

SO,EF:2

Enebakkveien 58 - 60.

1. del: Foreløpige grunnundersøkelser.

R - 669.

7. mai 1965.

Tilhører Undergrunnskatverket
Malika Ijernes

OSLO KOMMUNE
GEOTEKNISK KONSULENT

SO.E2.F2, 2.F'23.OS

overført

109



OSLO KOMMUNE

GEOTEKNISK KONSULENT

Kingsgt. 22, 1 Oslo 4

Tlf. 37 29 00

RAPPORT OVER:

Enebakkveien 38 - 60.

1. del: Foreløpige grunnundersøkelser.

R - 669.

7. mai 1965.

Bilag A: Beskrivelse av bormetoder.

" 1: Situasjons- og borplan.

" 2: Lengdeprofil langs Enebakkveien.

INNLEDNING:

Etter oppdrag fra Finansrådmannen av 2. febr. 1965 har Geoteknisk konsultants kontor utført grunnundersøkelser langs eiendommene Enebakkveien 38 - 60.

Hensikten med undersøkelsene har vært å få en orientering om grunnforholdene. I tillegg til de utførte undersøkelser av kontoret har man fått oversendt resultater av en del grunnboringer som Norges statsbaner har utført på området. Belliggheten av disse boringene er vist på situasjons- og borplanen.

MARKARBEIDET:

Markarbeidet er utført av borlag fra dette kontor og har omfattet i alt 10 sonderinger med dreiebor. En beskrivelse av det anvendte utstyr er gitt på bilag A.

På situasjons- og borplanen er ved hvert borpunkt angitt terrengkote, boreddybde og antatt fjellkote. På bilag 2 er vist et lengdeprofil langs de 10 sonderboringene og hvor dreiebordiagrammene er opptegnet.

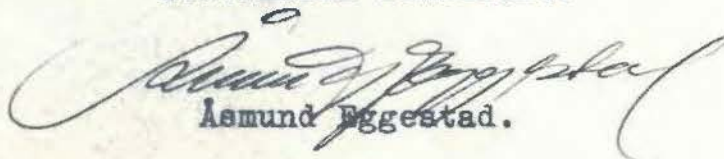
RESULTATET AV UNDERSØKELSENE:

Boringene viser at dybdene til antatt fjell er relativt jevne langssetter eiendommene. Stort sett synes antatt fjell å ligge på ca. kote 30 d.v.s. 15 til 19 m dybde under terreng. Disse borybdene stemmer bra overens med de tidligere utførte boringer av Norges statsbaner.

Den naturlige grunn på området antas å være en middels fast leire med noe fyllmasser på toppen. Særlig i området mellom borpunktene 6 og 9 synes det øvre lag fyllmasser å være relativt tykt opptil 4 m. Samtidig synes den underliggende leire å være bløtest på dette sted.

Generelt kan grunnen betraktes som relativt god i byggeteknisk henseende idet lettere bygg antagelig kan fundamenteres direkte på løsmassene og da dybdene til fjell er så vidt moderate med tanke på pele- eller pilarfundamentering av tyngre byggingse.

Geoteknisk konsulent.



Asmund Eggestad.

Beskrivelse av sonderingsmetoder.

DREIEBORING:

Det anvendte borutstyr består av 20 mm borstenger i 1 m lengde som skrues sammen med glatte skjøter. Boret er nederst forsynt med en 20 cm lang pyramideformet spiss med største sidekant 30 mm. Spissen er vridd en omdreining.

Boret presses ned av minimumsbelastning, idet belastningen økes trinnvis opp til 100 kg. Dersom boret ikke synker for denne belastning foretas dreining. Man noterer antall halve omdreining pr. 50 cm synkning av boret.

Ved opptegning av resultatene angis belastningen på venstre side av borhullet og antall halve omdreining på høyre side.

HEJARBORING: (RAMSONDERING).

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

Hvor det er relativt store dybder (7-8 m eller mer) anvendes en løs spiss med lengde 10 cm og tverrsnitt 3.5 x 3.5 cm. Den større dimensjon gjør at friksjonsmotstanden langs stengene blir mindre og boret vil derfor lettere registrere lag av varierende hårdhet. Videre medfører denne løse spiss at boret lettere dras opp igjen idet spissen blir igjen i bakken.

Antall slag pr. 20 cm synkning av boret noteres og resultatet kan fremstilles i et diagram som angir rammemotstanden Q_0 .

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

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

COBRABORING:

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

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

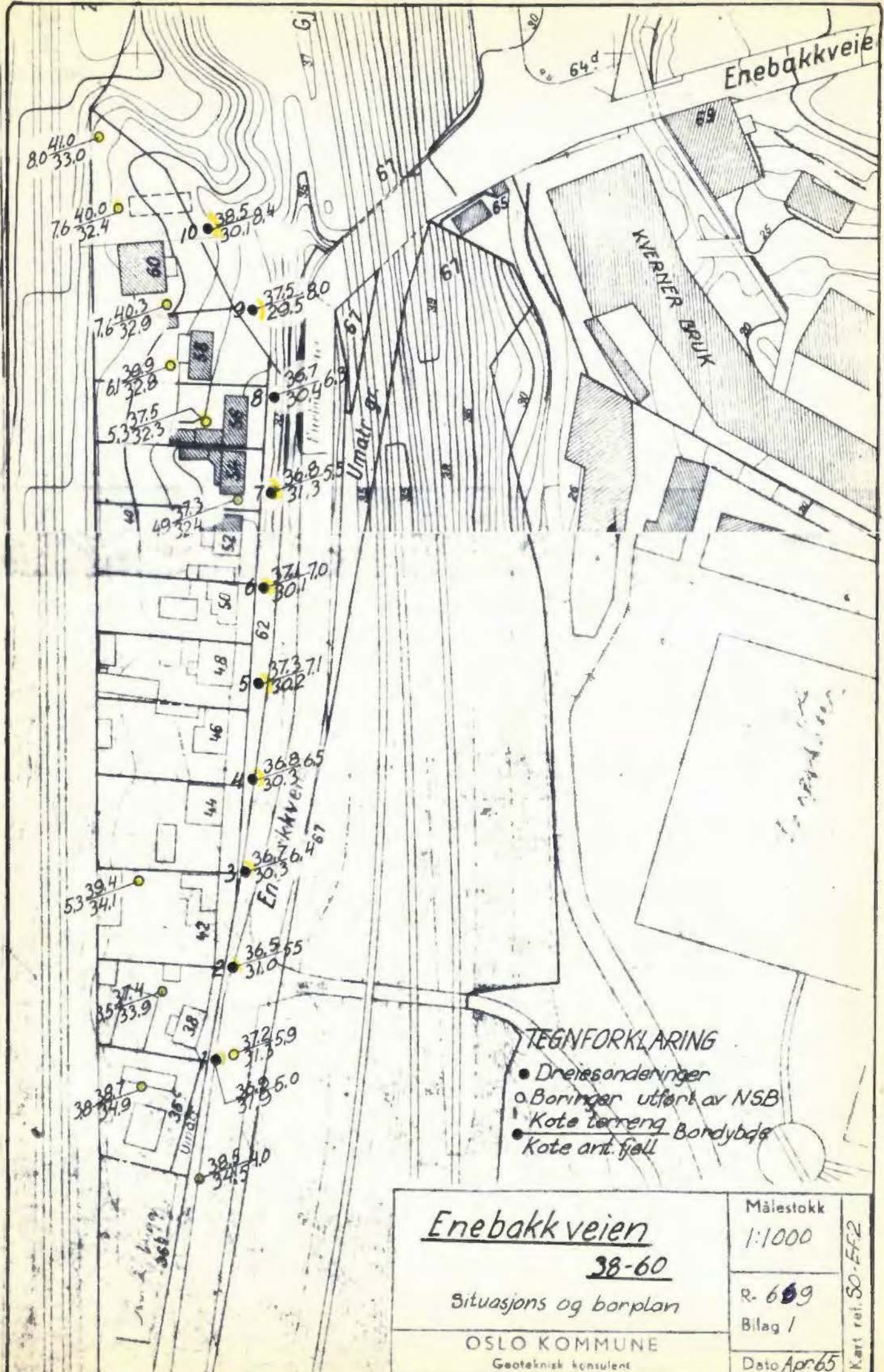
SLAGBORING:

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

SPYLEBORING:

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

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



38-60

TEGNFORKLARING

- Dreiesendringer
- Boringer utført av NSB
- Kote terreng Bondybd
- Kote art. fjell

| | | |
|--|---------------------|------------------|
| <u>Enebakkveien</u> 38-60 Situasjons og borplan | Målestokk 1:1000 | Kart ref. SO-EF2 |
| | R. 609 Bilag / | |
| OSLO KOMMUNE Geoteknisk konsulent | Dato Apr 65 | |

