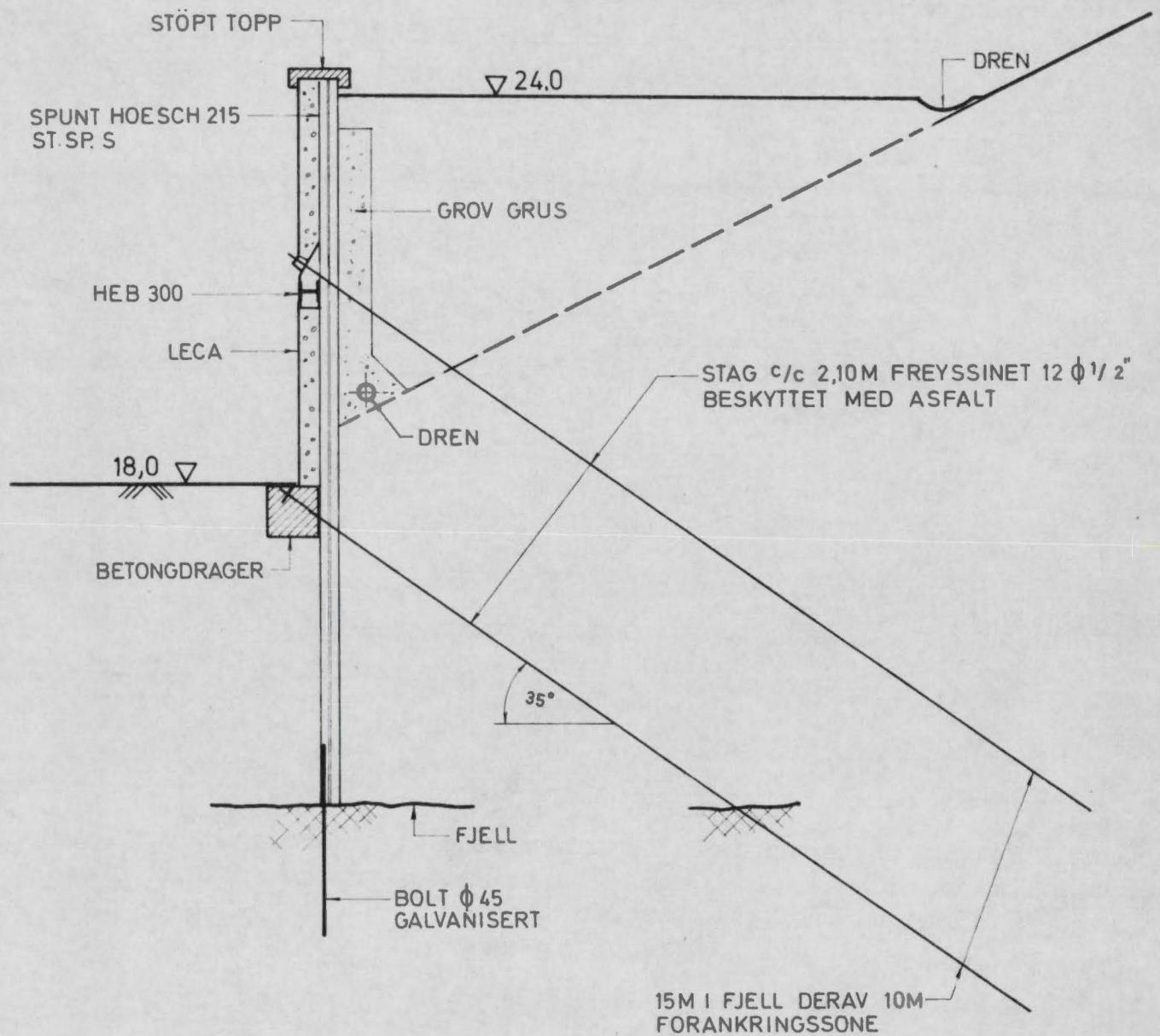


Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
KVÆRNER BRUG A/S ENEBAKKVEIEN 71, SIKRINGSARBEIDER PROFIL R-R			Målestokk 1:200 Tegner Trac. Kfr.		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5			Dato 11/8 - 70 KB-70313-3010 5678-13		



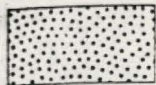
Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
KVÆRNER BRUG A/S			Målestokk	Tegn. Lek	Dato 1-3-72
ENEBAKKVEIEN 71-SIKRINGSARBEIDER			1:200	Trac.	
PROFIL S-S				K.fr.	
			KB-70 313-3011		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			5678-14		
JAN FRIIS					
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					

Ang.: STÖTTEVEGG AV STÅLSPUNT, M=1:100

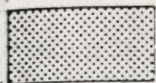


FÖRELÖBIG 9/9-69

LEGENDE



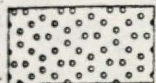
LÖSMASSER



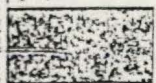
DIABAS



ROMBEPORFYR



OSLOPORFYR



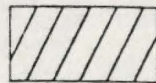
KALK-LEIRSKIFER



KALK



LEIRSKIFER



KALK-LEIRSKIFER



ALUNSKIFER



BREKSJE (GNEIS)



GNEIS

Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato

<p><u>A/s Kværner Brug</u> <u>Fjellanlegg i Ekebergåsen</u> Geologisk kart - tunneltracé Konowsgt</p>	Målestokk	Tegn. <i>EV</i>	Dato <i>9/9-69</i>
	1:1000	Trac.	
		Kir.	

<p>NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5</p>	<p>6727 - 153</p>
---	-------------------

13

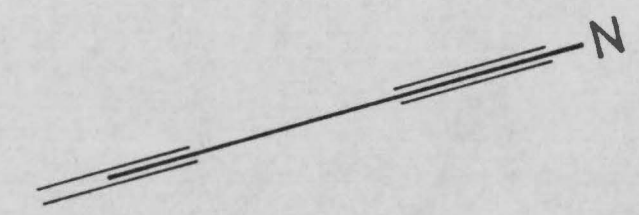
<p>Adr. <i>1100</i></p> <p><i>Arkivert (nr. 549)</i></p> <p>Dato: <i>9-69</i></p>	<p><i>SO E 2 II</i></p> <p><i>pi. nr.</i></p> <p>NOTE BY REF.</p> <p><i>(K4)</i></p> <p>No. <i>6727</i></p>
---	---

N.S.B.'s OMRÅDE

KVÆRNERVEIEN

PLATEVERKSTED I

KONTOR-BYGNING



BORINGER UTEN NR. REFERERER SEG TIL OPPDRAG NR.4033 (1957)

- Dreiesondering ☆ Fjellkontrollboring ⊙ Prøveserie + Vingeborring
- Enkel sondering ⊗ Kjerneboring □ Prøvegrop ⊕ Poretrykksmåling
- ▼ Ramsondering

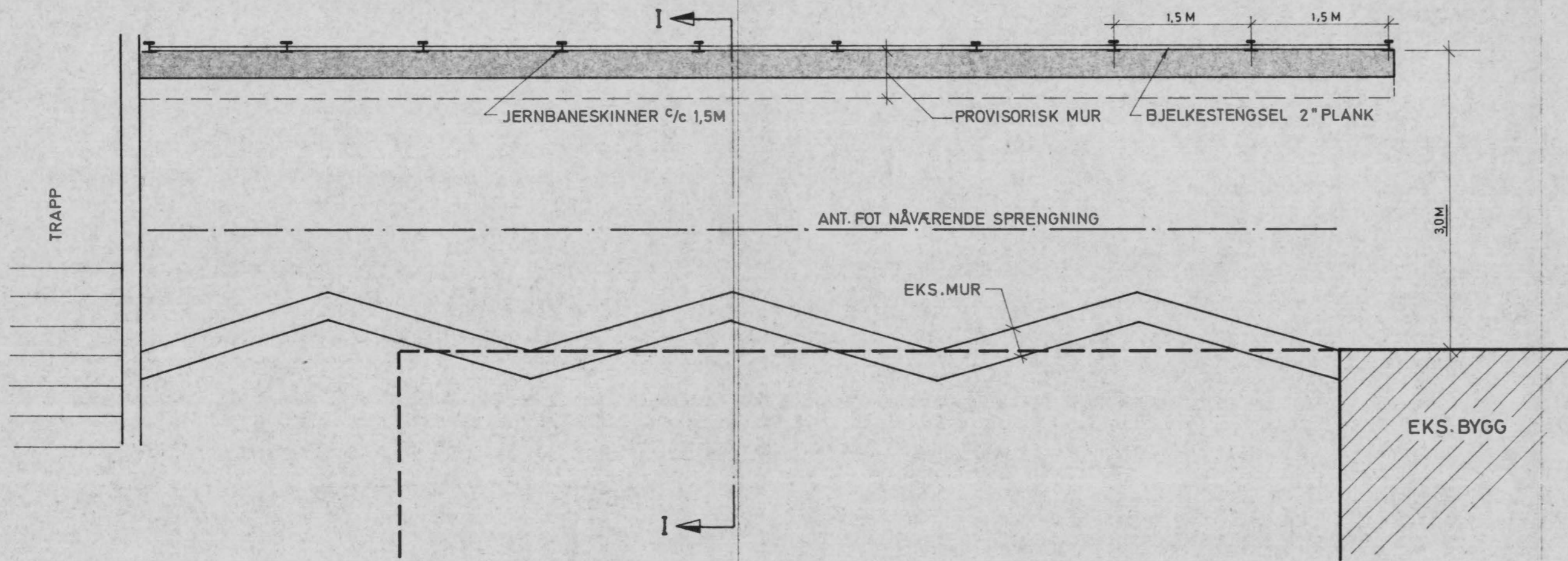
Borhull nr. $\frac{\text{Terreng (Bunn) kote}}{\text{Antatt fjellkote}}$ Boret dybde + (boret i fjell)

Borbok nr. 3743 Lab. bok nr.

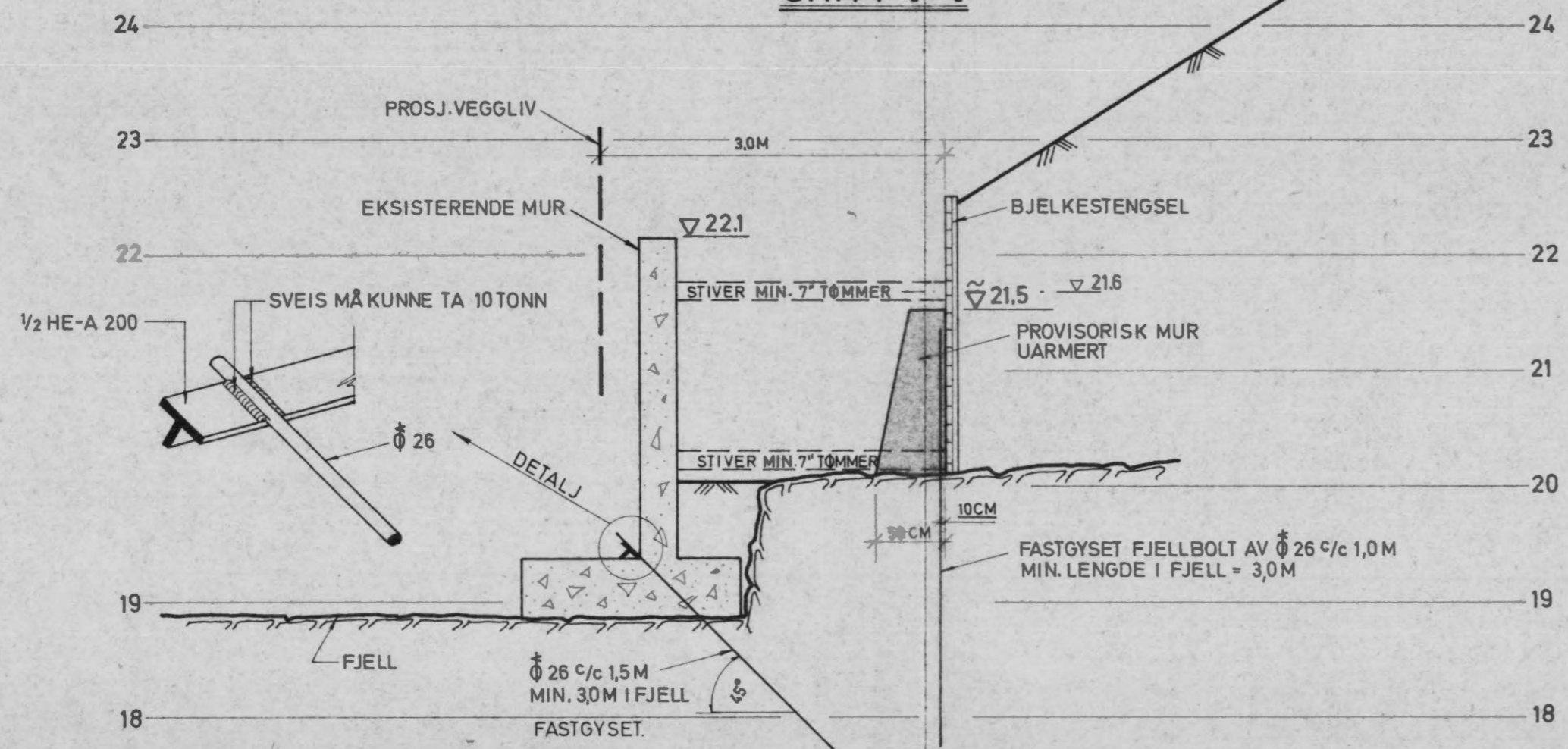
Kartgrunnlag:
Utgangspunkt for nivellement: F.M. 356, H=18,154

Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
A/s Kværner Brug					
Utvidelse av adm. bygg					
Borplan					
			Målestokk	Tegn. <i>FB</i>	Dato <i>10/70</i>
			1:500	Trac.	
				Kfr.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S				8470 - 1	
JAN FRIIS					
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5			Tlf. 68 92 90		

PLAN



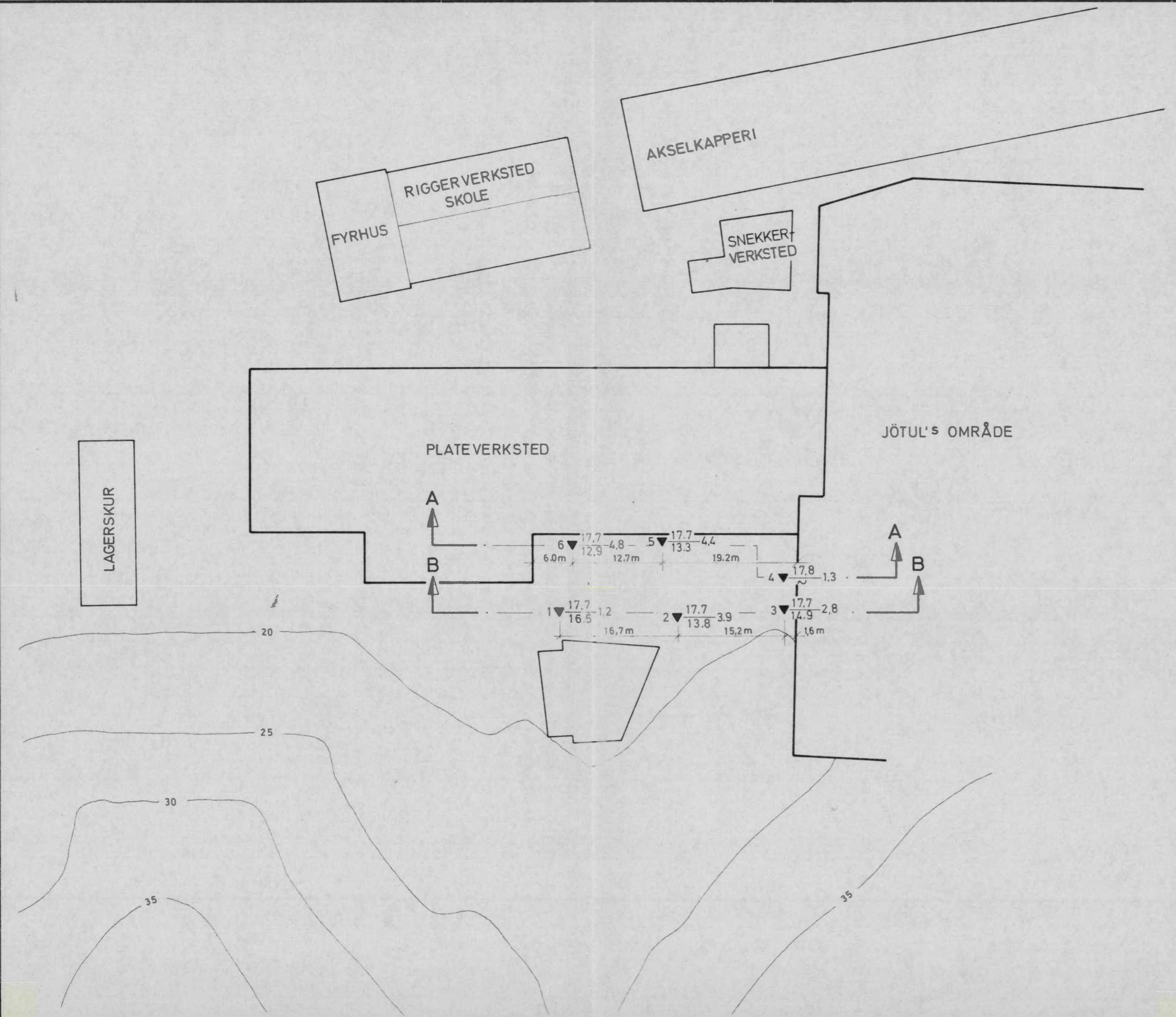
SNITT I-I



ANM.

AVSTIVINGSNIVÅER OG O.K. BETONGMUR VURDERES NÆRMERE UNDER UTGRAVINGEN. SPEIELL FORSIKTIGHET MÅ UTVISES VED GRAVING MOT EKSISTERENDE TRAPP. NØDVENDIGHETEN AV SPEIELLE SIKRINGSTILTAK MÅ VURDERES PÅ STEDET.

Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
A/s Kværner Brug Utvidelse av adm. bygg Plan og Snitt provisorisk mur					
			Målestokk	Tegn. K	Dato 28/8 70
			1:50	Trac.	
				Kfr.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS				8470-3	
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					



● Dreiesondering ✱ Fjellkontrollboring ⊙ Prøveserie + Vingebooring
 ○ Enkel sondering ⊕ Kjerneboring □ Prøvegrop ⊖ Poretrykkmåling
 ▼ Ramsondering

Borhull nr. $\frac{\text{Terreng (Bunn) kote}}{\text{Antatt fjellkote}}$ Boret dybde + (boret i fjell)

Borbok nr. 3743 Lab. bok nr.
 Kartgrunnlag:
 Utgangspunkt for nivellement: F.M. h = 21.962

Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
A/s Kværner Brug			Målestokk	Tegn. <input checked="" type="checkbox"/>	Dato 16/1/70
Prosj. prøvestasjon for gassturbiner.			1:500	Trac	
Borplan				Kir.	
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			8702 - 1		
JAN FRIIS					
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5			Tlf. 68 92 90		

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S

JAN FRIIS



RÅDGIVENDE INGENIØRER
GEOTEKNIKK - INGENIØRGEOLOGI
BETONGTEKNOLOGI

ADRESSE: THV. MEYERSGT. 9, OSLO 5
TELEFON: +37 28 90
TELEGRAM: NOTEBY
BANK: ANDRESENS BANK A.S

JAN FRIIS, MNIF, MRIF
DO S. HOLM, MNIF, MRIF
UNNAR DAGESTAD, MNIF, MRIF
LF G. SVERLAND, MNIF, MRIF

Seres ref.:

Sak nr. og ref.: PBo/R

Dato, 2. november 1970

A/S Kværner Brug.

Omlegging av hovedkloakk ved Kværner.
Ingeniørgeologisk og geoteknisk vurdering.

Tegning nr. 8712-151.

manusket

A. INNLEDNING

A/S Kværner Brug planlegger en omlegging av hovedkloakken som går over bedriftens område, og i den anledning har vi gjennom Sivilingeniør Elliot Strømme A/S fått i oppdrag å gi en ingeniørgeologisk utredning av de problemer som prosjektet vil medføre.

Kloakken kommer i tunnel fra Bryn inn i det sørøstre hjørnet av området. (Se tegning nr. 8712-151).

Planene går ut på å legge en tunnel syd for bedriftens område, som skal føre kloakken fra Bryn direkte ut i tunnelen Kværner-Bekkelaget. Tunnelen blir ca. 460 m lang, og får et tverrsnitt på ca. 5 m².

Vår oppgave går ut på å klarlegge hvilke problemer prosjektet medfører for stabiliteten i fjelltekniske problemer med

Adr.	<u>A/S Kværner Brug</u>	
		NOTE BY REF.
		K4
Dato:	<u>2/11-70</u>	No. <u>8712</u>



- Diresondring ◊ Fjellkontrollboring ○ Preveserie + Vingeboring
 - Enkel sondring ◊ Kjerneboring □ Prevegrop ◊ Poretrykkmåling
 - ▼ Ramsondering
- Borhull nr. Terrang (Bunn) kote Borets dybde = (Borets i fjell)
 Ansett fjellkote
- Borhull nr. 4160, 4269, 4270, 4388 Lab. bok nr. 930
 Kartgrunnlag:
 Utgangspunkt for nivåene: FM. 445, H=21,962
- S.O.E.R.
 Tiltørers Undergrunds-kartverket
 118 Ilike Hjørnes

SE TEGN NR. KB-70312-1017 HVOR OPPDRAGS NR. ER INNLAGT.	DATO/SIGN. REVISJONER .	DATO/SIGN. REVISJONER .	DATO/SIGN. REVISJONER .
Kværner Brug A/S Utveldse Lokalen Borplan			1:500 KB-70312-3000
NORSK TEKNISK BYGGERIKTROLL A/S JAN FRIIS			8990-3^c <small>Tilv. Mønstret. 1. Okt. 5</small>



Denne tegning er vår eiendom og skal ikke leveres ferdiginnått uten vårt samtykke. Vårt firma overtar intet ansvar for mulige feil eller for de konklusjoner som trekkes på grunnlag av tegningen.

Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato
Kværner Brug A/S Gass - sentral 71 Plan			Målestokk	Tegn. Trac.	Dato 26/4-71
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S JAN FRIIS Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5			1:500		
			11061 - 1		
			KB-70293-3000		

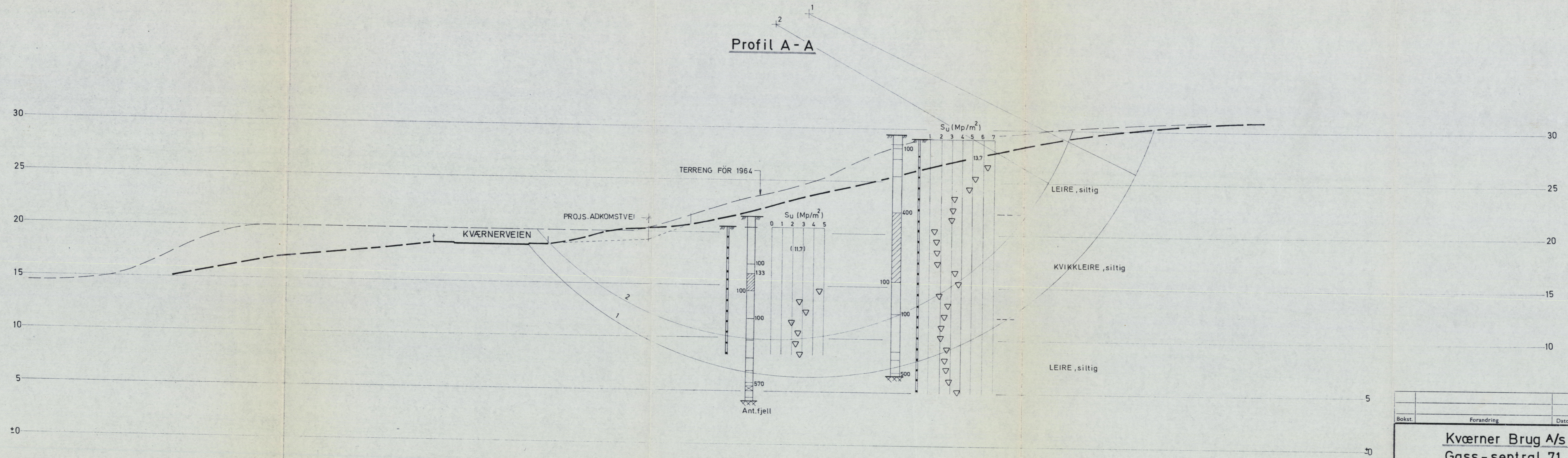
Dato	Tegnet	Tracet	Målestokk	A.S. KVÆRNER BRUG OSLO
27.2.1971	Kontrollert	Godkjent	1:500	
Erstatning for:				Erstattet av:

LOBALEN, KART - BLAD 3. GASS-SENTRAL-71 SITUASJONSPLAN

Denne tegning er vår eiendom og skal ikke leveres ferdiginnått uten vårt samtykke. Vårt firma overtar intet ansvar for mulige feil eller for de konklusjoner som trekkes på grunnlag av tegningen.

Dato/SIGN. REVISJONER.	Dato/SIGN. REVISJONER.	Dato/SIGN. REVISJONER.	Dato/SIGN. REVISJONER.

Profil A-A



Bokst.	Forandring	Dato	Bokst.	Forandring	Dato

Kværner Brug A/s			Målestokk	Tegn.	Dato 13/5.71
Gass-sentral 71			1:200	Trac.	
Profil A-A				Kfr.	
			KB - 70293 - 3002		
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S			11061-3		
JAN FRIIS					
Thv. Meyersgt. 9, Oslo 5					

A.s. Terrkopi. 2000. U 6 gl. 10-69. Senrum Trykkeri.