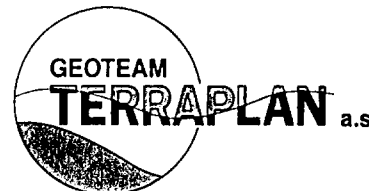


Dr. Lars Aadnesen & Co as
Rosenborggaten 1B

0356 OSLO

Attn.: Per Arnesen

ARK.BET.	31 gr 3	KASS.
21. DEC. 1994		
SAKSNR.		
94 / 01665 - 031		



GEOTEAM TERRAPLAN a.s

Gamle Ringeriksvei 61
1340 Bekkestua
Telefon: 67 53 49 37
Telefax: 67 12 12 35
Bankkonto: 5135.05.02142
Foretaksnr.: 958236263
MVA Reg.nr.: 322 785 58

Bekkestua 19. desember 1994

OSLO POLITIKAMMER - HUNDETJENESTEN

Vi har gjennomgått tidligere utførte grunnboringer i området og A/S Seismikk's rapport vedrørende ovennevnte prosjekt datert 8. desember 1994.

Med utgangspunkt i mottatte planer for ovennevnte prosjekt vurderer vi geotekniske forhold slik:

Grunnforhold:

Dybden til fjell på tomten ligger mellom 8 og 17 m regnet fra dagens terreng. Når det gjelder fjelldybdebestemmelsene utført av A/S Seismikk gjøres oppmerksom på at disse er basert på resultater fra dreietrykksonderinger. Denne type boringene har en forholdsvis god nedtrengningsevne men vil stoppe mot stein og blokk.

Etter A/S Seismikk sin prøveserie på tomten utgjøres grunnen av et øvre lag tørrskorpeleire over leire av bløt til middels fast karakter. Da tørrskorpelaget var for fast for nedpressing av prøvesylindere (konf. rapport) finnes det kun omrørte skovelprøver i poser fra dette laget. Vi har gjennomgått poseprøvene og funnet et tørrskorpemateriale som vi mener kan ha hatt en relativ høy fasthet i uomrørt tilstand.

I følge den prøveserien som A/S Seismikk har tatt opp på tomten ligger underkant av tørrskorpelaget nær kote 105,00. Prøveserien er avsluttet på kote 99.60

Etter vår befaring av området vil vi imidlertid anta at grunnen også består av en del fyllmasser i de øvre lag. Kvalitet og omfang av fyllmasser på tomten er foreløpig ikke undersøkt.

Resultatet av bormotstandsdiagrammene (dreietrykk) tyder på at lagdelingen i de naturlige avsetningene på tomten er gjennomgående og av relativt ensartet karakter.

Prosjektbeskrivelse:

I følge mottatte tegninger og fax 14 og 15 desember 1994 utgjøres planlagt bebyggelse av en garasjefløy og en adminstrasjons/hundestallfløy på to etasjer uten kjeller

O.k. laveste gulvstøp er foreløpig planlagt å ligge på kote 106,50.

Dagens terreng der bebyggelsen er planlagt ligger mellom kote 107 og kote 110, og gir maksimale gravedybder 3-4 m.

Valg av geoteknisk prosjekteringsklasse:

Geoteknisk prosjekteringsklasse etter NS 3480 settes til prosjekteringsklasse 1. Bakrunnen er at grunnen er relativt god og planlagt bebyggelse forholdsvis enkel.

Den geotekniske prosjekteringsklassen er bestemmende for innsatsen når det gjelder fremskaffelse av grunnlagsdata og prosjektering samt kontroll under prosjekteringen og i byggefasen

Fundamenteringsforhold:

Planlagt bebyggelse kan fundamenteres på såler i uforstyrret og uorganisk grunn i løsavsetningene. Grunnen i fundamenteringsnivået må inspiseres og godkjennes av geotekniker

Tillatt grunntrykk ved fundamentering u.k. såle nær kote 106 kan for prosjekteringen settes til 100 kN/m². Etter utførte boringer ligger fjellet overalt lavere enn ca kote 101.

Innvendig gulv kan fundamenteres direkte på grunn. Behovet for fjærning av fyllmasser og komprimert tilbakefylling bestemmes etter inspeksjon på stedet av ferdig utgravd byggegrøp.

Sikring av sålefundamentene mot telehiv utføres ved bruk av markisolasjon etter retningslinjer gitt i NBI byggedetaljebld A 521 111.

Det taes generelt forbehold om mindre justeringer av fundamenteringsnivå og oppgitt

grunntrykk etter inspeksjon av ferdig utgravd grunn.

Fundamentplan og beskrivelse forutsettes gjennomgått av geotekniker før anbudsutsendelse.

Utgraving av tomten:

Utgraving for plassering av planlagt bygg med inntil 3-4 m gravedybde kan utføres uten avstivning med graveskråning 1:1,5. Skråningene må muligens legges noe ned i fyllmassene

Utgravingsmasser må ikke henlegges lang graveskråningene. Forøverig skal gravearbeide på tomten skje etter Arbeidstilsynets forskrifter for graving og avstivning av grøfter

Anvendelse av utgravingsmassene:

Vi vurderer utgravingsmassene av tørrskorpeleire på tomten som anvendlige ved utomhus oppfyllinger. Lagvis oppfylling og komprimering må spesifiseres etter aktuelle oppfyllingshøydene. Anvendelsen av utgravde fyllmasser må vurderes på stedet.

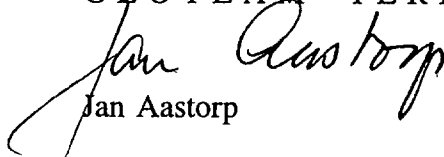
Før tørrskorpemassene benyttes bør telefarligheten kontrolleres ved bestemmelse av massenes kornfordelingen (kan utføres på omrørte prøver).

Utvendige oppfyllingsarbeider:

Utvendige oppfyllingsarbeider på inntil 2,5 m over dagens terreng kan utføres uten nærmere kontroll av stabiliteten. Oppfylling langs graveskråninger må vurderes nærmere (konf avsnitt ovenfor).

Med vennlig hilsen

GEOTEAM TERRAPLAN a.s



Jan Aastorp

Kopi: Statsbygg v/ Rolf Jullum Pb 8106 dep 0032 OSLO