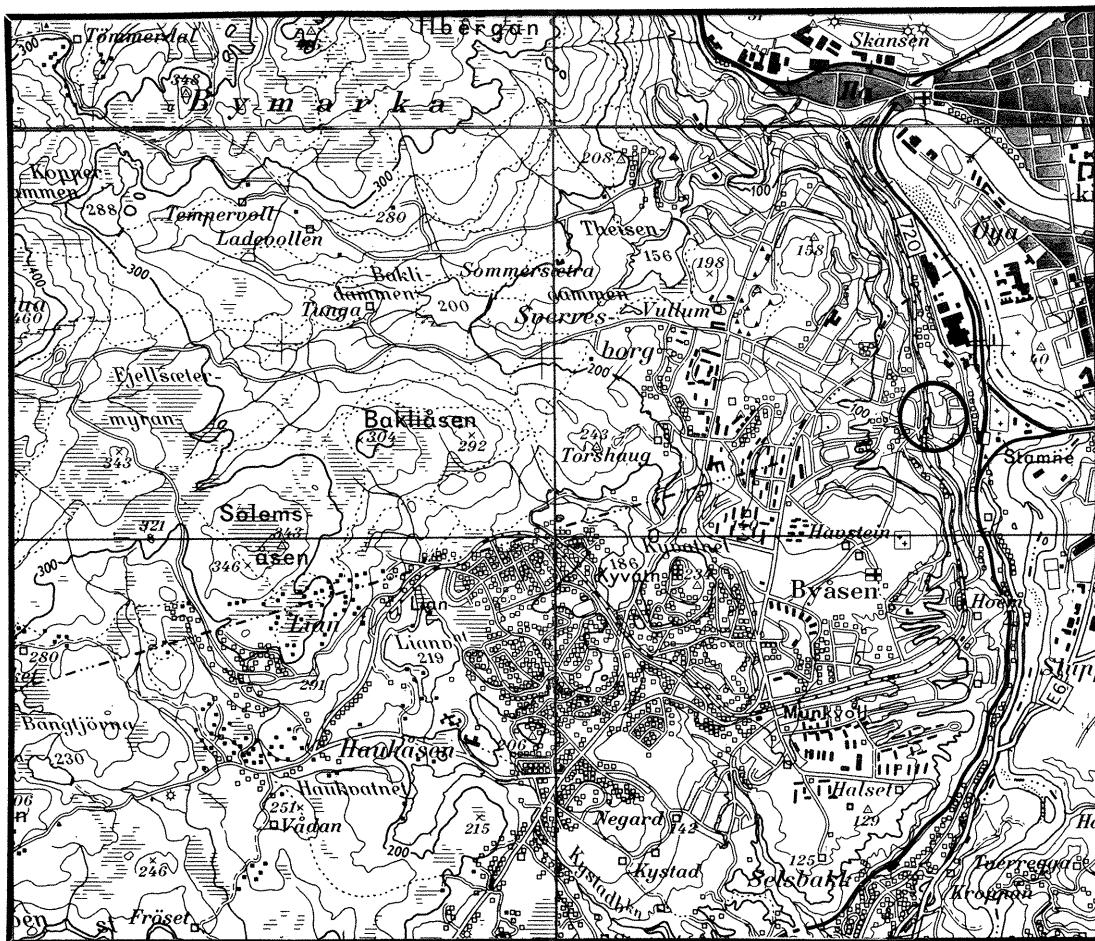


R. 794 THAULOW BAKKEN 13

# GRUNNUNDERSØKELSER GEOTEKNIK VURDERING



03.07.90  
GEOTEKNIK SEKSJON  
PLANKONTORET TRONDHEIM KOMMUNE



TRONDHEIM KOMMUNE  
TEKNISK AVDELING  
GEOTEKNIK SEKSJON  
HOLTERMANNSV. 1, 7004 TRONDHEIM

Oppdragsgiver:  
Bygge- og eiendomskontoret

Oppdrag v/:

Oppdrag: R 794 THAULOWBAKKEN 13. UTLEIEBOLIGER

Sted, dato: Trondheim, 03.07.90

UTM- referanse:		Sted:		
NR 689326		Breidablikk		
Emneord:	Grunnundersøkelse	Fundamentering	Bæreevne	Setninger
Feltarbeid utført:		Antall tekstsider:		Antall bilag:
Mai 1990		3		11

Sammendrag:

De originale løsmassene består hovedsaklig av siltig leire over faste masser, trolig morene, ned mot antatt fjell. Leira er stort sett fast vest for det gamle skolebygget, mens det på østsiden, i boring 9, er bløt til middels fast og tildes sensitiv leire. På nordøstre del av tomta er det registrert 2 meter fyllmasse over leira.

Sonderingene tyder på antatt fjell i h.h.v. 4 og 8 meters dybde under terrenget i boring 1 og 6.

Forholdene for utbygging er generelt gode vest for den gamle skolebygningen. På østsiden og i skråningen mot Nils Stavnes veg er det registrert bløte masser, og denne delen egner seg dårlig for utbygging.

De to byggene lengst vest kan bygges som vist i planene. Det sørre av disse må bygges med kjeller mot skråningen. Bygget lengst øst må trekkes ca. 10 meter mot vest, og det må bygges med kjeller.

Med unntak av nordøstre del av tomta er massene stort sett lite kompressible, og det ventes hovedsaklig små og uskadelige setninger.

Seksjonsleder:

Kåre Sand

Saksbehandler:

Rolf H. Røsand

## R 794 THAULOWBAKKEN 13. UTLEIEBOLIGER

### 1. INNLEDNING

Prosjekt	Trondheim kommune v/Bygge- og eiendomskontoret planlegger oppføring av utleieboliger i Thaulowbakken 13. Eksisterende skolebygning på tomta skal rives.
Oppdrag	Geoteknisk seksjon er av Bygge- og eiendomskontoret bedt om å utføre grunnundersøkelse og geoteknisk vurdering for prosjektet.
Rapport	Rapporten inneholder resultater fra de utførte grunnundersøkelsene samt en geoteknisk vurdering.

### 2. UTFØRTE UNDERSØKELSER

Markarbeid Markarbeidet ble utført av vårt borelag i tiden 4. - 10. mai 1990.

Det er utført:

- Dreiesondering i 10 punkt.
- Prøvetaking i 4 punkt, tilsammen 11 uforstyrrede og 14 representative prøver.

Plassering av borpunktene er vist på situasjonskartet i bilag 1.

Resultatet fra dreiesonderingene er vist på terrengprofilene i bilag 2. Terrengprofilene er tegnet på grunnlag av kart i målestokk 1:1000. Høyden i borpunktene er nivellert.

Laboratoriet Prøvene er rutineundersøkt i vårt laboratorium. Det er målt vanninnhold på samtlige prøver. Romvekt og udrenert skjærstyrke er målt på uforstyrrede prøver.

Setningsegenskapene er undersøkt ved ødometerforsøk på 2 prøver.

Styrkeparametre på effektivspenningsbasis er undersøkt ved treaksialforsøk på 3 prøver.

Resultatet fra laboratorieundersøkelsene er vist på borprofilene i bilag 3 - 5, treaksialforsøkene i bilag 6 - 7 og ødometerkurvene i bilag 8 - 9.

### 3. GRUNNFORHOLD

Løsmasser Grunnen består generelt av siltig leire over faste masser, trolig morenemasser som ligger ned mot fjell.

Prøvetakingene i borpunkt 6 og 9 viser at det øverst er ca. 2 meter fyllmasse bestående av leire, silt og sand med humus og planterester. Under fyllmassen er det i boring 6 ca. 2 meter fast tørrskorpeleire over middels fast til fast leire som er lite sensitiv. I boring 9 er leira under fyllmassen hovedsaklig bløt og tildels sensitiv i dybde 3 til 4 meter under terreng.

Prøvetakingene i borpunkt 3 og 4 viser hovedsaklig leire og silt, og det er ikke registrert humus. Dette tyder på at det ikke er fyllmasser øverst på denne delen av tomta.

Dreiesonderingene tyder på at det i nordøstre del av tomta er bløte masser (leire) ned til 6 - 8 meter under terreng. Forøvrig på tomta tyder sonderingene på leire ned til 2 - 3 meter der det er overgang til faste masser trolig morene over fjell.

Ødometerforsøk på tørrskorpeleire i hull 6 gir modultall  $m = 55$ . Forsøk på bløt leire i hull 9 gir modultall  $m = 18$ .

Treaksialforsøkene er tolket til attraksjon  $a = 0$  og frifsjonsvinkel  $\tan \phi = 0,5$ .

**Grunnvann**  
Det er ikke utført poretrykksmålinger eller grunnvannsregistrering. Ut fra observasjoner fra boremannskapet er det grunn til å anta at grunnvannet står i leira like over de faste massene.

**Fjell**  
Dreiesonderingene tyder på antatt fjell i h.h.v. 4 og 8 meters dybde i borpunkt 1 og 6. I de øvrige sonderingene er det ikke registrert fjell, men boringene er avsluttet i faste masser trolig morene.

#### 4. VURDERING

**Generelt**  
Forholdene for utbygging er generelt gode vest for det gamle skolebygget. Terrenget er her stort sett flatt og leira er hovedsaklig fast.

Øst for det gamle bygget og i den bratte skråningen ned mot Nils Stavnes veg 2 og 4 er det bløt og tildels sensitiv leire. Denne delen av tomta egner seg dårlig til utbygging.

**Utbygging**  
De to byggene lengst vest kan bygges som vist i planene. Det sørdele av disse må bygges med kjeller på den delen som ligger ut mot skråningskanten. Kjelleren må bygges for å unngå økt belastning, og dermed forværret

stabilitet, på skråningen ned mot Thaulowbakken 9.

Det planlagte huset lengst øst kan ikke bygges som planlagt, det må trekkes ca. 10 meter mot vest. Det må også bygges med full kjeller under hele bygget for å unngå økt belastning på skråningen.

**Fyllinger** Det må ikke fylles ut over skråningskanten i nordre del av skråningen. I søndre del kan det tillates en beskjeden utfylling. Endelige planer for eventuell utfylling på denne delen må godkjennes av Geoteknisk seksjon.

**Fundamentering** Bygget lengst øst vil, selv om det skal trekkes 10 meter mot vest, bli fundamentert i den bløte leira. Dimensjonerende bæreevne i bruddgrensetilstand for dette bygget må ikke settes høyere enn  $75 \text{ kN/m}^2$ .

De to andre husene kan fundamenteres på banketter direkte i leira. Dimensjonerende bæreevne i bruddgrensetilstand kan settes til  $100 - 120 \text{ kN/m}^2$ .

**Setninger** Hus med kjeller fundamenteres kompansert, dvs. at vekten av utgravde masser er større eller lik vekten av huset, og det vil ikke bli setninger av betydning.

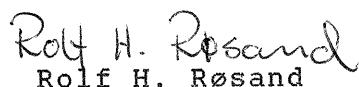
Hus som skal fundamenteres uten kjeller vil føre til en tilleggsbelastning på grunnen. Det kompressible leirlaget har imidlertid liten mektighet, og setningene vil trolig bli relativt små og uskadelige for bygget.

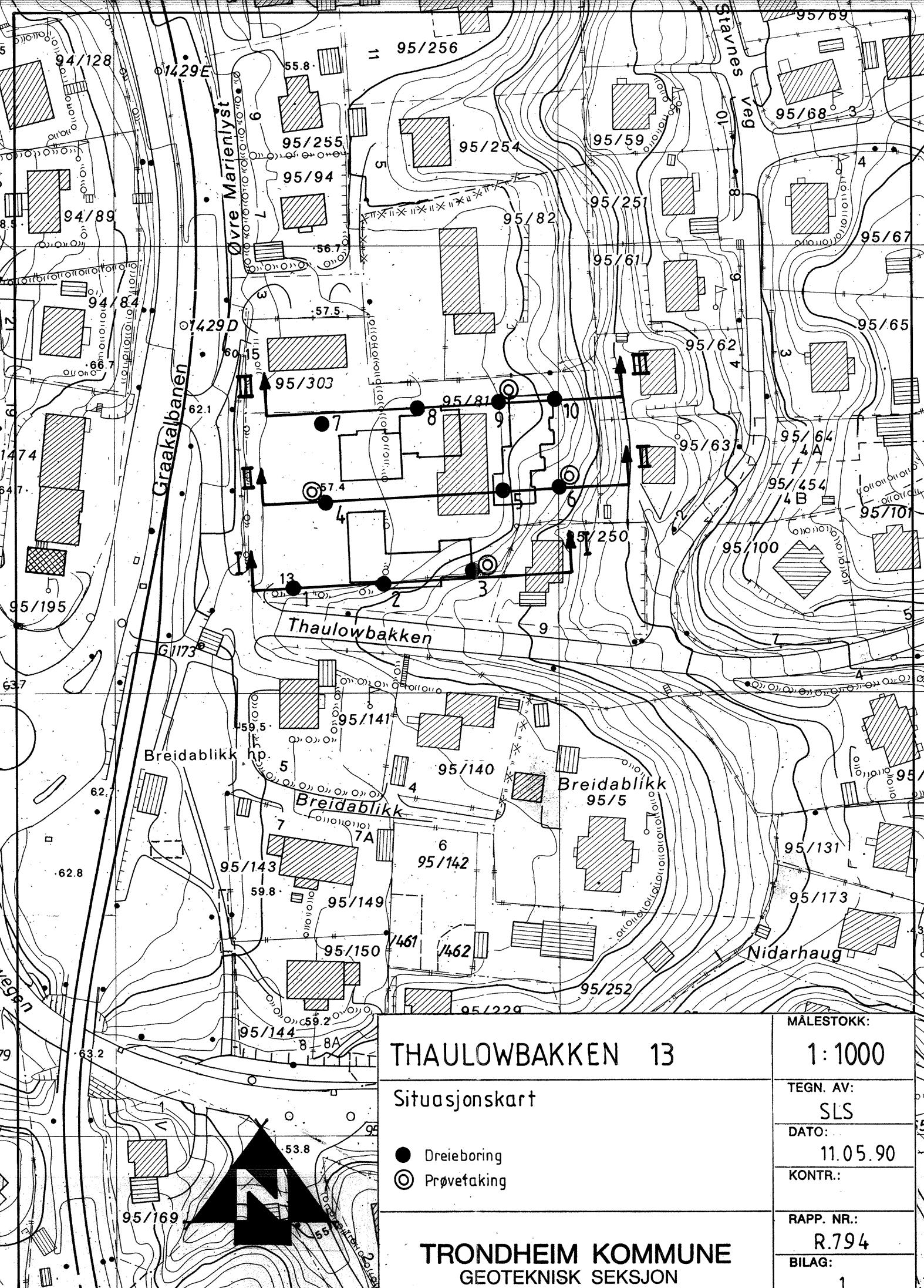
Det er viktig at husene fundamenteres i original mineralsk grunn, og at eventuelle bløte eller urene masser under fundamentene skiftes ut med rene mineralske masser.

**Slutt-kommentar** Vi kan være behjelpeelig med å vurdere endelig plassering av bygget lengst øst, og vi står fortsatt til tjeneste i det videre arbeid med prosjektet.

PLANKONTORET  
Geoteknisk seksjon

  
Kåre Sand

  
Rolf H. Røsand



## THAULOWBAKKEN 13

### Situasjonskart

- Dreieboring
- Prøvetaking

TRONDHEIM KOMMUNE  
GEOTEKNIK SEKSJON

## Profil I

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3  
(trukket)

Boring 7

Boring 8

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil III

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil II

Boring 1

Boring 4

Boring 5

Boring 6

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil I

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil III

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil II

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil I

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil II

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil I

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil II

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil I

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

+35

+30

+25

+20

## Profil II

Kote

Boring 1

Boring 2

Boring 3

Boring 7

Boring 8

Boring 9

Boring 10

+60

+55

+50

+45

+40

## TRONDHEIM KOMMUNE, geoteknisk seksjon

BORPROFIL

Sted: THAULOWBAKKEN 13

BORING: 3 og 4

BILAG: 3

Nivå:

Oppdrag: R. 794

Prøvetaker: Skrue

Dato: 06.06.90

Dybde E m	Jordart Boring 3	Symbol	Pr. nr.	Vanninnhold w Plastisk område					Rom- vekt kN/m <sup>3</sup>	Skjærfasthet ved trykkforsøk ○ Konusforsøk ▽ Vingeboring +					Sensi- tivitet
				20	30	40	W <sub>P</sub> — W <sub>L</sub>	50%		20	40	60	80	100	
5	MATJORD/ LEIRE	X	01	o											
	LEIRE, siltig		02	o											
	SILT, leirig fast		03	o											
	LEIRE, siltig fast		04	o											
			05	o											
10	Boring 4		06	o											
	TØRRSKORPELEIRE siltig		07	o											
	SILT, leirig		08	o											
	LEIRE siltig		09	o											
			10	o											
15			11	o											
			12	o											

# **TRONDHEIM KOMMUNE, geoteknisk seksjon BORPROFIL**

Sted: THAULOWBAKKEN 13

BORING: \_\_\_\_\_ 6

Nivå: \_\_\_\_\_

Prøvetaker: 54 mm

**BILAG:**

Oppdrag: R.794

Date: 06.06.90

Dybde m

Dybde m	Jordart	Symbol	Pr. nr.	Vanninnhold w Plastisk område					Rom- vekt kN/m <sup>3</sup>	Skjærfasthet ved trykkforsøk Konusforsøk Vingeboring					Sensi- tivitet
				20	30	40	50%	W <sub>P</sub>		W <sub>L</sub>	20	40	60	80	
5	LEIRE, SILT, SAND grusig humus - planterester (ANT. FYLLMASSE) finsandlag	13		○											
	TØRRSKORPE LEIRE siltig	14		○	○										
		15		○	○										> 250 ▽
		16 + ØD		○	○										250 ▽
	LEIRE siltig	17		○	○										250 ▽
	enk. sand - og gruskorn	18 ← Treaks		○	○										UFORSTYRRET
		19		○	○										
10															
15															
20															
25															

Legend:  
 ○ Vanninnhold w  
 W<sub>P</sub> Plastisk område  
 W<sub>L</sub>  
 ▽ trykkforsøk  
 △ Konusforsøk  
 ▽ Vingeboring  
 +  
 kN/m<sup>2</sup>

## TRONDHEIM KOMMUNE, geoteknisk seksjon

## BORPROFIL

Sted: THAULOWBAKKEN 13

BORING: 9

BILAG: 5

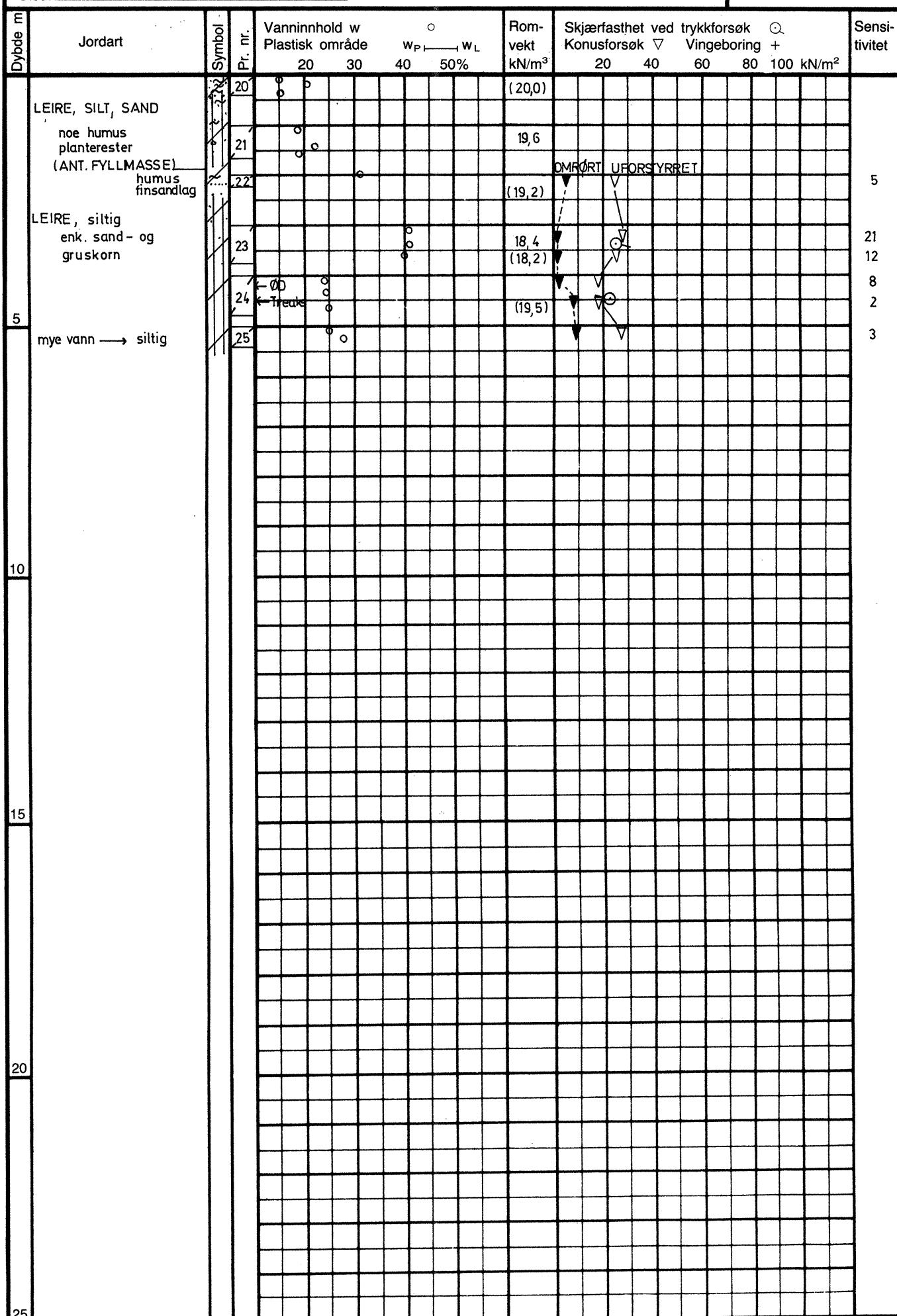
Nivå:

R.794

Prøvetaker: 54 mm

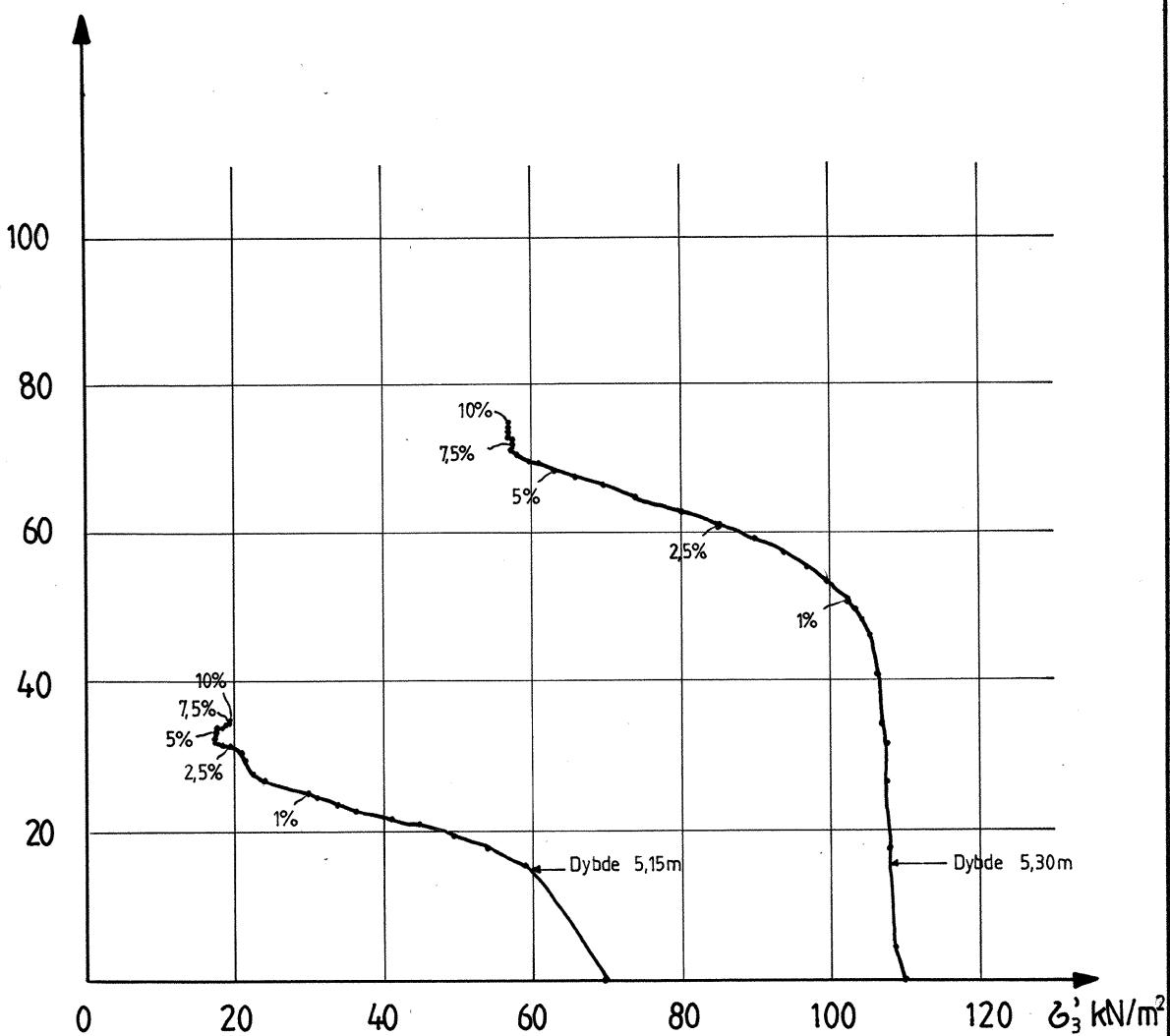
Oppdrag: R.794

Dato: 06.06.90



$1/2(\delta_1 - \delta_3)$

kN/m<sup>2</sup>



TRONDHEIM KOMMUNE  
GEOTEKNIK SEKSJON

THAULOWBAKKEN 13

Treaksialforsøk  
Boring 6, dybde 5,15 m og  
5,30 m

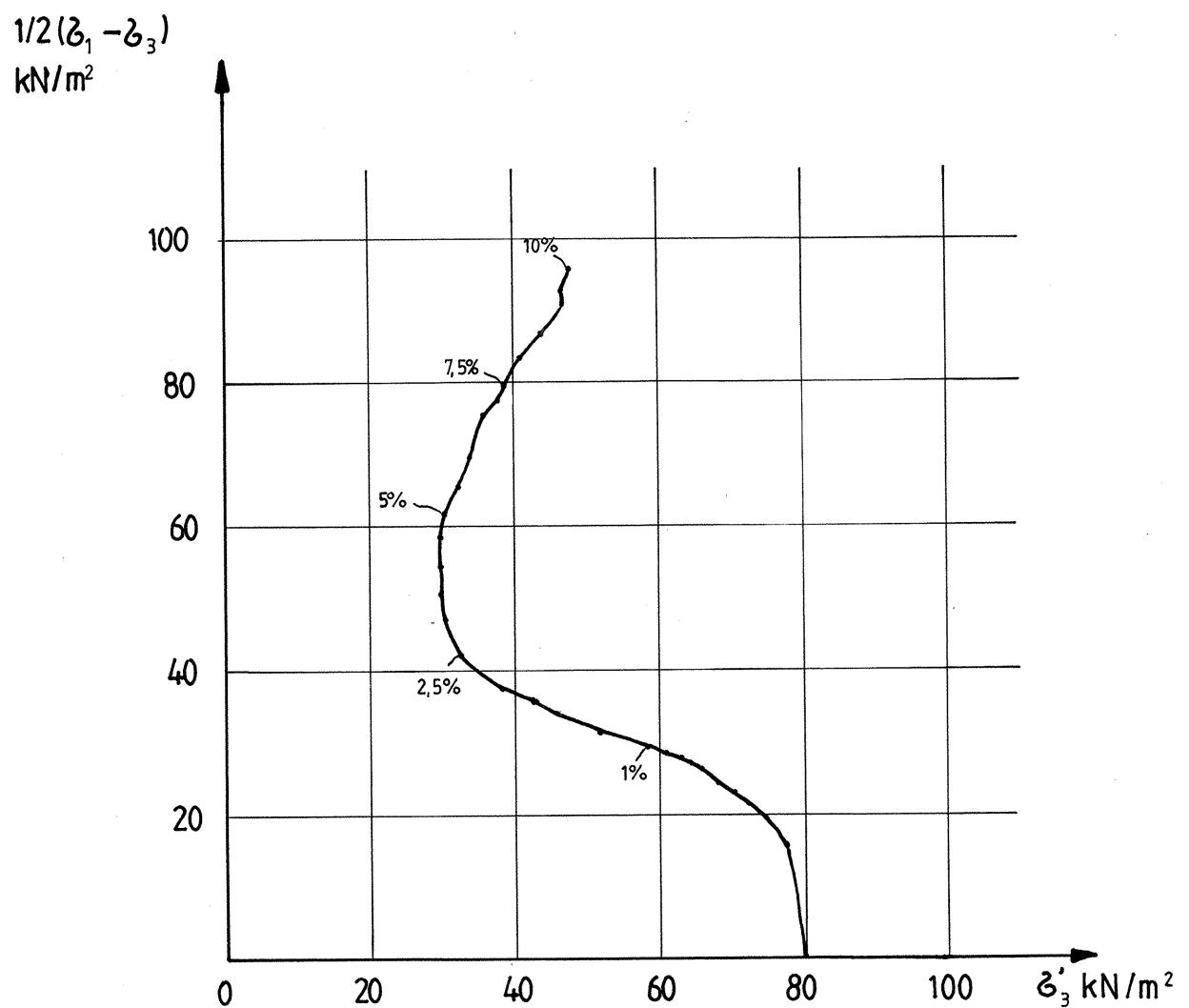
MÅLESTOKK

TEGNET AV  
SLS

RAPP NR.  
R.794

DATO  
22.06.90

BILAG  
6



TRONDHEIM KOMMUNE  
GEOTEKNIK SEKSJON

THAULOWBAKKEN 13

Treaksialforsøk  
Boring 9, dybde 4,43m

MÅLESTOKK

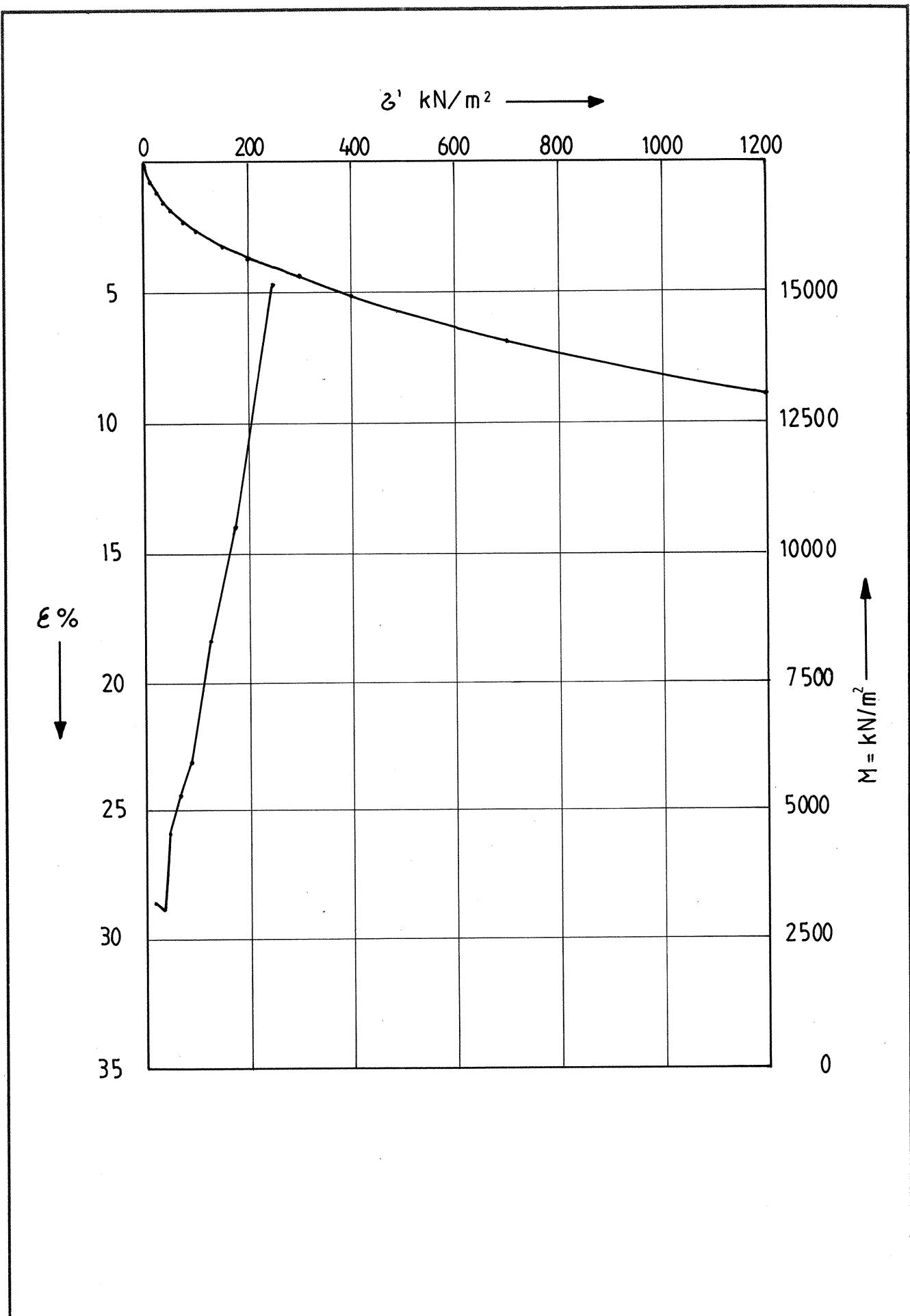
TEGNET AV  
SLS

RAPP NR.  
R.794

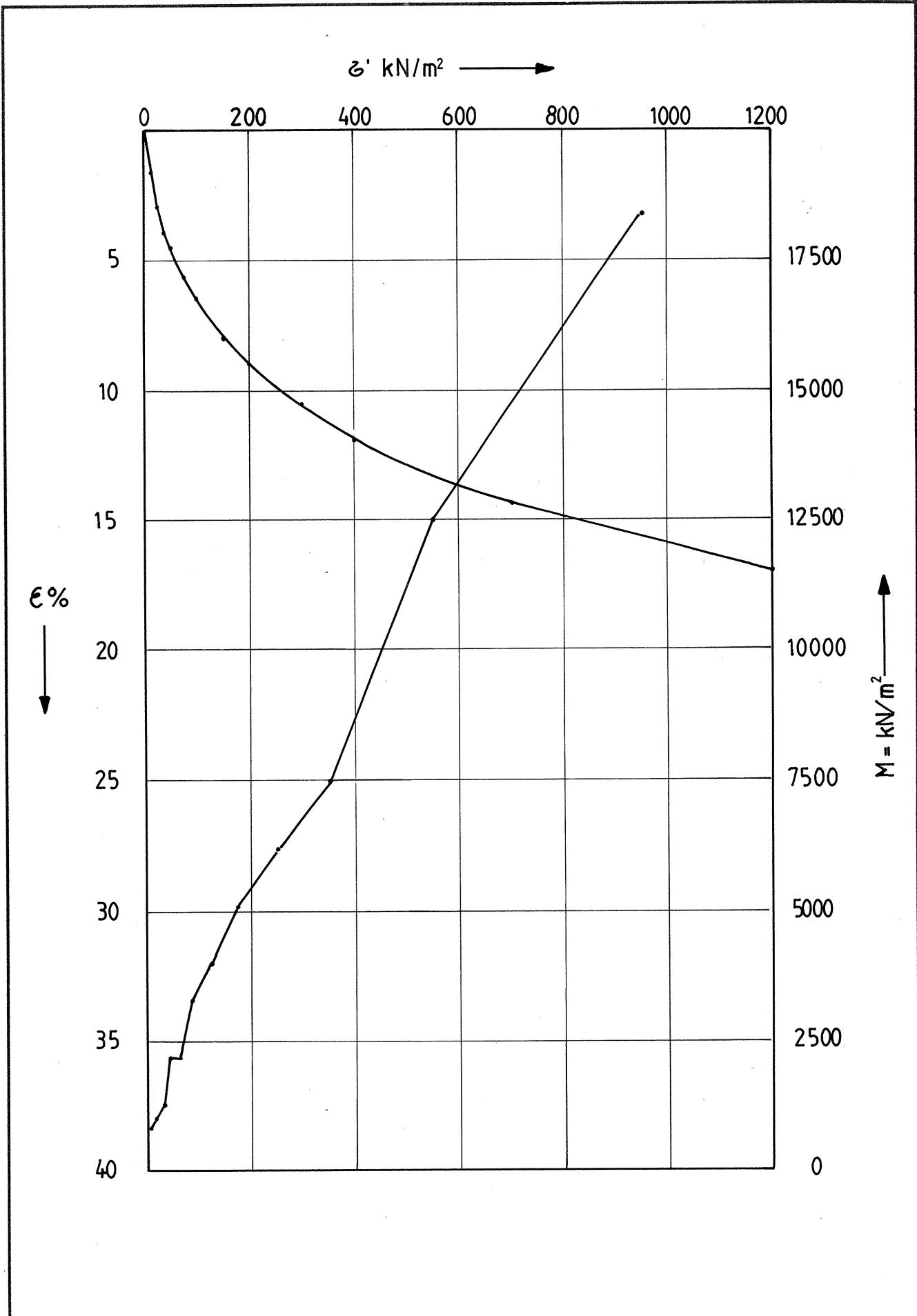
DATO  
22.06.90

BILAG

7



TRONDHEIM KOMMUNE GEOTEKNIK SEKSJON	THAULOWBAKKEN 13	MÅLESTOKK	
	Ødometreforsøk	TEGNET AV	RAPP NR.
	Boring 6, dybde 3,35m	SLS	R.794
		DATO	BILAG
		22.06.90	8



<b>TRONDHEIM KOMMUNE GEOTEKNIK SEKSJON</b>	<b>THAULOWBAKKEN 13</b>	<b>MALESTOKK</b>	
	<b>Ødometerforsøk</b>	<b>TEGNET AV</b>	<b>RAPP NR.</b>
	Boring 9, dybde 4,23m	<b>SLS</b>	<b>R.794</b>
		<b>DATO</b>	<b>BILAG</b>
		22.06.90	9



**GEOTEKNIK SEKSJON**  
TRONDHEIM KOMMUNE

STED: THAULOWBAKKEN 13

Boring 3

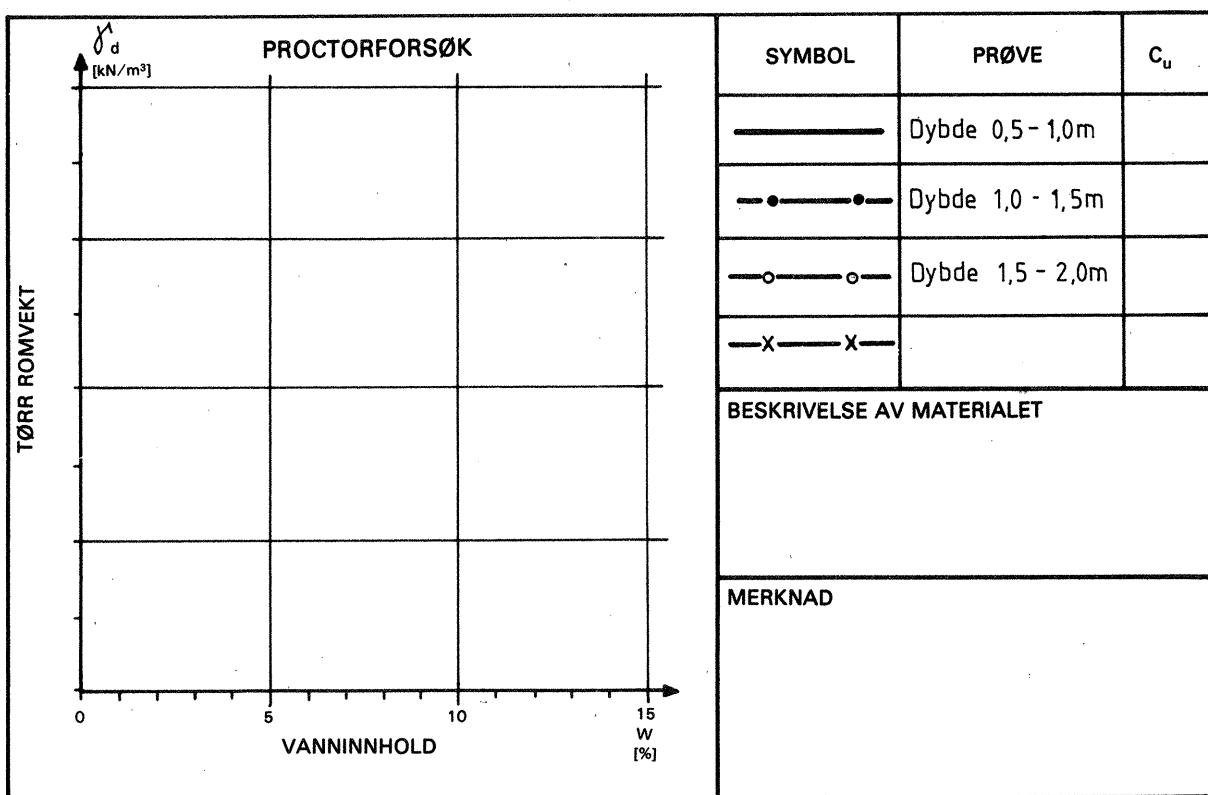
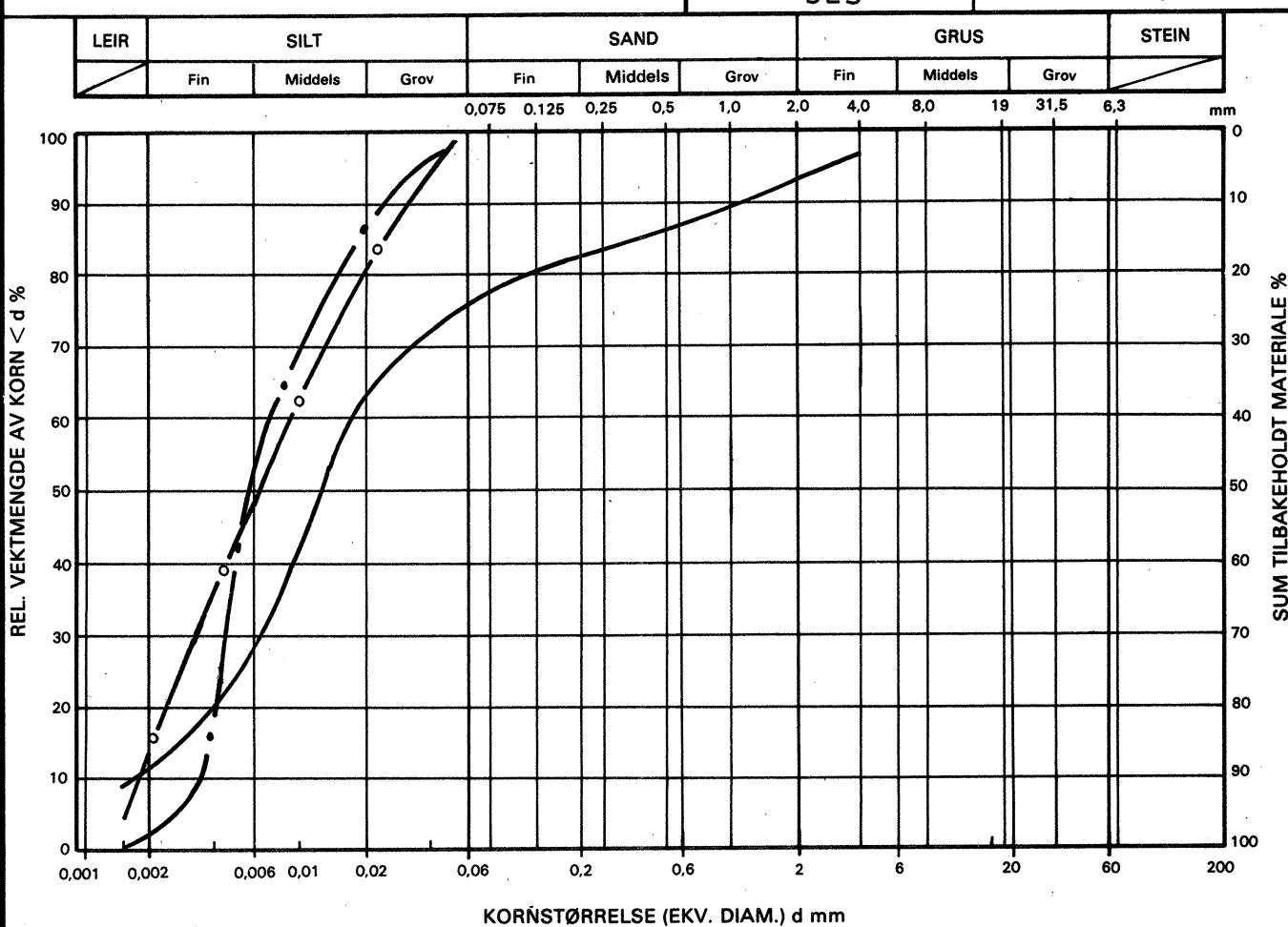
Oppdragsgiver:

Dato: 22.06.90

Rapport nr.: R. 794

Sign.: SLS

Bilag: 10





**GEOTEKNIK SEKSJON**  
**TRONDHEIM KOMMUNE**

STED: THAULOWBAKKEN 13

Boring 4

Oppdragsgiver:

Dato: 22.06.90

Rapport nr.: R.794

Sign.: SLS

Bilag: 11

