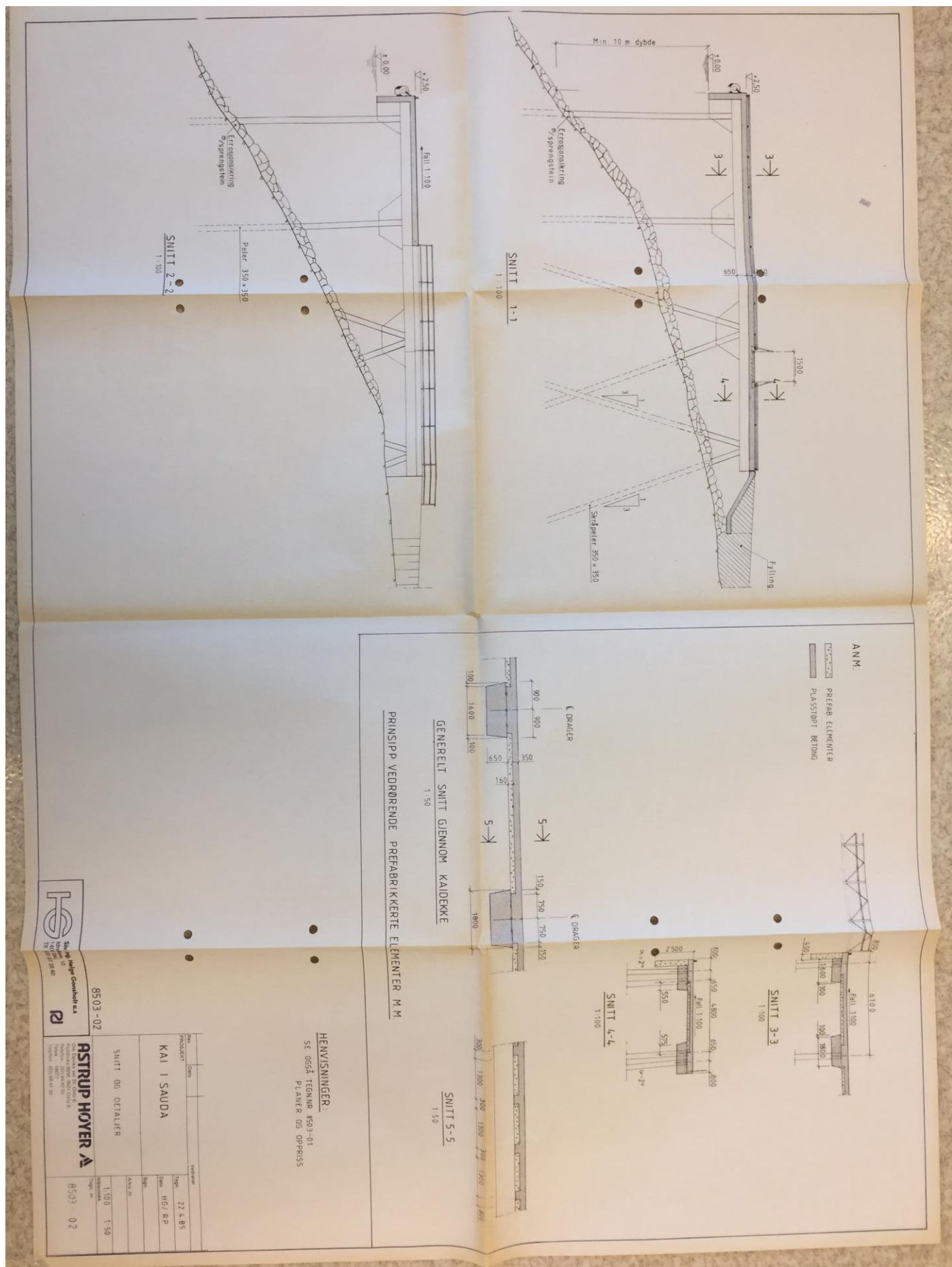


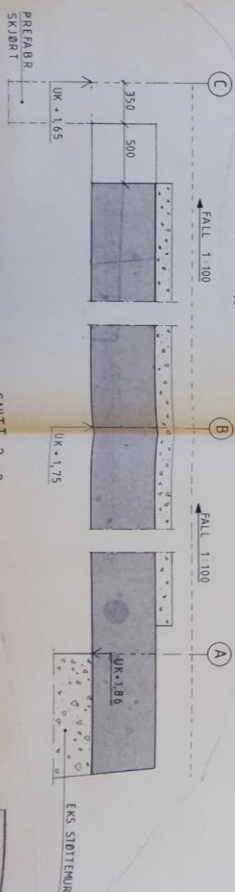
Utdrag ved foto av gammel dokumentasjon på eksisterende kai





SE OGSÅ TEKNING 166-23 ARMERING
VEDR INNSTØPNINGSDETALJER OLIKN
SE ÆGNE TEKNINGER

BETONG C35, UTVIDET KONTROLL
ARMERING: K 500 TS
LUFTHOLD BETONG: 4%



DETAILS

SNITT 2-2



Slv. Ing. Helge Gornsholtz c.a.
1840-1850
1850-1860
1860-1870
1870-1880

21

NAME		INDUSTRY	TYPE	PRICE	DATE
KAL I SAUDA			RD/NG	\$ 8.85	1/100 7/80
DRAGERE					
PLAN SINTI OG DETAILER					
KONTINGERING					

ASTRUP HOYER
 Ole Devold vej 28, Oslo 8
 Postboks 8008, 0201 Oslo 8
 Tlf. 0221 54 80 00

166 - 08 B



Dato 27/6-85

Anlegg

KAI Saida

Sak nr.

166

Ref.

Vertikale belastninger

Fordelt trykbelast: 50 kN/m^2

Prikkbelast: 750 kN på $2 \times 2 \text{ m}$ areal

For mål henvises generelt til fremtegningene.

Materialer

Betong: C35, nitridet kontroll

$$\Rightarrow f_c = 16 \text{ MPa}$$

$$f_{ct} = 0,4 \text{ MPa}$$

Armering: KS 50, KS 50 S (Tempcore)

$$\Rightarrow f_s = 400 \text{ MPa}$$

Påmer: Betong C50 $\Rightarrow f_c = 20,8 \text{ MPa}$

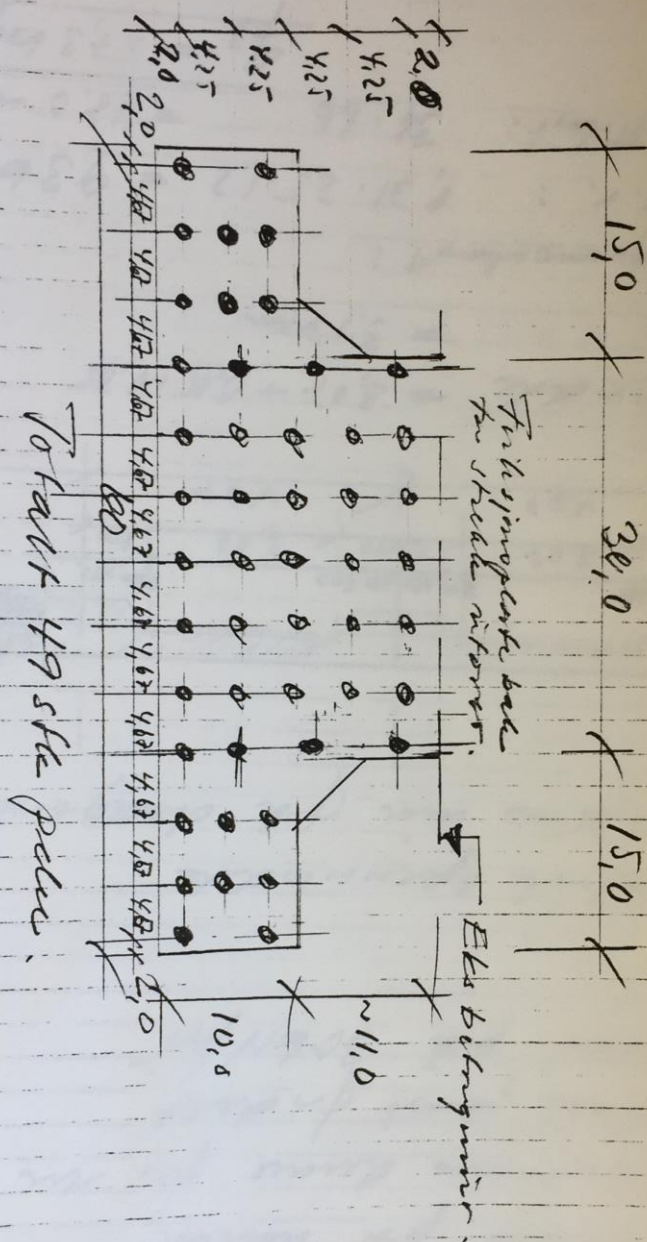
Armering: KS 60 $\Rightarrow f_s = 480 \text{ MPa}$

Generelt vises til

tegningene 166-01 og -02.

1400 SKJ TM (02) 87 38 60	29/6-15	Anlegg	Kari Saundaa	Sak nr. 166	Ref.
------------------------------	---------	--------	--------------	----------------	------

Teste (område & plan):

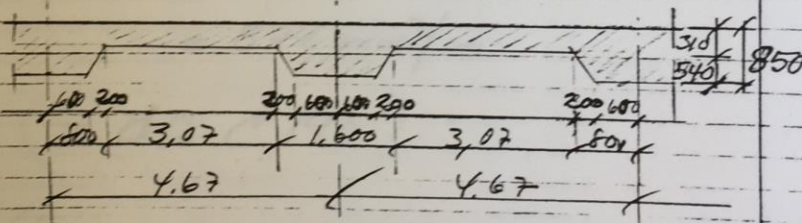


Karidekke.

Da det iflg. Byggherren ikke
bli aktivert i laste tingt
støttestøttest på kanten,
dimensjoneres denne for en
kritisk punkt fordelt
nyttelast på 30 kN/m^2

Teoretisk spennvidde

$\approx 0,05 \text{ m}$ min på deagrene.



$$\begin{aligned} \text{Spennvidde} &= 3,07 + 0,05 + 0,05 \\ &= 3,17 \text{ m} \end{aligned}$$

Briddegrenselast:

$$\text{Eg. r. : } 9,31 \cdot 25 \cdot 1,2 = 9,3 \text{ kN/m}^2$$

$$\text{Nyttelast: } 30 \cdot 1,6 = 48,0$$

$$q_d = 57,3 \text{ kN/m}^2$$

$$d \approx 310 - 40 - 10 = 260 \text{ mm}$$