

Uindreg - Arkiv

NO K 6

OSLO KOMMUNE
DEN GEOTEKNISKE KONSULENT

RAPPORT OVER:

grunnundersökelse på tomt for Oslo veivesens hovedlager på Linnerud.

R - 210 - 58.

16. oktober 1958.

NO:K6 *overf. 92*

Reg.

Rapport over :
grunnundersökelse på tomt for Oslo veivesens hovedlager på
Linnerud .

R - 210 - 58.

16. oktober 1958.

- Bilag 1: Situasjons- og borplan.
" 2: Dreiebordiagrammene hull S b 1 - 6.
" 3: Jordprofil hull Pr. I, II og III bestemt med slagbor.
" 4: " " Pr. IV, V og VI " " skovlbor.
" 5: " " Pr. VII og VIII " " "

Innledning:

Oslo veivesen skal oppføre et hovedlager på Linnerud og geoteknisk konsulent er anmodet om å utføre grunnundersøkelser på den foreslåtte tomt.

Lageret skal være en lett enetasjes bygning.

Markarbeidet:

Borlag fra ing.firmaet Bj. Haukelid har utført 6 dreieboringer inntil 10 m. u.t. og 8 skovlboringer.

Beliggenheten av borpunktene er vist på bilag 1. På bilag 2 er opptegnet dreiebordiagrammene og på bilagene 3 - 5 er det 8 jordprofiler.

Det anvendte borutstyr er :

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 30mm jordbor.

Skovlboring:

Skovlborutstyret består av et skovlbor, som er en spade formet som en sylinder med åpne sider og bunn, og et nødvendig antall av forlengelsesstenger.

Med dette utstyr er man istand til å få opp omrørt masse i kohe-sjonsjordarter.

Prøver av jorden tar man på glass for hver halve meter eller av lag dersom lagtykkelsen er mindre.

Grunnforholdene:

Dybden til fjell er større enn 10,0 m.

Överst har man en 3.0 - 4.0 m tykk törrskorpe over en middels fast leire.

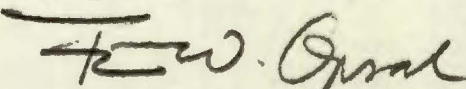
Grunnforholdenes betydning for det planlagte lager.

Det planlagte hovedlager er tenkt som et meget lett enetasjes hus uten kjeller.

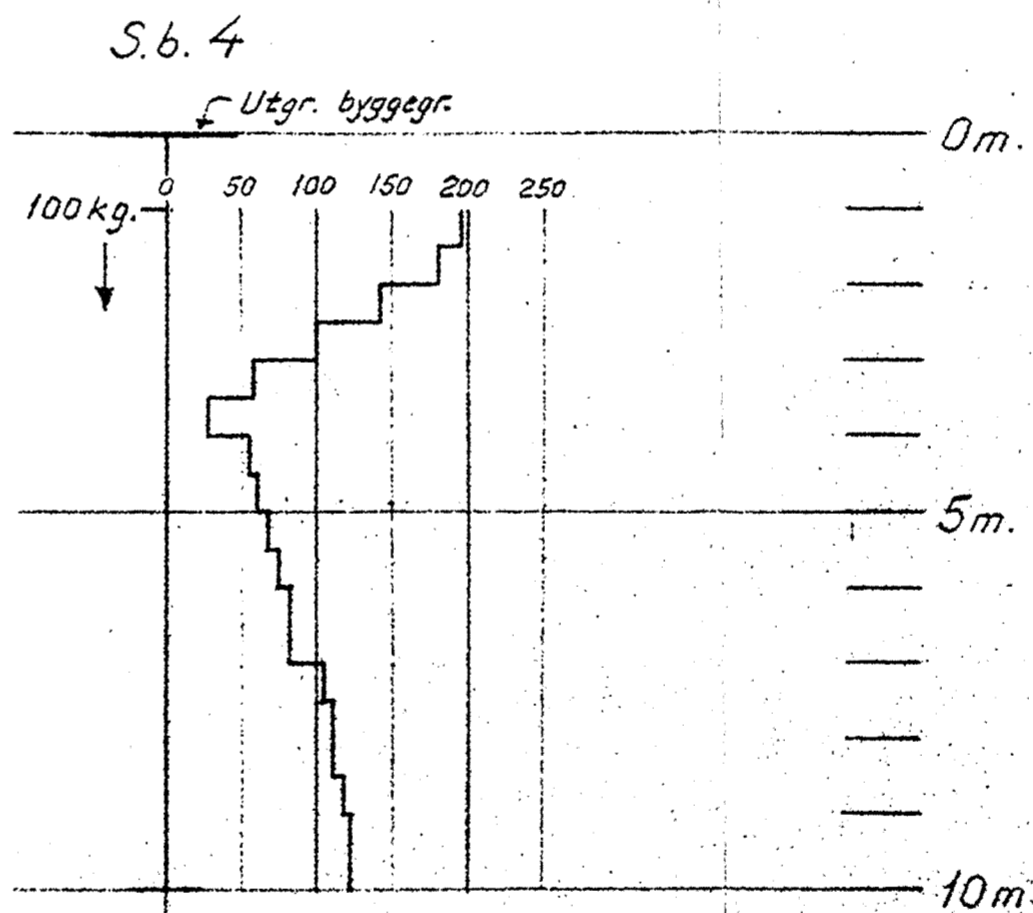
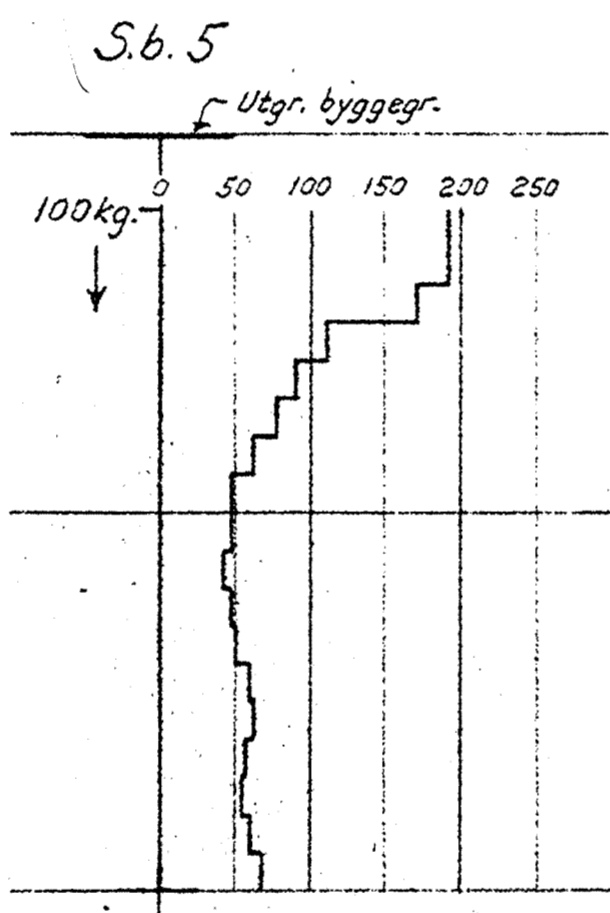
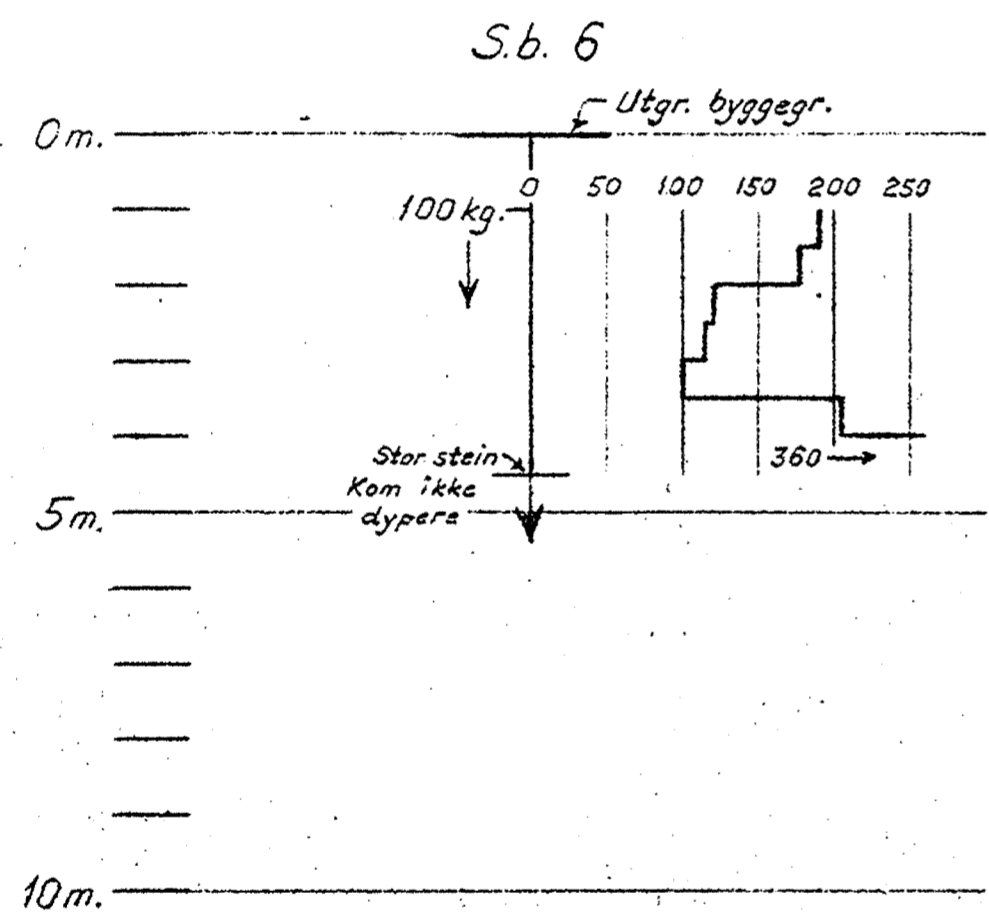
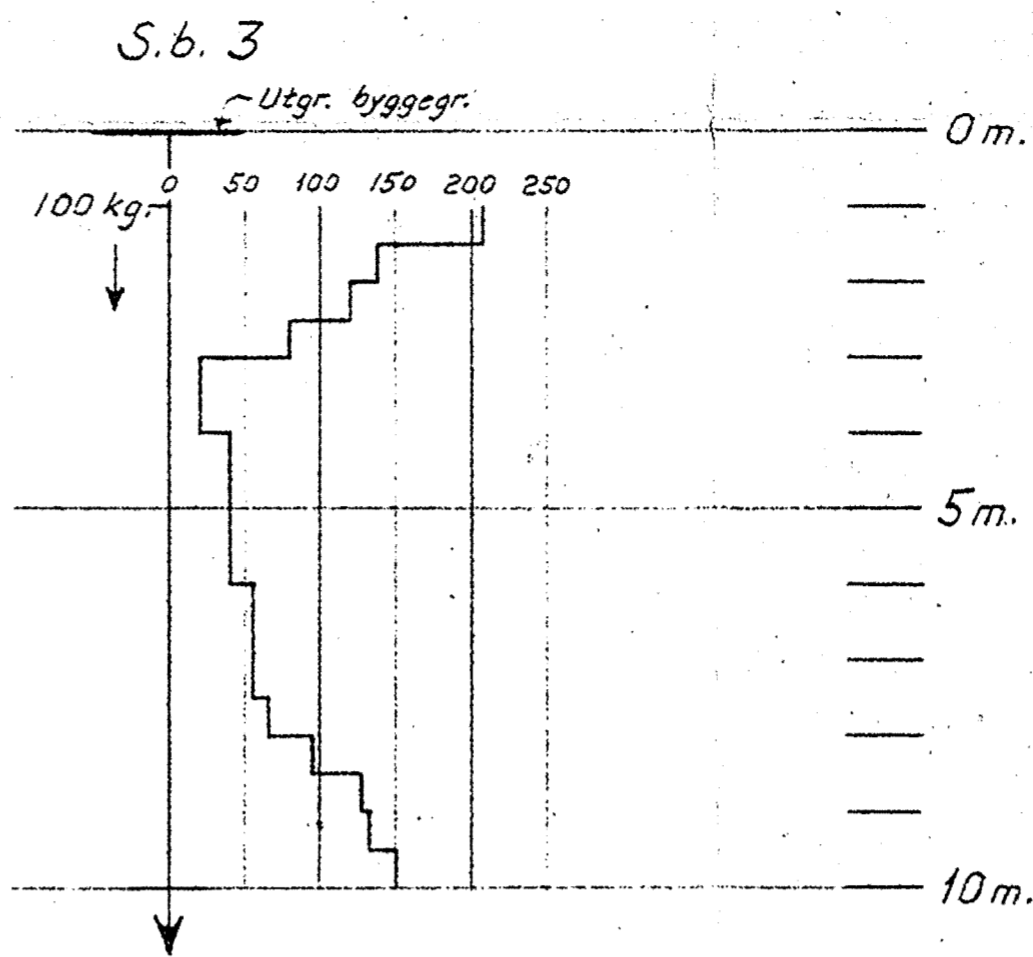
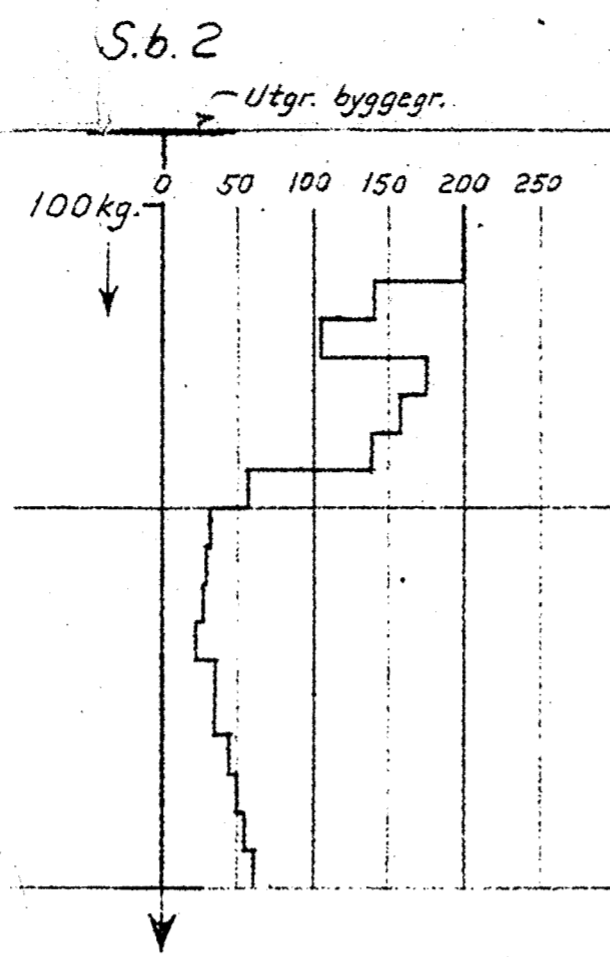
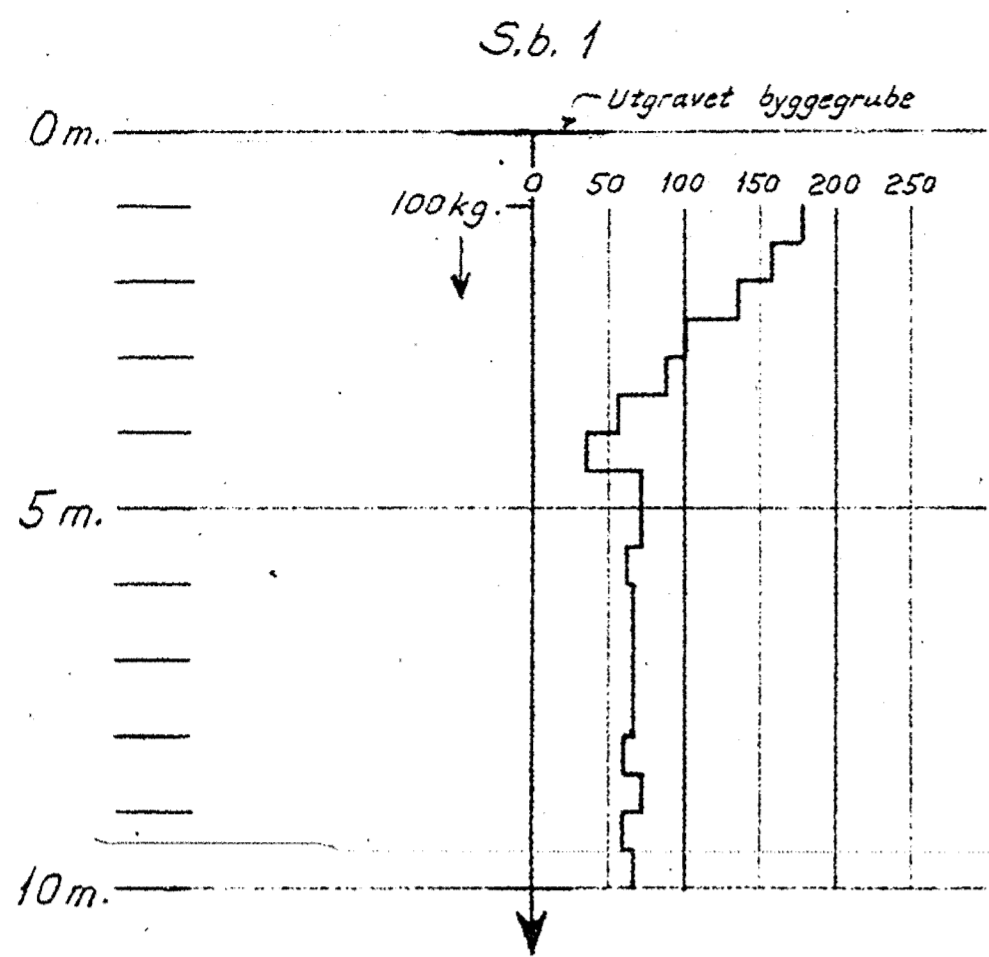
Terrenget på tomten er flatt og under forutsetning av at det rundt bygningen ikke skal legges opp vesentlige jordmasser kan det anvendes langstrakte fundamenter i frostfri dybde med tillatt belastning 15 t/m^2 .

Oslo, den 17. oktober 1958.

Den geotekniske konsulent.


F. W. Opsal.

Dreiebordiagrammer



Forklaring til dreiebordiagrammene:

Det er brukt borstenger \varnothing 19 mm. og spiss \varnothing 30 mm.
 Borets belastning er påført borhullets venstre side.
 Boret dreies aldri for belastninger mindre enn 100 kg. som er største belastning.
 Diagrammene viser antall halve omdreininger pr. halve metersynkning.
 Det er forboret 1,0 m. fra terrang.

↓ = Boringen avsluttet; ikke fjell. ▲ = Boringen avsluttet; antatt fjell.

ØSTRE AKER VEI PROSJ. BYGNING	MÅL	REISET	
		KONTR.	
OSLO KOMMUNE, DEN GEO- TEKNISKE KONSULENT		TEGNET	2-10-58/5-E
		UTFØRT	
INGENIØRFIRMA BJ. HAUKEID GRUNNUNDERSØKELSER, OPPMÅLING SANDAKERVN, 76111 - TLF. 37 94 22 OSLO, den 2/10-58 Y. F. v. 4/58	ERSTATNING FOR:		OSLO
		TEGN. NR. 2354-2	

Oppdrag: ØSTRE AKER VEI
OSLO KOMMUNE, DEN GEOTEKNISKE KONSULENT
Arb.nr.: 41/58 - OSLO Tegnet: 2-10-58, 5 E.

Prøvehull: I
II
III
Dyp i m: utgr byggegr.
Kote: " "
Grunnundersøkelse: ikke funnet

Tegnelser:
□ = vannhold
▽ = konsistens
+ = reguler
□ = ordet trykkrast
▽ = konsistens
+ = reguler
 $\frac{\Delta h}{h_0} \%$ = stabilitetsmargin ved trykkrast

Dyp i m	Jordart	K	E	Vanninnhold og konsistensgrenser i %										Rømvækt i %					Stjærfasthet i %									$\frac{\Delta h}{h_0} \%$	Semi-dvite
				10	20	30	40	50	60	70	80	90	17	18	19	20	21	1	2	3	4	5	6	7	8	9			
220U																													
Pr. I																													
1																													
	Meget fast																												
2	Stolpeleire																												
	Fast																												
3	-																												
	Fast																												
4	Leire																												
	Fast m/sandlag																												
5																													
	Middels fast																												
221U																													
Pr. II																													
1																													
	Meget fast																												
2	Stolpeleire																												
	Fast																												
3	-																												
	Middels																												
4	Leire																												
	fast																												
5																													
222U																													
Pr. III																													
1																													
	Meget fast																												
2	Stolpeleire																												
	Sandig Fast																												
3	-																												
	Fast																												
4	Leire																												
5																													

Oppdrag: ØSTRE AKER Vei
OSLO KOMMUNE, DEN GEOTEKNISKE KONSULENT.
Arb.nr.: 41/58 OSLO Toppri: 2-10-58 L.S.-E.

Prøvetid: IV
Dyp i m. regnet fra: utgr. byggegr. ikke funnet
Kont: V
Gravemåttid: VI
" " " " " " " "

Tagetkledning:
w = vanninnhold □ = opplysning
w_p = utvaskingsgrad ▽ = konsistens
w_L = flytegrense + = stinger
 $\frac{\Delta w}{w_c} \% =$ målestørrelsen ved trykkløst

Dyp i m	Jordart	Vanninnhold og konsistensgrenser i %	Romvekt i %					Skjærfasthet i %									$\frac{\Delta w}{w_c} \%$	Skjærfasthet								
			10	20	30	40	50	60	70	80	90	1.7	1.8	1.9	2.0	2.1			1	2	3	4	5	6	7	8
223U																										
Pr. IV																										
1		Meget																								
2	Stolpeleire	fast																								
3		Fast																								
4	Leire	Middels																								
5		fast																								
224U																										
Pr. V																										
1		Meget																								
2	Stolpeleire	fast																								
3																										
4	Leire	Middels																								
5		fast																								
225U																										
Pr. VI																										
1		Meget fast																								
2	Stolpeleire	Fast																								
3																										
4	Leire																									
5																										

Oppdrag: ØSTRE AKER VEI
OSLO KOMMUNE, DEN GEOTEKNISKE KONSULENT
Arb.nr.: 41/58 - OSLO Tegnet: 2-10-58 L.S.E.

Prøvehall: VII
Dyp i m. regnet fra: VIII
Kote: utgr. byggegr.
Grunnvannstand: ikke funnet

Tegnforklaring:
w = vanninnhold □ = enkelt trykkforsøk $\frac{\Delta h}{h_0} \% =$ aksialdeformasjon ved trykkforsøk
w_p = uttørringsgrense ▽ = konsolidsk
w_L = flytegrense + = vingeløst

Dyp i m	Jordart	Vanninnhold og konsistensgrenser i %	Romvekt i %/m ³					Skjærfasthet i %/m ²									$\frac{\Delta h}{h_0} \%$	Sensitivitet	
			17	1,8	1,9	2,0	2,1	1	2	3	4	5	6	7	8	9			
226U																			
1	Pr. VII Stolpeleire Meget fast																		
2	Fast, sandig																		
3																			
4	Leire																		
5																			
227U																			
1	Pr. VIII Stolpeleire Meget fast																		
2																			
3	Leire Meget fast grus 1/3 stein Fast																		
4	Stor stein. Kom ikke dypere																		