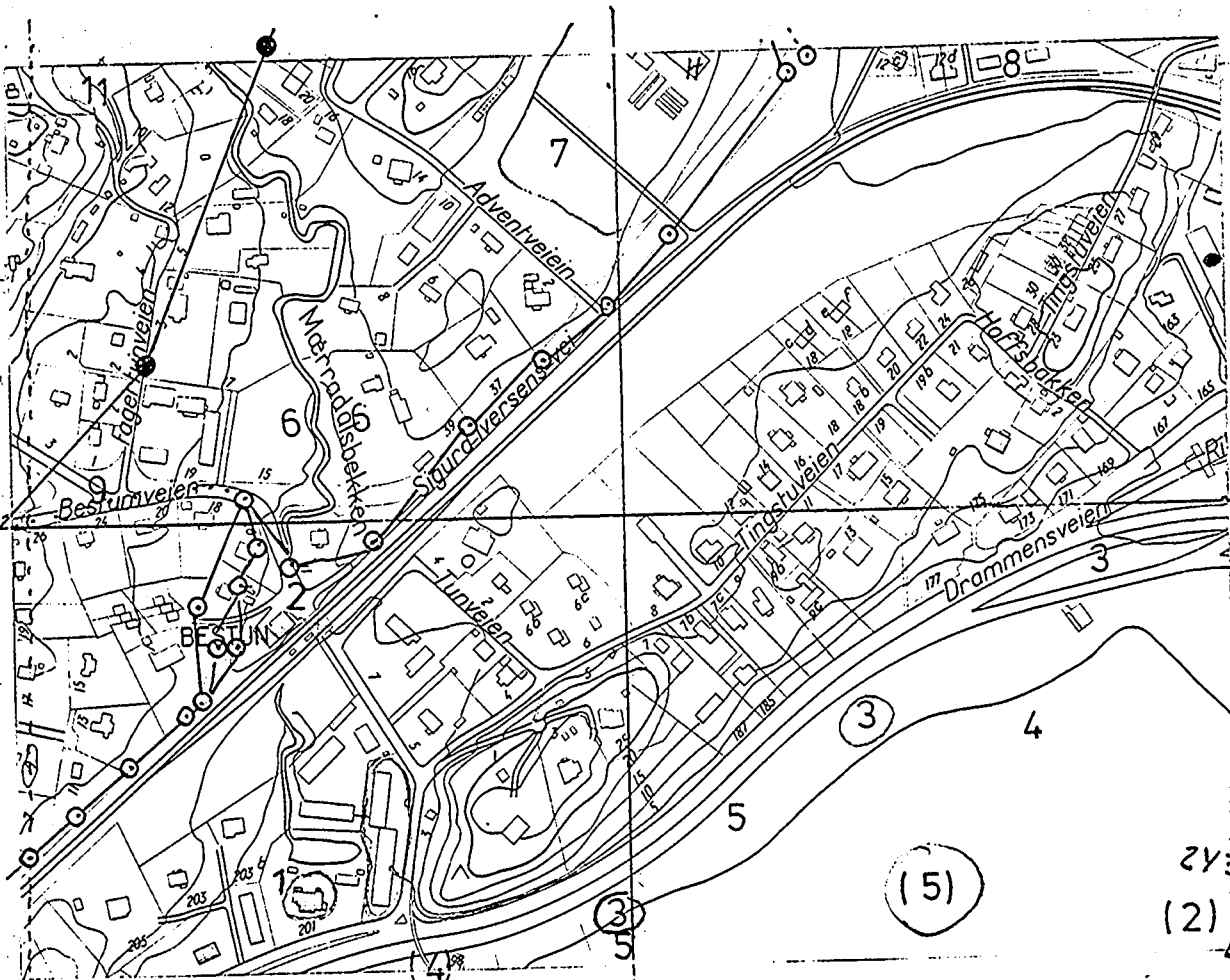
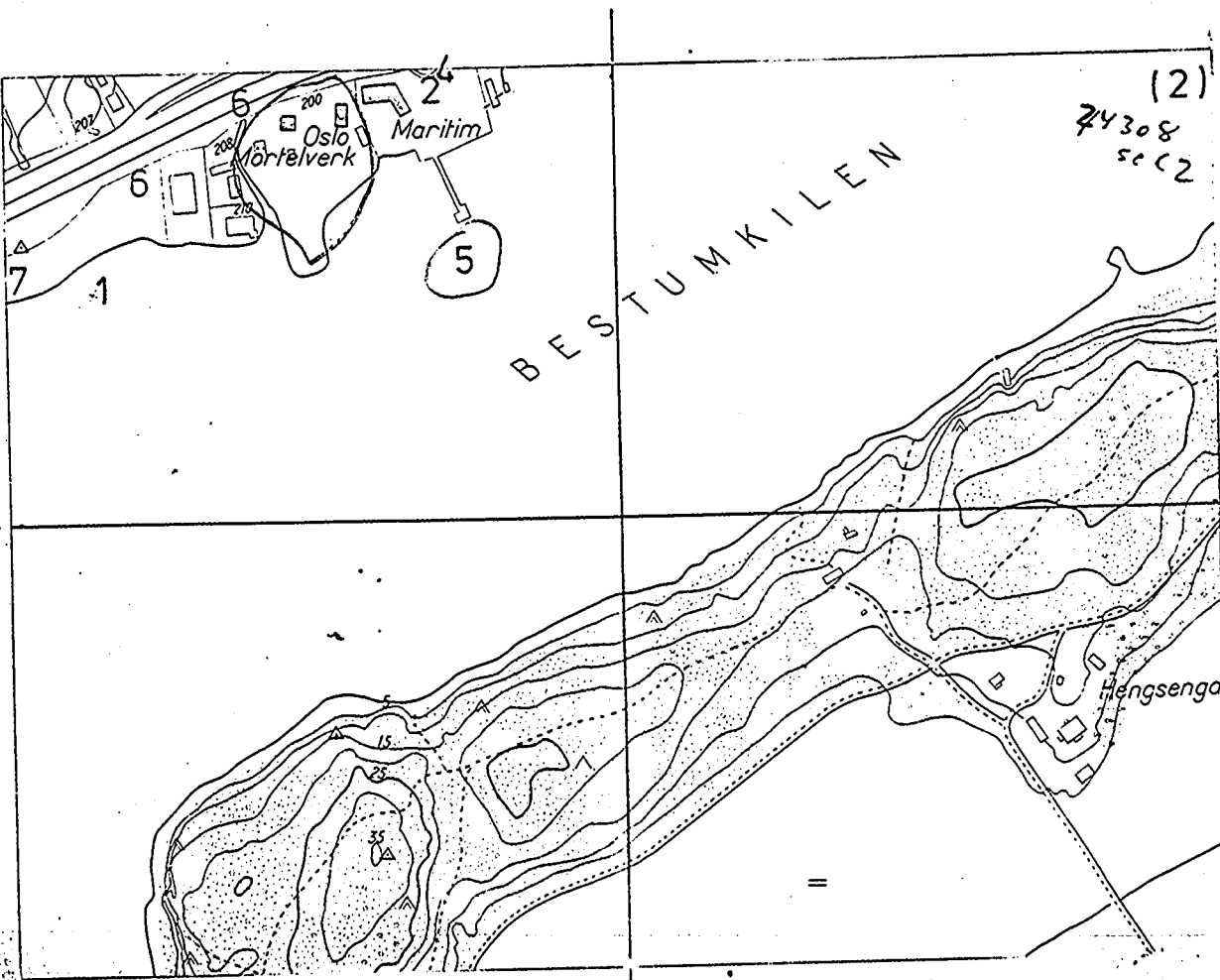
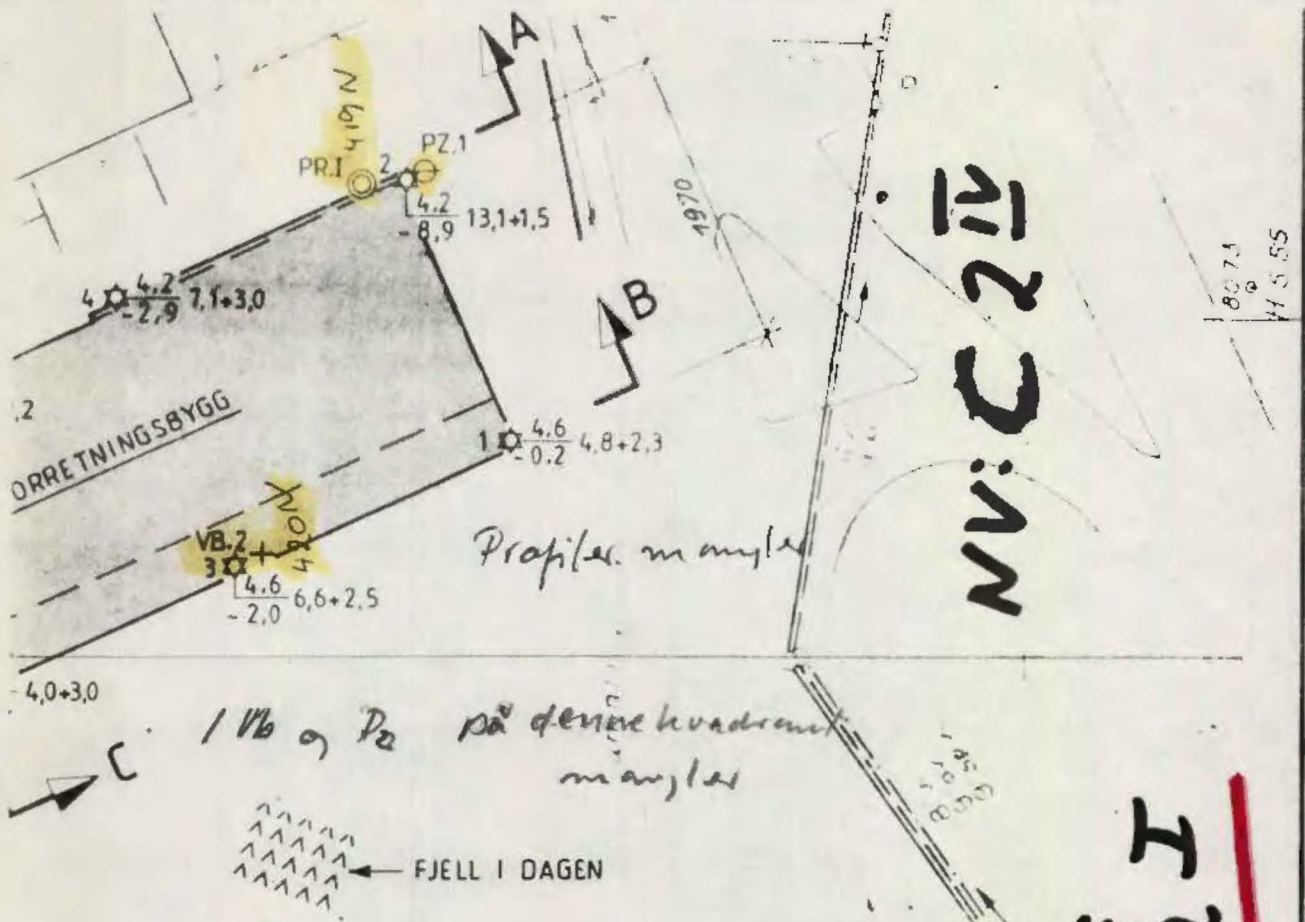


NV. D2



D1





FJELLKONTROLLBORINGER OG VB. UTEN NUMMER UTFÖRT I 1982 (18530)
 DREIEBORING, RAMBORING OG PR UTEN NUMMER UTFÖRT I 1956 (3762)

- DREIESONDERING ☆ FJELLKONTROLLBORING ⊙ PRØVESERIE + VINGEBORING
- ENKEL SONDERING ⊕ KJERNEBORING □ PRØVEGROP ⊖ PORETRYKKMÅLING
- ▼ RAMSONDERING ⚡ TRYKKDREIESONDERING ▽ TRYKKSONDERING

BORHULL NR. TERRENG (BUNN) KOTE / ANTATT FJELLKOTE BORET DYBDE + (BORET I FJELL)

BORBOK NR. 9412

LAB. BOK NR. 1041

KARTGRUNNLAG: TEGNING FRA ARK. THOR-ARNE KARLSRUD

UTGANGSPUNKT FOR NIVELLEMENT: PP 8073 H=5,549

REV.	REVISJONEN GJELDER	SIGN.	DATO
	BORPLAN	MÅLESTOKK 1: 500	TEGNET E N KONTR. <i>DE</i> DATO 10.10.86
	SKÖYEN AUTO CO A/S KONTOR OG PARKERINGSBUS	ERST. FOR.	
	NOTEBY NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S	OPPDRAG NR. 40055	TEGN. NR. 1
		REV.	

J. Olsens Enke A/S,

Harbitzalléen 20, Oslo.

Orienterende grunnundersøkelser.

Tegning 6278-0, -1, -2, -3.

Bilag 1 og 2.

A. INNLEDNING.

J. Olsens Enke A/S har planer om en utbygging på tomten Harbitzalléen 20.

Rådgivende ingeniør i byggeteknikk er Dr.ing. Finn Robert Haugli, Oslo.

Ingeniørfirmaet Bjørgulf Haukelid har i 1961 utført undersøkelser for en prosjektert lagerbygning på tomten.

Vi er blitt bedt om å utføre en orienterende grunnundersøkelse av hele tomten med henblikk på den kommende utbygning.

Denne rapporten inneholder resultatet av undersøkelsene sammen med en generell geoteknisk orientering. For oversiktens skyld er også noen av Haukelids resultater gjengitt.

B. UNDERSØKELSER I MARKEN OG I LABORATORIET.

Vi har utført 12 sonderboringer med vanlig dreiebor for å få et inntrykk av grunnens art og fasthet samt dybdene til fast grunn eller fjell.

(Haukelid tryk 2526)
21/61

Adr. Harbitzalléen 20 se også 701	D 2 D 3 NOTEBY-RE. G 5
Dato: 9/5 - 68	No. 6278

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL AS

JAN FRIIS

JAN FRIIS, MNIF, MRIF
ODD S. HOLM, MNIF, MRIF
GUNNAR DAGESTAD, MNIF, MRIF
ALF O. ØVERLAND, MNIF



RÅDGIVENDE INGENIØRER

ADRESSE: Oscars gate 46 B
TELEFON: 56.46.90.

Deres ref.:

Sak nr. og ref.: AGØ/EH

Oslo 2, 29. juli 1965.

Drammensveien 201, Bestun.

Prosjektert boligbygg.

Rapport nr. 2:

Grunnundersøkelser og fundamentering.

Tegning nr. 5174-1a,-2,-3,-4,-5.

Foreløpig rammeinstruks, tegn.nr. 5174-50, s. 1-3.

Bilag 1 og 2.

A. INNLEDNING.

I 1963 ble det av vart firma utført grunnundersøkelser for et planlagt boligbygg på eiendommen Drammensveien 201, Bestun. Bygningens beliggenhet er siden blitt endret, og etter oppdrag av prosjektets rådgivende ingeniører i byggeteknikk, sivilingeniør A. Neegard, har vi utført supplerende undersøkelser på tomten.

I den foreliggende rapport er resultatet av begge undersøkelser sammenstillet, og rapporten inneholder en uttalelse om fundamenteringen av nybygget. Rapporten erstatter vår tidligere rapport nr. 5174, datert 12/11.1963.

B. BORINGSUTSTYR OG UNDERSØKELSESMETODER.

Arbeidet i marken har bestått i av uforstyrrede prøver av grunn tekniske laboratorium. For å be ble det satt ned et piezometer.

For nærmere beskrivelse av borin og fremstilling av resultatene v

Adr. <i>Drammensvn. 201</i>	
	NOTEBY-RE. <i>H 3</i>
Dato: <i>29/7 -65</i>	No. <i>5174</i>

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S

SIV. ING. JAN FRIIS

RÅDGIVENDE INGENIØRER

JAN FRIIS MNIF. MRIF.
 ODD S. HOLM MNIF.
 GUNNAR DAGESTAD MNIF.



TELEGR.ADR.: NOTEBY

TELEFON: 56 46 90

ADRESSE: Oscarsgt. 46 b

Deres ref.:

Sak nr. og ref.: AG3/KH.

Oslo, 12. november 1963.

Drammensveien 201.

Prosjektert boligbygg.

Grunnundersøkelser og fundamentering.

Tegning nr. 5174-1-2-3.

Foreløpig rammekriterium 5174-4, side 1 - 3.

Bilag 1 og 2.

A. INNLEDNING.

Det foreligger planer om oppføring av et boligbygg i 3 etasjer og med kjeller på eiendommen Drammensveien 201, Bestum. Prosjektets arkitekter er Arkitekt O. Jebe, og rådgivende ingeniør i bygningsteknikk er Sivilingeniør A. Neegård.

Vi har utført grunnundersøkelser på tomten og denne rapport inneholder resultatet av undersøkelsen samt en utredning om fundamenteringen av bygningen.

B. BØRINGSUTSTYR OG UNDERSØKELSESMETODER.

Arbeidet i marken har bestått i sonderboringer ved bygningens hjørnepunkter og opptaking av prøver. I tillegg ble det satt ned et piezometertube.

For nærmere beskrivelse av bore- og prøvetaking samt opptegning av resultater

Adr. <i>Drammensvn 201</i>	
<i>rapp. 1 utgør, se 2</i>	NOTEBY-RE. <i>43</i>
Dato: <i>12/11-63</i>	No. <i>5174</i>

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S

SIV. ING. JAN FRIIS

RÅDGIVENDE INGENIØRER

JAN FRIIS MNIF. MRIF.
 ODD S. HOLM MNIF.
 GUNNAR DAGESTAD MNIF.



TELEGR. ADR.: NOTEBY

TELEFON: 56.46.90.

ADRESSE: Oscars gate 46 B.

Deres ref.:

Sak nr. og ref.: JF/EH

Oslo, 15. april 1964.

Oslo Mørtelverk A/S.
 Drammensveien 200.
 Mineralittfabrikk.
 Rapport angående fundamenteringsarbeidet.

Tegning nr. 4597-4a,-6.

Bilag 1.

A. INNLEDNING.

Oslo Mørtelverk A/S' nye mineralittfabrikk har vært under planlegging fra 1961 og byggearbeidet ble igangsatt høsten 1963. Alternative plasseringer av bygget nærmere Bestumkilen og nærmere Drammensveien har vært overveiet og de tilsvarende fundamenterings- og stabilitetsproblemer er blitt undersøkt. Det refereres til våre rapporter av 23/5.1961 og 10/9.1962. Den endelige utforming og plassering av bygget fremgår av situasjonsplanen til denne rapport.

Ved plassering mot Bestumkilen var vi ved de tidligere undersøkelser kommet til at bygget burde fundamenteres på jernbetongpeler rammet til de oppnådde en nærmere bestemt motstand i de dypere liggende masser.

Hva stabilitetsforholdene angår, var vi kommet til at en kontrafylling utenfor fyllingskant måtte anses påkrevet for å ha en rimelig sikkerhet mot utglidning.

Før pelearbeidet ble igangsatt ble forutsatt og som vist på situasjon mot at pelerammingen skulle forårs

Ved rammingen av de første prøvepele nådde den motstand på ca. 25 m dybligere undersøkelser, og pelene må for å oppnå den forutsatte bæreevne

Adr.	<u>Drammensveien 200</u>	
	<u>rapp. 3</u>	NOTEBY-RE. H 2
Dato:	<u>15/4 - 64</u>	No. <u>4597</u>

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

RÅDGIVENDE INGENIØRER

AVDELING FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS
M.N.I.F., M.R.I.F.
ANSVARLIG MEDARBEIDER
SIVILINGENIØR D. S. HOLM
M.N.I.F.



OSCARSGT. 46 B, OSLO
TELEFON 56 46 00
TELEGRAMADR. NOTEBY
BANK: REALBANKEN
POSTGIRO NR. 160 16

Deres ref.:

Vår ref.: JF/KH.

OSLO, 10. september 1962.

Oslo Mørtelverk, Drammensveien 200.

Nytt industri- og kontorbygg samt siloanlegg.

Alternativ mot Drammensveien.

Grunnundersøkelser og fundamenteringsteknisk utredning.

Tegning nr. 4597-4-5.

Bilag 1 og 2.

A. INNLEDNING.

Oslo Mørtelverk planlegger å bygge en ny mineralittfabrikk med ca. 1000 m² grunnflate. Man har tenkt seg bygget som et kombinert industri- og kontorbygg i 3 etasjer og nødvendige siloanlegg oppført i tilslutning til bygget.

Nybygget er tidligere tenkt plasert på oppfyllt grunn i søndre del av bedriftens tomtareal. De fundamenteringstekniske og geotekniske forhold ved dette alternativ ble utredet i vår rapport nr. 4597 av 23/5.1961. I rapporten anbefalte vi fabrikkens fundamentert på spissbærende jernbetongpeler da grunnforholdene er forholdsvis dårlige. Videre ble stabilitetsforholdene diskutert og vi konkluderte med at sikkerheten mot glidninger mot Bestumkilen ikke var tilfredsstillende og at det ville være ønskelig å legge ut en kontrafylling utenfor fyllingsfronten for å forbedre stabiliteten.

Fundamenteringstekniske og stabile løsninger er utredet i vårt brev.

Av flere grunner, deriblant ønske har bedriften overveiet å plasere og rive det bestående kontorbygg.

Vi er blitt anmodet om å utføre de å avklare fundamenteringsforholdene

Adr.

Drammensveien 200

rapport 2

NOTEBY-REF.

H 2

Dato:

10/9-62

No.

4597

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

RÅDGIVENDE INGENIØRER

AVDELING FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS
M.N.I.F., M.R.I.F.
ANSVARLIG MEDARBEIDER:
SIVILINGENIØR O. S. HOLM
M.N.I.F.



OSCARSGT. 46 B. OSLO
TELEFON: * 56 46 90
TELEGRAMADR.: NOTEBY
BANK: REALBANKEN
POSTGIRO NR.: 160 16

Deres ref.:

Vår ref.: JF/TB

OSLO, 23. mai 1961

Oslo Mørtelverk A/S

Mineralittfabrikk

Grunnundersøkelser og fundamenteringsteknisk utredning.

Tegning nr. 4597-1-2-3-4.

A. INNLEDNING.

Oslo Mørtelverk A/S skal bygge en ny mineralittfabrikk med ca. 1000 m² grunnflate og i tre etasjer. Nybygget er tenkt plasert som vist på situasjonsplanen. De øvre lag på dette areal er fylling.

I 1954 utførte vi grunnundersøkelser utenfor den daværende fyllingskant for å kunne analysere hvorvidt en ytterligere utfylling i retning syover ville medføre fare for glidninger. I vår rapport av 11/2-1954 kom vi til den konklusjon at sikkerheten mot utglidning var tilfredsstillende. I de senere år er fyllingskanten flyttet 10-15 meter sydover.

Vi utførte ved samme anledning undersøkelser for et prosjektert siloanlegg beliggende lengre nord på tomten.

Ingeniørene Sigurd Lund og Asbjørn Aass som er rådgivende ingeniører i bygningsteknikk for den nye mineralittfabrikken, har anmodet oss om å utføre de nødvendige grunnundersøkelser, og utrede fundamenteringsforholdene. Vi har i denne forbindelse kunnet dra i søkkelser.

B. BORINGSUTSTYR OG UNDERSØKELSESMET

Vi har først utført sonderboringer og motstanden mot dreieboret ble forhold mot dypet med maskinelt ramsondering

Adr. <u>Drammensvn. 200</u>	
<u>rapport 1</u> 50 25 58	NOTEBY-RE H 2
Dato: <u>23/5-61</u>	No. <u>4597</u>

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

TEKNISK KONSULENTFIRMA

AVDELING FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS, M. N. I. F., M. N. G. F.

KONSULENTER:

GEOTEKNIKK: SIVILINGENIØR SV. SKAVEN-HAUG, M. N. I. F., M. N. G. F.

KJEMI: SIVILINGENIØR O. A. LØKKE, M. N. I. F.

OSCARS GT. 46 B, OSLO

TELEFON *56 46 80

TELEGR.ADR.: NOTEBY

BANK: REALBANKEN

POSTGIRO NR.: 16016

Deres ref.:

Vår ref.: **JF/KS.**

OSLO, 31. august 1956.

Supplerende grunnundersøkelser for Drammensveiens utvidelse langs Bestunkilen.

Tegning nr. 2647 B, 2648 B og 3815-1 og 3815-2.

A. INNLEDNING.

Drammensveiens utvidelse langs Bestunkilen skal legges på en fylling utenfor den bestående Drammensvei. Vi har tidligere utført omfattende grunnundersøkelser i tilslutning til dette prosjekt, og refererer til våre rapporter av 10/6.54 og 2/12.54.

Vi kommer i disse rapporter frem til at den prosjektarte fylling ved utvidelsen av Drammensveien krever en større kontrafylling på utsiden for å sikre stabiliteten av veien. Denne kontrafylling er nå delvis lagt ut, og grunnen i dette området er følgelig utsatt for en konsolidering, som vil gå i kortere eller lengere tid fremover.

De utførte stabilitetsberegninger er basert på de opprinnelige fastheter i leiren, uten hensyn til den forbedring som med tiden vil foregå under konsolideringen. Som allerede nevnt i vår rapport av 2/12.54, har det imidlertid stor interesse å kunne følge hvor fort konsolideringen av leirmassene går, og hvorledes fastheten eventuelt øker med tiden.

Etter oppdrag gjennom Oslo utført en vingeboring og kontrafyllingen i punkter

I denne rapport fremlegges vasjoner.

Adr. <u>Drammens vn.</u>	D2 II
<u>Bestunkilen</u> <u>se R 5T</u>	NOTEBY-RE. G 3
Dato: <u>31/8 - 56</u>	No. <u>3815 m. ff.</u>

OSH/KS.

14. januar 1956.

Grunnundersøkelser for Drammensveien ved Maritim.

Tegning nr. 3717 - 1-2-3-4-5.

A. Innledning.

Etter oppdrag fra Oslo kommune ved Den geotekniske konsulent, siv.ing. Opsal, har vi utført grunnundersøkelse med stabilitetsberegning for Drammensveien ved båtopplaget på Maritim.

Vi har tidligere utført grunnundersøkelse og beregninger for strekningen videre inn langs Bestuaikilen. Resultatene foreligger i våre rapporter av 10/6 og 2/12.54. I den siste rapporten ble den endelige uttrekning av den nødvendige kontrafylling fastlagt.

Før vi tok til med undersøkelsene ved båtopplaget, forelå resultatene av 18 sonderboringer i 8 profiler med normalt dreiebor til fjell som var foretatt ved Den geotekniske konsulent.

B. Boringsutstyr og undersøkelsesmetoder.

Vi utførte først 3 vingeboringer og tok opp 2 prøveserier med 54 mm prøvetaker. Senere supplerte vi med en fjerde vingeboring.

54 mm prøvetaker.

for opptaking av uforstyrret jordmasser består i prinsippet av en tynnvegget ståløylander med hjelp av 5/4" rør, mens støttestøpet er forbundet til borertål). Når en prøve sktrykkes ned og skjærer ut vokses i begge ender og so

Vingeborer

Brukes for direkte bestemmelse

Adr. <u>Drammensvn</u> <u>v/ Maritim</u> <u>se R 51</u>	<u>D2^{II-III}</u> NOTEBY-RE <u>H 2</u>
Dato: <u>14/1-56</u>	No. <u>3717</u>

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

KONSULENTFIRMA FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS, M. N. I. F., M. N. G. F.

KONSULENTER:

GEOTEKNIKK: SIVILINGENIØR SV. SKAVEN-HAUG, M. N. I. F., M. N. G. F.

KJEMI: SIVILINGENIØR O. A. LØKKE, M. N. I. F.

OSCARS GT, 46B, OSLO

TELEFON 44 10 26

TELEGRAMADR.: NOTEBY

BANK: REALBANKEN

POSTGIRO NR.: 18016

Deres ref.:

Vår ref.: OSH/JF/AM

Oslo, 2/12 1954.

Stabilitetsanalyse for projektert utvidelse
av Drammensveien ved Bestumkilen.

Oslo Kommune. Veivesenet.

Tegn. nr. 2647, 2783, 2784, 2785.

1. Innledning.

Etter oppdrag fra Oslo Kommune, Veivesenet, har vi utført grunnundersøkelser for den projekterte utvidelse av Drammensveien ved Bestumkilen. Resultatet av undersøkelsene med forslag til løsning av stabilitetsproblemet ved hjelp av en kontrafylling er oversendt i vår rapport av 10/6.54.

I nærværende rapport foreligger resultater av ytterligere stabilitetsundersøkelser for veien med den foreslåtte kontrafylling samt alternative utførelser.

Hensikten med undersøkelsene har vært å finne frem til den utforming og fundamenteringsmåte som ut fra tekniske og økonomiske hensyn gir en tilfredsstillende sikkerhet mot utglidning.

2. Resymé av grunnforholdene.

Den nåværende Drammensveien langs indre del av Bestumkilen ligger på en fylling i ca. kote + 2,0 m. Fyllingen hviler stort sett på leire av ukjent konsistens. Fjellmassen som ligger under at den er konsolidert under bybyggingen. Fjellmassen ligger på veien.

Fjellet ligger 6 - 10 m under over mot kilen. Dybdene til fjellet er angitt i tegning 10/6.54. med korreksjoner og sjøbunnen faller slakt utover kilen. Fjellmassen ligger ikke 5,0 m i det aktuelle området.

Adr.	
<u>Drammensvn.</u>	
<u>Bestumkilen</u>	NOTEBY-RF.
	G 3
Dato: 2/12-54	No. 2783 m.fl.

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

KONSULENTFIRMA FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS, M. N. I. F., M. N. G. F.

KONSULENTER:

GEOTEKNIKK: SIVILINGENIØR SV. SKAVEN-HAUG, M. N. I. F., M. N. G. F.

KJEMI: SIVILINGENIØR O. A. LØKKE, M. N. I. F.

OSCARS GT. 46B, OSLO

TELEFON 44 10 28

TELEGRAMADR.: NOTEBY

BANK: REALBANKEN

POSTGIRO NR.: 16016

Deres ref.:

Vår ref.: JF/AM

Oslo, 10/6 1954.

Grunnundersøkelser for utvidelse
av Drammensveien langs Bestumkilen.
Oslo Kommune, Veivesenet.

Tegn. nr. 2647, 2648, 2649, 2650, 2651, 2665, 2666.

A) Innledning. Problemstilling.

I forbindelse med den utvidelse av Drammensveien som etterhvert blir foretatt, har Veivesenet i noen tid hatt planer om å legge ut Drammensveien til dobbelt bredde langs indre del av Bestumkilen.

Vi har utført en undersøkelse for et tilsvarende prosjekt for Akers Veivesen i 1942. Videre har vi i 1953 utført en større undersøkelse for Oslo havnevesen i Bestumkilen med tanke på fremtidige kaler. De nå utførte grunnundersøkelser bygger videre på de to tidligere utførte. Borprogrammet er lagt opp mere detaljert, og det nyeste utstyr for arbeidet såvel i marken som på laboratoriet er tatt i bruk.

Hensikten med grunnundersøkelsen er å finne en utforming og fundamenteringsmåte for den nye veien som sikrer mot utglidning. Samtidig ønskes oversikt over hvilke setninger man må regne med og setningenes tidsforløp.

B) Borprogram og utstyr.

Det borprogram som nå er utført tegn. nr. 2647, og omfatter pr. XVII. Disse prøveserier er tatt tidligere opptatte serier med prøvetaker. Videre er utført V₆. Ved vingeboret bestemte

Adr.	<u>Drammensveien</u>	
	<u>langs Bestumkilen</u>	NOTEBY-RF.
		G 3
Dato:	<u>10/6-54</u>	No. <u>2647 m.fl.</u>

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

KONSULENTFIRMA FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS, M. N. I. F., M. N. G. F.

KONSULENTER:

GEOTEKNIKK: SIVILINGENIØR SV. SKAVEN-HAUG, M. N. I. F., M. N. G. F.

KJEMI: SIVILINGENIØR O. A. LØKKE, M. N. I. F.

OSCARS GT. 46B, OSLO

TELEFON 44 10 26

TELEGRAMADR.: NOTEBY

BANK: REALBANKEN

POSTGIRO NR.: 16016

Deres ref.:

Vår ref.:

JF/AM

Oslo, 11/2 1954.

Grunnundersøkelser for Oslo Mørtelverk.

1) Steinfylling ved strandkant.

2) Nye kalksiloeer.

Tegn. nr. 2558 og 2559a samt beregningsark.

Vi har utført grunnundersøkelser i forbindelse med to byggeprosjekter ved Oslo Mørtelverk. Det ene prosjekt består i utfylling med stein ved strandkanten som vist på profilene A-A og B-B, tegn. 2558.

Dette er et rent stabilitetsproblem, m.s.o. grunnens skjærfasthet nedover mot dypet blir bestemmende for hvorvidt det er fare for at fyllingen vil gli ut eller ikke. Vi har derfor bestemt skjærfastheten av grunnen "in situ" med vingebor og resultatet fremgår av tegningen. Fra andre undersøkelser i området kjenner vi grunnen tilstrekkelig til at vi vet at vingebor kan benyttes.

På grunnlag av vingeborresultatene har vi utført stabilitetsberegning i 3 snitt som vist på tegn. 2559a og funnet at sikkerheten mot utglidning av den planlagte steinfylling er tilfredsstillende også med 750 kg/m^2 nyttelest på fyllingen.

Vi gjør oppmerksom på at man må regne med forholdsvis store og langvarige setninger av fyllingen og at denne setning også vil virke noe utenfor selve fyllingen.

Den annen oppgave ved Oslo fundamenteringsforholdene et nytt leskeri som også s. 113 tonn hver, mens leaker nærmeest et skur. Tanken var ytterligere 4 siloeer senere

Adr.

Oslo Mørtelverk

Drammensveien 200

rapp 0 se 4597

NOTEBY-RF.

H2

Dato:

11/2 - 54

No.

2558 - 59

NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL

KONSULENTFIRMA FOR GRUNNUNDERSØKELSER, FUNDAMENTERING OG GEOTEKNIKK

SIVILINGENIØR JAN FRIIS, M. N. I. F., M. N. G. F.

KONSULENTER:

GEOTEKNIKK: SIVILINGENIØR SV. SKAVEN-HAUG, M. N. I. F., M. N. G. F.

KJEMI: SIVILINGENIØR O. A. LØKKE, M. N. I. F.

OSCARSGT. 46B, OSLO

TELEFON 44 10 26

TELEGRAMADR.: NOTEBY

BANK: REALBANKEN

POSTGIRO NR.: 16016

Deres ref.:

Vår ref.:

JF/AM

Oslo, 14/7 1953.

Oslo Havnevesen.

Grunnundersøkelser for prosjektert kaianlegg i Bestumkilen.

Tegn. nr. 2463, 2464, 2465, 2466, 2467, 2468, 2469, 2470, 2471.
Ødometerforsøk nr. 63, 64, 65.

Oslo Havnevesen planlegger et større kaianlegg i Bestumkilen med hovedtrekk som fremgår av situasjonsplanen tegn. nr. 2463. Kaianlegget skal fullt utrustet være forsynt med jernbanespor, kraner, lagerakur, plass til kulldepot osv.

For å få oversikt over fundamenteringsforholdene og dermed få grunnlag for konstruksjonen, er utført grunnundersøkelser etter den borplan som fremgår av situasjonsplanen. Oslo Havnevesen har selv utført spyleboringene mens dreieboringer, prøvetaking og laboratorieundersøkelse av prøvene er utført av vårt firma.

Borutstyr og laboratorieundersøkelse.

Til spyleboringene er brukt 1/2" spylebor. Dreieboret er 20 mm med 30 mm konisk skruespiss beløstet med 100 kg ved dreiling.

Prøvene er tatt med 40,4 mm stempelbor og er på laboratoriet undersøkt med hensyn til fasthetsegenskaper etter konusmetoden, humusinnhold etter den koldmetoden og vanninnhold ved tørking ved 110°C. ~~fasthetsegenskaper etter konusmetoden, vanninnhold ved tørking ved 110°C.~~
plastisitetsgrenser for ser
søk med 3 prøver fra samme
mes leirens sammenpressbarh

Resultatet av undersøkelsen
og skal kort beskrives nede

Adr.	<u>Bestumkilen</u>	D1. D2
	<u>prosj. kai</u>	E1
	<u>(se R-109)</u>	NOTEBY-RE.
		G 3
Dato:	<u>14/7 - 53</u>	No. <u>2463 - 71</u>

5/9 1951.

JF/AM

Grunnundersøkelse -
for Småhusblokk. Ringnes & Selvaag.
Gr.nr. 6. Br.nr. 72. Bestun.

Tegning nr. 2053.

Tomten skal bebygges med en såkalt småhusblokk, en ny bygnings-
type som skal oppføres som forsøksbus i 4 etasjer. Bygningen
får støpt dekke mellom 2. og 3. etasje og tversgående bare-
vegger i jernbetong som fører belastningen ned på tversgående
stripefundamenter. Over og under det støpte dekket bygges 2
etasjers leiligheter, disse kan betraktes som småhus i tre som
adskilles av jernbetongdekket og skilleveggene. Et frittstående
trappearrangement gir adgang til en balkong langs jernbetong-
dekket og dorfra inn i de respektive leiligheter eller små hus.

Det er tatt opp to prøveserier av grunnen, en for hver av byg-
ningens to deler. Byggegrunnen må desverre betraktes som meget
dårlig og det er beklagelig at et prøvehus som dette skal be-
lastes med vanskelige fundamenteringsforhold.

Grunnen består overst av en lite utviklet tørrkorpe og derpå av
fin mosand ned til 6 m dyp. Derunder følger mjaleleire som ved
8 - 9 m dyp går over til grov leire. Det er praktisk telt ingen
forskjell på de to prøveseriene som ligger i 50 m avstand. Det
som gjør byggegrunnen dårlig er innholdet av organisk materiale,
som er meget stort-helt ned
betydelig så langt ned som
humusinnholdet er også vann-
opp til 60 volumprosent. De
får store bygningssetninger
er det utført et ødometerfo
dyp. Som ventelig er viste
ødometerkurven har et meget

Adr.	
Bestunveien 2-4	
	NOTEBY-RE
	43
Dato: 5/9-51	No. 2053

Larsen Paus. P. R.
 Kristians Fylke. Vestre...

Drammensveien

AN $\frac{G}{3}$

20.7.1942

Grunnundersøkelser og statiske beregninger.

Drammensveien langs Bestunkilen.

Våre tegninger 874, 875, 876 og 876 B.

Ifølge oppdrag har vi tatt op og undersøkt prøver av grunnen langs Bestunkilen. Av vår tegning nr. 874 fremgår at vi har valgt ut profilene 50, 60 og 75, og i disse profiler er op-tatt ialt 7 prøveserier, benevnt I til VII, slik at en får et godt billede av grunnforholdene langs Bestunkilen.

Våre tegninger nr. 875 og 876 viser at grunnforholdene stort sett er ensartede på denne strekning. Regnet fra sjøbunnen består avleiringens øverste del av melsandig gytje til ca. 3 m. Denne massen har et meget høit vannvolum, således 60 - 70 %, og har liten fasthet. Ved belastning fra fyllmasser vil gytjen pres-ses sammen og få en noget øket fasthet. På større dyp kan grun-nen karakteriseres som gytjeholdig leire med høit vanninnhold og liten fasthet ned til ca. 6 - 7 m under sjøbunnen. Herunder er grunnen en mer ordinær leire. Stort sett kan en si at fast-heten i massen tiltar med dypet fra sjøbunnen til fjellet, san-tidig som innhold av organisk stoff og vann avtar. Mens massene øverst må betegnes som meget løse og lite bæredyktige kan leiren på dypet betegnes bare som middels fast.

Fra tidligere undersøkelser hadde man erfaring for at prøvene var vanskelige å ta op med sin naturlige fasthet i behold, idet de hadde l... fasthet. Tiltross for ss... er nok også denne gang e... i fasthet. Dette har vi og nedsettelsen skyldes

Adr.	
<u>Drammensvn.</u>	
<u>langs Bestunkilen</u>	NOTEBY-RF.
	G 3
Dato:	No.
20/7-42	874-76 B