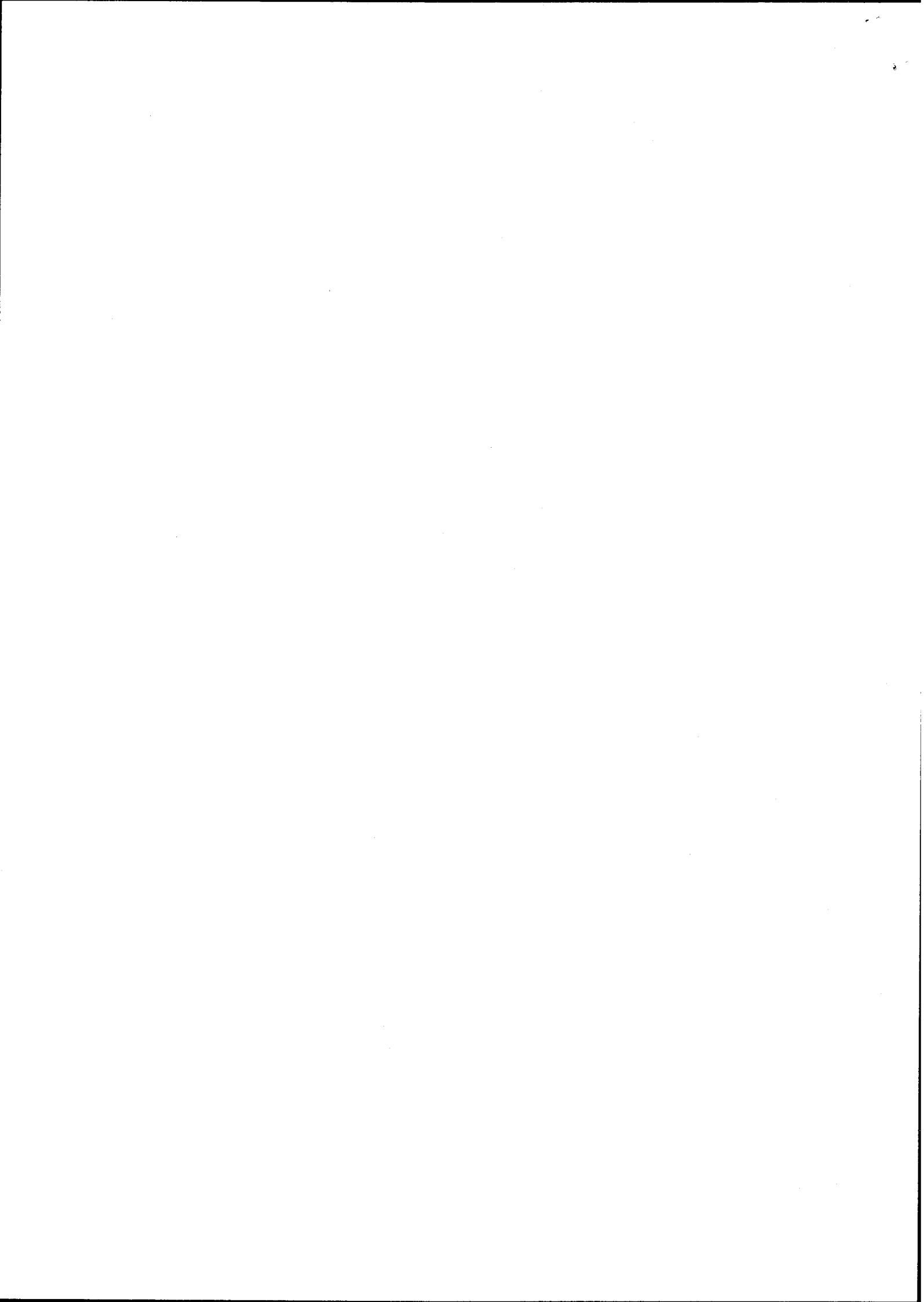


| | | |
|---|---|---------------------------------------|
| Fagområde: | Geoteknikk | |
| Stikkord: | Idrettsplass Torv Kvikkleire Masseeutskifting | |
| Oppdragsnr.: | 3 4 2 3 9 | |
| Rapportnr.: | 2 | |
| Oppdrags-giver: | KRISTIANSAND KOMMUNE IDRETSKONTORET | |
| Oppdrag/ rapport: | KONGSGÅRD ALLE 31-33, IDRETSOMRÅDE ----- ANBUDSRAPPORT. GRUNNFORHOLD OG TEKNISK BESKRIVELSE. | |
| Dato: | 13. november 1990 | <i>Kri. lærerhøgskole</i> |
| Rapport-utdrag: Tomta i Kongsgård Alle 31-33 skal utbygges til idrettsformål. Kristiansand Lærerhøgskole ved SBED står som formell byggherre. Denne rapport inngår som kapittel F i anbudsinnbydelsen. Rapporten inneholder en beskrivelse av grunnforholdene og arbeidsutførelsen. Grunnforholdene er meget dårlige og består av matjord, fyll- masser, torv og kvikkleire til stort dyp. Grunnvannet står 0.4 til 0.9 m under terreng. Anleggsarbeidene må regnes som vanskelige. Alle masser med organisk innhold skal skiftes ut. Banen skal bygges opp med fiberduk, velgradert grus og sand og med et toppdekke av "subbus" 0-4 mm. | | |
| Land/Fylke: | Vest-Agder | Oppdragsansvarlig: Bernt Blindheim |
| Kommune: | Kristiansand | Saksbehandler: |
| Sted: | Lund | Bernt Blindheim |
| Kartblad: | 1511 III | UTM-koordinater: 32V 4423 64469 |



INNHOLD:

| | |
|--|--------|
| F1. INNLEDNING | Side 3 |
| F2. GRUNNFORHOLD | " 3 |
| F3. TEKNISK BESKRIVELSE | " 4 |
| F3.1 Generelt, toleranser | " 4 |
| F3.2 Graving | " 4 |
| F3.3 Krav til fyllmasser | " 5 |
| F3.4 Oppbygging av fylling, bærelag og toppdekke | " 5 |
| F3.5 Drenering/vannledning | " 6 |
| F3.6 Skråninger mot høyereliggende terreng. | " 7 |
| Erosjonsbeskyttelse | " 7 |
| F3.7 Fundamenter for lysmaster el.l. | " 7 |
| F4. SLUTTKOMMENTAR | " 7 |

TEGNINGER:

| | |
|---------|--|
| 4000-1c | Geoteknisk bilag |
| 34239-0 | Situasjonsplan |
| -1 | Borplan |
| -10 | Geotekniske data PR 1, SK I og SK II |
| -11 | Geotekniske data SK III, SK IV og SK V |
| -60 | Korngradering PR 1 |
| -100 | Profil A-A, B-B og C-C |
| -500 | Bolter for høydekontroll |
| -501 | Baneoppbygging |
| -502 | Skråningsbeskyttelse |



F1. INNLEDNING

Den ledige tomta i Kongsgård Alle 31-33 skal utbygges til idrettsformål. Kristiansand Lærerhøgskole ved SBED står som formell byggherre. Byggeledelsen og det senere vedlikehold vil bli ivaretatt av Idrettskontoret i Kristiansand kommune.

Anbudsgrunnlaget er utarbeidet av Idrettskontoret, UNICO og NOTEBY.

Denne rapport utarbeidet av NOTEBY inngår som kapittel F i anbudsbeskrivelsen. Rapporten inneholder en beskrivelse av grunnforholdene og arbeidsutførelsen.

F2. GRUNNFORHOLD

Den etterfølgende beskrivelse av grunnforholdene er basert på 5 skovlinger, en prøveserie, 3 dreisonderinger og 5 peilerør for å måle grunnvannsstanden. De opptatte prøver er analysert i laboratoriet. Plassering av alle borer er vist på tegning 34239-1a.

Grunnforholdene er vist i 3 profil på tegning 34239-100a.

Tomta heller svakt fra ca. kt. 10 i syd til ca. kt. 7.5 i nord, den er bevokst med gress og kratt.

Grunnforholdene er meget dårlige. Løsmassene består av et tynt matjordlag over tørrskorpe og fyllmasser. Under dette ligger torv, silt og leire. Dybden til fast grunn er stor og ukjent.

Matjordlaget er opp til ca. 0.5 m tykt. Under dette ligger ca. 1 m tørrskorpe og urene fyllmasser. På store deler av tomta ligger det ca. 1 m torv under disse massene. Fra ca. 2 m dybde finnes leirig silt som er bløt og ekstremt kvikk. Disse massene blir fullstendig flyttende ved omrøring. Torvlaget er ikke påtruffet i banens søndre og østre hjørne (PR 1 og SK II), her ligger de bløte massene høyere.

Løsmassenes geotekniske data er vist på tegningene 34239-10 og -11. Fyllmassene på toppen inneholder 20-30% vann. Torva inneholder 150-400% vann. De finkornige massene i dybden inneholder 30-45% vann.

Udrenert fasthet i de bløte siltmassene er 10-20 kN/m². Omrørt fasthet er ikke målbar. Sensitiviteten er ekstrem.

Alle løsmassene ned til 2-3 m dybde inneholder mye humus (over 3%).

Silt og leirmassene er meget telefarlige (T4). Typisk korngradering er vist på tegning 34239-60.



Grunnvannet er i oktober -90 registrert fra 0.4 til 0.9 m under terrenget. Grunnvannsstanden vil variere med årstiden og nedbørsforholdene.

F3. TEKNISK BESKRIVELSE

F3.1 Generelt, framdrift, toleranser.

Denne entreprise omfatter bygging av en grusbane, løpebane på den ene siden og fundamenter for lysmastene. Det er sannsynlig at det skal legges kunstgress og muligens undervarme på banen om noen år, men dette inngår ikke i denne entreprisen. Planene er vist på 4 tegninger utarbeidet av Idrettskontoret.

Det er planen at det først skal utføres masseutskifting og oppbygging av fylling og bærelag med tilhørende drenssystem etc. Dette skal utføres vinteren 90/91. Vi regner med at banen deretter vil sette seg på grunn av de bløte massene i dypet. Det skal installeres 9 målepunkter for å måle setningene, se tegning -500.

Når måling av setningene viser at disse er avsluttet skal det foretas ny avretting og deretter legging av toppdekke. Vi regner med at dette kan utføres høsten -91. Målepunktene av betong skal bevares under toppdekket.

Toleranser:

Fyllingen skal rettes av 350 mm under ferdig toppdekke og ha 1 % fall. Nøyaktighet +/- 50 mm under 4 m rettholdt.

Bærelaget skal rettes av 100 mm under ferdig toppdekke, 1% fall fra senter bane. Planeringsnøyaktighet +/- 20 mm under 4 m rettholdt.

Toppdekke skal være 100 mm tykt ferdig komprimert. Planeringsnøyaktighet +/- 20 mm under 4 m rettholdt.

F3.2 Graving.

Det skal utføres full utskifting av alle masser med organisk innhold. Det vil si at matjord, dårlige fyllmasser og torv skal fjernes. Gravedybdene kan bli opp til ca. 3 m. Minste utskiftingsdybde settes til 600 mm under ferdig toppdekke.

Det er sannsynlig at noe av fyllmassene som ligger på tomta kan nytties i de dypeste deler av fyllingen. Dette vil bli besluttet når omfanget av brukbare masser foreligger. Entreprenøren må i så fall sortere og mellomlagre massene. Noe matjord skal benyttes til bedd og skråninger.



Gravemasser som ikke er brukbare tilfaller entreprenøren og fjernes fra tomta.

All graving skal utføres med maskiner med lavt marktrykk og plant skjær. Det er meget viktig at massene i og under utskiftingsnivå ikke omrøres. Entreprenøren må ikke regne med å kunne kjøre i trauet.

Det må aldri være større høydeforskjell enn 2 m mellom gravennivå og beltenivå for maskinen. Større høydeforskjeller kan gi grunnbrudd.

For å få minst mulig vannproblemer anbefales det å starte utskiftingsarbeidene fra de laveste deler av tomta (mot Østre Ringvei). Entreprenøren må regne med stort innsig av vann og at det er vanskelig å tømme gropa ved pumping. Det er derfor sannsynlig at deler av gravearbeidet og legging av fiberduk må utføres under vann.

Entreprenøren må selv etablere interne kjøreveger etter behov.

Det er meget viktig at grunnvannsstanden etter ferdig anlegg kan stige opp igjen til tidligere naturlig nivå. Entreprenøren må derfor sørge for å beware en tett voll av opprinnelige masse opp til ca. kt. 6.4 mot Østre Ringvei. Ingen grøfter el.l må "punktere" denne vollen. Fjerning av vann under dette nivå må utføres med pumping.

Ved arbeid i kulde må entreprenøren legge opp en framdrift som ved vekselvis graving og fylling sikrer at frosten ikke trenger ned i de telefarlige massene i trauet.

F3.3 Krav til fyllmasser.

Alle fyllumsmasser skal godkjennes av byggherren. Entreprenøren plikter å legge fram siktekurver etc. som dokumentasjon for massenes kvalitet.

Entreprenøren står ansvarlig for at alle masser er godt komprimerbare, dette gjelder spesielt bærelagsmassene. Om nødvendig må bærelagsmassene bestå av en blanding av knuste og naturlige materialer.

F3.4 Oppbygging av fylling, bærelag og toppdekke.

Ok toppdekke skal ligge på kt. 8.0 til 8.35. På grunn av utskifting av torvmassene over store deler av banen, vil totaltykkelsen av banelegemet variere i tykkelse mellom minimumstykkelsen 600 mm og opp til ca. 3 m. Se tegning 34239-501. Krav til de enkelte lag:



Fiberduk:

Før fyllingen påbegynnes skal truet dekke med fiberduk, bruksklasse III.

Forsterkningslag/filter:

De første 500 mm over fiberduken skal bestå av velgradert grus. Grusen skal ikke være telefarlig (T1). Dette laget komprimeres med 3-5 tonns slepevalse. Det må vises forsiktighet med bruk av vibrasjon. Det er mulig at vibrasjon kan forårsake lokalt grunnbrudd under valsen. Entreprenøren kan prøve seg fram. Det skal for dette laget benyttes 5 overfarter med vibrering eller 10 overfarter uten vibrering. I planlegging av framdriften skal entreprenøren ta som utgangspunkt at all komprimering må utføres uten vibrering, dvs. med største antall overfarter.

Massene må ikke tippes direkte på fiberduken, men "doses ut".

Fylling:

Over forsterkningslag/filter kan det ~~det~~ i de dypere deler av tomta benyttes sprengt stein eller fylmmasser fra tomta som ikke inneholder organiske masser. Massene legges ut i lag med maks. tykkelse 600 mm. Komprimeres som nevnt over. Massene må ikke inneholde stein som er større enn 2/3 av lagtykkelsen. Fylles opp til 350 mm under økoppdekke. Dette laget må om nødvendig tettes/"forkiles" før legging av bærelag.

Bærelag:

Bærelaget bygges opp av velgraderte ikke telefarlige (T1) sand/grusmasser. Ingen stein skal være større enn 30 mm. Tykkelsen skal være 250 mm ferdig komprimert. Der det er utskiftet til minimumsdybde (600 mm) skal de øvre 250 mm av forsterkningslag/filter oppfylle kravene for bærelag. Bærelaget komprimeres med 4 overfarter med vibrering, alternativt 8 uten vibrering. Vis forsiktighet med komprimering over drensledningene.

Toppdekke:

Toppdekket skal bestå av "subbus" 0-4 mm. Tykkelse 100 mm ferdig komprimert. Komprimeres etter leverandørens anbefaling.



F3.5 Drenering/vannledning.

Banen skal dreneres som vist på drenesplan utarbeidet av Idrettskontoret. Drensledningene skal ha 0.5 til 1% fall. Ledningene legges omtrent i overgangen mellom bærelag og fylling. Drensledningene omfylles med velgradert sand/grus.

Hovedvannledning skal føres inn fra Østre Ringvei. Denne må ligge frostfritt, men samtidig ikke dypere enn kt. 6.4 (se pkt. F3.2). Om nødvendig må denne ledningen derfor frostisoleres.

**F3.6 Skråninger mot høyreeliggende terreng.
Erosjonsbeskyttelse.**

Skråninger mot høyreeliggende terreng må ikke være brattere enn 1:2,5 og må erosjonsbeskyttes. Dette gjelder spesielt mot Kongsgård Allé 39. Beskyttelsen må legges på umiddelbart etter avgraving. Beskyttelsen bygges opp av fiberduk bruksklasse II og 150 mm pukk, se tegning 34239-502. Pukken skal dekkes med matjord og tilsåes.

Det må etableres drenesgrøft i foten av alle skråninger. Grøften skal avlede vann fra skråningsbeskyttelsen og skal knyttes til banens drenssystem.

F3.7 Fundamenter for lysmaster el.1.

Fundamenter støpes på frostfri dybde mot utskiftede masser eller direkte mot silt/leire. Det er viktig å fjerne omrørte masser fra kontaktflaten. Vi anbefaler at det legges fiberduk og magerbetong før armeringen legges.

F4. SLUTTKOMMENTAR

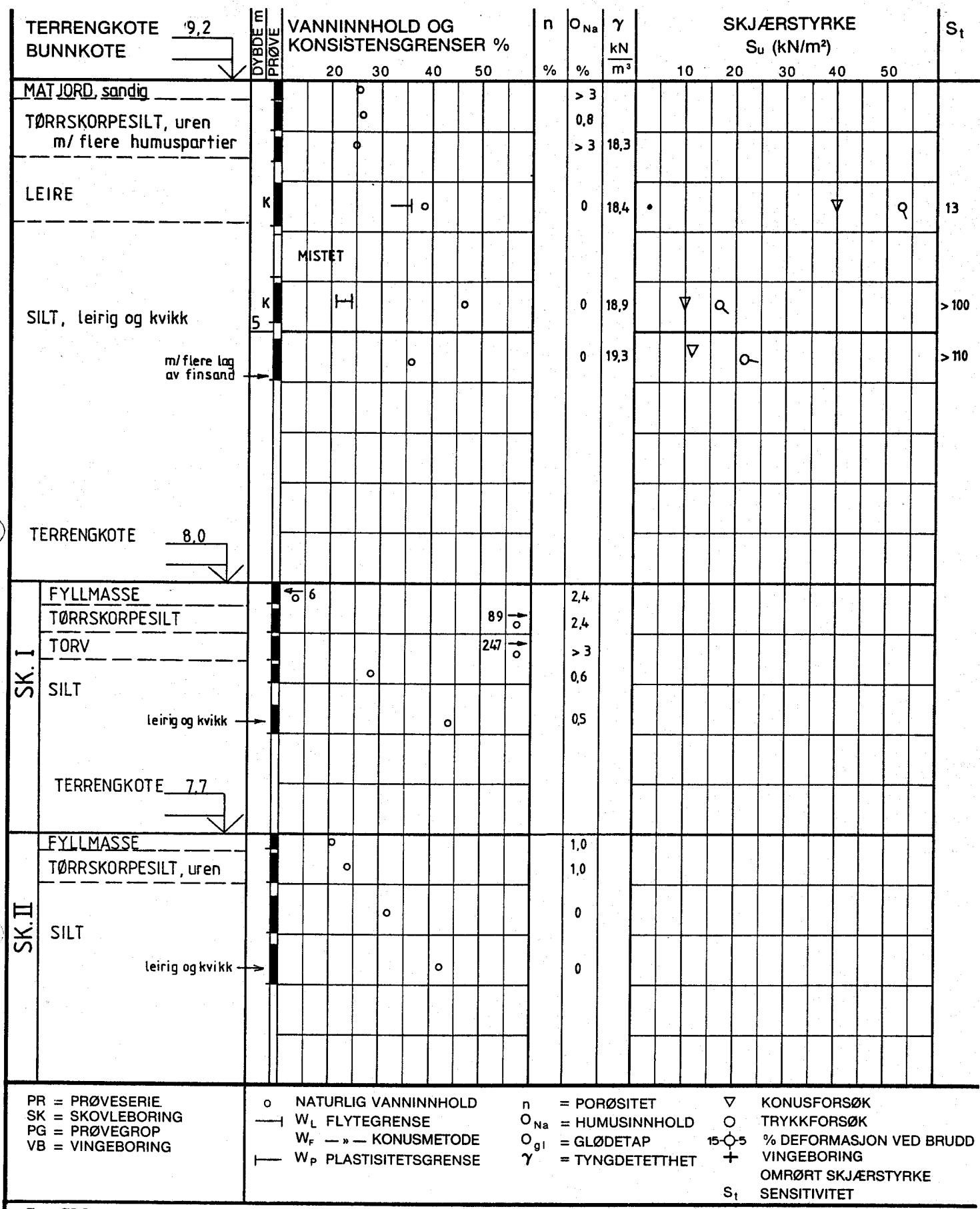
Grunnforholdene er vanskelige. Denne beskrivelse er basert på resultatene fra grunnundersøkelsene. Dersom entreprenøren oppdager avvik i grunnforholdene, må byggherre og geoteknisk konsulent kontaktes for revurdering av arbeidene.

NOTEBY
NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S



Bernt Blindheim





GEOTEKNIKKE DATA

KONGSGÅRD ALLÉ 31-33
IDRETSOMRÅDE

BORING NR.
PR. 1 / SK.I / SK.II

TEGNE *BW.* REV.

BORPLAN NR.
34239 - 1

KONTR. *BW.*

BORET DATO
15.08.1990

DATO
22.08.1990

OPPDAGR NR.

34239

TEGN. NR.

REV.

SIDE

10



| TERRENGKOTE BUNNKOTE | 7,8 | DYBDE PROVE | VANNINNHOLD OG KONSISTENSGRENSER % | n | O_{Na} | γ kN m^3 | SKJÆRSTYRKE S_u (kN/m ²) | | | | | S_t | |
|-------------------------|-----------------------|-------------------|---------------------------------------|---|------------------------|--------------------------------|---|----|----|----|----|-------|--|
| | | | | | | | 20 | 30 | 40 | 50 | 10 | 20 | |
| SK. III | MATJORD, sandig | | | | o | 172 o | >3 | | | | | | |
| | SILT, uren | | | | o | 139 o | >3 | | | | | | |
| | TORV | siltig → | | | o | 460 o | >3 | | | | | | |
| | SILT, leirig og kvikk | | | | o | 152 o | >3 | | | | | | |
| | TERRENGKOTE | 7,5 | | | | | >3 | | | | | | |
| SK. IV | MATJORD, sandig | | | | | | | | | | | | |
| | TØRRSKORPESILT | | | | | | | | | | | | |
| | TORV | | | | | | | | | | | | |
| | SILT | leirig og kvikk → | | | | | | | | | | | |
| | TERRENGKOTE | 7,3 | | | | | | | | | | | |
| SK. V | TØRRSKORPESILT, uren | | | | o | 106 o | 1,2 | | | | | | |
| | SILT, uren | | | | o | 175 o | >3 | | | | | | |
| | TORV | | | | o | 101 o | >3 | | | | | | |
| | SILT, uren | leirig og kvikk → | | | o | | 2,0 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |

PR = PRØVESERIE
 SK = SKOVLEBORING
 PG = PRØVEGROP
 VB = VINGEBORING

o NATURLIG VANNINNHOLD
 W_L FLYTEGRENSE
 W_f —— KONUSMETODE
 W_P PLASTISITETSGRENSE

n = POROSITET
 O_{Na} = HUMUSINNHOLD
 O_{gl} = GLØDETAP
 γ = TYNGDETETTHET

▽ KONUSFORSØK
 ○ TRYKKFORSØK
 15-5 % DEFORMASJON VED BRUDD
 + VINGEBORING
 OMRØRT SKJÆRSTYRKE
 S_t SENSITIVITET

Ø = ØDOMETERFORSØK P = PERMEABILITETSFORSØK K = KORNGRADERING T = TREAKSIALFORSØK

GEOTEKNIKKE DATA

KONGSGÅRD ALLÉ 31-33
IDRETT SOMRÅDE

BORING NR.
SK. III / SK. IV / SK. V
TEGNET *Rd.*
REV.

| | | |
|--------------------------|-----------------------|--------|
| BORPLAN NR. 34239-1 | KONTR. <i>BMS.</i> | KONTR. |
| BORET DATO 15.08.1990 | DATO 22.08.1990 | DATO |



NOTEBY
NORSK TEKNISK
BYGGEKONTROLL A/S

OPPDAGR NR.

34239

TEGN. NR.

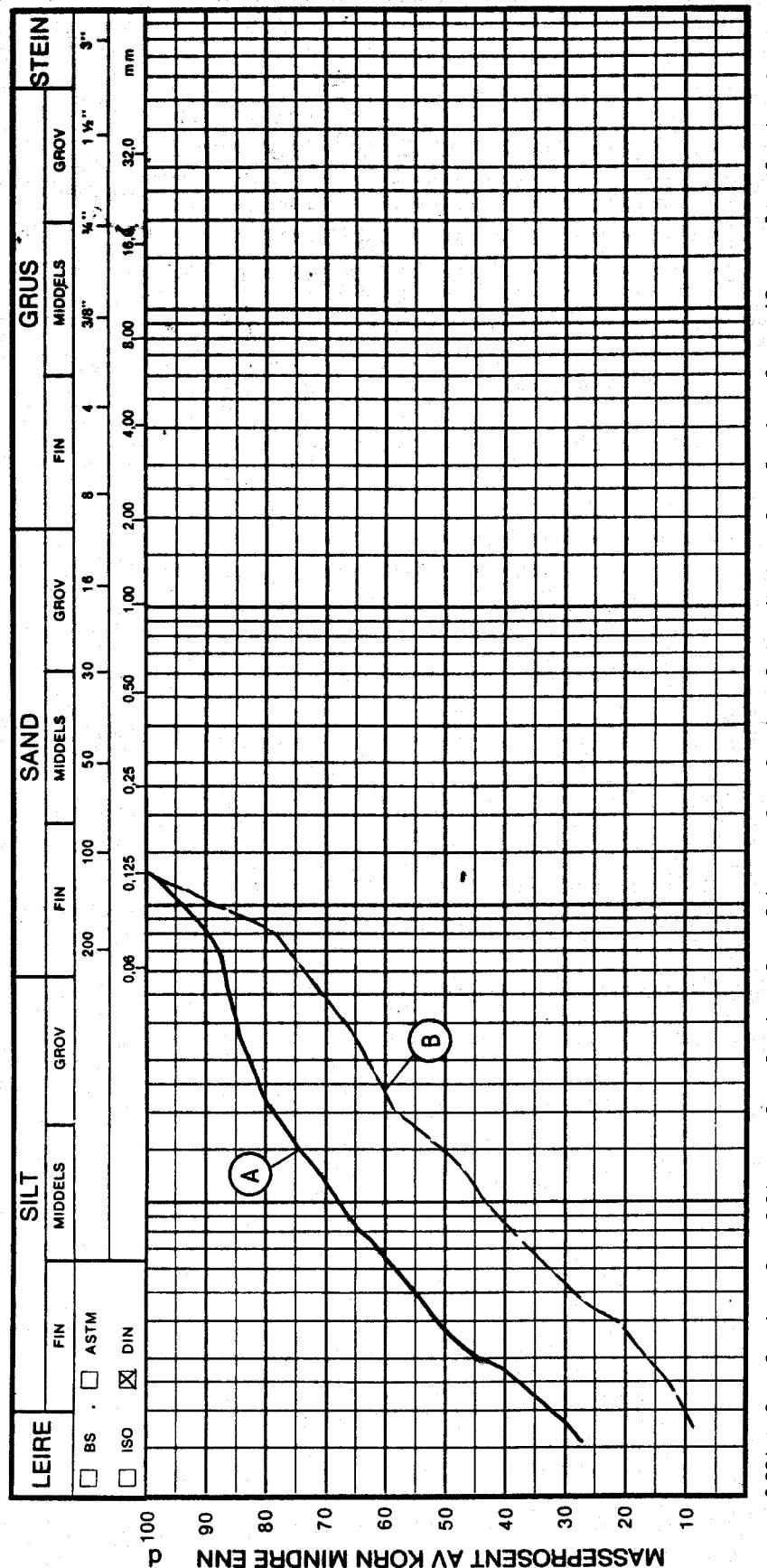
11

REV.

SIDE



| | | | |
|---|--------------------|-----------------------|--------|
| KORNGRADERING | BORING NR. PR.1 | TEGNET <i>PaJ.</i> | REV. |
| KONGSGÅRD ALLE 31-33. IDRETTSMRÅDE | | KONTR. <i>PaJ.</i> | KONTR. |
| OPPDRAg NR. | TEGN. NR. | DATO 22.08.1990 | DATO |
| NOTEBY NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S | 34239 | REV. | SIDE |

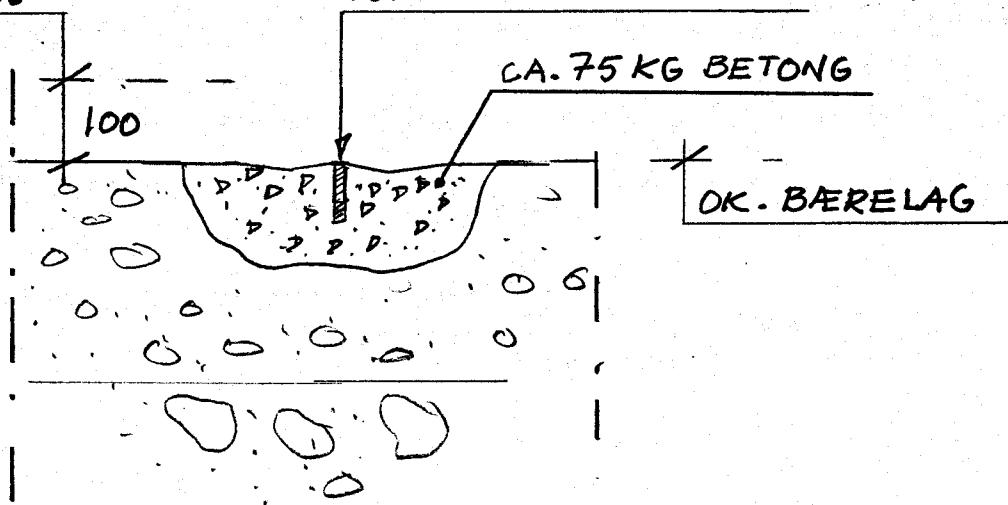


| METODE | ANMERKNING | | |
|-------------|--------------|---------------|-----------------|
| | TØRR SIKT | HYDR. FORDROP | VÅT + TØRR SIKT |
| A PR.1 ~2.5 | LEIRE | T 4 | X X |
| B PR.1 ~4.5 | SILT, LEIRIG | T 4 | X X |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

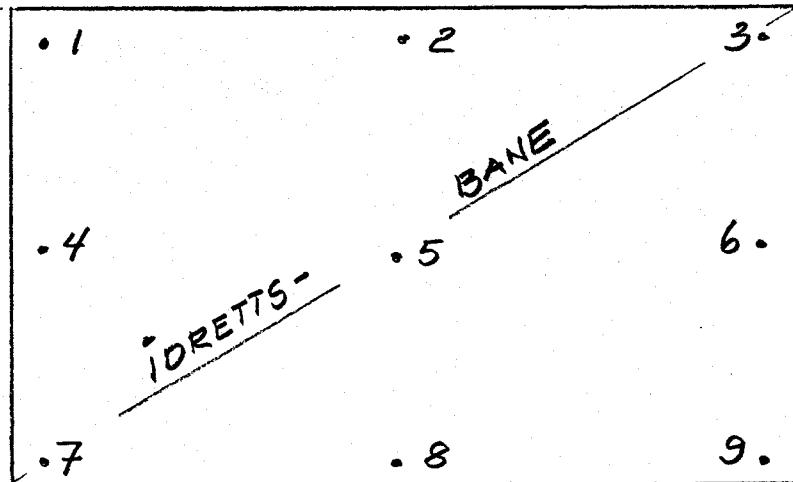


OK. TOPPD.

INNSTØPT BOLT, HØYDE-
BESTEMMES FRA FM. I
FJELL. NØYAKTIGHET ± 1 mm

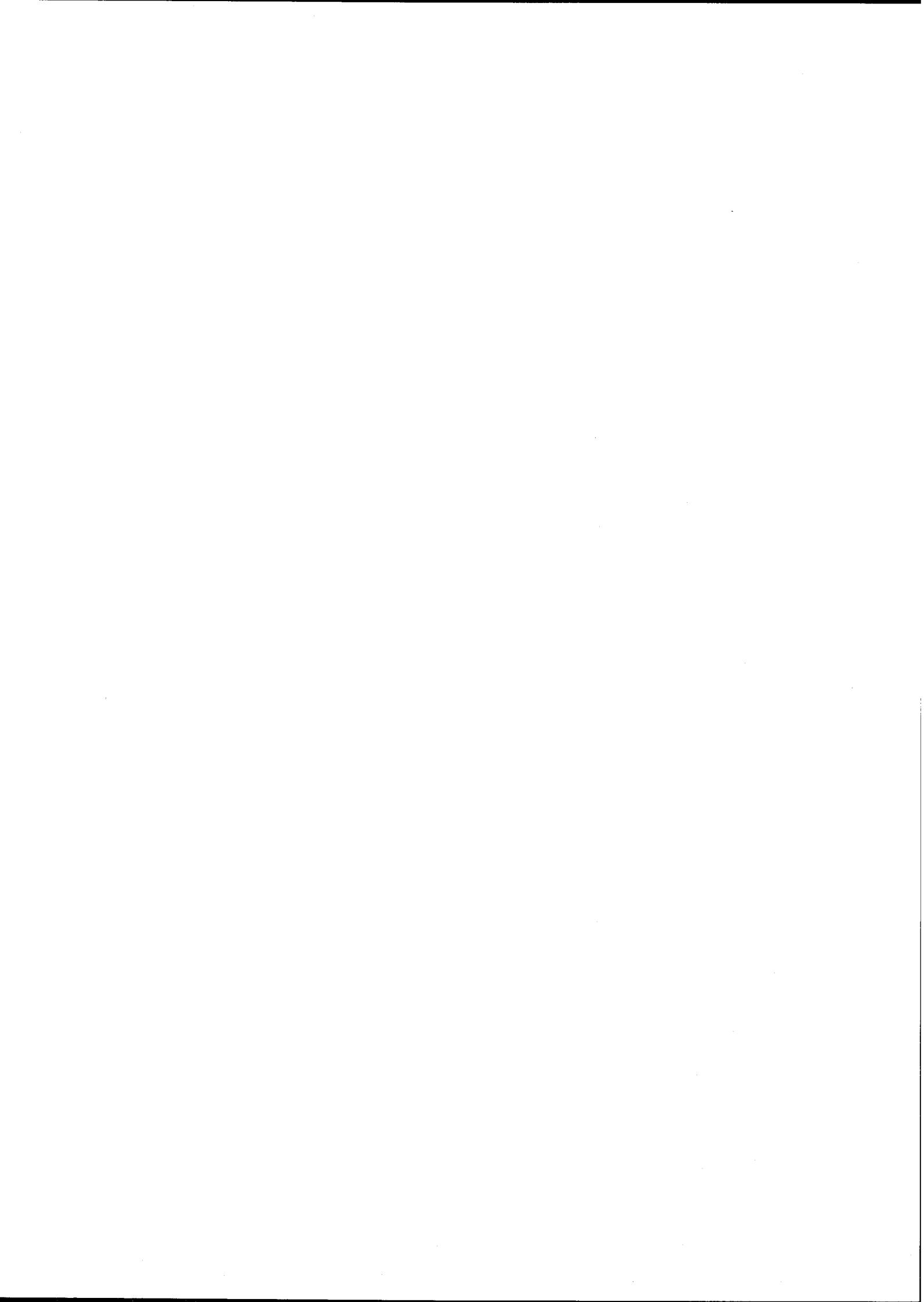


BOLTER FOR SETNINGSKONTROLL
9. STK., M = 1:10

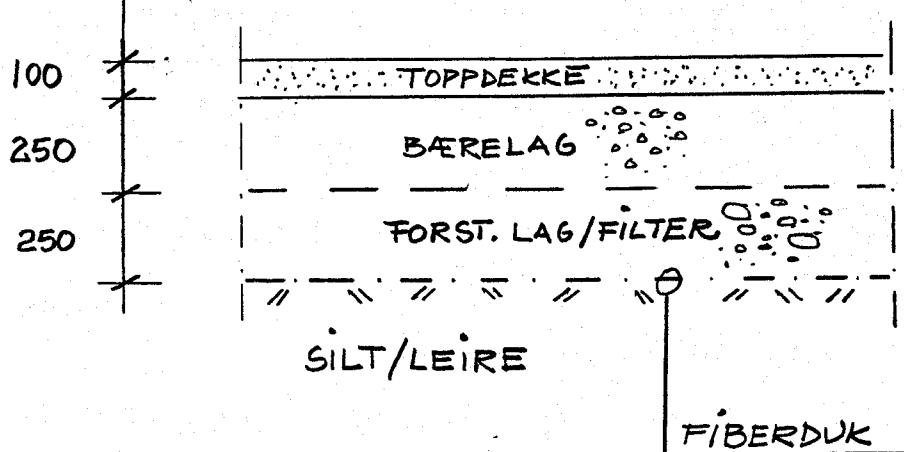


PLASSERING AV BOLTER, 1:1000

| KONGSGÅRD ALLE 31-33 IDRETTSSOMRÅDE | MALESTOKK 1:10 1:1000 | TEGNET Børns | REV. |
|--|-----------------------------|-----------------|------|
| OPPDRAG NR. 34239 | KONTR. | SIGN. | |
| | DATO 13.11.90 | DATO | |
| | REV. | SIDE | |

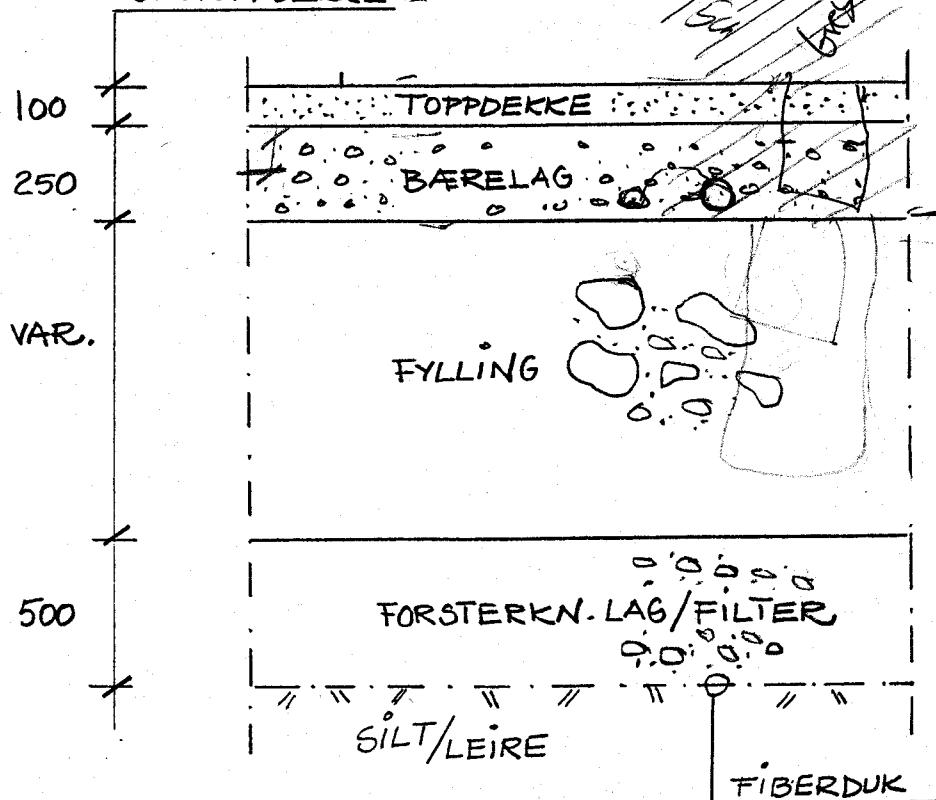


OK. TOPPDEKKE



BANEOPPBYGGING, MIN. LØSN., M = 1:20

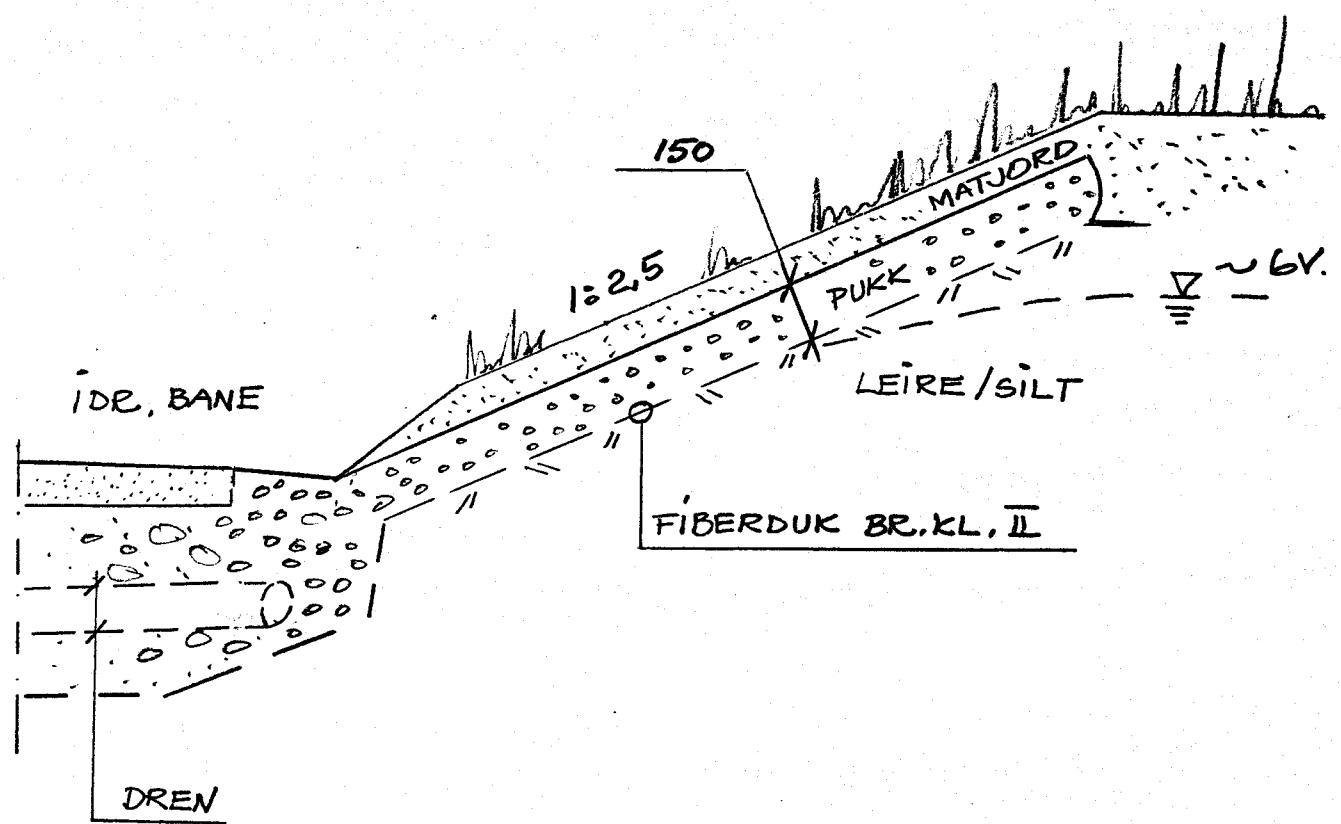
OK. TOPPDEKKE



BANEOPPBYGGING, 1:20

| KONGSGÅRD ALLE 31-33 IDRETTSMRÅDE | MÅlestokk 1:20 | TEGNET Beers | REV. |
|---|-------------------|-----------------|------|
| OPPDRAg NR. 34239 | KONTR. | SIGN. | |
| TEGN. NR. 501 | DATO 12.11.90 | DATO | SIDE |
| NOTEBY NORSK TEKNISK BYGGEKONTROLL A/S | | | |

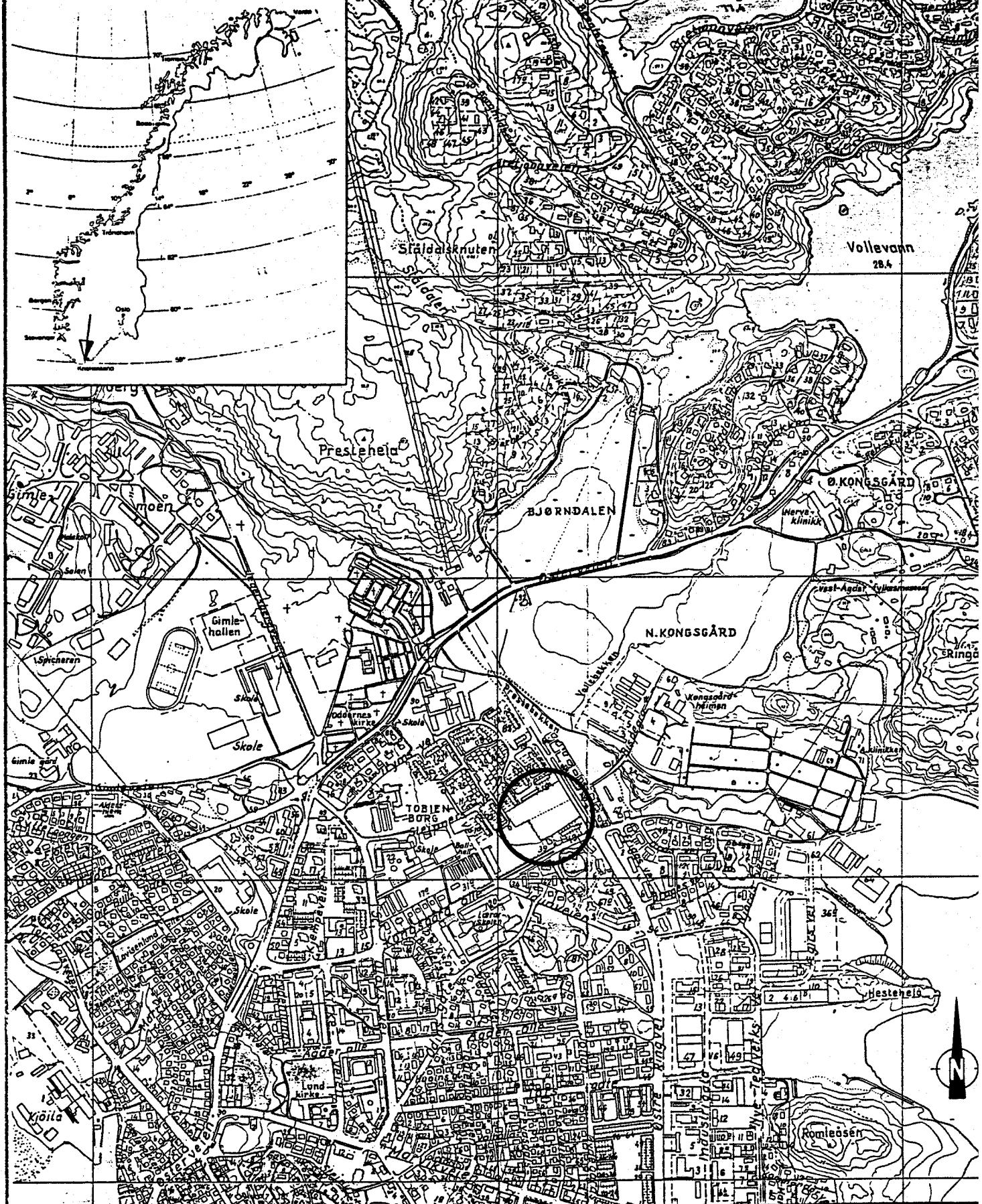




BESKYTTELSE AV SKRÅNINGER
MOT HØYERE TERRENG, M = 1:20

| KONGSGÅRD ALLE 31-33 IDRETTSSOMRÅDE | MÅlestokk 1:20 | TEGNET <i>BKAB.</i> | REV. |
|--|-------------------|------------------------|------|
| OPPDAG NR. 34239 | TEGN. NR. 502 | DATO 12.11.90 | DATO |
| OPPDAG NR. 34239 | TEGN. NR. 502 | REV. | SIDE |





OVERSIKTSKART

KONGSGÅRD ALLE 31-33
IDRETTSMRÅDE

MÅlestokk

1: 10.000

TEGNET

KONTR.

DATO

16.08.1990

REV.

SIGN.

DATO

SIDE

OPPDAG. NR.

TEGN. NR.

REV.

0

