

Grunnundersökelse

for motorvognstall, Hamar st. Tegning Gk. 2143.

På tegningen er vist antatt fjell som på sine steder ligger nesten i höyde med terren og ellers i dybder varierende fra ca. 1 til omkring 4 m. De gjennomborede masser synes vesentlig å bestå av påfylt sand, grus og stein. På ingen av de steder hvor fjellet ligger dypest er imidlertid gravet til fjell for å få nærmere rede på fyllmassenes beskaffenhet og samtidig få brakt på det rene at det ikke ligger sammenpressbar grunn under disse. Med ca. 1½ m tele i bakken og arbeidsstedet beliggende inne på stasjonsområdet var en slik gravning vanskelig å gjennomføre og selv om den ble utført med gunstig resultat ville man ingen garanti ha for at fyllmassen var av samme beskaffenhet over alt ellers.

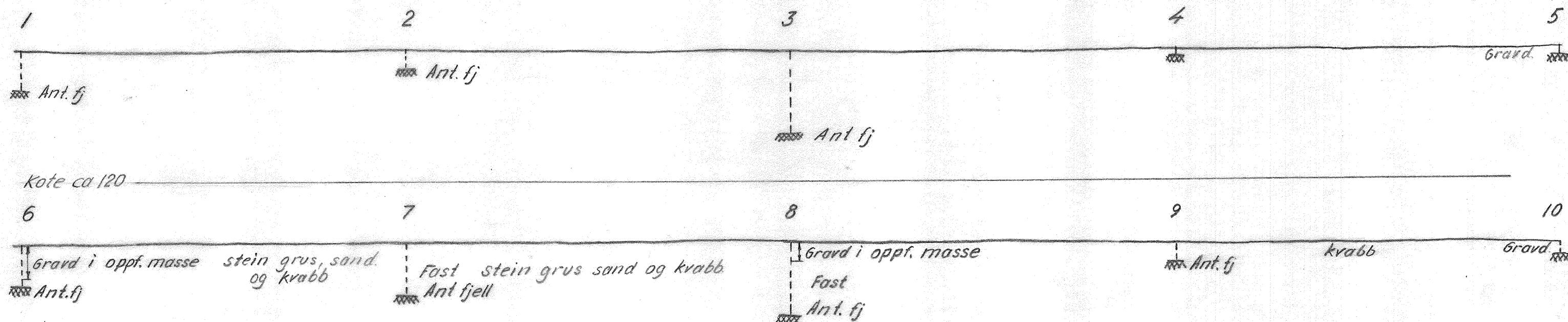
Det må derfor anbefales at grunnmurene fundamenteres på fjell, direkte hvor dybden er liten og forøvrig ved hjelp av pilarer til fjell for bygningens midtparti hvor dybden er størst. Grunnvann ble ikke observert ved en største gravedybde på 1,7 m (borhull 6), men dette sier forholdsvis lite i betraktning av at dybden er beskjeden og grunnvannstanden på denne tid av året står meget lavt.

OSLO den 12. februar 1954.

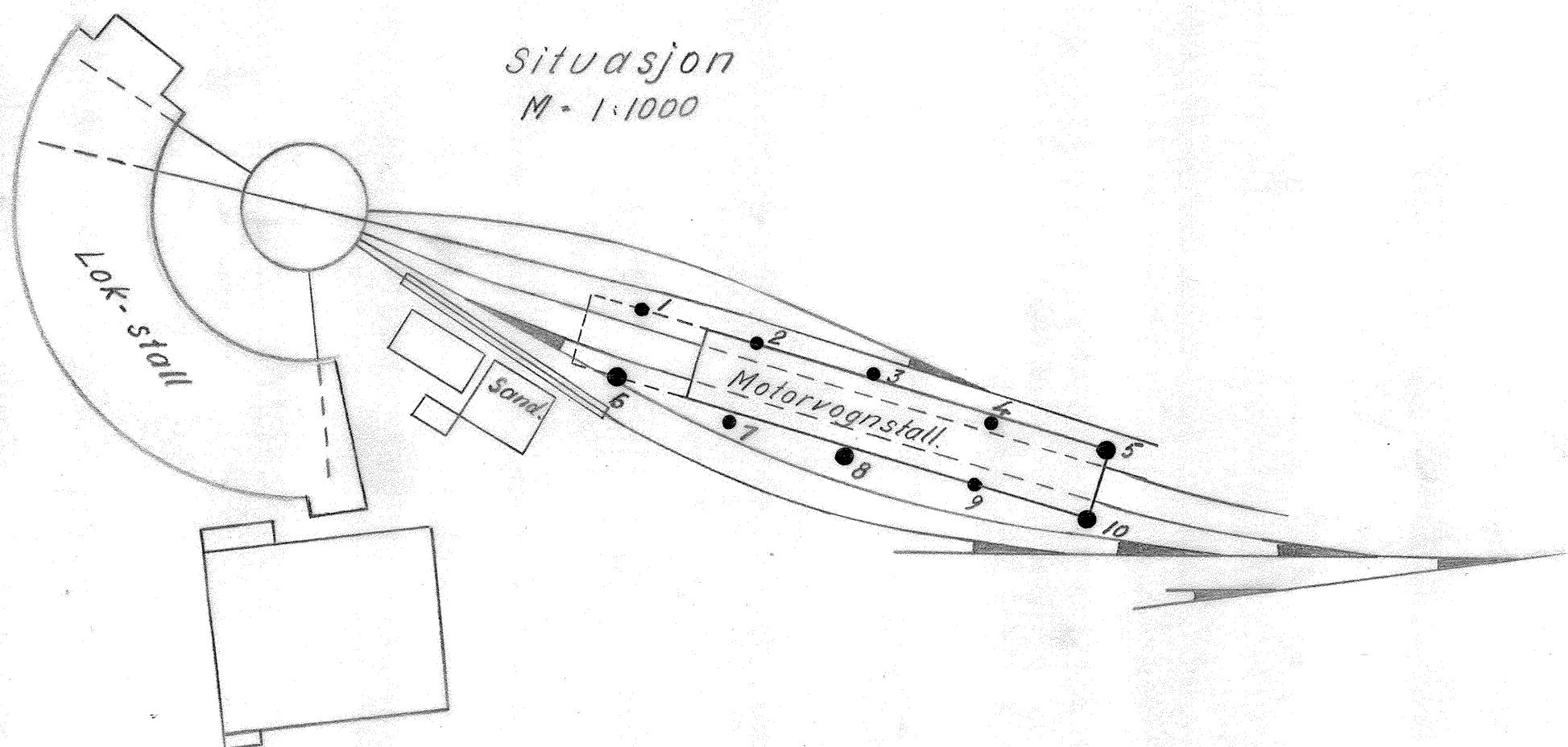
*A. H. Rosenvind*

Profiler  
M = 1:200

Kote ca 130



Kote ca 120



Hamar st.		Målestokk	Boret febr 1954	J.F.
Motorvognstall.		1:200	regn 96-54	J.F.
Grunnboringer		1:1000	W. Karau-Haug.	
Norges Statsbaner — Banedirektoraten				
Geotekniske kontor				
Oslo 10 1/2 - 19 54				
Erstatning for:				
Gk 2143.				
A. F. Rosendlund				
Endret av:				
SHB 58 Format A				

9/8 - 54 3-ll.

Stb | 02828 - B.  
| 1954

BESKRIVELSE

AV

FUNDAMENTERINGSARBEIDER VED BYGGING AV MOTORVOGNSTALL  
FOR NORGE'S STATSBANER, HAMAR.

Det henvises til N.S.B.'s tegninger HdB-192b, Gk-2143, B-3317A, tegning B-3481 fra ingeniør Hiorth angående stålkonstruksjoner samt ingeniør Chr.F.Gröner's tegning B-3324.

I. SPRENGNINGSSARBEIDER:

Den nøyaktige beliggenhet av fjellet er enda ikke kjent, men resultatene av de orienterende grunnboringer tyder på at sprengningsarbeidene i tomten blir beskjedne. Hvor sprengning imidlertid blir nødvendig, må denne foregå forsiktig så fjellet ikke rives opp unødig. Overalt hvor der skal støpes må fjellfoten være rensket til fast og godt fjell. Om nødvendig prikkhugges fjellet og spyles godt før stöpningen.

II. DRENERING:

Nødvendige drems- og kloakkledninger fastlegges av N.S.B.

I dremsgrøfter overdekkes rörene med trespån og kultsten, bygget forsiktig over ledningene, hvoretter grøftene fylles igjen med kult og med pukklag øverst til 0,3m under terreng.

I kloakkgrøfter bygges forsiktig med kultsten over kloakkledningen og grøftene fylles igjen med kult samt et pukklag øverst til 0,3m under terreng.

III. FUNDAMENTER FOR STÅLKONSTRUKSJONER OG VEGGER:

Alle söylefundamenter føres til fjell.

Grunnmuren føres til fjell i begge kortvegger og forøvrig hvor dybden er mindre enn ca.2,00 m. under S.O. Utførelsen fremgår forøvrig av tegning B-3324, hvorfra iakttas at grunnmurens seksjoner bør støpes sammenhengende. Betong som blir støpt i vann utføres med 350 kg cement pr.m<sup>3</sup> betong,

forøvrig støpes i blandingsforhold med 300 kg sement pr.m<sup>3</sup> betong.

Tegning for gulv og gruber vil bli utarbeidet senere.

**IV. GULV PÅ KULT:**

Gulvet støpes av 10 cm betong (250 kg sem./m<sup>3</sup>) på 20 cm grus eller godt sammenslått kult. Der legges inn svinn- og temperaturarmering Ø 8-20. Gulvet inndeles i ruter med max. sidekant 6-7 m mellom dilatasjonsfugene. Fugekanten fases av i toppen og fugen glattes og smøres så gulvseksjonene ikke blir hengende sammen.

**V. PUSS AV GULV:**

Gulv på kult forsynes med stålpuß tilsatt Metalic Liquid.

Puss må avfases ved samtlige dilatasjonsfuger i underlaget så fuger i kultgulv og puss korresponderer nøyaktig.

**VI. MATERIALER OG ARBEIDETS UTFÖRELSE:**

De anvendte materialer skal være førsteklasses og i god tid før arbeidets begynnelse skal de forelegges til godkjennelse og eventuelt undersøkes ved materialprøveanstalt.

Sement oppbevares i overdekkede rom og der sørges for at den ikke utsettes for fuktighet. Skadet sement fjernes øyeblikkelig fra arbeidsstedet.

Sand, stein og pukk skal være ren. De skal ha en god gradering av forskjellige kornstørrelser så man får en tett betong (siktprøve for sand og pukk).

Alle materialer lagres slik at de ikke forurenses.

Til jernbetongkonstruksjoner kan anvendes pukk eller singel av opptil 2,5 cm størrelse.

Betongen skal maskinblandes og blandes minst 2 min. etterat alle materialer er bragt inn i maskinen.

Vanntilsetningen må ikke være større enn at betongen

oppnår en plastisk konsistens, så den ved stikking trenger inn overalt mellom armeringsjernene.

Sår i betongflater må unngås.

Det må fastlegges på forhånd hvor stöpefugene skal legges. I stöpefuger innlegges ekstraarmering tilsvarende 1 % av betongens tverrsnitt. Ekstrajernenes lengde må være minst  $30 \times$  diameteren pluss kroker på hver side av skjötene. Ved horisontale stöpefuger ved stöpestans på over 2 timer nedstampes betongen ca. 5 cm ved utvendig forskallingsflate til en fortanning.



Skråttheldende stöpefuger unngås.

De stöpte partier må ikke utsettes for trafikkering eller rystelser før betongen er tilstrekkelig herdet, og spesiell forsiktighet må vises ved arbeider i forbindelse med nystöpt betong så jernarmeringen ikke løsrides.

Stöpeflater hvor stöpningen senere skal foregå, må för avbindingen begynner omhyggelig renses for slam. Ved fortsettelse av stöpningen på avbundne betongflater, anbringes et 3 cm tykt mörtelegg 1 : 3. Dette lag må ikke legges ut over større områder enn at stöpningen følger etter innen avbindingen av mörtelegen er begynt.

Forskallingen må være jevn med bord av ens tykkelse, så grader unngås. Den må være så godt avstivet at ingen merkbare deformasjoner oppstår.

Middelbart etter at forskallingen er revet, går man nøye over betongflatene. Stöpefuger som ikke er tilfredsstillende hugges opp, renses og repareres omhyggelig, likesom tilfeldige sår utbedres og utpregede forskallingsgrader hugges vekk.

I 1<sup>4</sup> dager etterat betongen er støpt, beskyttes den mot uttørring og holdes fuktig.

Forøvrig henvises til NS 427 "Regler for utførelse av arbeider i armert betong" og NS 429 "Regler for utførelse av arbeider i betong uten armering".

Oslo, 4.august 1954.  
(sign.) CHR. F. GRØNER