

Oppdrag C-769A,
rapport nr. 1

E6 Korsegården N. - Vassum
Geologisk undersøkelse av Trosterud tunnel

31. juli 1992

Oppdrag C-769A, rapport nr. 1

E6 Korsegården N. - Vassum Geologisk undersøkelse av Trosterud tunnel

Sammendrag

En ca. 800 m lang tunnel i to separate løp skal bygges med 10-25 m total overdekning. Berggrunnen består av gneis, gjennomsett av tallrike ganger og linser av amfibolitt.

Det forventes noe variable driftsforhold grunnet periodevis tett oppsprekning. Behov for driftssikring bør påregnes. Sikkerhetskrav vil i tillegg medføre sammenhengende frostsikker vannavskjerming.

Tunnel-løpene vil bli drevet med profil T-9 med 12 m innbyrdes avstand.

Emneord: *Geologi, Tunnelundersøkelse*

Fylke: Akershus
Anlegg/parsell: E6 Korsegården N. - Vassum
UTM-ref.: NM 982 173 1914 III
Seksjon: 46 - Geologisk
Saksbehandler: T. E. Lynneberg /BN
Dato: 31. juli 1992

Statens vegvesen, Vegdirektoratet

Veglaboratoriet
Postboks 6390 Etterstad, 0604 OSLO
Telefon (02) 63 99 00, Telefax (02) 46 74 21

INNHOLD:

- I INNLEDNING
- II GEOLOGISKE FORHOLD
- III TUNNELTRASE
- IV SIKRINGSPROGNOSE
- V KONKLUSJON

VEDLEGG:

Bilag 1B: Tegnforklaring

Tegning C-769A -01: Kartoversikt, Geologi
" " -02: Lengdeprofil, Høyre løp
" " -03: Lengdeprofil, Venstre løp

I INNLEDNING

Etter anmodning fra vegkontoret er det utført en geologisk undersøkelse av tunneltrase for ny E6, alternativ 2, vest for eksisterende veg. Traseen er ett alternativ til mulige daglinjer på strekningen pel 22000 til pel 23500.

Traseens korridor utgjør en samlet bredde på anslagsvis 30 m der to tunnel-løp hvert på 9 m planlegges utsprengt med en innbyrdes avstand på 12 m. Begge tunnel-løp får en lengde på omlag 800 m.

Ettersom bergoverdekningen er liten (10-25 m), har det vært nødvendig å foreta endel fjellkontrollboringer. Disse ble utført før endelig traseberegning og ligger således noe til side for traseen i sørlige del av denne, uten at dette forventes å få avgjørende betydning for trasevalget.

Tegning -01 viser geologiske data, trase og borpunkter på topografisk kart. Videre er det laget lengdeprofiler for hvert løp, tegning -02 og -03 som viser borresultater og geologiske forhold, der disse forventes å få betydning for eventuell tunneldrift.

Undersøkelsen i marken ble hovedsakelig utført i juli 1990, mens boringene ble foretatt sommeren 1991.

II GEOLOGISKE FORHOLD

Tunnelen er planlagt gjennom en lav åsrygg der berggrunnen bare stedvis er eksponert i dagen. Kontrollboringer har vist at løsmasseoverdekningen stort sett varierer fra 0 til 2,5 m. Bare ett sted, pel 22480 - 22580 er det påvist løsmasser med mektighet på inntil ca. 10 m, sannsynligvis i forbindelse med en nord/sør-gående forkastningssone.

Berggrunnen består av en svakt skifrig gneis, tildels tett gjennomsett av ganger og linser av steiltstående amfibolitt. En markert oppsprekning opptrer i samme retning og krysser nær vinkelrett til traseen. Bruddtetheten i denne retningen varierer mellom 5 og 10 brudd pr. m. I tillegg opptrer gjennomsettende brudd NNØ-SSV med varierende fall mot VNV. Tettheten for disse kan være over 20 pr. m i markerte bruddsoner, forøvrig noe mindre. En forkastning nær sammenfallende med denne retningen skjærer traseen som vist på profiltegnningene og vil berøre hvert av tunnel-løpene over en lengde av ca. 40 m. Minste bergoverdekning i sonen antas å være 10 - 12 m. Forvitret og oppsprukket berg ventes å medføre redusert stabilitet under drift.

III TUNNELTRASE

Traseen er valgt med hensyn på størst mulig bergoverdekning, kontrollert i størst mulig grad av berg i eller nær dagen langs linjen.

Søndre åpning i berg for høyre løp forventes etablert ved pel ca. 22358, mens venstre løps åpning vil bli forskjøvet noe til pel ca. 22373, grunnet antatt liten bergoverdekning.

Nordre åpning forventes etablert parallelt ved pel 23170.

Avstanden mellom løpene er beregnet til 12 m som bør være tilstrekkelig under rådende forhold.

Tunnelen dreneres mot sør med et fall på nær 11 ‰.

IV SIKRINGSPROGNOSE

Overveiende tett oppsprekning og liten bergoverdekning indikerer endel sikring under drift av tunnel-løpene. Det er sannsynlig at det i tillegg opptrer dypforvitring, spesielt i svakhetssoner, som bidrar til ytterligere svekkelse av stabiliteten. Likeledes bør man regne med at mindre lekkasjer vil opptre mer eller mindre sammenhengende i hele tunnel-lengden.

Kostnadskrevende sikring bør påregnes i form av portal-sikring i begge ender av tunnelen. Det er realistisk å regne med omlag 10 m sikringsstøp innover fra utsprengt tunnelåpning, samt minimum 5 m lang ytre forlengelse. I søndre åpning vil ca. 15 m forskyvning av åpningene neppe føre til ekstra sikringstiltak av betydning i forskjæringen for venstre løp.

Man bør videre påregne behov for tyngre sikring der tunnelen krysser en forkastningssone mellom pel 23480 og 23580, ca. 40 m i hvert tunnel-løp.

Forøvrig vil variabel grad av oppsprekning tilsi noe nødvendig sikring under drift i den resterende del av tunnelen. Bolting kombinert med sprøytebetong synes i så henseende mest nærliggende.

Sammenhengende vann- og frostsikring forventes å bli nødvendig i hele tunnel-lengden.

IV KONKLUSJON

Undersøkelsene har vist at tunnelen blir drevet gjennom variabelt oppsprukket berg. Bergoverdekningen er liten og

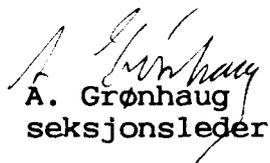
dypforvitring bør forventes langs gjennomsettende
bruddsoner.

De to tunnel-løpene er beregnet drevet med en avstand på
12 m.

Der en forkastningssone krysser tunnelen kan dårlig
stabilitet føre til behov for tyngre sikring og redusert
inndrift. Forøvrig bør lettere sikring påregnes gjennom
hele tunnelen. Valg av sikringsmidler bør sees i sammen-
heng med behovet for permanent vann- og frostsikring i
hele tunnel-lengden.

Det blir trolig behov for to separate portalbygg i søndre
tunnel-åpning grunnet variabel bergoverdekning. Sikrings-
støp i forbindelse med portalbyggene bør strekkes ca.
10 m inn fra alle tunnelåpningene.

Veglaboratoriet
Geologisk seksjon


A. Grønhaug
seksjonsleder


T. E. Lynneberg

Opptegning i plan

TEGNINGSSYMBOLER

| Symbol | Metode/Anmerkning |
|--------|--|
| | Kjerneboring |
| | Lufthammerboring med borvogn og registrering av borsynk |
| | Lufthammerboring med håndholdt utstyr og registrering av borsynk |
| | Skråhull med angitt retning og fall |
| | Pukkverk, Steinbrudd |

Strukturer

Enkeltobservasjoner (strøk/fall):

| | Tallangivelse for fallet | Vertikal | Horisontal |
|---|--------------------------|----------|------------|
| Lagning | | | |
| Skifrihet som avviker fra opprinnelig lagning | | | |
| Stikk | | | |
| Sprekk | | | |
| Sleppe | | | |
| Foldningsakse | | | |

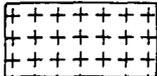
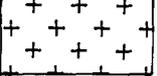
Regionale strukturer:

- Bergartsgrense med antydnet fallretning
- Usikker bergartsgrense
- Gjennomsettende sprekk med antydnet fallretning
- Usikkert forløp av sprekk
- Skifrig sone

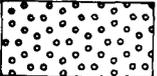
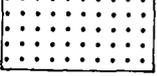
- Gjennomgående sleppe med antydnet fallretning
- Usikkert forløp av sleppe
- Knusningszone
- Usikkert forløp av knusningszone
- Overskyvning (trekantspissene mot overskjøvet del)
- Forkastning (strekene mot senket del)

Opptegning i plan og snitt

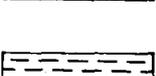
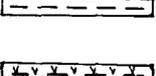
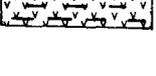
MATERIALSIGNATUR, ERUPTIVE BERGARTER

| | | |
|--|---------------------------------|-------------|
|  | Granitt og beslektede bergarter | LT 958 |
|  | Gabbro og beslektede bergarter | N 299/A 911 |
|  | Pegmatitt | LT 959 |
|  | Basalt og beslektede bergarter | LT 99 |
|  | Gangbergarter | |
|  | Porfyr | N 262/A 405 |

MATERIALSIGNATUR, SEDIMENTÆRE BERGARTER

| | | |
|---|-----------------------------------|-----------------------|
|  | Kalkstein og beslektede bergarter | LT 116 |
|  | Konglomerat | N 275/A 505 |
|  | Sandstein | LT 914 |
|  | Leirskifer | LT 934 med påtegn. |
|  | Karbonholdig skifer | LT 934 med påtegn. |

MATERIALSIGNATUR, METAMORFE BERGARTER

| | | |
|--|--------------------------------|--------------------------------|
|  | Fyllitt | N 423/A 368 eller håndtegn. |
|  | Kvartsitt | LT 10 |
|  | Grønnstein, grønnskifer | |
|  | Hornfels | LT 917 |
|  | Gneis | LT 120 |
|  | Amfibolitt | N 299/A 911 med påtegn. |
|  | Glimmerskifer, glimmergneis | N 450/A 230 eller håndtegn. |
|  | Breksje og mylonitt | N 300/A 910 |

Forkortelser

Følgende forkortelser kan benyttes
i plan og i profil:

Sleppe- og sprekkebelegg

| | |
|-----|-------------|
| EP | Epidot |
| GR | Grafitt |
| KA | Karbonat |
| KL | Kloritt |
| KV | Kvarts |
| L | Leire |
| SVL | Svelleleire |
| TA | Talk |
| R | Rust |

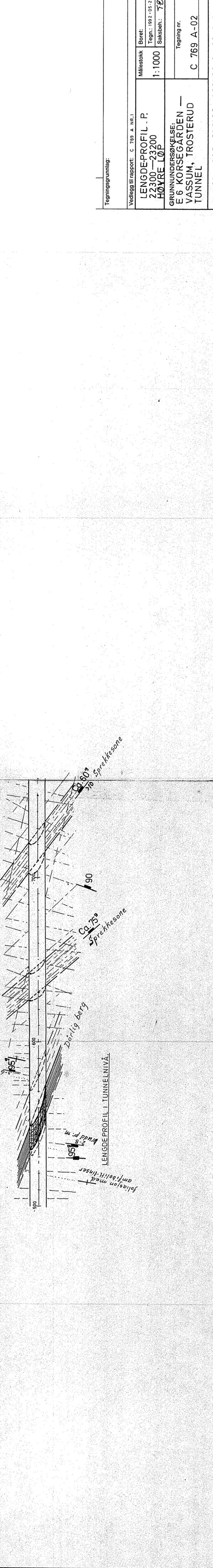
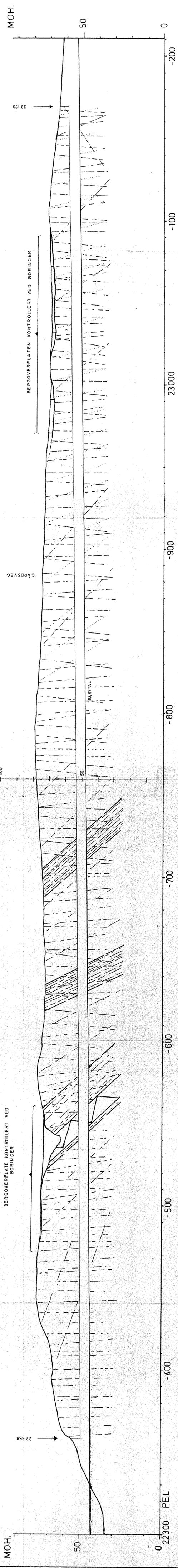
Målinger i borhull

| | |
|-----|---------------------------|
| AVM | Avviksmåling |
| VTM | Vanntapsmåling |
| KOR | Kjerneorientering |
| BP | Bruk av borhullssperiskop |
| TV | Bruk av TV - sonde |

Tegnsymboler for borhullslogging

| | |
|---|------------|
|  | Kjernetap |
|  | Knust berg |
|  | Brudd |

Bokstav og tallindeks etter bergartsbetegnelsen står for raster type og nr.



MOH.
50
0 22300 PEL

MOH.
50
0 -200
-100
23000
-900
-800
-700
-600
-500
-400

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

BERGVERFLATE KONTROLLERT VED BORINGER

BERGVERFLATEN KONTROLLERT VED BORINGER

GÅRDSVEG

MOH.

22 358

50

0

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

-700

-600

-500

-400

-200

0

100

50

10,97‰

23000

-100

-900

-800

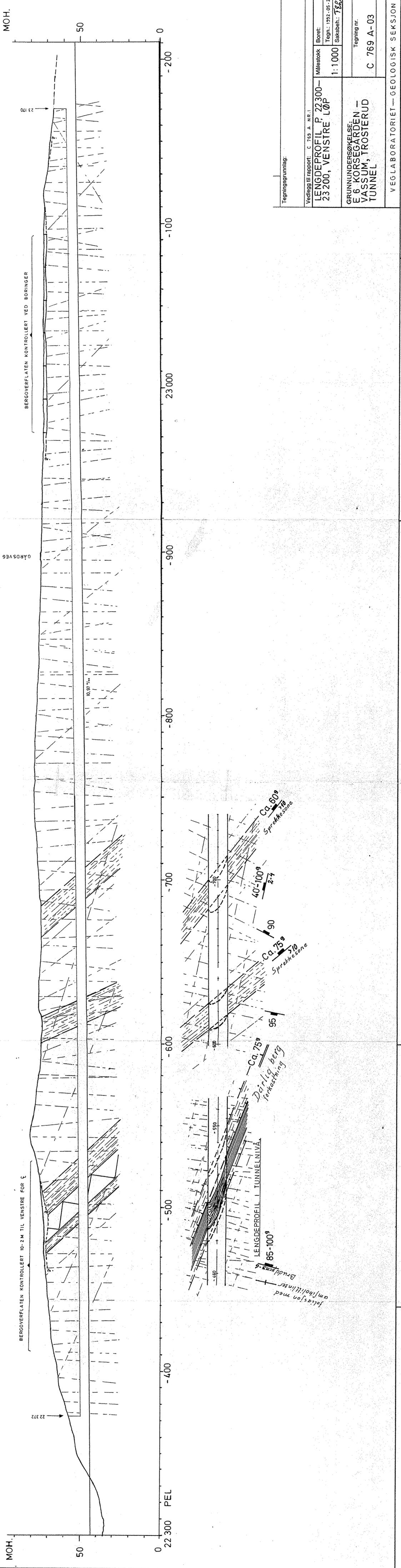
-700

-600

-500

-400

-200



Tegningsgrunnlag:

| | |
|-------------------------------------|-------------------|
| Vedlegg til rapport: C 769 A NR.1 | |
| LENGDEPROFIL P. 22300- | Målestokk |
| 23200, VENSTRE LØP | Boret: |
| | Tegn.: 1992.05.20 |
| | Saksbeh.: T&E. |
| GRUNNUNDRSØKELSE: | |
| E 6 KORSEGARDEN - | |
| VASSUM, TROSTERUD | |
| TUNNEL | |
| Tegning nr. | |
| C 769 A-03 | |
| VEGLABORATORIET - GEOLOGISK SEKSJON | |