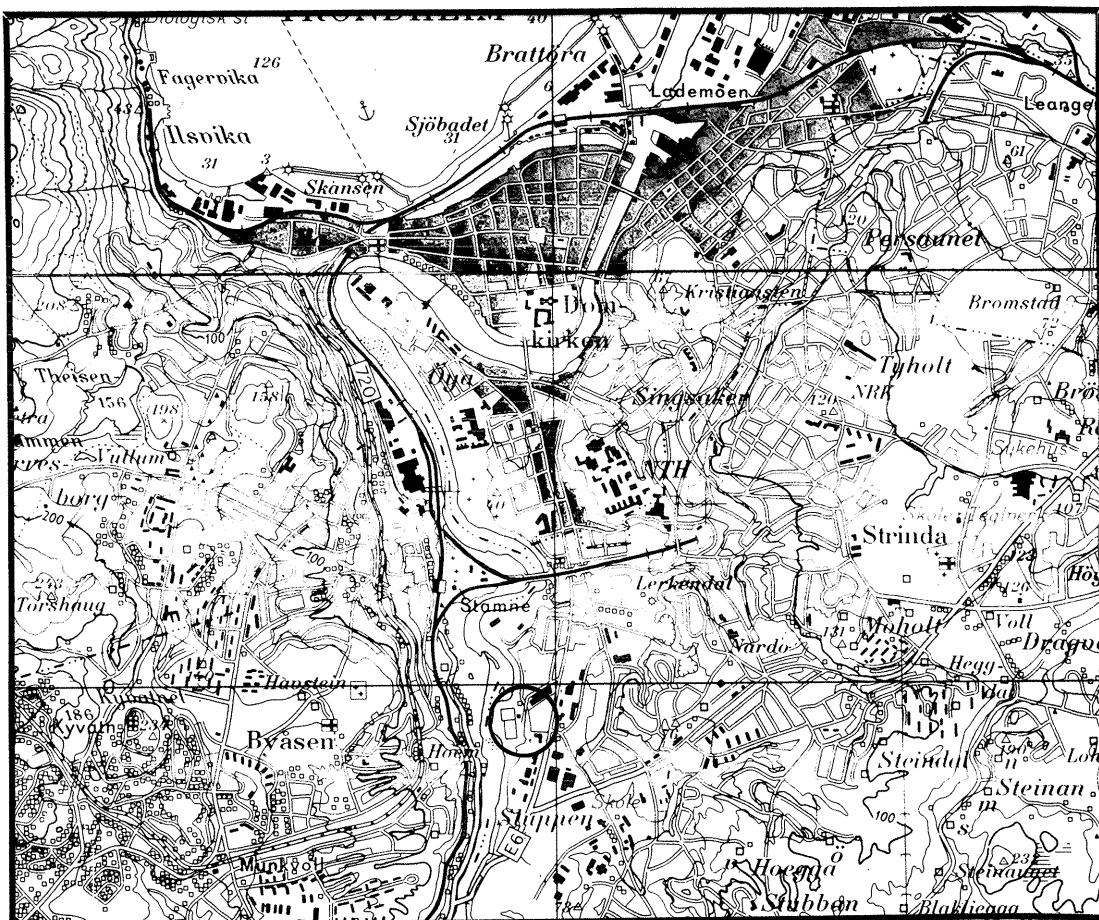


R.925 VEI TIL TEMPEBANEN

GRUNNUNDERSØKELSER
GEOTEKNIK VURDERING



26.07.94
TEKNISK SEKSJON
UTBYGGINGSKONTORET TRONDHEIM KOMMUNE



**TRONDHEIM KOMMUNE
AVDELING BYUTVIKLING
UTBYGGINGSKONTORET
Teknisk seksjon**

Rapport fra Geoteknisk faggruppe.

Oppdrag: R.925	VEI TIL TEMPEBANEN STABILITETSVURDERING		
Trondheim den:	26.07.94		
Oppdragsgiver:	internt	Oppdrag ved:	
UTM-referanse:	NR 697 317	Sted:	Tempe
Feltarbeide utført:	mai -94	Antall bilag:	5
		Antall tekstsider:	3
Feltmetoder:	dreiesonderinger		prøveserier
Emneord:	skjæring	fylling	stabilitet
Sammendrag:	Saksbehandler:	Kåre Sand	<i>Kåre Sand</i>
<p>Det skal bygges ny vei til Tempe Idrettsplass. Veien vil gå ned en 25 meter høy og bratt skråning. Grunnen består av leire. Skjæringer bør ikke være steilere enn 1:2,25. Veien kan derfor ikke utføres som planlagt. Istedet bør den utføres som armert-jord konstruksjon på fylling.</p>			

1. INNLEDNING.

Prosjekt	Det skal bygges ny vei fra Bostadvegen til Tempe Idrettsplass. Veien er planlagt i liten tosidig skjæring fra pr. 0 til 40, i stor ensidig skjæring mellom pr. 40 og 80, på en mindre fylling til pr. 200 og i liten skjæring til enden i pr. 240. De største problemene kan oppstå med skjæringen på strekningen pr.40 - 80, og fyllingen på strekningen pr. 80 - 120 hvor det ligger en bygning ved skråningsfoten.
Beliggenhet.	Veitracene er vist på situasjonskartet i bilag 1.

2. UTFØRTE UNDERSØKELSER.

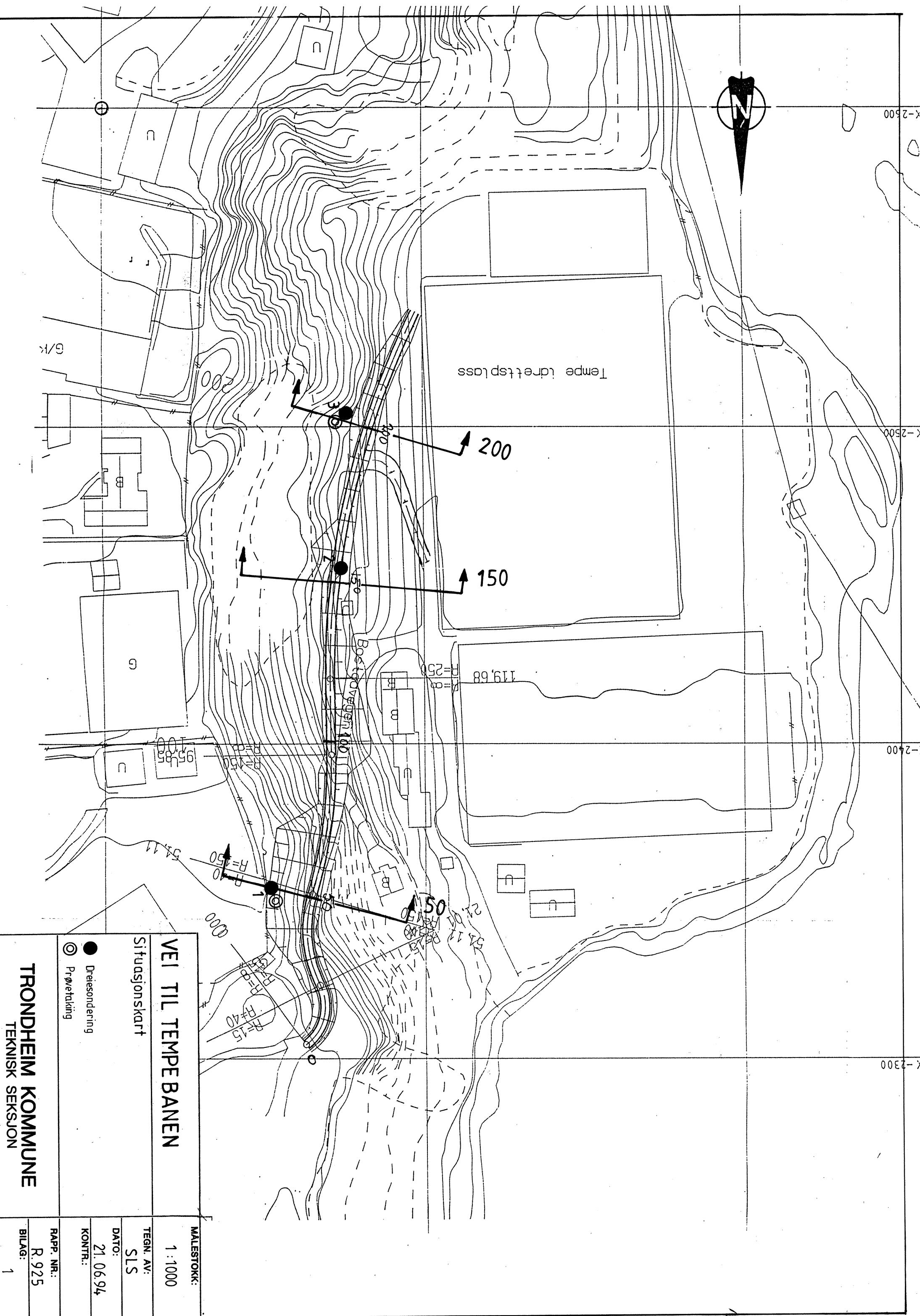
Felt - undersøkelser	Vi har utført dreiesonderinger i 3 punkt til 15 - 25 meter under terreng. Sonderingene er ikke avsluttet mot noe spesielt fast lag. I tillegg til sonderingene er det tatt opp 2 serier uforstyrrede prøver med 54mm prøvetaker.
Plassering	Borpunktenes plassering er vist på situasjonskartet i bilag 1.
Resultataer	Sonderingsresultatene er inntegnet på terrengprofilene i bilag 2. Profilene er tegnet på grunnlag av konsulentens profil supplert med kartets koter.
Laboratorie - undersøkelser	Prøvene er undersøkt ved seksjonens geotekniske laboratorium. De er først beskrevet og klassifisert ved åpningen, hvoretter det er utført rutineundersøkelser av vanninnhold og romvekt. På rene leirprøver er udrenert skjærstyrke bestemt ved konusforsøk. Sensitiviteten er bestemt som forholdet mellom skjærstyrken i uforstyrret og omrørt prøve. Vi har også kjørt et treaksialforsøk for å bestemme leiras styrke på effektivspenningsbasis.
Henvisninger	Resultatene fra laboratorieforsøkene er sammenstilt i borprofilene i bilagene 3 og 4. Treaksialforsøket er vist i bilag 5.

3. GRUNNFORHOLD.

Terreng	Veien skal gå ned en bratt skråning som idag ligger med helning, i gjennomsnitt, ca 1:2,25 og som går fra et platå på ca kote 30 til et platå på ca kote 5. Skråningshelningen er lokalt brattere enn 1:2 på grunn av veiens inngrep.
Grunnen	Grunnen består av leire. De øverste ca 3 meter bærer preg av rasvirksomhet. Dette viser at naturlig skråning ligger i tilnærmet rasvinkel, altså med stabilitetsmessig sikkerhet ca 1.
	Leira er lite sensitiv og relativ fast. Utdrenert skjærstyrke er målt til 60 kPa og over. På effektivspenningsbasis er imidlertid tan fi = 0,6, og en bør ikke mobilisere større friksjon enn tan ro = 0,45, hvilket er relativt lavt.
Grunnvann	Grunnvannstanden antas å stå i terreng ved skråningsfoten, men relativt dypt under det øvre platået.
Fjell	Fjell er ikke påtruffet ved boringene og antas å ligge dypt.

4. STABILITET.

Generelt	En vurdering av langtidstilstanden viser at skråningen og nye skjæringer ikke bør ha brattere helning enn 1:2,25.
Planer	Planene viser skjæringer og fyllinger med helning 1:1,5. Dette er for bratt og kan ikke uten videre anbefales.
Forslag til utførelse	Stabilisering av de planlagte skjæringene kan vanskelig utføres uten store inngrep, som f.eks. dyp drenering eller masseutskifting av et stabiliserende topplag. Det er da enklere å gjøre noe med de bratte fyllingene på nedsiden av veien. Vi foreslår at veien trekkes noe ut av skråningen, slik at den i størst grad blir liggende på fylling, og at veien så bygges som en armert-jord konstruksjon. Veien må da bygges opp med drenerende og telesikre masser.



Profil 50

Boring 1

Profil 150

Profil 200

Profil 300

Profil 400

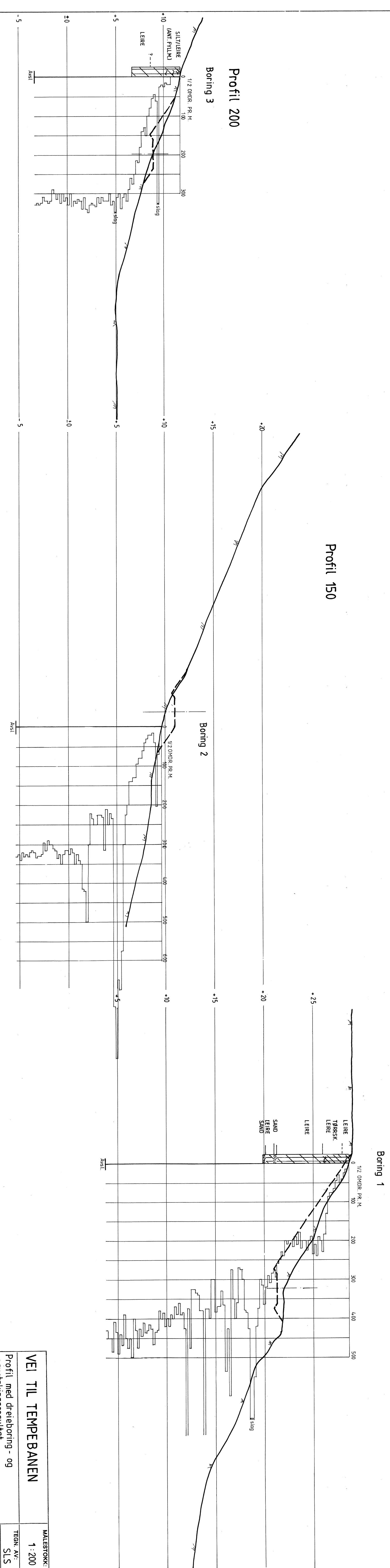
Profil 500

Profil 200

Profil 300

Profil 400

Profil 500



TRONDHEIM KOMMUNE,

teknisk seksjon

BORPROFIL

Sted: VEI TIL TEMPEBANEN

BORING: 1

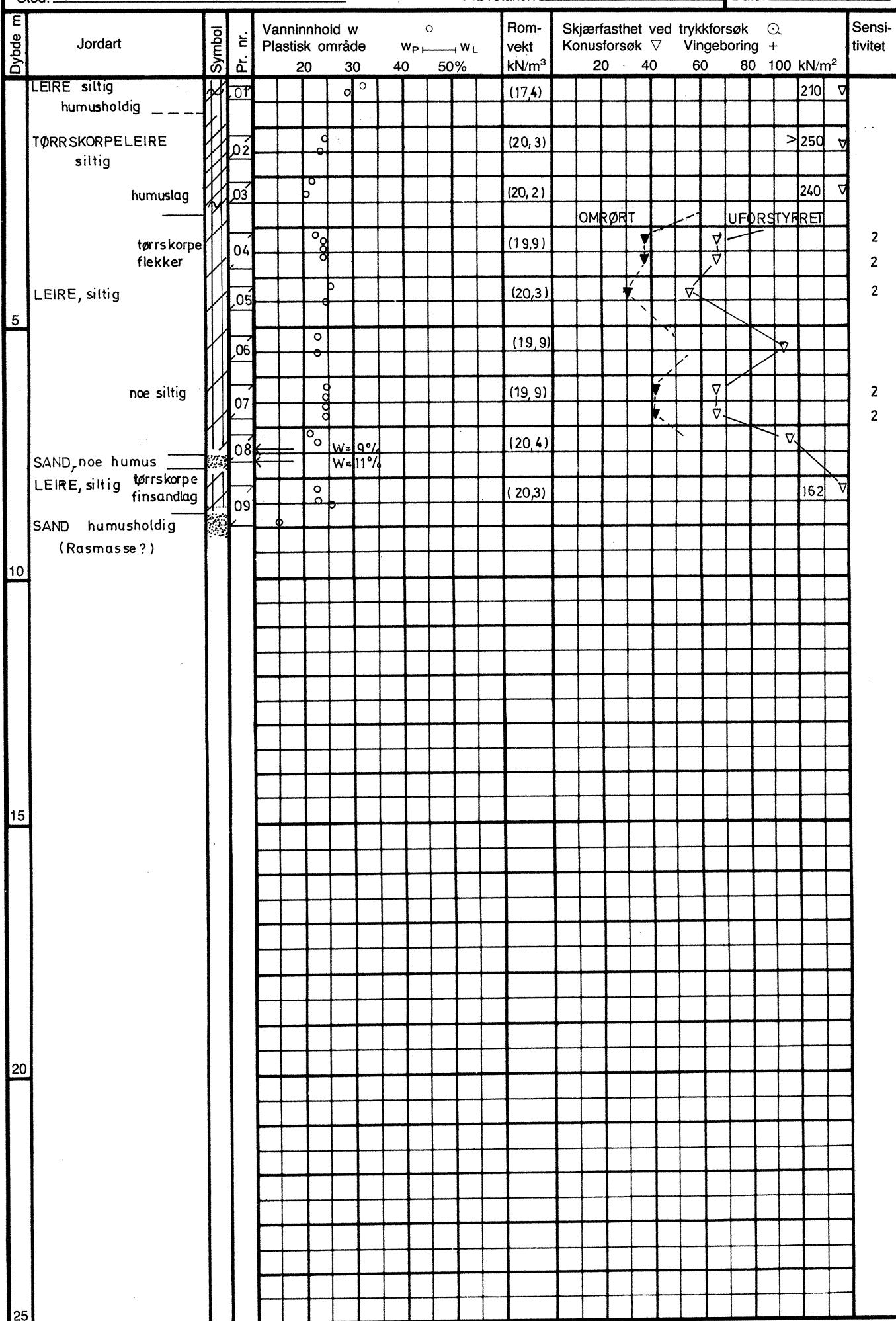
BILAG: 3

Nivå:

Prøvetaker: 54 mm

Oppdrag: R. 925

Dato: 23.06.94



TRONDHEIM KOMMUNE,
BORPROFIL

teknisk seksjon

BORING:

3

BILAG: 4

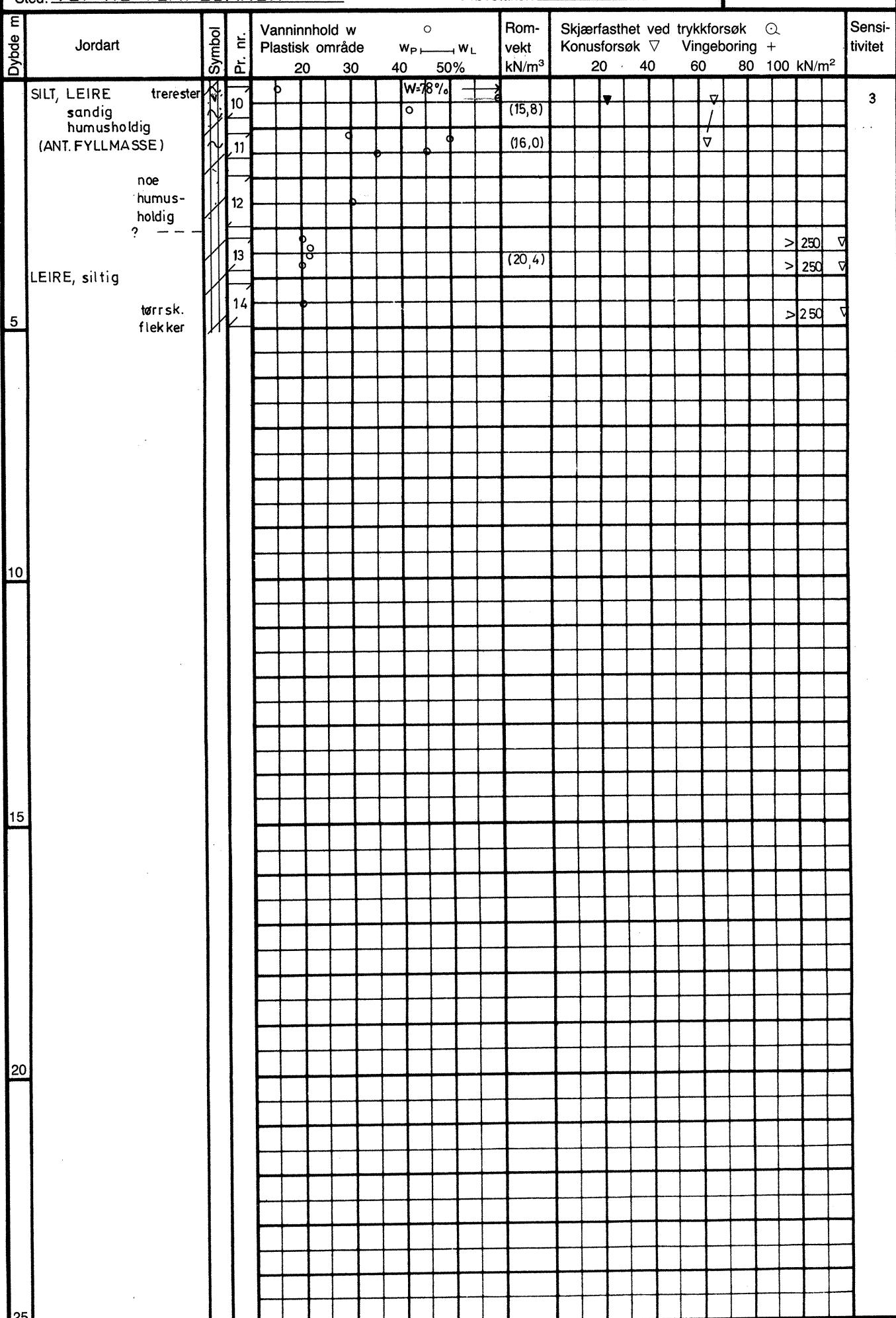
Sted: VEI TIL TEMPEBANEN

Nivå:

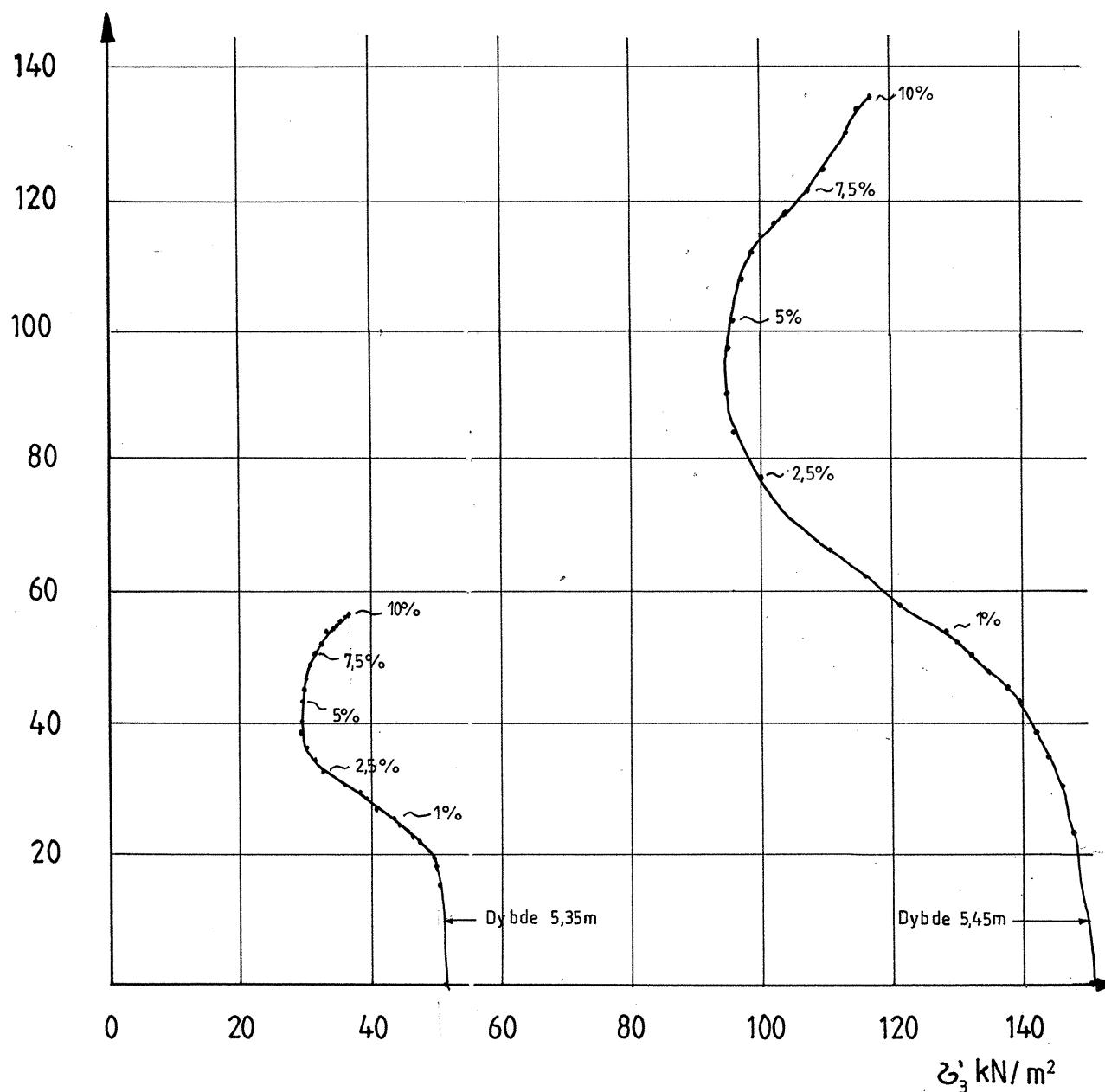
Prøvetaker: 54mm / skrue

Oppdrag: R.925

Dato: 23.06.94



$\frac{1}{2}(\zeta_1 - \zeta_3)$
kN / m²



TRONDHEIM KOMMUNE
TEKNISK SEKSJON

VEI TIL TEMPEBANEN

Treaksialforsøk
Boring 1, dybde 5,35 m
og 5,45 m

MÅLESTOKK

TEGNET AV
KT, SLS

RAPP NR.
R. 925

DATO
23.06.94

BILAG

5