

Km. 395,95

XVII stava til 10,9322 m. fra Middagden

Rapport

6. 10. 32

angående grunnforholdene for bro over Vefsna, pel 1005+6.2. Nordlandsbanen N.

Inntil ca. 1 m. under elvebunnen består grunnen av sten- og grusholdig elvesand og videre mot dypet - antagelig helt til fjell - hovedsakelig av meget fin sand. I den meget fine sand forekommer tynne lerlag.

Underkant av fundamentene for de to pillarer er prosjektert ./. på kote + 2,6. Se vedlagte tegning no. 133.

Til 1 à 2 m's dyp under fundamentene er der rikelig med lerlag. Dypere ned er der kun spredte og tynne (noen få m/m tykke) lerlag i sanden.

Kornstørrelsen hos den meget fine sand er bestemt for endel prøvers vedkommende. Sanden viser sig å være temmelig ensartet og består hovedsakelig av korn mellom 0,2 og 0,06 m/m. Fra 60 - 90% av kornmengden ligger innenfor disse grensene. Den kan derfor betegnes som grovmo. Der er også gjort forsök på å bestemme om sanden er tett eller løst lagret. For § sandprøver - i motsetning til lere - er det dog vanskelig å ta prøver med den oprinnelige struktur i behold, men resultatene går i den retning, at der er all sannsynlighet for at sanden er meget tett lagret.

Selv om grunnen nærlukkende bestod av grovmo og man således kunne bortse fra det usikkerhetsmoment som ligger i tilstedeværelsen av lerlagene var det neppe mulig å belaste grunnen med mer enn 2 à 2½ kg. pr. cm² under forutsetning av tilstrekkelig sikkerhet. Jeg tillater mig derfor å foreslå, at der anvendes peeling. Som følge av jordartens behaffenhet og tette lagring må grunnen ansees som udmerket pelegrunn og prøvepeelingen vil antagelig komme å vise, at det ikke er påkrevet å bruke over ca. 12 m. lange peler.

Oslø den 24. oktober 1932.

A. C. Rosentlund

2) Smitt 1 m lange peler

UB.100140-000

Se Arkivet:

"Bro over Vefsna ved Kralfors" Ær nij. Stroslef.

Tall skulle utkommes 36 stk. peler, 11 m. lang med 2" tapp fr̄ hver peller; men etter som tømmingen stred blei den blei grunnen mer og mer komprimert, så i det del peler måtte kappes fr̄ de var hult nedtømmed, da de brukt med å splintnes. Ingen viste tegn til å bli brykt ut af.

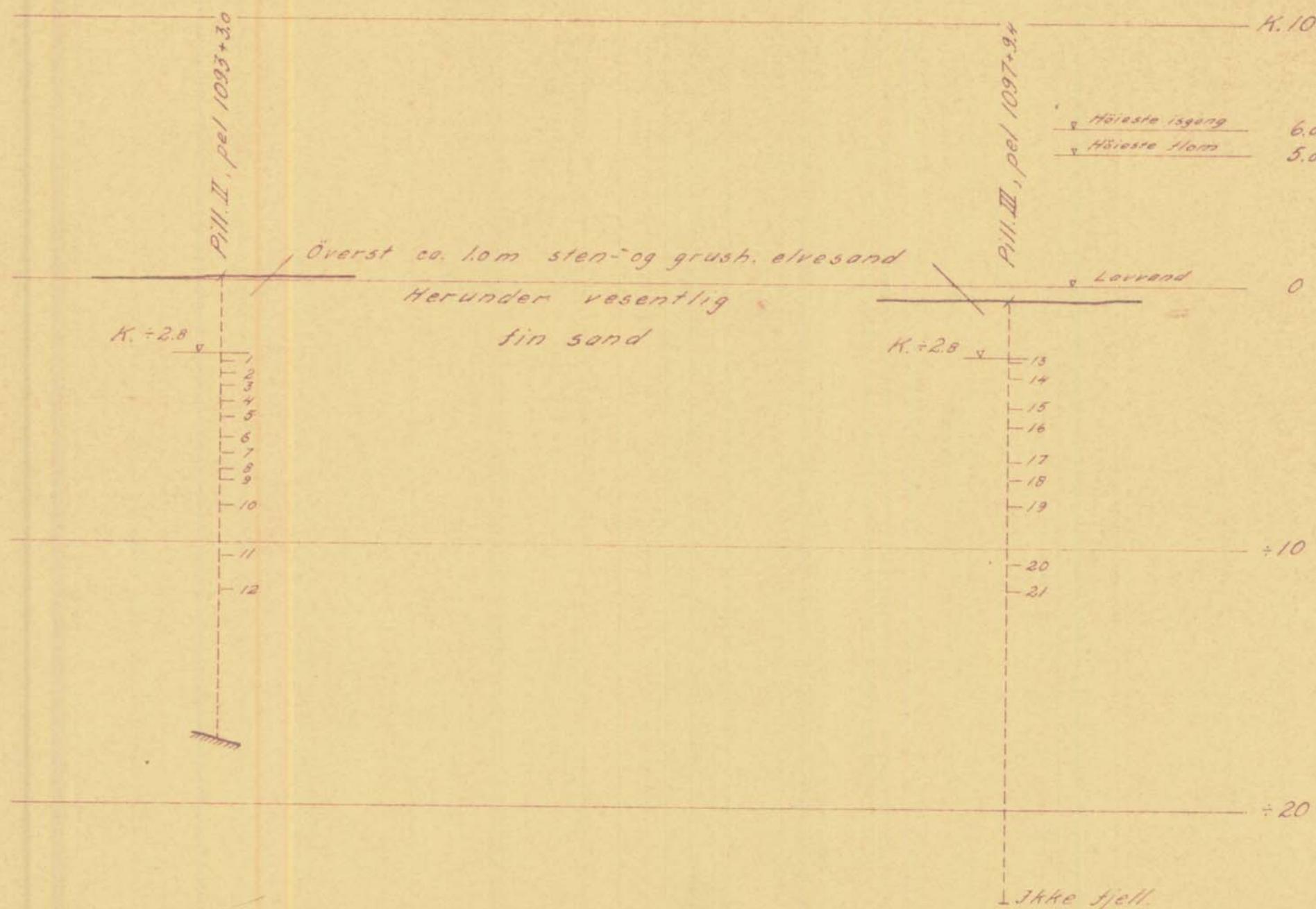
Til vannlensning hadde man en "centrifugal pompe", som var fullstendig tilstrekkelig, særlig etter at spennveggen hadde fått brettet seg med sagvarp. og pumpen gikk ikke bare periodvis.

De vannårrer som blei til grunnen bleinen var ikke generelle over de øvrige vannåret som pelerne stred frem.

Bleinen under peller III viste seg i den utgrammingen for fundamentet å være noe mindre fast enn under peller II. Da man var på det nærmeste var haldt ned i frontkanten dybde, begynte massen i Fundamenter med vannårsav i tømpe og langs den ene siden, stemteledig som knakking i spennveggen til kjemper av den holdt på i krumme i bengden. likevel ikke gjenkjennelig ved straks i principio var den i fundamentet kronglet om utsatte side av den spennveggen. Her forstørket ved nedtømmingen av den del peler brett på missiden av den. Tømmingen blei sen gjenlagt av del gjenstående arbeid i fulje etter planen.

Piller II og III er fundamenteret paa høye ± 2.80.

Hvor dypt den spennveggen var nedsatt er ikke angitt



Prøve 1-2 er stadig vekslende ren fin sand, lerholdig
fin sand og 2-50 mm tykke lere lag.

--- 3-5 er ren fin sand.

--- 6-12 er alt overveiende ren fin sand. Enkelte
meget tynde lere lag forekommer.

--- 13-15 er stadig vekslende ren fin sand, lerholdig
fin sand og 2-50 mm tykke lere lag.

--- 16 er ren fin sand.

--- 17 er helt overveiende ren fin sand,
spredte meget tynde lere lag forekommer.

--- 18-21 er ren fin sand.

Den fine sanden er meget fast lagret. Leren
er en middels fast blødere.

BORINGSRESULTATER	M. 1:200
BRO OVER VEFSINA	
Pel 1095+6.2. NORDLANSB. N.	
N.S.B. GEOTEKNIK KONTOR 15/10-32 A.C. Roslund	Skarven Haug 133