

SO, F: i2-13

Overført 20.06.73 CR

OSLO KOMMUNE
DEN GEOTEKNISKE KONSULENT

RAPPORT OVER:

grunnundersøkelser for avskjærende spillvanns-
ledning langs Ljanselva fra Bekkelagetunnelen
til Ljabruveien.

1. del.

R - 487 - 62.

3. april 1962.

SO: F12, F13,

Overført
april 94
GC



HEIMDAL

HURTIGHEFTER

A 4 - Nr. 3100

Tilhører Undergrunnskortverket
Må ikke lånes

reg

Oslo kommune
Den geotekniske konsulent

Rapport over:

grunnundersøkelser for avskjærende spillvannsledning
langs Ljanselva fra Bekkelagstunnelen til Ljabruveien.

1. del.

R - 487 - 62.

3. april 1962.

Bilag 1: Situasjonsplan.

" 2: Lengdeprofil med bordybder.

I denne rapport behandles resultatene av grunnundersøkelsene for avskjærende spillvannsledning langs Ljanselva fra Bekkelagstunnelen til Ljabruveien.

På situasjonsplan, bilag 1 er den undersøkte strekning vist. På flere steder langs traséen er fjell påvist i dagen og undersøkelser er sløffet på disse steder.

MARKARBEIDET:

Borlag fra kontorets markavdeling har utført arbeidene.

Traséen er utsatt av Vann- og kloakkvesenet.

Ved tunnelinnslagene og forøvrig der løsmassene er faste og dybdene til antatt fjell er små er brukt slagbor.

Forøvrig er benyttet dreiebor.

Borpunktens beliggenhet er vist på situasjonsplanen, bilag 1.

Ved hvert borpunkt er angitt bordybde og terrengkote.

På bilag 2 er opptegnet et lengdeprofil.

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).

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 stegvis opp til 100 kg. Dersom boret ikke synker for denne belastning, foretas dreining. Man bestemmer antall halve omdreininger pr. 50 cm synkning av boret.

Gjennom den øvre del av den faste tørrskorpe er det slått ned et 30 mm jordbor.

RESULTATENE:

Borpunktene ved innslagene ligger i et rutenett med sider 5,0 m.

Boringene er ført frem til det punkt der fjell er i dagen eller dybdene til antatt fjell er små. Resultatene er angitt på bilag 1.

På strekningen A-D er forutsatt at ledningene skal legges i en grøft.

Kun ved punkt D er fjellet påvist å ligge høyere enn ledningens bunn.

Den planlagte bro ved kryss Ljanselva, kan fundamenteres direkte på løsmassene i frostfri dybde, når alle uegnete masser fjernes før fundamentene støpes.

Tillatt belastning på grunnen settes lik ca. 10 t/m^2 .

Langs traséen er det flere steder forutsatt oppfylling med sprengstein. Det er en fordel at oppfyllingen foretas så snart som mulig.

Ledningen bør på de oppfylte steder legges så sent som mulig for at så meget som mulig av setningene kan bli unnagjort. En eventuell overhøyde på fyllingen må fjernes før ledningen legges.

Oslo, den 3. april 1962.
Den geotekniske konsulent.



F. W. Opsal.

