K. HINDHEDE
CIVILINGENIØR

PLADSER:
KALKBR.HAVN
RYVANG 3301
C. F. RICHSVEJ 113
GODTH. 7093
SØBORG
SØBORG 2460

KØBENHAVN, V. d.
ROSENØRNS ALLÉ 18
TELEFON: CENTRAL 909
TELEGR.-ADR. „NAITI"

13/1-1954.-
HVN/Hü.-

Matr. nr. 9 c markj.
Lb. nr. 29/1953.
CSF

Bygningskommissionen i Helsingør,
Rådhuset,
H e l s i n g ø r .-

Vedr.: Bebyggelsen "ØREHØJ",
på matr. nr. 9 c af Helsingør.-

Herved skal jeg høfligst anmode om tilladelse til at udføre trappeløb og reposer i ovennævnte bebyggelse.-

Trapperne, der udføres som fabriksstøbte trappeløb oplagt på de på stedet støbte reposer, agtes udført i overensstemmelse med vedlagte tegninger og beregninger.-

Med højagtelse

Approberet 22/1-54
MMK

Bilag: Tegn. nr. 8138 og beregn i 2 ekspl.-

Bygningsinspektoratet i Helsingør
Bygningsinspektøren

GENPART

den 28' marts 1955.

D. K.

Matr. nr. 9c
Lb. nr. 29/1953.

BYGNINGSATTEST.

At den bebyggelse, De i henhold til den under **14' okt. 1953** meddelte tilladelse har ladet opføre på den Dem tilhørende ejendom:

matr. nr. **9c af Helsingør købstads markjorder,**

beliggende **ved Trykkerdammen,**

er udført efter den givne tilladelse og bygningsvedtægtens bestemmelser attesteres herved.

Ejendommen skal påføres husnummer: -

H. K. [illegible]

Blok A:	**nr. 13-15-17-19-21-23**	
" B:	**" 25-27**	
" C:	**" 29-31.**	

Gebyr	**300 kr.**
Afg.f.inst.af vandkloset	**90 "**
ialt	**390 kr.**

Til
Det sociale Boligselskab,
Rosenkildevej 45, h e r .

lb. nr. 177.
/GT.

kopi til skattekontoret,
folkeregisteret,
brandinspektøren.

LHA 502874

Rekvisition af etageareal

Bebyggelsens navn og ejer: Soc. boligselskab

Matrikel nummer: 9C marbjerder

Adresse: Tryghedsvej 13 m.v.

Vurderingsdistrikt og lb. nr. 18-0009

18-0009 40 lejligheder

Blok B 10 x 24,81 x 2 = 496,2 m² ~ 8 lej

Blok A 10 x 73,29 x 2 = 1465,8 m² ~ 24 lej

Blok C Som A 496,2 m² 8 lej

Bruttoetageareal 2458 m²

Efter målebrev

17-8-72

AR

Overført

Matr.nr.: 9a markj., lb.nr. 29/1953,

Vej: Sdr. Strandvej,

Bygherre: Det soc. Boligselskab, "Ørehøj",

Bebyggelse: beboelsesbygn.,

Tilladelse: 14 / 10 1953.

Påbegyndt: okt / 1953

P. Johannsen

Matr.nr.: _____

Vej: _____

Bygherre: _____

Bebyggelse: _____

Tilladelse: \ 19

Påbegyndt: \ 19

.....

Bygningsinspektoratet i Helsingør

Bygningsinspektøren

GENPART

Matr. nr. 9 c mark.

den 14 oktober 1953. D. K. Lb. nr. 29/1953.

Foranlediget ved Andragende af 25' sept.1953 om Tilladelse til at opføre en Bebyggelse paa Ejendommen: Matr. Nr. 9c m.fl. af Helsingør købstads markjorder, beliggende ved Sdr. Strandvej, tilhørende Det sociale Boligselskab, samt om at maatte udføre de udvendige Mure af hul Mur med Hegnstraadsbindere i øverste Etage, skal man meddele, at der herfra intet vides at bemærke med Hensyn til, at det omhandlede Arbejde udføres paa Betingelse af:

1) at de udvendige Mure i øverste Etage udføres af 31-35 cm hul Mur med 23 cm Z- eller V-formede Bindere af mindst 5 mm tyk, galvaniseret Hegnstraad, anbragt i hvert 4de Skifte og med 0,5 Meter indbyrdes Afstand,

2) at de hule Mure i øverste Etage forbindes med fuld Udmuring af de fire øverste Skifter,

3) at Udførelsen bliver overensstemmende med den hermed tilbagefølgende/~~herfra fremsendte~~ Tegning er og iøvrigt efter Bygningsvedtægtens Bestemmelser.

A. T. Jørgensen

Til

hr. arkitekt Sv. Åge Nielsen,
Rosenkildevej 45, h e r .

Form. 7. 500. 10. 47.

Byggningsinspektoratet i Helsingfors

Byggningsinspektoren

CERRART

den

Foranlediget ved Anmærgende af [illegible] om
Tilladelse til at opføre en Bebyggelse paa Egendommen
Matr. Nr. [illegible]

beliggende [illegible]

tilhørende [illegible]

samt om at meddele udføre de udvendige Murer af Mur med
Hennetrædskinder i overste Etage, skal man meddele, at
der herfra intet vides at bemærke med Hensyn til, at det
omhandlede Arbejde udføres paa Betingelse af:

1) at de udvendige Murer i overste Etage udføres af 38 cm
tut Mur med 25 cm i- eller V-formede Huldere af minut
5 mm tyk, galvaniseret Hennetraad, anbragt i hvert
4de Skifte og med 0,5 Meter indbyrdes Afstand,

2) at de hule Murer i øverste Etage forbindes med luft
Udmuring af de fire øverste Skifter,

3) at Udførelsen bliver overensstemmende med den hermed
tilhørende [illegible] og lovlige
efter Byggningsvedtægtens Bestemmelser.

Til

N o t a t

om,at det pr. tlf.er meddelt Boligselskabet, at Bygningsattesten kan afhentes v. kæmnerkassen d. 31/3 1955.

Matr. nr. 9c markj.
Lb. nr. 29 /1953.

Anmodning om bygningsattest.

Matr. nr. 9c markj., ~~xxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxxx~~

Bygherre: Det soc. Boligselskab, "Ørehøj",

Rekvirent: Holger Rasmussen

Dato: 3' marts 1955 gw

Planer over indvendigt spildevand: ~~xxxxxxxxxxxx~~ / ikke indsendt

ark. S.A. Nielsen rykket d. 4/3 1955.

" " udvendigt spildevand: ~~xxxxxxxxxxxx~~ / ikke indsendt

ark. S.A. Nielsen rykket d. 4/3 1955.

Eventuelle deklarationer:

Bygningsattest, gebyr 300,- kr.
d. 18/3-55 J.

NB. når planer vedr. inde. og ude. spildevandsanl.

Er modt. 24/3.55 – attest kan udstedes.
gw.

K. Hindhede
Civilingeniør
Rosenørns Allé 18
København V. - Centr. 909

Matr. nr. 9a markj.
Lb. nr. 29/1953.
Arb. 13/1.54.
CSP

HVN/PH

Vedrørende "Ørehøj". Det sociale boligselskab i Helsingør.

Beregning for færdigstøbte løb samt reposer

Løbenes vægt:

Grund 25,o, stigning 17,5, cos v = o,8192

h = 8,o cm, r_b = o,25 x 25o = 62,5 kg/cm²

Øverste trin og fod	54,5 x 1,o5	= 57 kg
4 trin	34,3 x 1,o5 x 4	= 144 kg
plade	24oo x o,o8 x 1,o5 x 1,53	= 315 kg
	5 trins løb	= 516 kg
1 trin	34,3 x 1,o5	= 36 kg
plade	24oo x o,o8 x o,31 x 1,o5	= 63 kg
	8 trins løb	= 813 kg
	1o trins løb	=1o11 kg

5 trins løb

Egenvægt	516 x o,8192	= 423 kg
nyttelast	3oo x1,o5 x 1,53 x o,8192²	= 322 kg
		745 kg

M = 1/8 x 745 x 1,58 = 147 kgm

f_1 = 4 ee 5 ~ 1,57 cm², h_n = 8 - 1,o - o,5 = 6,5 cm.

φ = o,23o %, 157o/32

8 trins løb

Egenvægt	813 x o,8192	= 667 kg
nyttelast	3oo x 1,o5 x 2,45 x o,8192²	= 516 kg
		1183 kg

M = 1/8 x 1183 x 2,5o = 37o kgm

f_1 = 5 ee 7 ~ 3,84 cm², h_n = 8 - 1,o - o,7 = 6,3 cm.

φ = o,58 %, 173o/6o

<u>1o trins løb</u> $r_b = 0{,}25 \times 300 = 75$ kg/cm²

Egenvægt	1011 x 0,8192	= 828 kg
nyttelast	300 x 1,05 x 3,05 x 0,8192²	= 645 kg
		1473 kg

M = 1/8 x 1473 x 3,1o = 572 kgm

<u>f_1 = 9 ee 7 + 1 ee 5 ~ 7,31 cm²</u>, h_n = 6,3 cm.

φ = 1,11 %, 1450/75

Løbenes vægt fordeles med 1/5 på øverste og 4/5 på nederste repose

på øverste repose	$\frac{745}{5 \times 1{,}05 \times 0{,}8192}$	= 173 kg/m	5 trins løb
" nederste "	4 x 173	= 692 "	
" øverste "	$\frac{1183}{5 \times 1{,}05 \times 0{,}8192}$	= 274 "	8 trins løb
" nederste "	4 x 274	= 1096 "	
" øverste "	$\frac{1473}{5 \times 1{,}05 \times 0{,}8192}$	= 342 "	1o trins løb.
" nederste "	4 x 342	= 1368 "	

<u>Reposeplader enkeltarmeres</u> h = 16,cm, r_b = 62,5 kg/cm.

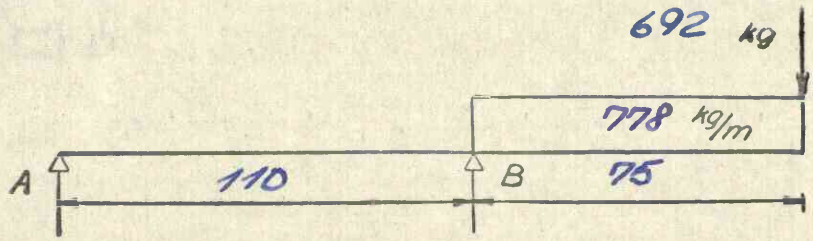
Egenvægt	2400 x 0,199	= 478 kg/m²
nyttelast		= 300 "
		778 kg/m²

M = 1/8 x 778 x 2,21² = 477 kgm/m

<u>f_4 = 7 ø 7 pr.m. ~ 2,7o cm²/m</u>. h_n = 16 - 1 - 0,35 = 14,65 cm.

φ = 0,185 %, 128o/23

<u>Udkraget plade i indgangsrepose</u>



$M_B = 692 \times 0{,}75 + \frac{1}{2} \times 778 \times 0{,}75^2 = 520 + 218 = 738$ kgm/m

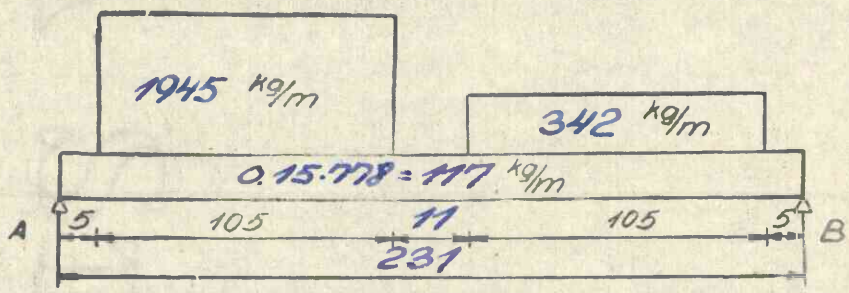
$\underline{f_5 = 4\ \emptyset\ 12 \text{ pr.m.} \sim 4{,}52 \text{ cm}^2/\text{m}}$, $h_n = 16 - 1{,}0 - 0{,}6 = 14{,}4$ cm.

$\varphi = 0{,}314\ \%$, 1240/30

$B = 692 \times \frac{1{,}85}{1{,}10} + 778 \times 0{,}75 \times \frac{1{,}48}{1{,}10}$

$= 1160 + 785 = 1945$ kg/m

<u>Tilsvarende bjælke.</u>



$A = \frac{1}{2} \times 117 \times 2{,}31 + 1945 \times 1{,}05 \times \frac{1{,}73}{2{,}31} + 342 \times 1{,}05 \times \frac{0{,}58}{2{,}31} =$

$= 135 + 1530 + 90 = 1755$ kg.

$1755 = 117 \times X + 1945\ (X - 0{,}05)$, $X = \frac{1853}{2062} = 0{,}90$ m.

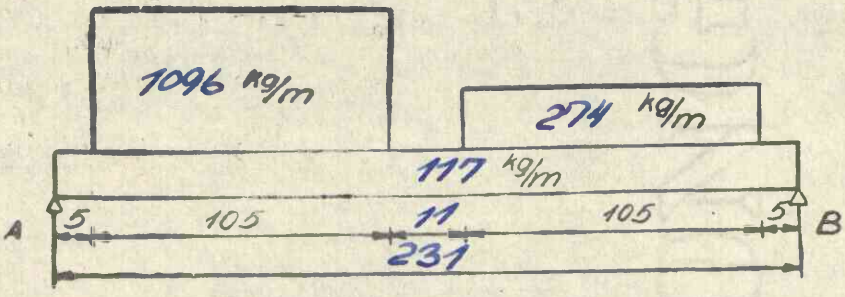
$M = 1755 \times 0{,}90 - \frac{1}{2} \times 117 \times 0{,}90^2 - \frac{1}{2} \times 1945 \times 0{,}85^2 =$

$1580 - 48 - 702 = 830$ kgm

$\underline{f_5 = 4\ \emptyset\ 14 \sim 6{,}16 \text{ cm}^2}$, $h_n = 16 - 1 - 0{,}5 - 0{,}7 = 13{,}8$ cm.

$\varphi = 0{,}785\ \%$, 1120/45, $b = \frac{0{,}90}{2} + 0{,}12 = 0{,}57$

Øvrige reposebjælker



$A = \frac{1}{2} \times 117 \times 2{,}31 + 1096 \times 1{,}05 \times \frac{1{,}73}{2{,}31} + 274 \times 1{,}05 \times \frac{0{,}58}{2{,}31} =$

$135 + 862 + 71 = 1068$ kg.

$1068 = 117\,X + 1096\,(X - 0{,}05)$, $X = \frac{1123}{1213} = 0{,}92$

$M = 1068 \times 0{,}92 - \frac{1}{2} \times 117 \times 0{,}92^2 - \frac{1}{2} \times 1096 \times 0{,}87^2 =$

$982 - 50 - 415 = 517$ kgm

$f_3 = 3 \text{ ø } 12 \sim 3{,}39$ cm. $h_n = 16 - 1 - 0{,}5 - 0{,}6 = 13{,}9$ cm.

$\varphi = 0{,}420$ %. 1230/35. $b = \frac{0{,}92}{2} + 0{,}12 = 0{,}58$ cm.

København, den 14/1-54

K. HINDHEDE

M. Tudvihm

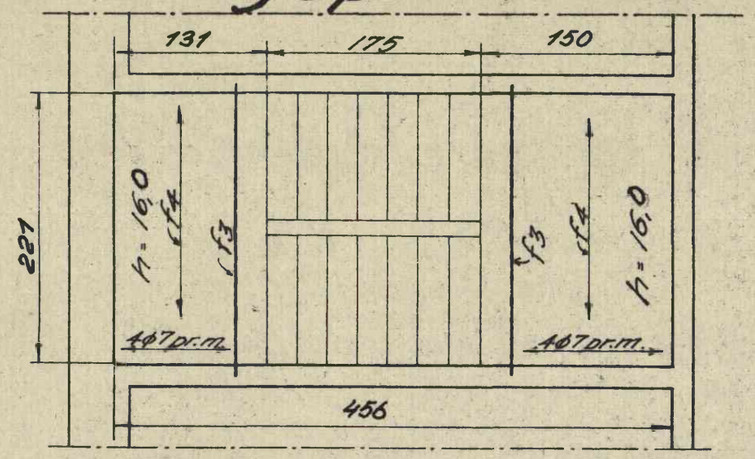
Approberet i Henh. t. Byggetilladelse af 27/1 - 1954
Helsingør Bygningsinspektorat

A. T. Jørgensen

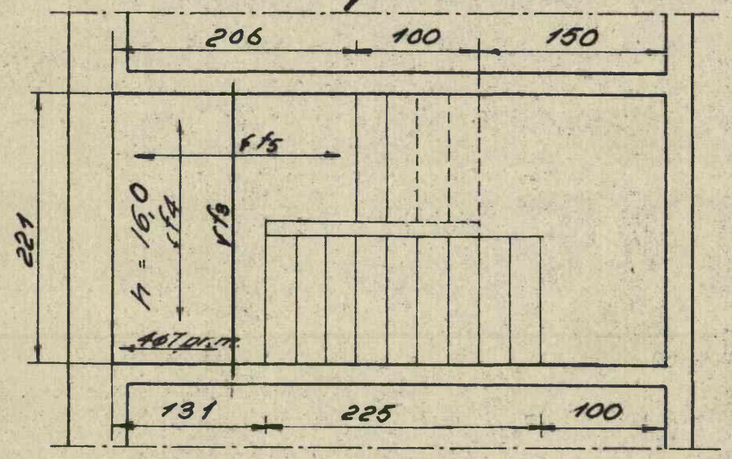
Matr. nr. 9a markj.
Lb. nr. 29/1953.

Ankl. 12/11.54
CS

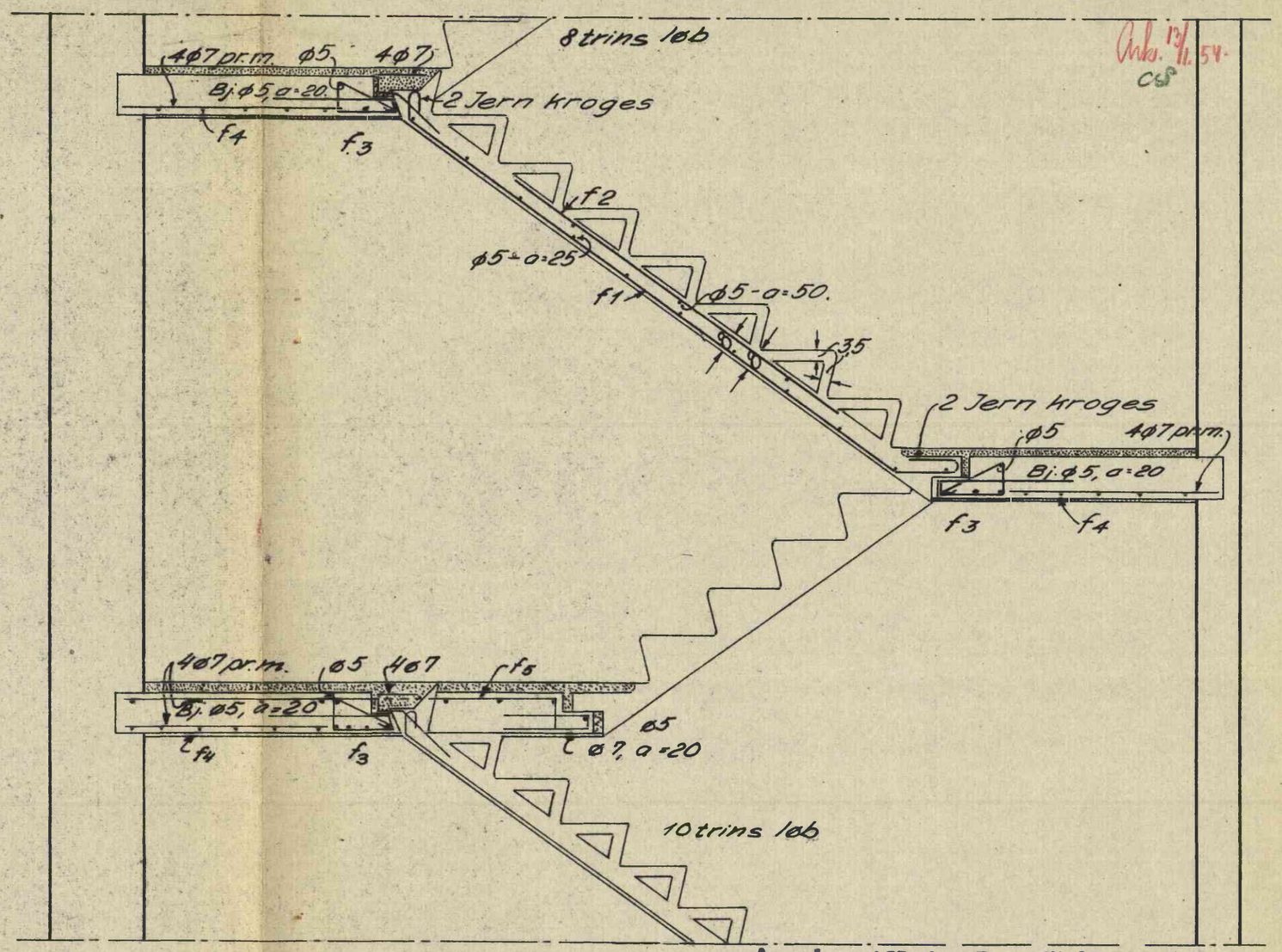
Etageplan 1:50.



Kælderplan 1:50.



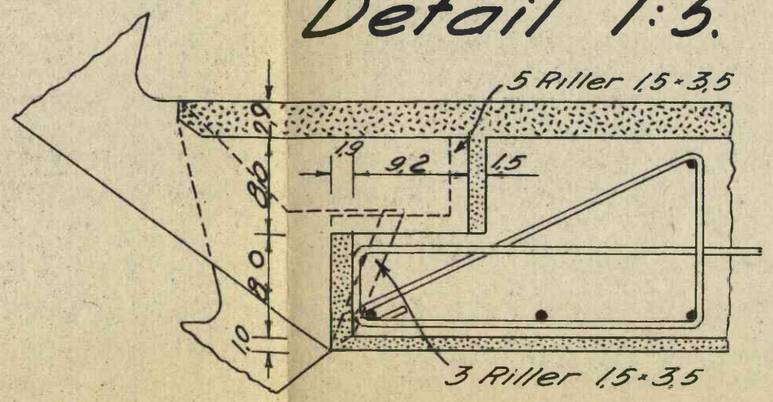
Snit 1:20.



Approberet i Henh. t. Byggetilladelse af 27/1-1964.
Helsingør Bygningsinspektorat

A. T. Jørgensen

Detail 1:5.



Trappeløb			
Antal Trin i Løb	f1	f2	σB
5	4ø5	5ø7, l = 100	250
8	5ø7	6ø7, l = 150	250
10	9ø7 + 1ø5	9ø7, l = 225	300

Reposer				
Position	f3	f4/m	f5/m	σB
Indgangsreposen	4ø14	7ø7	4ø12	250
Øvrige reposer	3ø12	7ø7		250

K. HINDHEDE CIVILINGENIØR ROSENØRNS ALLÉ 18 - CENTR. 909	Tegn. Nr. 8138
	Kbhvn. d. 7-1-54
	Tegnet af H.V.H.
Det sociale boligselskab	Kontr. af
i Helsingør. Ørehøj - be-	Revideret
byggelse på matr. nr. 9a	Vedr. Sag 1808
Færdigstøbte Trap-	K. HINDHEDE
peløb, samt Reposer.	M. Frederiksen

Matr. nr. 9 c markj.
Lb. nr. 29/1953.
Arb. 25/9.53.

"ØREHØJ"

Statiske beregninger vedrørende etageadskillelsen, dæk over sikringsrum, spær m.m.

Normaldæk.

l = 4,56 m

Belastning

LM-dæk 17/3	23o	kg/m²
Gulvbelægn + puds	5o	-
Lette skillerum	1oo	-
Nyttelast	2oo	-
Ialt	58o	kg/m²

$$M = \frac{1}{8} \cdot 58o \cdot 4,56^2 = 15o7 \text{ kgm}$$

$$W_{nødv.} = \frac{15o7oo}{22oo/75} = 68,5/2o1o \text{ cm}^3$$

4 ⊢⊖⊣ 12 har W_j/W_b = 74/329o cm³

Der anvendes 17 cm blokke m. 3 cm overbeton armeret med 4 ϕ 7 pr. m: Hovedarmering 4 ⊢⊖⊣ 12 pr. m.

Dæk over sikringsrum.

krydsarmeret jernbetonplade l x k = 4,55 x 4,52 m

Belastning

2o cm jernbeton	48o	kg/m²
gulveblægning + puds	5o	-
lette skillerum	1oo	-
nyttelast	2oo	-
nedstyrtningslast	2ooo	-
Ialt	283o	kg/m²

"Hilda"

Udregning af vedrørende stålrørs lifteres den over altringen. ajour m.m.

Dimensioner.

l = 4,36 m

Belastning

Egenvægt 170 kg/m²

Nyvejledningen m.m. 50 -

Lette skillevægge 100 -

Nytteslast 200 -

Ialt 550 kg/m²

$$= \frac{1}{2} \cdot 550 \cdot 4{,}36^2 = 1507 \text{ kgm}$$

$$\text{mødv.} = \frac{1507 \cdot 100}{2200 \cdot 75} = 9{,}1 \text{ cm}^3$$

4 ⌀ 12 mm W_y = 14,350 cm³

Der anvendes 17 cm bredde m. 3 cm overbeton armeret med 4 ⌀ 7 pr. m. svejsenet og 4 ⌀ 12 pr. m.

Det over altringen.

Dimensioner l = 4,36 m

Belastning

Egenvægt 480 kg/m²

Nyvejledningen m.m. 50 -

Lette skillevægge 100 -

Nytteslast 200 -

Udstyrsmæssigt 2000 -

Ialt 2.830 kg/m²

$$M = \frac{1}{25,5} \cdot 2830 \cdot 4,55 \cdot 4,52 = 2285 \text{ kgm/m}$$

$$h_n = 0,243 \sqrt{2285} = 11,62 \text{ cm} \quad h_v = 20 - 1 - 0,8 = 18,2 \text{ cm}$$

$$f_{100} = 0,140 \sqrt{2285} \frac{1162}{18,2} = 4,30 \text{ cm}^2$$

Der armeres med ⊢⊖⊣ 8 pr 11 cm i hver retning.

Dragere

D01

Spændvidde	0,90 + 0,12	=	1,02 m
Belastning:	1,2 . 2830	=	3400 kg/m
	2,24 . 580	=	1300 -
Mur:	0,3 x 0,24 . 2400	=	173 -
			4873 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 4873 \cdot 1,02^2 = 635 \text{ kgm} \quad M_{100} = \frac{635}{0,24} = 2650 \text{ kgm/m}$$

$$h_n = 0,243 \sqrt{2650} = 12,5 \qquad h_v = 20-1-1 = 18 \text{ cm}$$

$$f = 0,140 \sqrt{2650} \cdot 0,24 \frac{12,5}{18} = 1,2 \text{ cm}^2 \quad (3⊢⊖⊣8)$$

D02

Spændvidde 1,80 + 0,12 = 1,92 m

Belastning: 4873 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 4873 \cdot 1,92^2 = 2250 \text{ kgm} \quad M_{100} = \frac{2250}{0,24} = 9360 \text{ kgm/m}$$

$$h_n = 0,243 \sqrt{9360} = 23,5 \text{ cm} \qquad h_v = 20 - 2 = 28 \text{ cm}$$

$$f = 0,140 \sqrt{9360} \cdot 0,24 \frac{23.5}{28} = 2,73 \text{ cm}^2 \quad (3⊢⊖⊣12)$$

$$q = \frac{1}{25{,}4} \cdot 8870 \cdot 4{,}5 \cdot 4{,}32 = 2265 \text{ kg/m}$$

$$h_n = 0{,}243\sqrt{2265} = 11{,}62 \text{ cm} \qquad h_v = 20 - 1 - 0{,}2 = 18{,}8 \text{ cm}$$

$$f_{100} = 0{,}140\sqrt{2265}\,\frac{18{,}8^2}{18{,}7} = 4{,}30 \text{ cm}^2$$

Det skaderes med 10% 8 pr 11 er 1 hver retning.

Dræne

DØ1

Spændvidde $0{,}90 + 0{,}12 = 1{,}02$ m

Tekstilning: $1{,}2 \cdot 2250 = 2700$ kg/m

$2{,}4 \cdot 350 = 1200$ –

Alt: $0{,}3 \times 0{,}24 \cdot 2400 = 173$ –

4072 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 4072 \cdot 1{,}02^2 = 538 \text{ kgm} \qquad f_{100} = \frac{538}{0{,}24} = 2690 \text{ kgm/m}$$

$$h_n = 0{,}243\sqrt{2690} = 12{,}6 \qquad h_v = 20-1-1 = 18 \text{ cm}$$

$$f = 0{,}140\sqrt{2690} \cdot 0{,}24\,\frac{18^2}{12} = 4{,}2 \text{ cm}^2 \quad (3\text{Ø}16)$$

DØ2

Spændvidde $1{,}80 + 0{,}12 = 1{,}92$ m

Tekstilning: 4072 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 4072 \cdot 1{,}92^2 = 2250 \text{ kgm} \qquad f_{100} = \frac{2250}{0{,}24} = 9350 \text{ kgm/m}$$

$$h_n = 0{,}243\sqrt{9350} = 23{,}5 \text{ cm} \qquad h_v = 20 - 2 = 18 \text{ cm}$$

$$f = 0{,}140\sqrt{9350} \cdot 0{,}24\,\frac{18^2}{23{,}5} = 2{,}13 \text{ cm}^2 \quad (3\text{Ø}12)$$

D03

Spændvidde 2,24 + o,12 = 2,36 m

Belastning: 2 . 2,24 58o = 26oo kg/m

Mur 173

2773 kg/m

$M = \frac{1}{8}\ 2773\ 2{,}36^2 = 193o$ kgm $M_{1oo} = \frac{193o}{o{,}24} = 8o2o$ kgm/m

$h_n = o{,}298\ \sqrt{8o2o} = 26{,}7$ cm $h_v = 28$ cm

$f = o{,}172\ \sqrt{8o2o} \cdot o{,}24 \cdot \frac{267}{28} = 3{,}52\ cm^2$ (4⊢⊖⊣12)

D04

Spændvidde 1,32 + o,12 = 1,44 m

Belastning: 2773 kg/m

$M = 193o(\frac{1{,}44}{236})^2 = 72o$ kgm $M_{1oo} = \frac{72o}{o{,}24} = 3ooo$ kgm/m

$h_n = o{,}298\ \sqrt{3ooo} = 16{,}3$ cm $h_v = 18{,}o$ cm

$f = o{,}172\ \sqrt{3ooo}\ o{,}24\ \frac{163}{18} = 2{,}o5\ cm^2$ (3⊢⊖⊣12)

D05

Spændvidde: 2,64 + o,12 = 2,76 m

Belastning

2,24 . 58o	=	13oo kg/m
o,45 . 58o	=	261 -
egenvægt 24oo . o,36·o,2o	=	173 -
		1734 kg/m

$M = \frac{1}{8}\ 1734\ 2{,}76^2 = 1652$ kgm.

b = o,36 + 2·8. o,o3 = o,84 m

$M_{1oo} = \frac{1652}{o{,}84} = 197o$ kgm/m

$h_n = 0{,}298 \sqrt{1970} = 13{,}2 \qquad h_v = 20 - 3{,}5 = 16{,}5$ cm

$f = 0{,}172 \sqrt{1970} \cdot 0{,}84 \frac{13{,}2}{5{,}13}$ cm^2 = 5,13 (5 ⊢⊖⊣ 12)

D06 Spændvidde 1,70 + 0,12 = 1,82 m

Belastning

2,24 . 580	= 1300 kg/m
egenvægt	173 -
	1473 kg/m

$b = 0{,}36 + 0{,}24 = 0{,}60$ m

$M = \frac{1}{8} \; 1473 \cdot 1{,}82^2 = 610$ kgm $\quad M_{100} = \frac{610}{0{,}6} = 1016$ kgm/m

$h_n = 0{,}298 \sqrt{1016} = 9.5$ cm $\quad h_v = 16{,}5$

$f = 0{,}172 \sqrt{1016} \cdot 0{,}60 \frac{9{,}5}{16{,}5} = 1{,}89$ (4 ⊢⊖⊣ 8)

Sidevægge i montageskakt.

Belastning på nederste meter: 1,52 t/m

$M = \frac{1}{8} \; 1520 \cdot 3^2 = 1710$ kgm/m

$h = 0{,}298 \sqrt{1710} = 12{,}3 \qquad h_v \sim 36 - 3 = 33$ cm

$f_{100} = 0{,}172 \sqrt{1710} \frac{12{,}3}{33} = 2{,}6$ cm^2

⊢⊖⊣ 8 pr 20 cm lodret armering: ϕ 8 pr. 20 cm

$h_a = 0{,}293\sqrt{1{,}5} \cdot 1{,}5 = 0{,}293 \cdot 1{,}225 = 0{,}359$ m $h_v = 0{,}3 \cdot 1{,}5 = 0{,}45$ m

$t = 0{,}172\sqrt{1{,}5} \cdot 0{,}4 \frac{1{,}5}{0{,}15} = 0{,}172 \cdot 3{,}9 \cdot 10 = 6{,}7$ sec (5+1,2)

<u>Ad 6</u> Spannweite $1{,}70 + 0{,}12 = 1{,}82$ m

Belastung

$2{,}24 \cdot 500 = 1100$ kg/m

eigenwegt 147 –

1247 kg/m

$\delta = 0{,}34 + 0{,}24 = 0{,}58$ m

$M = \frac{1}{8} \cdot 1247 \cdot 1{,}82^2 = 510$ kgm $W = \frac{510}{0{,}58} = 1010$ kgcm/m

$h_a = 0{,}298\sqrt{1010} = 9{,}5$ cm $h_v = 10{,}5$

$t = 0{,}172\sqrt{10{,}5} \cdot 0{,}4 \frac{10{,}5}{0{,}15} = 1{,}32 \cdot 28 = 37$ (4+18)

<u>Eisenbahnbrücke Lorch-Waldhof</u>

Belastung: 1 Gleis mit Zug: 1,52 t/m

$M = \frac{1}{8} \cdot 1520 \cdot 3^2 = 1710$ kgm/m

$W = 0{,}298\sqrt{1710} = 12{,}3$ h_v gew. 28 – 3 = 25 cm

$F_{100} = 0{,}172\sqrt{1710} \cdot \frac{12{,}3}{25} = 2{,}6$ cm²

Hier 8 pr 20 cm Lochreihenabstand: 6 pr. 20 cm

Plade i brændselsrum.

$l = 1{,}76$ m $b = 1{,}2o$

Belastning

Egenvægt	24o kg/m²
Nyttelast	5oo "
	74o kg/m²

$M = \frac{1}{8} \; 74o \cdot 1{,}76^2 = 287$ kgm/m

$h = o{,}298 \sqrt{287} = 5{,}o5$ cm $\quad h_v = 1o - 1 + o{,}5 = 8{,}5$

$f_{1oo} = o{,}172 \sqrt{287} \; \frac{5o5}{85} = 1{,}73$ cm²

⊢⊙⊣ 8 pr. 2o cm $\quad \phi$ 8 pr. 2o cm

Vinduesbjælker

1.sal.

1. $l = 2{,}74 + o{,}12 = 2{,}86$ m

Belastning Reaktion fra spær 365 pr. o,8 m

Egenvægt ~ 5o kg/m

$M_{max} = 1{,}5 \cdot 365 \cdot 1{,}43 + 365 \cdot o{,}8 + \frac{1}{8} \cdot 5o \cdot 2{,}86^2 =$ 541 kgm

$W_{nødv} = \frac{54.1oo}{13oo} = 41{,}6$ cm³

L ∟ 15 x 12o x 12o har $W = \frac{446}{12-3{,}51} = 52{,}6$ cm³ > 41,6 cm³

2. $l = 1{,}32 + o{,}12 = 1{,}44$ m

Belastning som ved 1.

$M = \frac{1}{4} \cdot 365 \cdot 1{,}44 + \frac{1}{8} \cdot 5o \cdot 1{,}44^2 = 145$ kgm

$$W_{nødv} = \frac{14500}{90} = 161 \text{ cm}^3$$

Remmen, der er udført af 5"x5" tømmer, har W = 325 cm^2

2.

<u>Jernbjælker ved karnap.</u>

l = 2,86 m

Belastning fra dæk	580 . 2,78	=	1610 kg/m
- - mur	1,2 . 420	=	510 -
- - karnaptag	180 . 0,6	=	113 -
			2233 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 2233 \cdot 2{,}86^2 = 2280 \text{ kgm}$$

$$W_{nødv.} = \frac{228000}{1300} = 175 \text{ cm}^3$$

Der anvendes 2 stk. NP 16 med W = 234 cm^3

l = 1,44 m DS

Belastning	580 . 2,28	=	1300 kg/m
	0,66 . 420	=	280 -
			1580 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 1580 \cdot 1{,}44^2 = 411 \text{ kgm}$$

$$M_{100} = \frac{411}{0{,}23} = 1780 \text{ kgm/m}$$

$$h_n = 0{,}298 \sqrt{1780} = 12{,}6 \qquad h_n = 20 - 2 = 18 \text{ cm}$$

$$f = 0{,}172 \sqrt{1780} \; 0{,}23 \frac{126}{18} = 1{,}17 \text{ cm}^2 \qquad (3 \cancel{10} 8)$$

$$F_{nutz} = \frac{1450}{20} = 121 \text{ cm}^2$$

Demnach, der 7 Balken ist "Kreuz", mit $F = 242$ cm²

6.

durchlaufender Balken.

$l = 2{,}50$ m

Belastung pro m: $580 \cdot 2{,}75 = 1600$ kg/m

- - Mur $1{,}5 \cdot 420 = 630$ -

- - Kernzone $500 \cdot 0{,}5 = 250$ -

2280 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 2280 \cdot 2{,}50^2 = 2220 \text{ kgm}$$

$$F_{nutz.} = \frac{22200}{1500} = 175 \text{ cm}^2$$

mit Vorgabe 2 Stk. Pr 16 und $F = 234$ cm²

7.

$l = 1{,}44$ m DZ

Belastung $580 \cdot 2{,}50 = 1500$ kg/m

$0{,}66 \cdot 420 = 280$ -

1780 kg/m

$$M = \frac{1}{8} \cdot 1780 \cdot 1{,}44^2 = 411 \text{ kgm}$$

$$h_{100} = \frac{411}{0{,}25} = 1780 \text{ kgm/m}$$

$h_n = 0{,}298 \sqrt{1780} = 12{,}6$ $h_n = 20 - 2 = 18$ cm

$f = 0{,}172 \sqrt{1780} \cdot 0{,}25 \frac{1{,}44}{18} = 1{,}17$ cm² (3 Ø 8)

Kælder

D7 . l = 1,44 m

Belastning: 1,o . 283o = 283o kg/m

o,66 42o = 28o -

3110 kg/m

$M = 411 \frac{3110}{1580} = 808$ kgm $M_{100} = \frac{808}{0.23} = 3510$ kgm/m

$h_n = 0{,}243 \sqrt{3510} = 14.4$ $h_v = 25-3{,}5 = 21{,}5$ cm

$f = 0{,}140 \sqrt{3510} \cdot 0{,}23 \frac{14.4}{21.5} = 1{,}28$ cm^3 (3~~10~~8)

Spær.

Spærafstand: o,8 m

Egenvægt $95 \frac{5.82}{4.50} \cdot 0{,}8 = 99$ kg/m

Forskalling, måtte og puds 35 x o,8 28 -

127 kg/m

Sne 49 . o,8 39 -

Vind A)1. 28.o,8 = 22 kg/m 1) o kg/m

2.-16.o,8 =-13 - 2)-64.o,8=+51 kg/m

Spæret udregnes først for 100 kg/m lodret og vandret
Reaktion ved hovedskillerum regnes som overtallig.

Diagrammer for de nødvendige belastningstilfælde er optegnet på vedhæftede bilag.

St.	S_o ↓	S_o →	S_a	$\frac{F_a S_o S_a s}{F}$ ↓	$\frac{F_a S_o S_a s}{F}$ →	$\frac{F_a S_a^2 \cdot s}{F}$
1	-355	+120	-0,785	810	-273	1,79
2	-175	0	-0,785	405	0	1,79
3	-175	-120	-0,785	405	+273	1,79
4	-175	-120	-0,785	405	+273	1,79
5	+274	0	+0,605	1116	0	1,64
6	+137	- 93	+0,605		-252	1,64
7	-175	-120	0	0	0	0
8	0	0	0	0	0	0
9	+112	+ 76	+1,000	502	+337	4,43
R_a	+337	- 76	+0,500			
R_B	+112	+ 76	+0,500			
R_C	0	0	-1.000			
R_{AV}	0	+185	0			
R_{BV}	0	+185	0			
				3643	+358	14,87

$$X = \frac{\sum \frac{Fa \cdot Sa \cdot Sa^s}{F}}{\sum \frac{Fa \cdot S_a^2 \cdot s}{F}}$$

X = 245 kg 24,1 kg.

St	S	S	S	S	S
1	+163	+139	-145	+24	-83
2	+ 18	+ 19	+ 36	+37	-83
3	+ 18	-101	+ 36	-83	+37
4	+ 18	-101	-145	-83	-24
5	+126	- 15	+115	+111	-119
6	- 11	-108	+115	-119	+111
7	-175	-120	-175	-295	0
8	0	0	-175	0	-295
9	+ 133	+ 52	-266	- 81	- 81
R_A	+ 215	- 88	+205	+127	+ 54
R_B	- 10	+ 64	+205	+ 54	+127
R_C	+ 245	+ 24	+490	+269	+269
R_{AV}	0	+185	0	+185	-185
R_{BV}	0	+185	0	+185	-185

Belastning: 100 kg/m

1	-175	+120	-9,100	810	-273	1,73
2	-175	0	-9,100	405	0	1,73
3	-175	-120	-9,100	405	+273	1,73
4	-175	-120	-9,100	405	+273	1,73
5	+275	0	+9,005	1116	0	1,64
6	-175	-93	+9,605		-252	1,64
7	-175	-120	0	0	0	0
8	0	0	0	0	0	0
9	+112	+76	11,600	502	+537	1,49
10	-127	-76	+0,100			
11	-112	+76	+0,500			
12	0	0	-1,000			
BO	0	+105	0			
AV	0	+185	0			
				3643	+358	14,07

$$X = \frac{\sum \frac{F_a \cdot S_o \cdot S_a^2}{F}}{\sum \frac{F_a \cdot S_a^2}{F}}$$

X = 245 kg 24,1 kg.

St.	G	S'	S	S
1	+175	+120	-245	+81	-63
2	+28	+12	+35	+37	-93
3	18	-101	+28	-83	+27
4	18	-101	-145	-83	-31
5	+126	-15	+115	+111	-110
6	-11	-102	+112	-119	+111
7	-175	-120	-175	-255	0
8	0	0	-175	0	-255
9	+175	-52	-264	-81	-91
10	215	-88	+205	+127	+54
11	-10	+64	+205	+54	+127
12	+215	+92	+490	+269	-169
AV	0	-105	0	-185	-185
BO	0	+185	0	+185	-185

Belastung: 100 kg/m

Virkelige stangkræfter.

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	R_A	R_B	R_C	R_{AV}	R_{BV}
Egenvægt														
127-	-184	+46	+46	-184	+146	+146	-222	-222	-337	+260	+260	+622		
Sne 39-	-64	+7	+7	+7	+49	- 4	-68	o	-52	+84	-4	+96		
	+7	+7	+7	-64	-4	+49	o	-68	-52	-4	+84	+96		
Vind														
a 22-	+6	+19	-23	-15	+40	-40	-65	-38	- 7	+21	-5	+44	+65	+65
-13-	-15	-23	+19	+ 6	-40	+40	-38	-65	-7	-5	+21	+44		
Vind b-64	+12	-19	+42	+42	-57	+60	+150	o	+41	-65	-28	-137	-94	-94
	+42	+42	-19	+12	+60	-57	o	+150	+41	-28	-65	-137		
S_{max} ell. S_{min}	+263				+255		+355		+448	+365		+858		

Dimensionering

Hoved $S = -263$ kg $M = \frac{1}{8}(99+39+22).2,25^2 + 22 \cdot 1,85^2 = 11060$ kgm

$l = 2,91$ m

Der anvendes 3"x6"tømmer

$$\sigma_a = \frac{263}{112.5} = 2,34 \text{ at} \qquad \mu = \frac{3/4 \cdot 6 \cdot 2,91^2}{112,5} = 0,34$$

$$\sigma_E = 90 \cdot 0,66 = 59,4 \text{ at} \qquad \nu = \frac{60}{4 \cdot 0,34 \cdot 2,34} = 18,85$$

$$\sigma = 2,34 \frac{90}{59,4} + \frac{18,85 + 0,04}{17,85} \frac{11060}{281,3} = \underline{45 \text{ at} < 90 \text{ at}}$$

Fod $S = 255$ kg $M \sim \frac{1}{8} \cdot 40 \cdot 4,5^2 = 10.100$ kg cm

Der anvendes 3" x 6" tømmer

$$\sigma = 1,5 \frac{255}{112,5} + \frac{10100}{281,3} = 39 \text{ at} < 90 \text{ at}$$

Vibrationsgenerator.

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
M_{AV}																
S_{AV}																
Gewichte																
L_{21}	-194	+46	+16	-194	+146	+146	-122	-327	+220	+260	+324					
S_{21}	-64	+7	+7	+7	+45	-4	-60	0	-2	+64	-4	+96				
		+7	+7	-64	-4	+45	0	-63	-2	-4	+4	+96				
V_{14}																
S_{14}	-46	+46	-12	+12	+40	-40	-25	-75	-7	+21	-3	+44	+65	+45		
	-15	-15	-25	+19	6	+40	-40	-46	-7	-5	+21	+44				
V_{14}																
S_{14}	+14	+12	-19	+42	+42	-37	+60	+150	0	+41	-65	-20	-137	-34	-94	
		+42	+42	-19	+12	+60	-37	0	+150	+41	-43	-55	-137			
S_{max}																
S_{min}		+263				+255		+355			+448	+365		+559		

Dimensionierung

Gewicht $G = 2{,}37$ kg $\quad M = \frac{1}{8}\,(99+39+22)\cdot 2{,}4\cdot 5^2 + 22\cdot 1{,}95\cdot 2^2 = 11000$ kgcm

$J = 2{,}91$ m

Der Anwendung 3 "Gütetonnen

$$\sigma_b = \frac{263}{112{,}5} = 2{,}34 \text{ at} \qquad \mu = \frac{14\cdot 6\cdot 2{,}91^2}{112{,}5} = 0{,}74$$

$$\sigma_{\ddot{u}} = 90\cdot 0{,}66 = 59{,}4 \text{ at} \qquad \lambda = \frac{60}{4\cdot 0{,}94\cdot 2{,}34} = 18{,}85$$

$$\sigma = 2{,}34\,\frac{90}{59{,}4} + \frac{1{,}37}{1{,}65} + 0{,}04\,\frac{11000}{281{,}3} = 45 \text{ at} < 90 \text{ at}$$

Fod $\quad G = 237$ kg $\quad M = \frac{1}{8}\cdot 40\cdot 1{,}5^2 = 10.100$ kgcm

Der Anwendung 3" 5" Gütetonnen

$$\sigma = 1{,}5\,\frac{235}{112{,}5} + \frac{10100}{281{,}3} = 39 \text{ at} < 90 \text{ at}$$

Diagonaler

$S = + 355$ kg $\quad l = 2{,}91$ m

$J_{nødv.} = \frac{1}{2o} \cdot 355 \cdot 2{,}91^2 = 151 \text{ cm}^4$

Der anvendes 2 stk. 1" x 5" brædder forsynet med 2 udfyldningsstk.

Vertikal

$S = - 448$ kg $\quad l = 3{,}7o$ m

$J_{nødv.} = \frac{1}{2o} 448 \cdot 3{,}7o^2 = 3o6 \text{ cm}^4$

Der anvendes 2 stk. 1½"x5" brædder forsynet med 3 udfyldningsstk.

Spær

Reaktion på mur $\sim 365 + o{,}35 \cdot 166 \sim 43o$ kg

$M = 43o \cdot o{,}35 = 151$ kgm

$= \frac{15loo}{2813} = 53{,}7$ at $\quad$ 9o at

Samlinger

Fod: 255 kg forhøjes til 5oo kg; der anvendes 2 lasker af 1½"x6" planker

Samlinger udføres af en ¼" bolt samt 4 stk. 55/16o søm
Ved diagonaler og vertikaler anvendes 4 stk. 55/16o søm, hvis bæreevne er rigelig.

Tryk på mur

$P = 858$ kg $\qquad \sigma = \frac{858}{12 \cdot 7{,}5} = 9{,}5$ at

3 - 4 skifter skal opmures i bastardmørtel.

Diagonaler

$$r_a = 4\ 385\ kg \qquad L = 2,72\ m$$

$$d_{nedv.} = \frac{L}{20} \cdot 385 \cdot 2,L = 181\ cm^4$$

Der anvendes 2 stk. L 8 x 8 x 1 enkelter rørgamer med 2 nedfjæ.nerte.

Vertikal

$$S = -448\ kg \qquad L = 3,70\ m$$

$$d_{nedv.} = \frac{L}{20} 448 \cdot 3,70^2 = 306\ cm^4$$

Der anvendes 2 stk. L 7½"x5" tredoer for ynk med 3 udfjæ.nerte.

Ryer

$$\text{reaktion pr. ryer} = 365 + 0,35 \cdot 166 = 430\ kg$$

$$M = 430 \cdot 0,35 = 151\ kgm$$

$$= \frac{15100}{2815} = 53,7\ cm^3 \qquad \text{Ro 8t}$$

Spærfod er

Tod: 257 kg tonnelæs 122 500 kg, der anvendes 2 lamker af L 2"x6" jernher

Bælinger udføres af en 14" udfæ.nerte 4 stk. 55/150 mm

Ved diagonaler og vertikaler anvendes 4 stk. 55/150 mm, hvile bræddene er ikke.

Tag pr. ryer

$$H = 85\ kg \qquad C = \frac{850}{12 \cdot 1,5} = 0,5\ m$$

3 - 4 skifter efal. opmåles i bestemmelsen.

Karnaptag

Egenvægt	127 kg/m
Sne	39 -
Vind	22 -
	188 -
Vind	22

$$M = \frac{1}{8} \cdot 188 \cdot 1{,}2^2 + \frac{1}{8} \cdot 2{,}2 \cdot 0{,}8^2 = 36 \text{ kgm.}$$

$$W_{nødv.} = \frac{3600}{90} = 40 \text{ cm}^3$$

Der anvendes 2" x 4" som spær og bjælke
Udfyldning: 2 stk. 5/4" x 4" brædder.

HELSINGØR KOMMUNES TEKNISKE KONTOR, den 30' maj 1953.

Antwortes

Gesamtgewicht	1227 Kg/m
Ohne	33 "
Vind	18 "
	1 18 "
Vind	1022

$$M = \frac{1}{8} \cdot 1183 \cdot 1,2^2 + \frac{1}{8} \cdot 2,2 \cdot 0,8^2 = 36 \text{ kgm.}$$

$$\text{Indv.} = \frac{3600}{36} = 10 \text{ cm}^3$$

Der anvendes 2"x4" med spalt og fjeder
Udjævning: 2 stk. 3/4" x 4" bræder.

Kunstig tørring af bræderne, som 20 lufttørrede.

Bygningsinspektoratet i Helsingør

Bygningsinspektøren

den 27' januar 1954.

Matr. nr. 9c ~~[illegible]~~ markj.

D. K. Lb nr. 29/1953

Ved skrivelse af 13' januar 1954 har De andraget om tilladelse til at udføre trappeløb og reposer i Det sociale Boligselskabs bebyggelse "Ørehøj" på matr. nr. 9c af Helsingør købstads markjorder, beliggende ved Sdr. Strandvej overensstemmende med en samtidig fremsendt plan og beregninger.

Således foranlediget meddeles at der herfra intet vides mod det ansøgte at erindre. En plan og et sæt beregninger følger vedlagt tilbage forsynet med approbationspåtegning.

A. T. Jørgensen

T i l hr. civilingeniør K. Hindhede,
Rosenørns Allé 18, København V.

Form. 6. 1000. 10. 47.

Matr. nr. 9a markj.
Lb. nr. 29/1953.

Svend Åge Nielsen. arkitekt. d.a.l. Rosenkildevej 45. Helsingør 25lo.

25. sept. 1953.

52o4.

Til bygningskommissionen for Helsingør købstad
Rådhuset,
her.

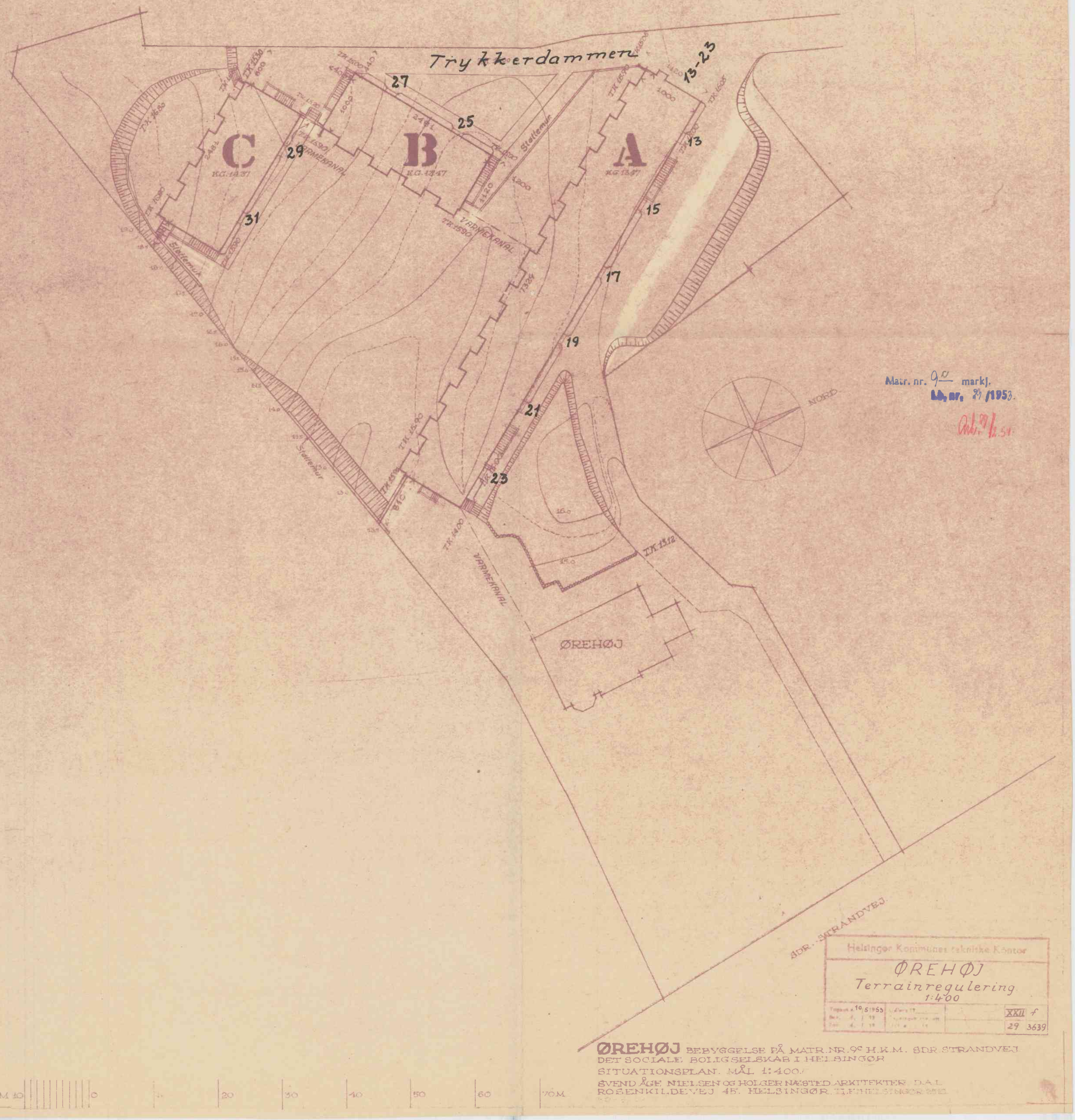
For det sociale Boligselskab i Helsingør, der agter at opføre en bebyggelse med 4o lejligheder, kaldet ØREHØJ, på grunden matr. nr. 9 c. m.fl. af Helsingør købstads markjorder, sdr. Strandvej nr. 4o, ansøger undertegnede herved høfligst om byggetilladelse i henhold til medfølgende tegninger der vedlægges i 2 eksemplarer.

ingeniørarb. af beregningen i 1 expl.

Med højagtelse

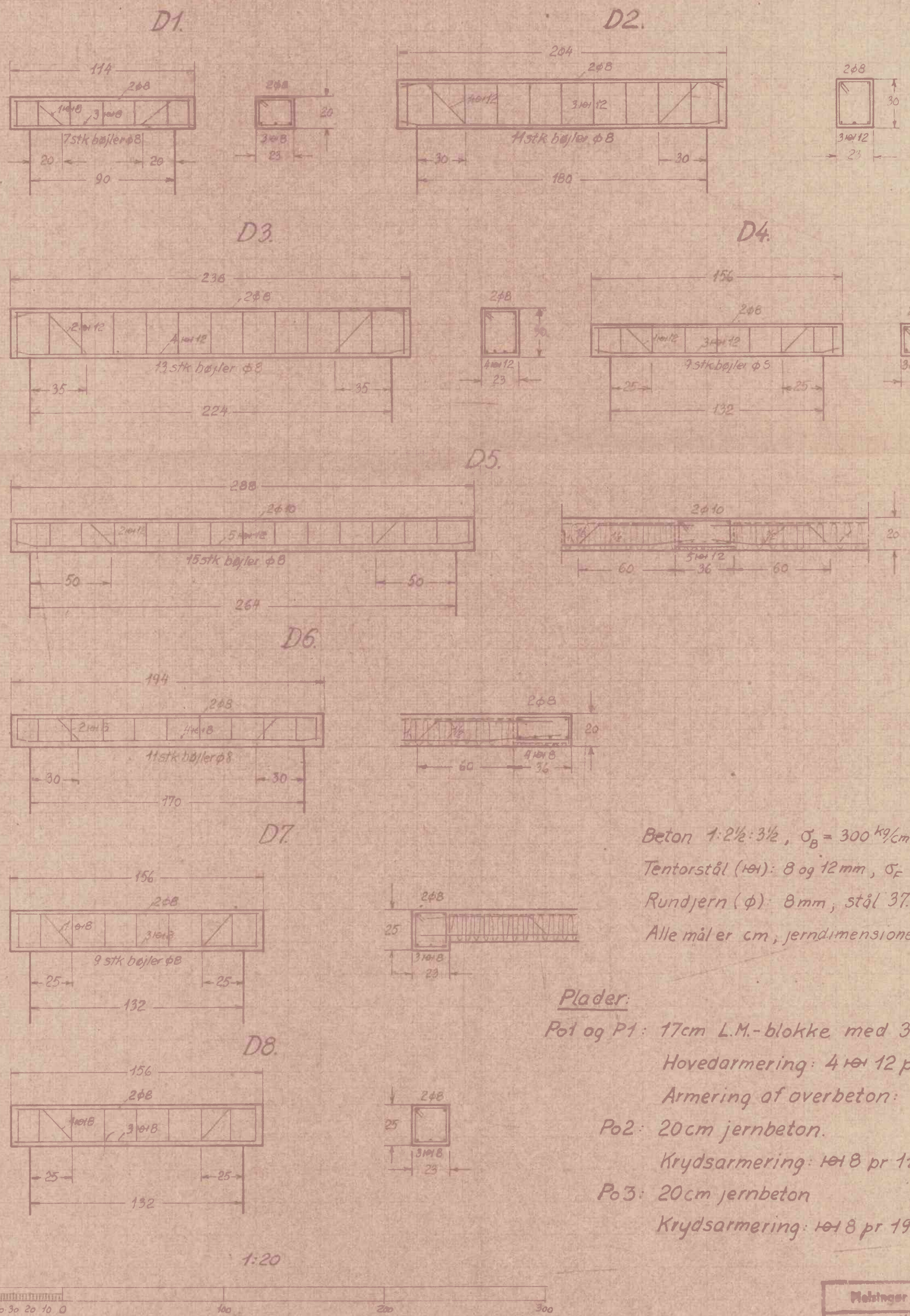
2 sæt tegninger.

alm. tilladelse m. hegnsrådets udtr.
10/10-53 J.
UUK



0 mm 50 mm 100 mm

Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



Beton 1:2½:3½, $\sigma_B = 300\ kg/cm^2$

Tentorstål (ϟ): 8 og 12 mm, $\sigma_F = 5200\ kg/cm^2$

Rundjern (ϕ): 8 mm, stål 37.

Alle mål er cm, jerndimensioner er angivet i mm.

Plader:

Po1 og P1: 17cm L.M.-blokke med 3cm overbeton

Hovedarmering: 4 ϟ 12 pr. m.

Armering af overbeton: 4ϕ8 pr. m

Po2: 20cm jernbeton.

Krydsarmering: ϟ 8 pr 11cm i hver retning.

Po3: 20cm jernbeton

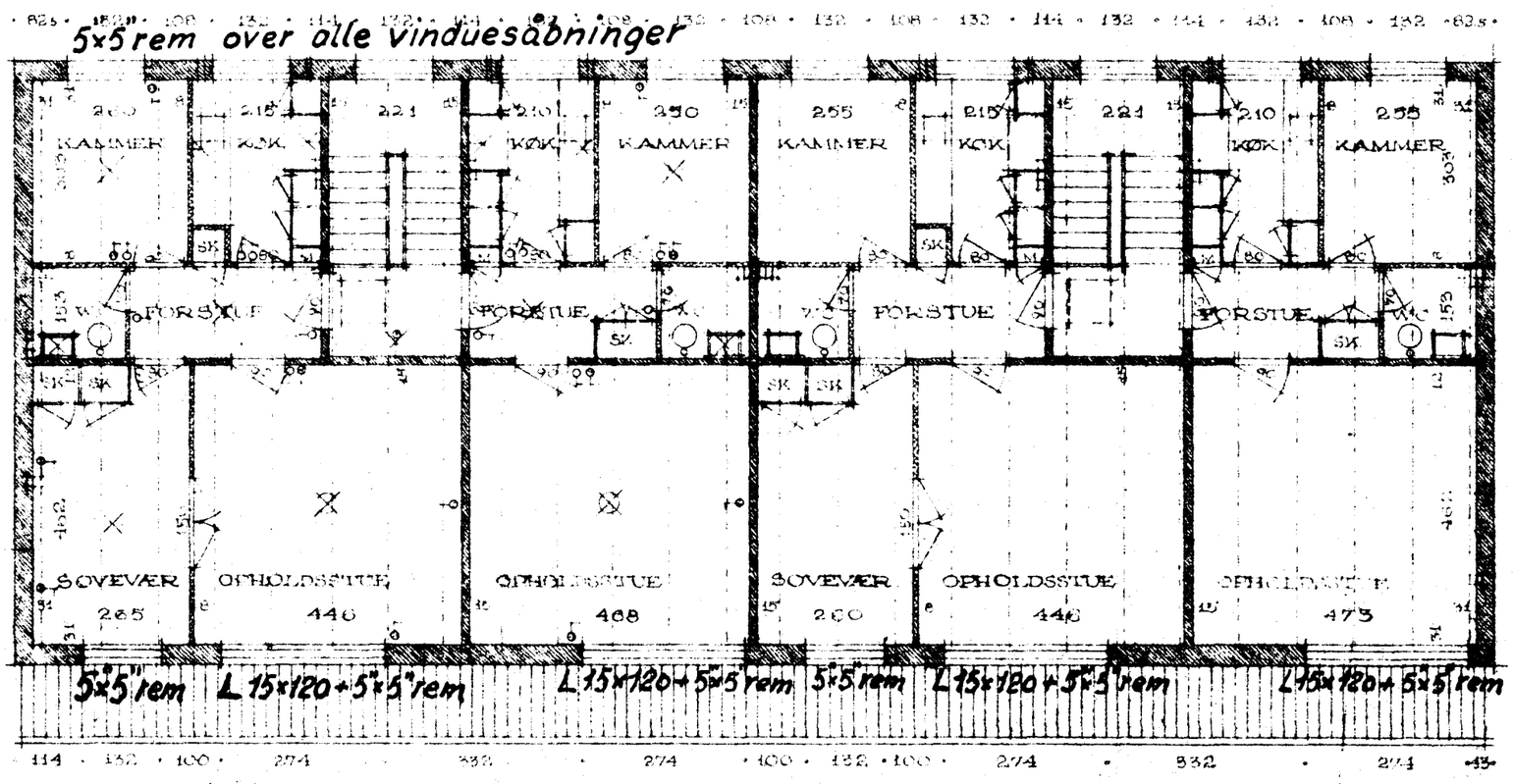
Krydsarmering: ϟ 8 pr 19cm i hver retning.

Matr. nr. 9N markj.
Lb. nr. 29/1953.
Godk. 25/9.53

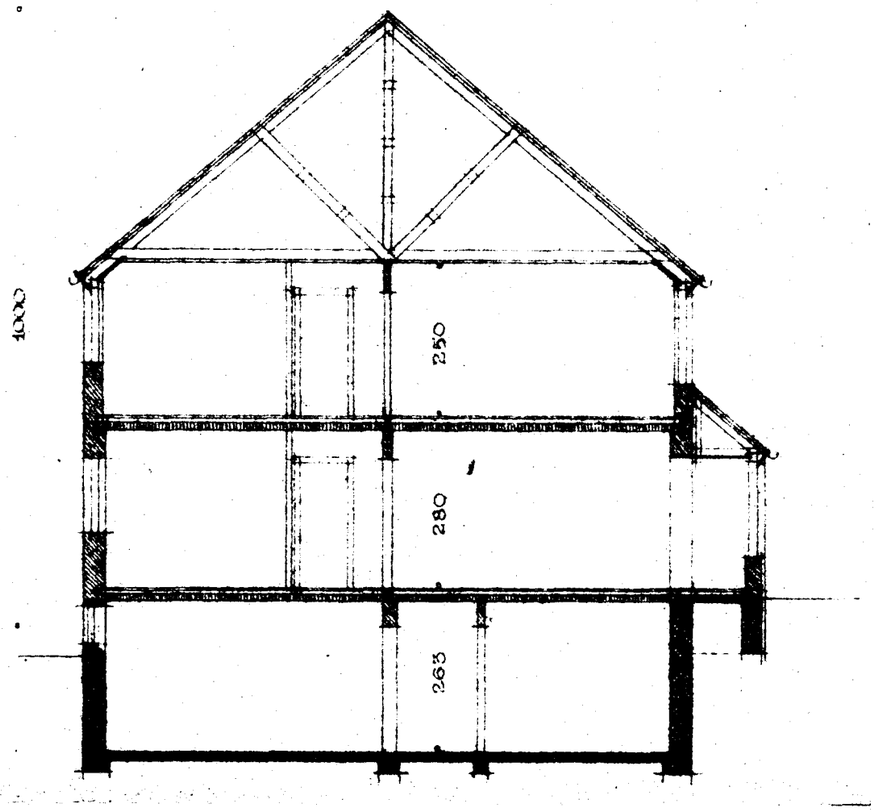
Helsinger Kommunes tekniske Kontor

„Ørehøj"
Jernbetondragere 1:20

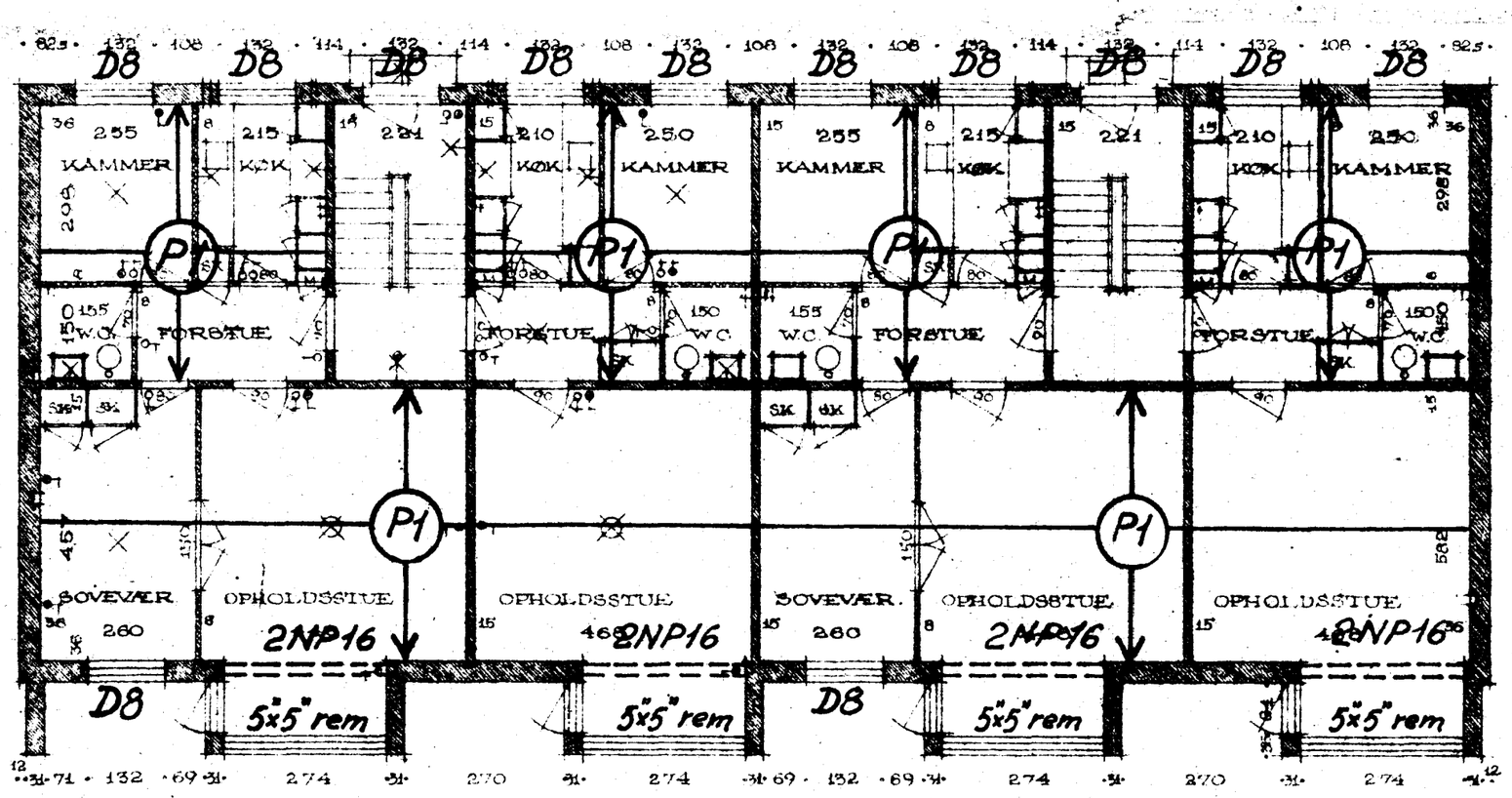
Tegnet d. 7/5 1953 | CSP | XXII f | 34 | 3651



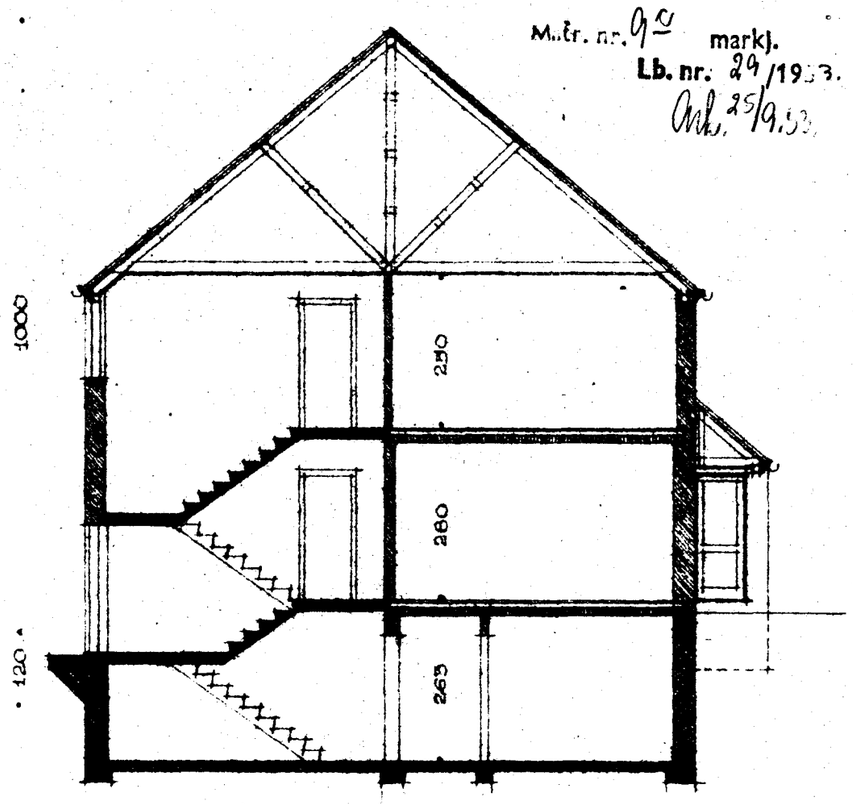
PLAN AF 1. SAL



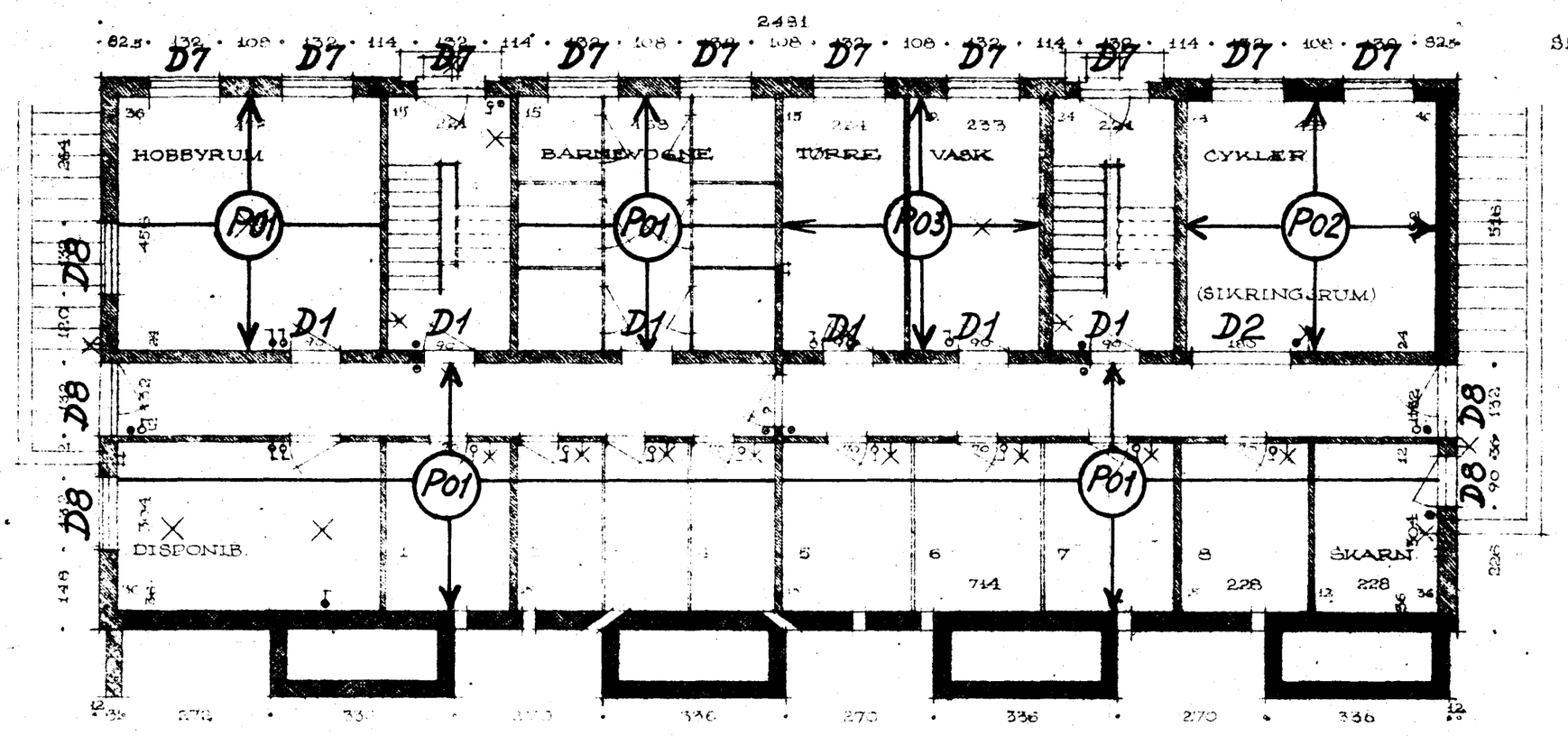
SNIT A-A



PLAN AF STUE



SNIT B-B



PLAN AF KÆLDER

ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HEL
BLOK B PLANER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF:

Helsingør Kommune

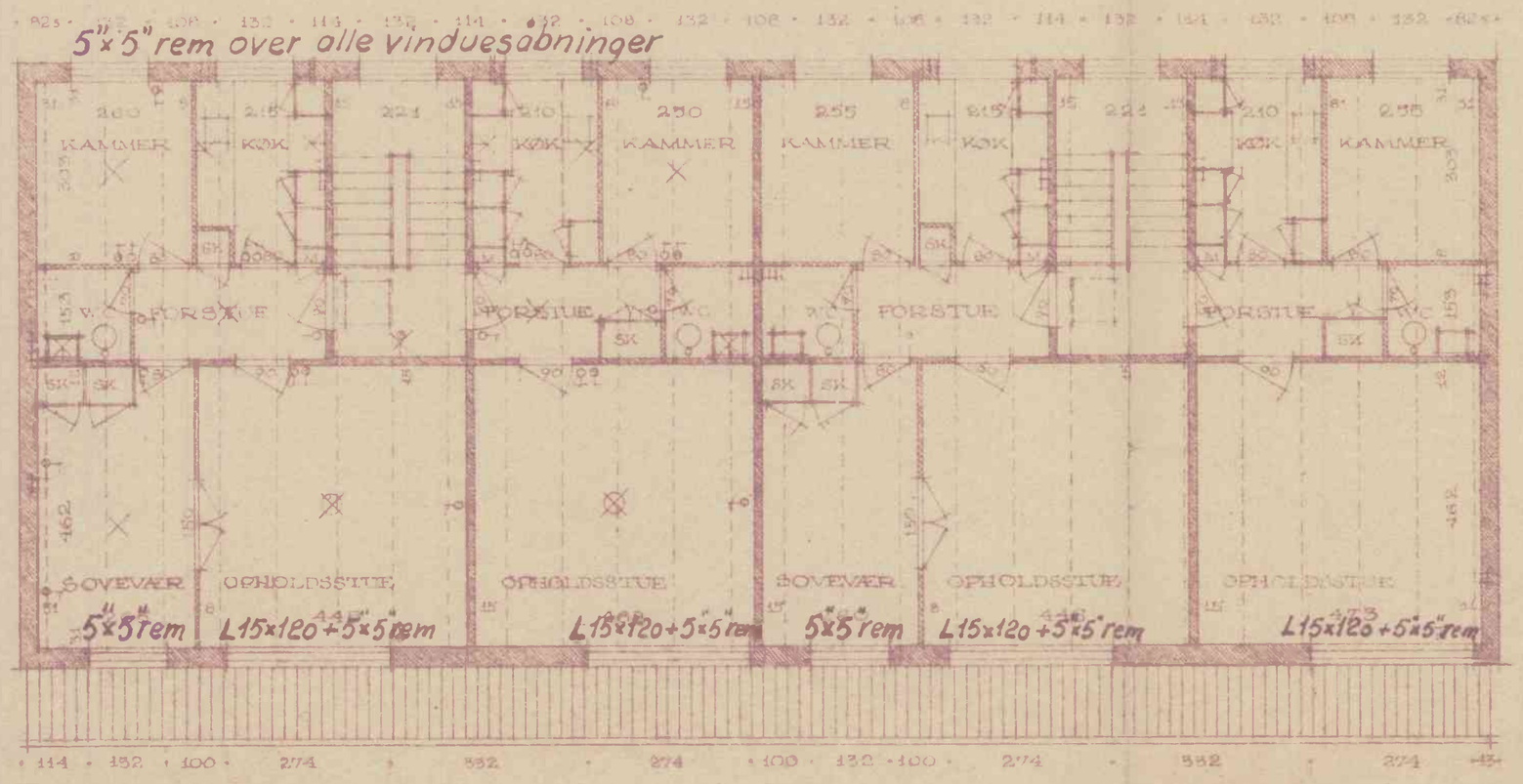
ØREHØJ
bærende konstruktioner

XXII f
CSP 19 3629.

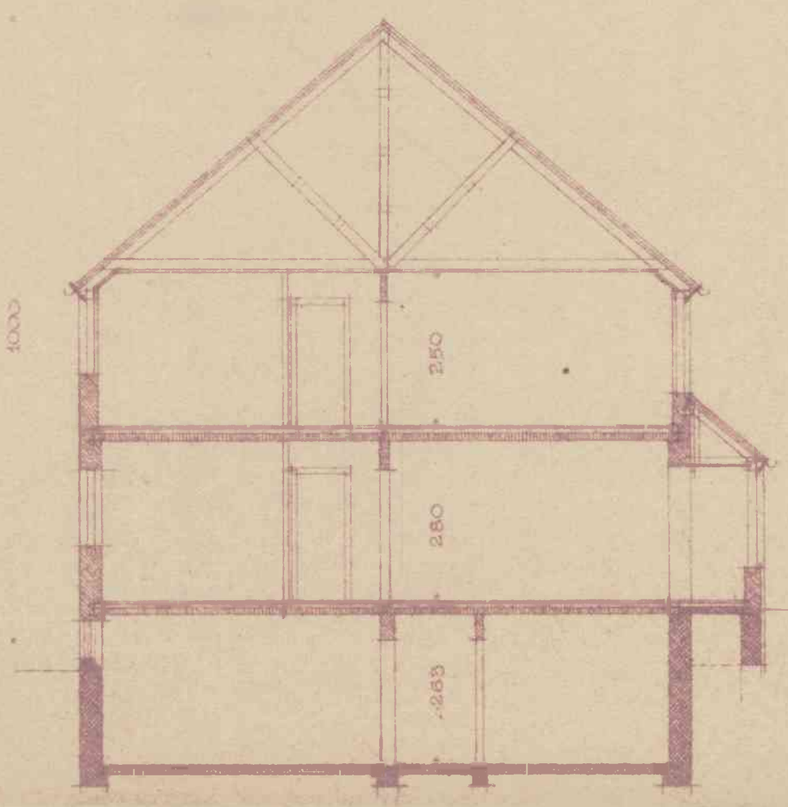
M.tr. nr. 9a markj.
Lb. nr. 29/1953.
Ark. 25/9.53

0 mm 50 mm 100 mm

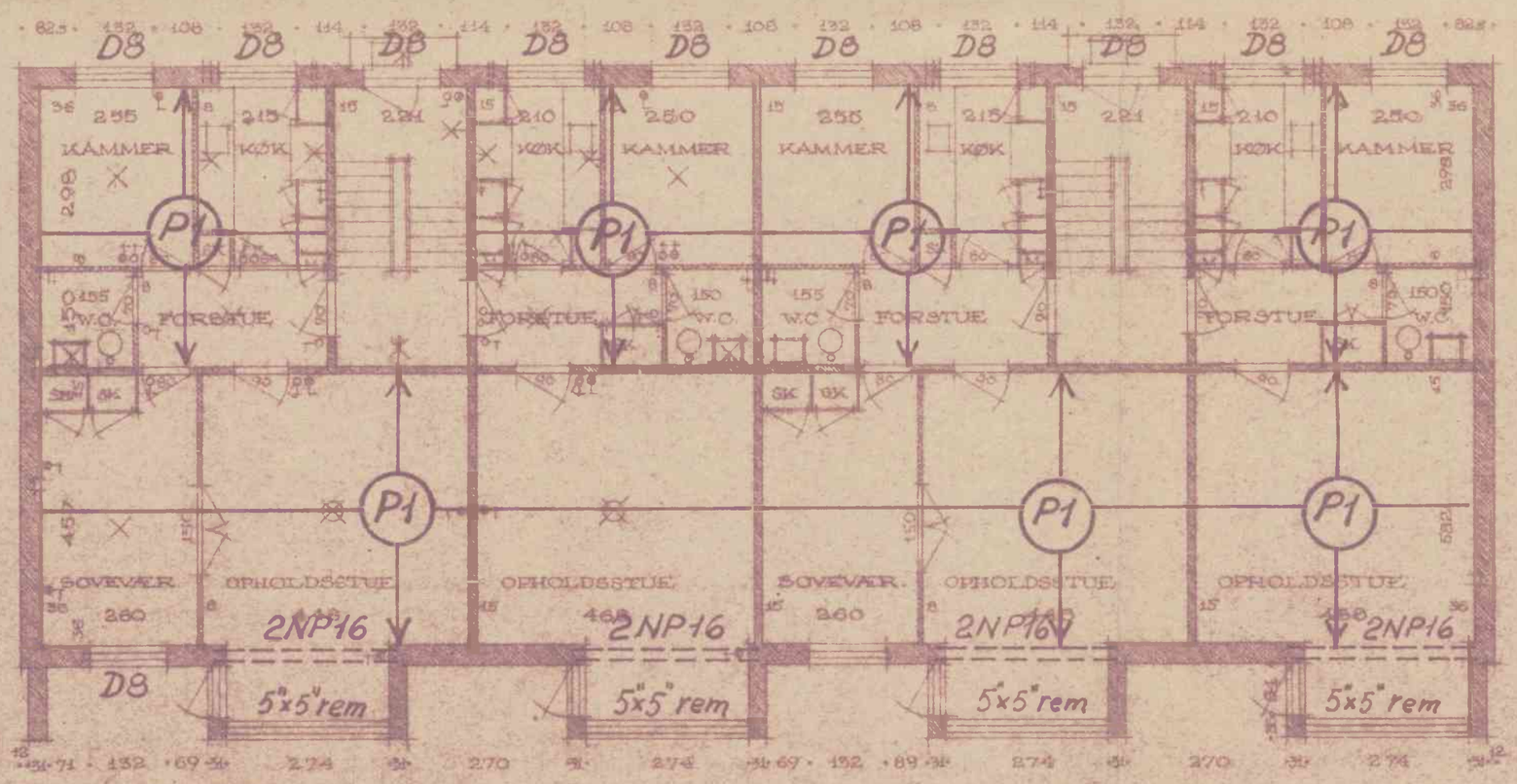
Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



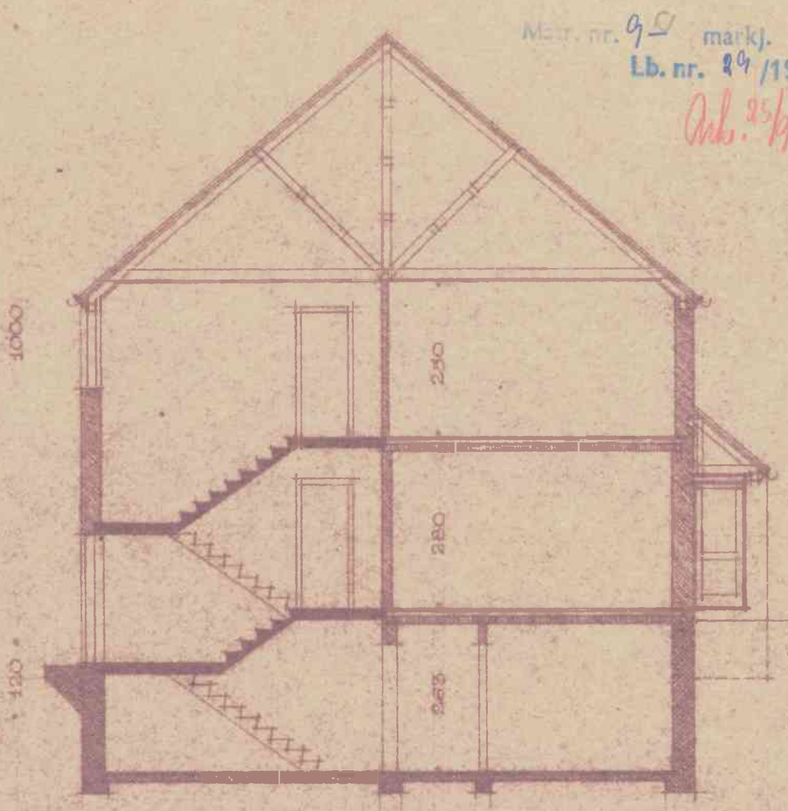
PLAN AF 1. SAL



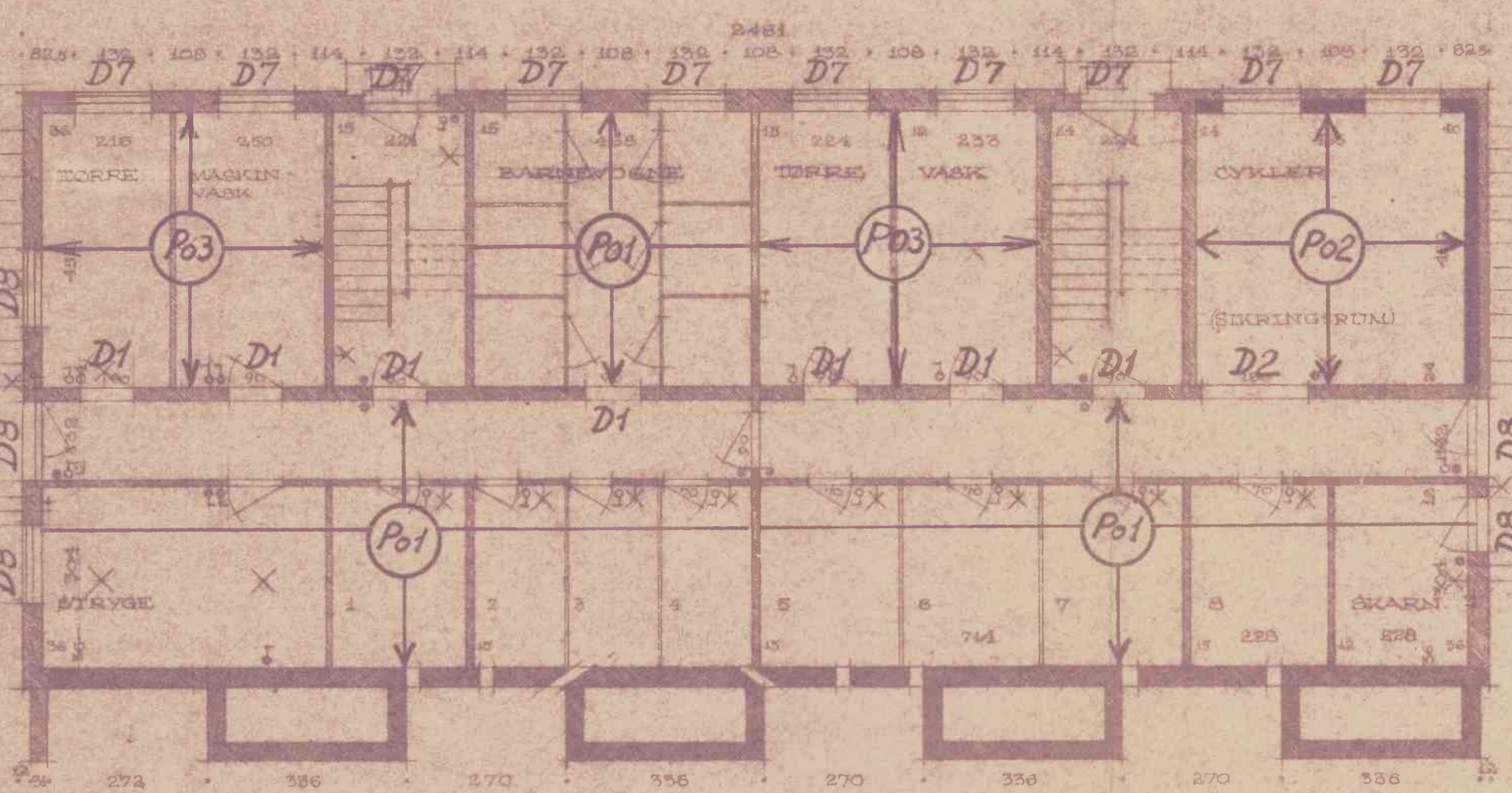
SNIT A-A



PLAN AF STUE



SNIT B-B



PLAN AF KÆLDER

Lb. nr. 89/1953.

Arb. 25/9.53.

Helsingør Kommunale tekniske Kontor

ØREHØJ
bærende konstruktioner

CSP

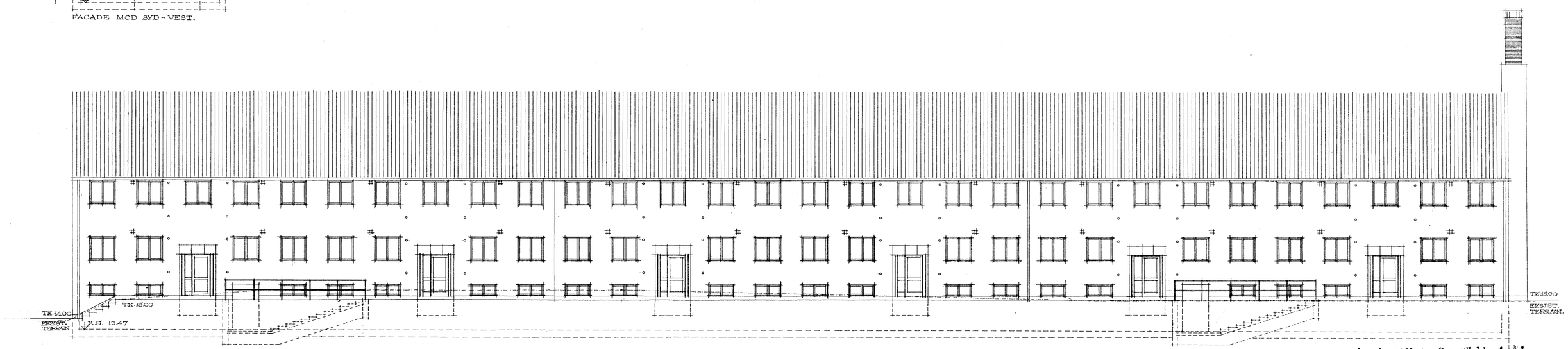
XXII f
20 3630

ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR. NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK C PLANER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. DAL.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.

0 mm 50 mm 100 mm

Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S

FACADE MOD SYD - VEST.



FACADE MOD NORD - ØST.

Approberet i Henh. t. Byggetilladelse af Helsingør Bygningsinspektorat 14/10.53.

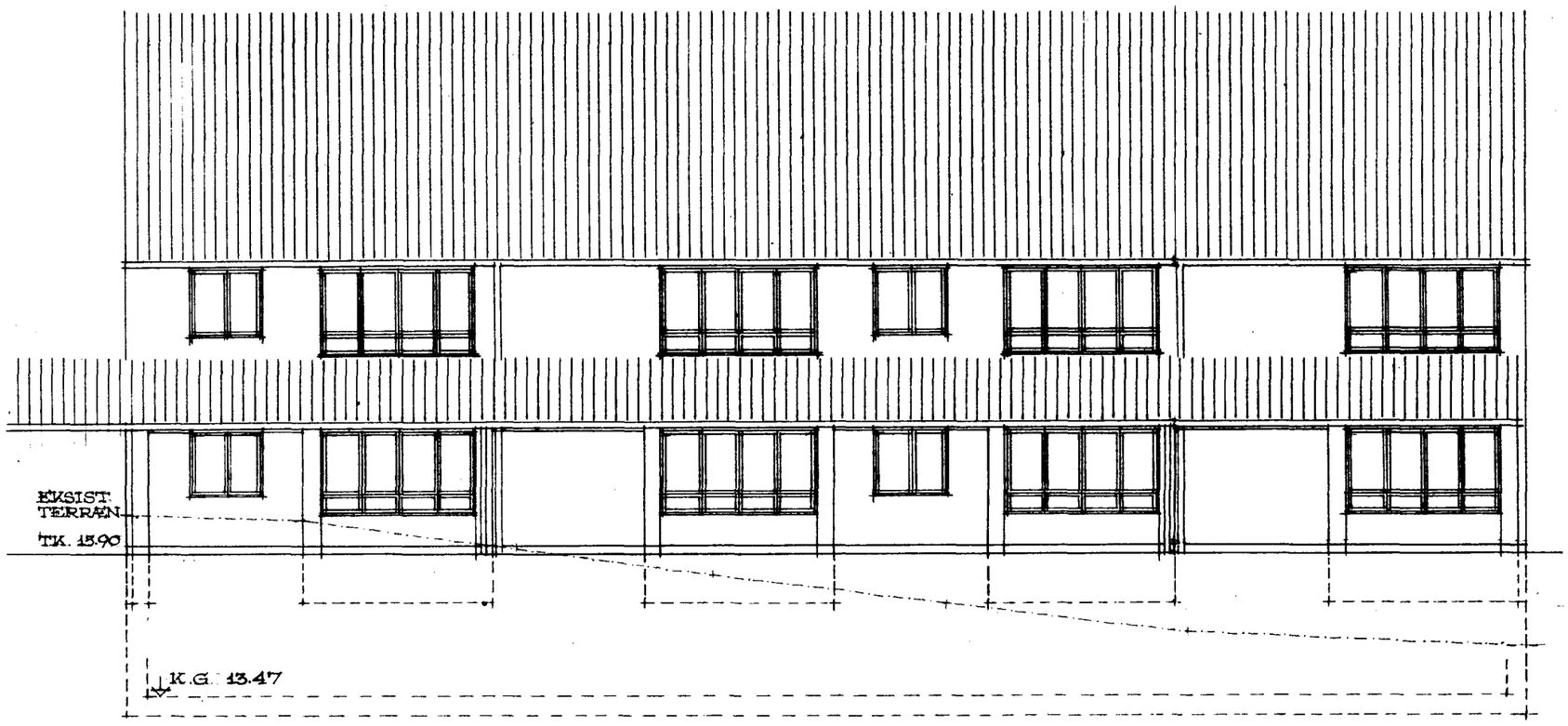
M1 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 M.

ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR. NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK A. FACADEMÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED ARKITEKTER. DAL.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR TLF: HELSINGØR 2510.
15-5-1953.

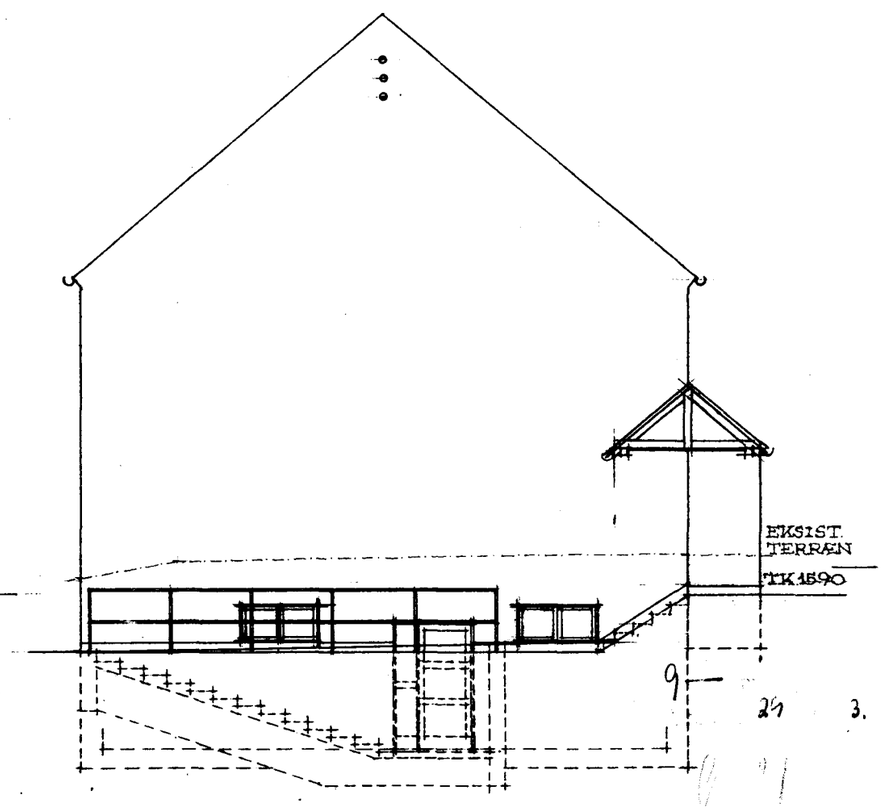
3
3063-53

0 mm 50 mm 100 mm

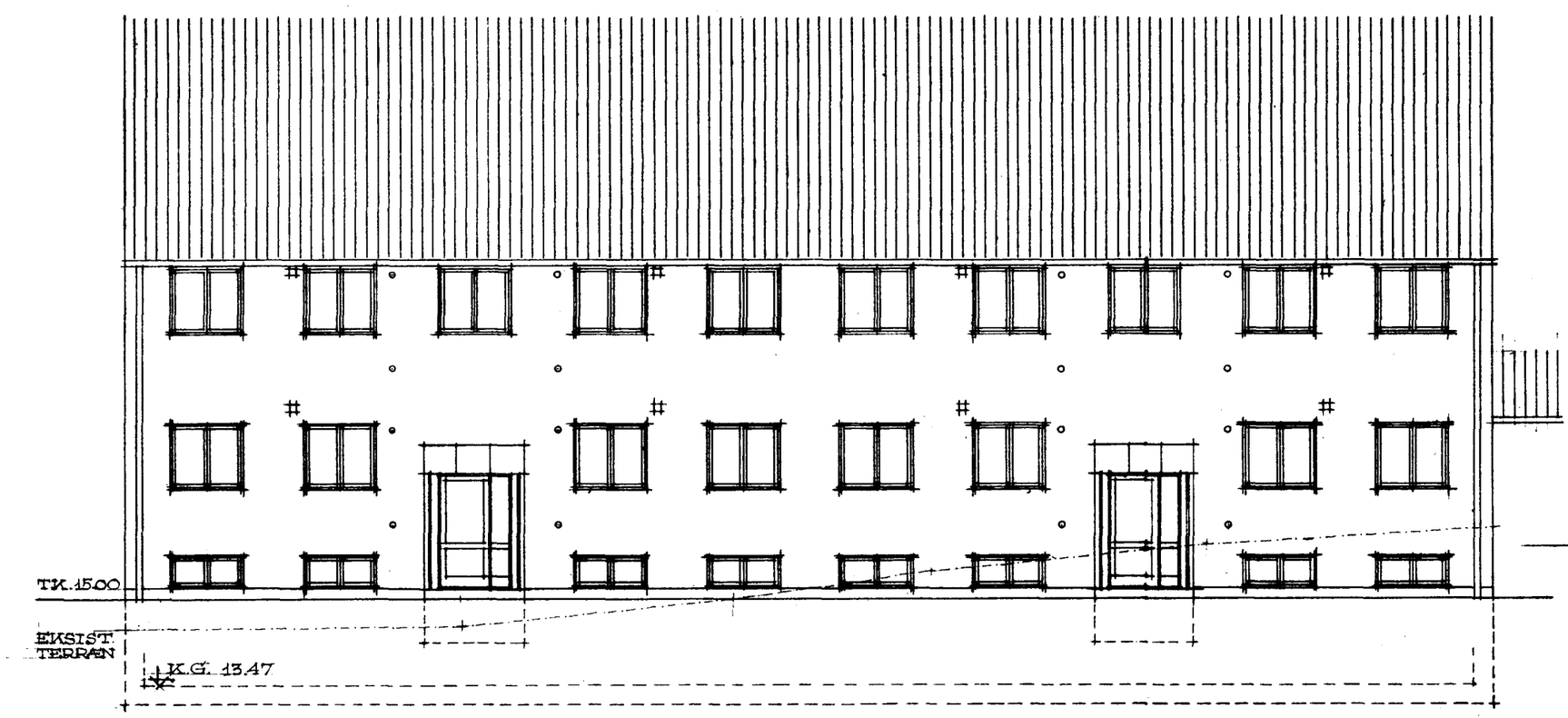
Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



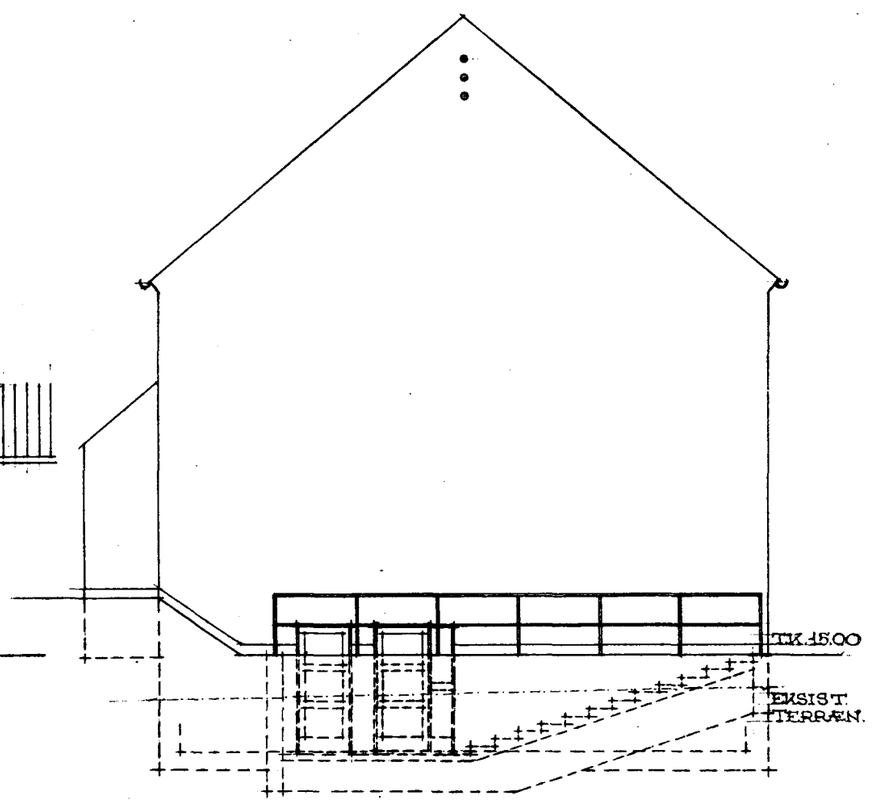
FACADE MOD SYD-ØST.



GAVL MOD SYD-VEST.



FACADE MOD NORD-VEST.



GAVL MOD NORD-ØST.

Approberet i Henhold til Byggetilladelse af 14/10.5.
Helsingør Bygningsinspektorat

ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR.NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK B FACADER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. D.A.L.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.
15.5.1953.

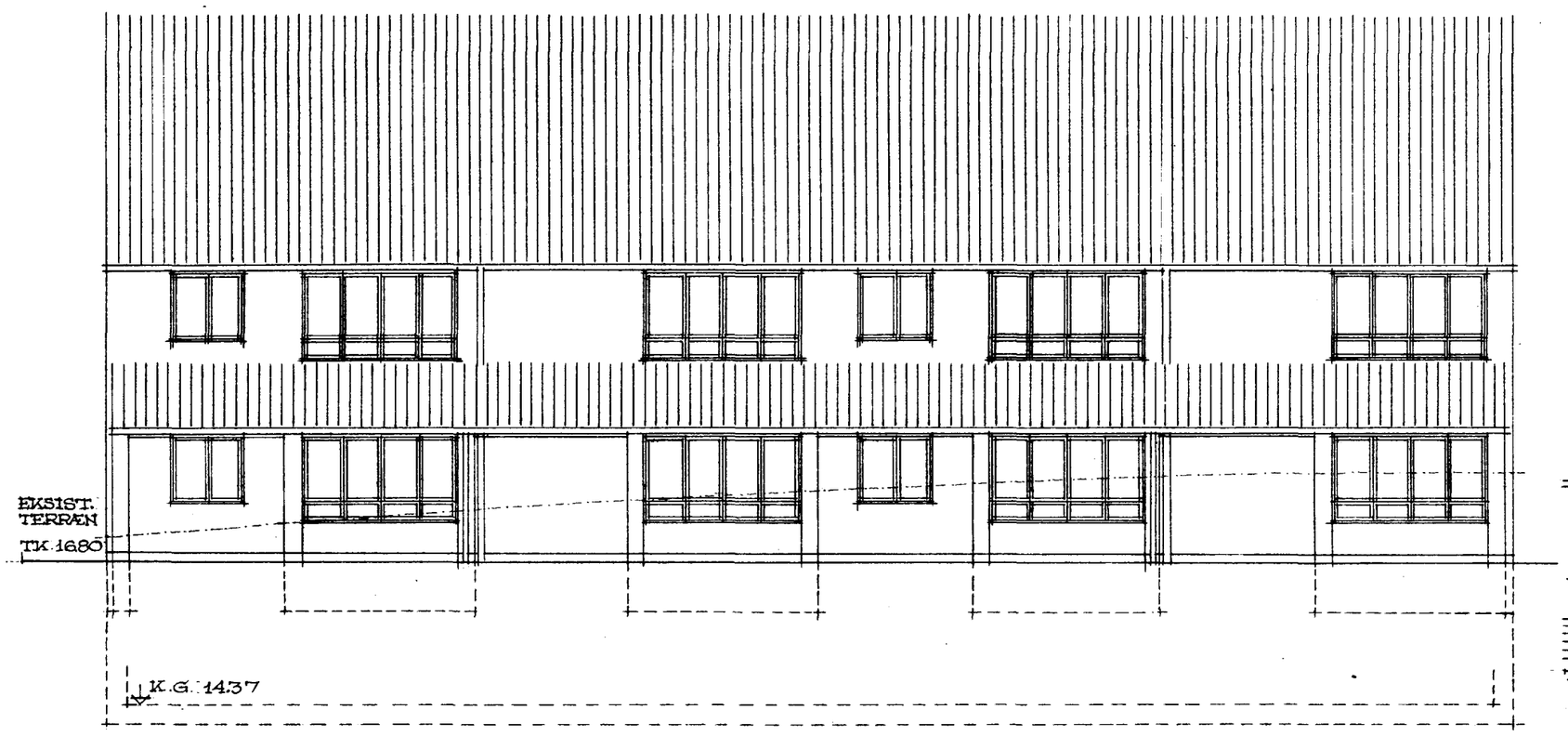
G

3066/53

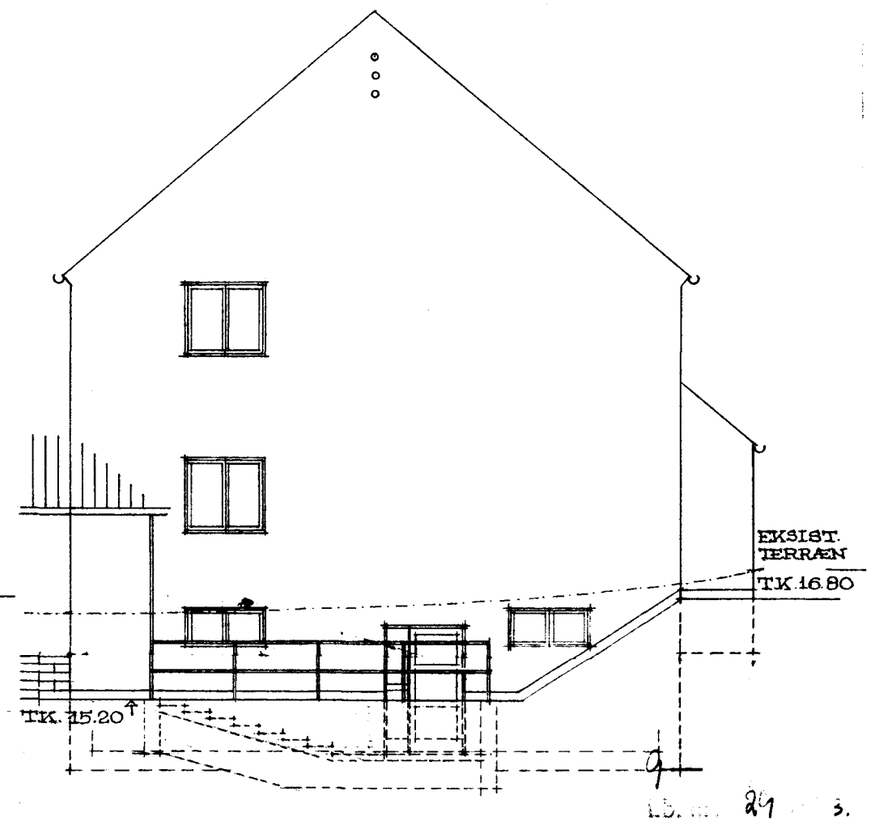
M 1:0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 M.

0 mm 50 mm 100 mm

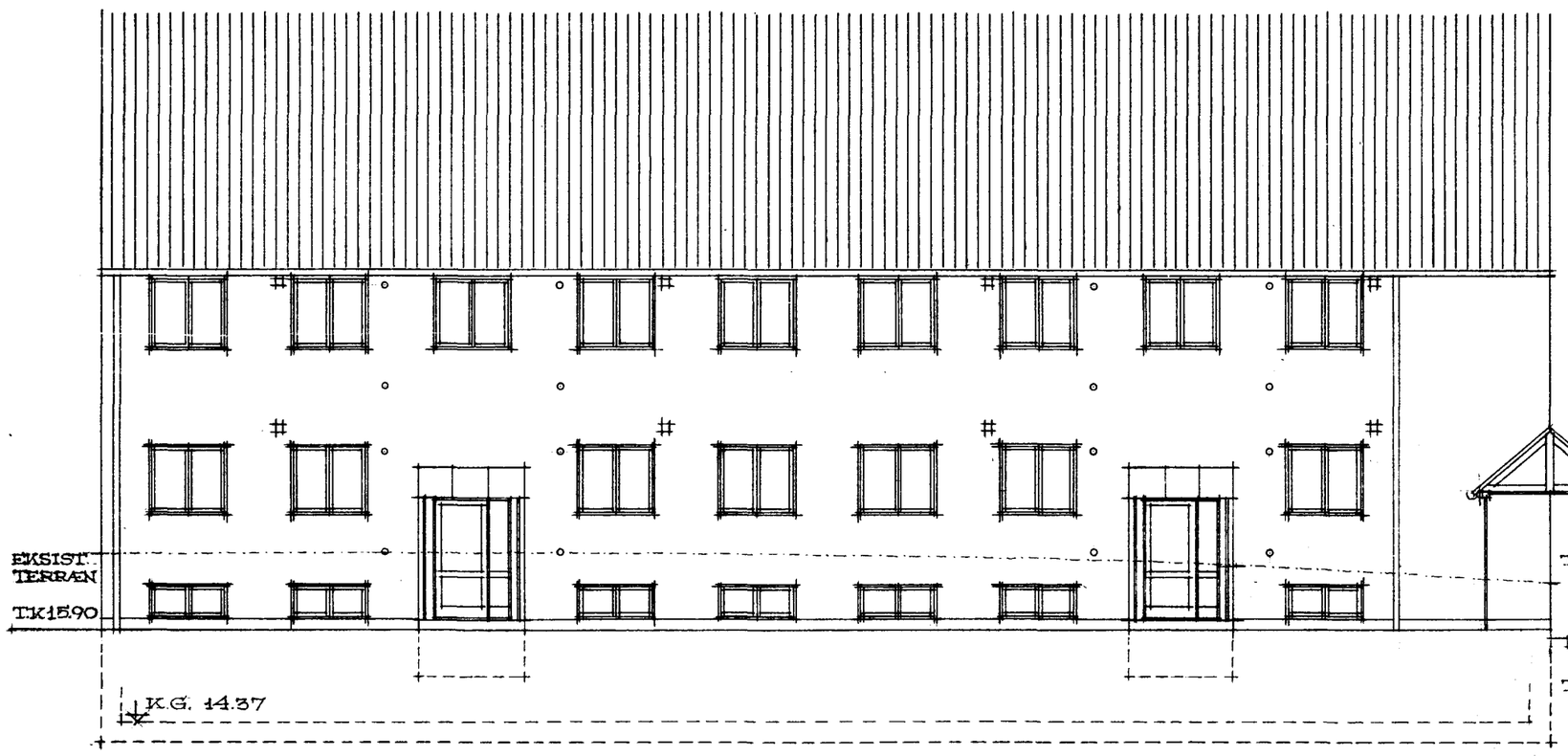
Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



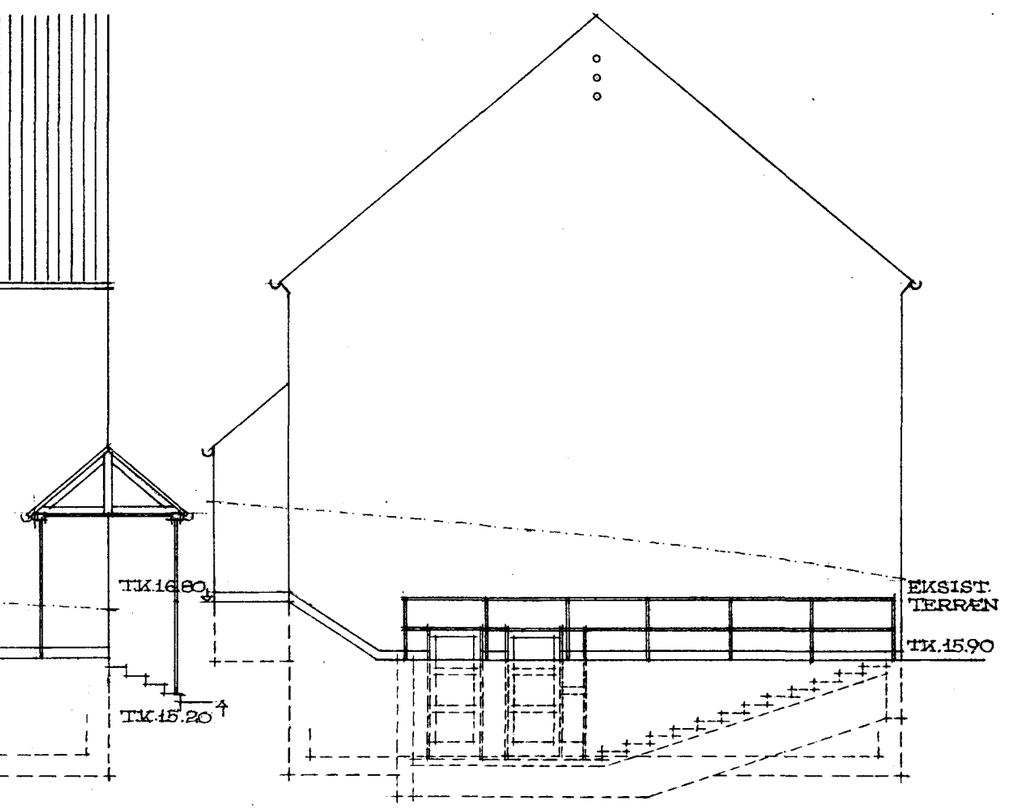
FACADE MOD SYD-VEST.



GAVL MOD NORD-VEST.



FACADE MOD NORD-ØST.



GAVL MOD SYD-ØST.

Approberet i Henh t Byggetilladelse af
Helsingør Bygningsinspektorat 14/10.53.

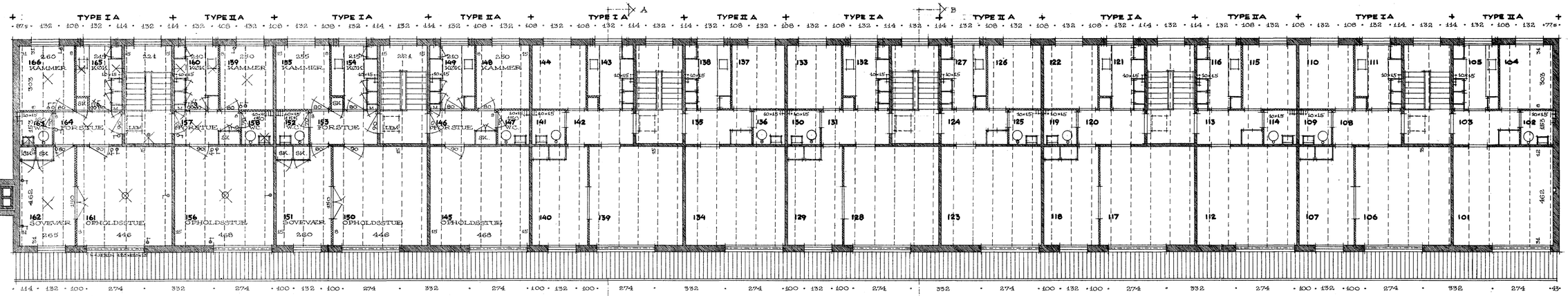
ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR.NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK C FACADER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. D.A.L.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.
15. 5. 1953.

S
3068/53

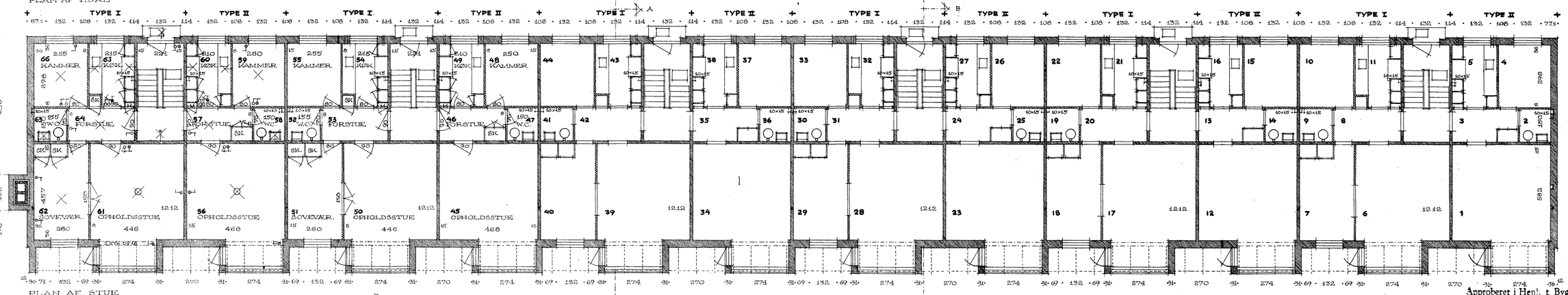
1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 M.

0 mm 50 mm 100 mm

Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S

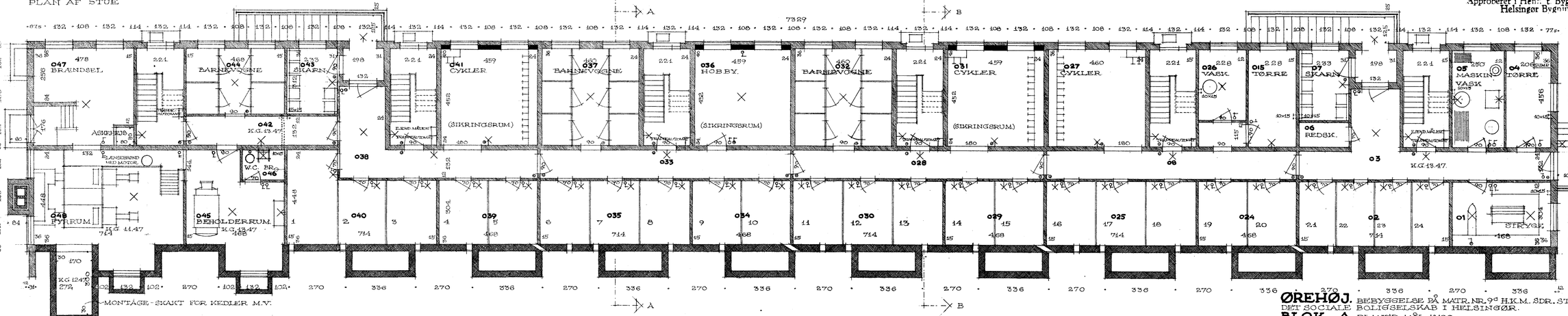


PLAN AF 1. SAL.



PLAN AF STUE

Approberet i Henh. t Byggetilladelse af Helsingør Bygningsinspektorat 14/10-53.



PLAN AF KÆLDER.

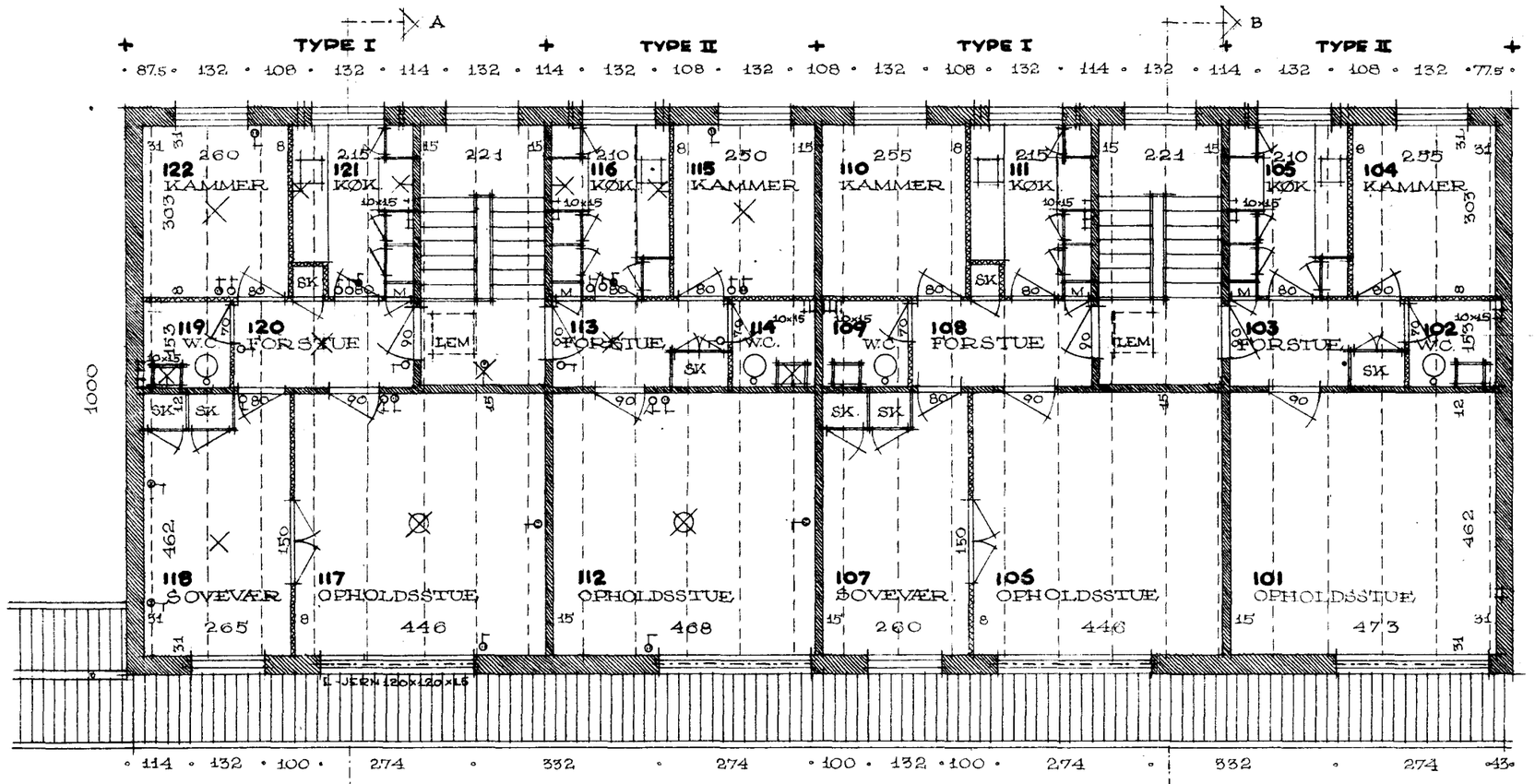
ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR. NR. 9d H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK A. PLANER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. DAL.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF.: HELSINGØR 2510.
15.5.1953.

2

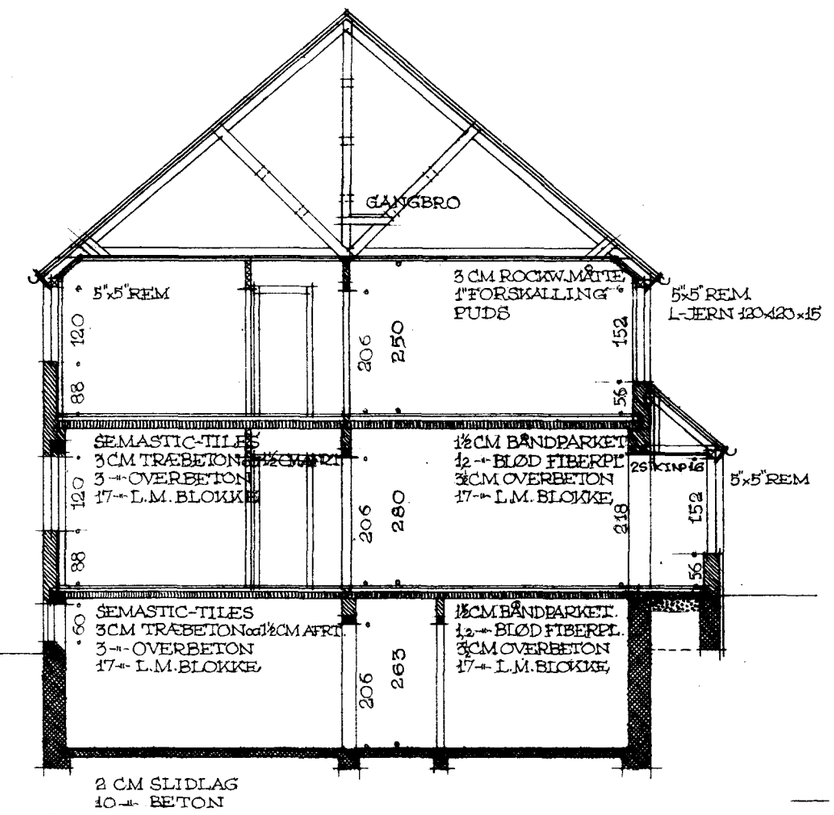
3062/53

0 mm 50 mm 100 mm

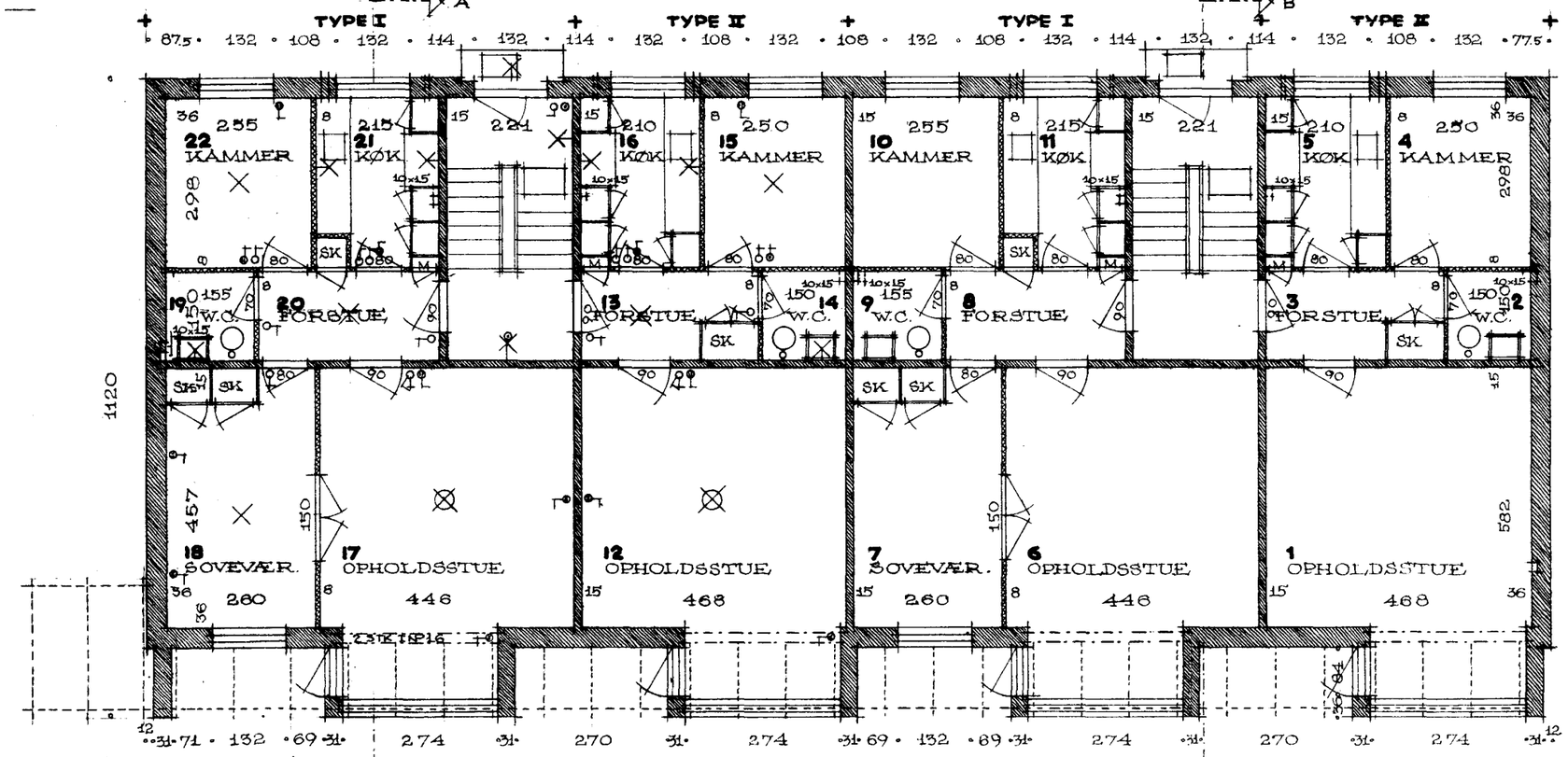
Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



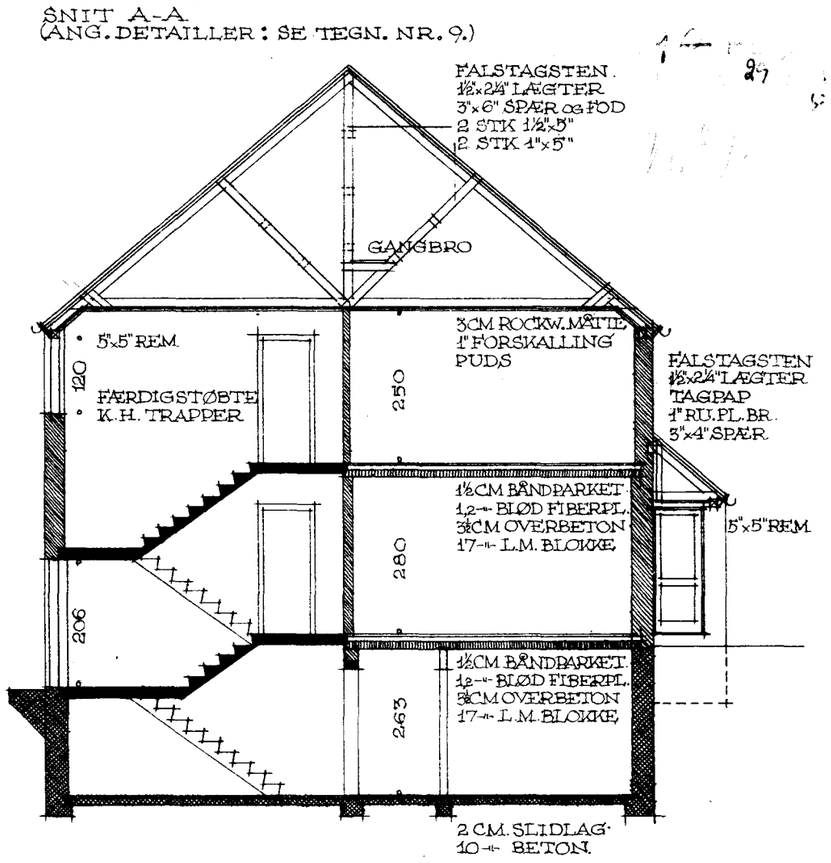
PLAN AF 1. SAL.



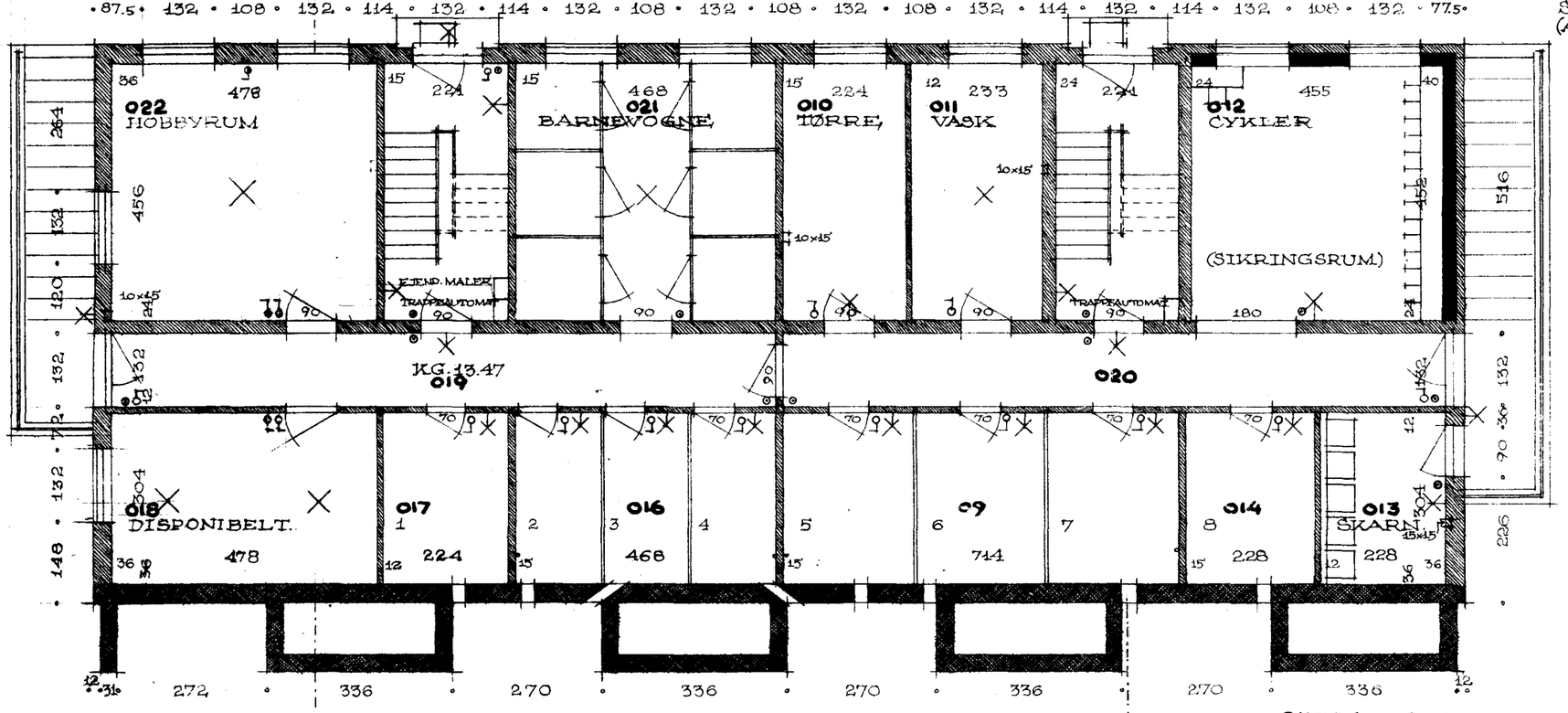
SNIT A-A
(ANG. DETAILLER: SE TEGN. NR. 9.)



PLAN AF STUE



SNIT B-B
(ANG. DETAILLER: SE TEGN. NR. 9.)



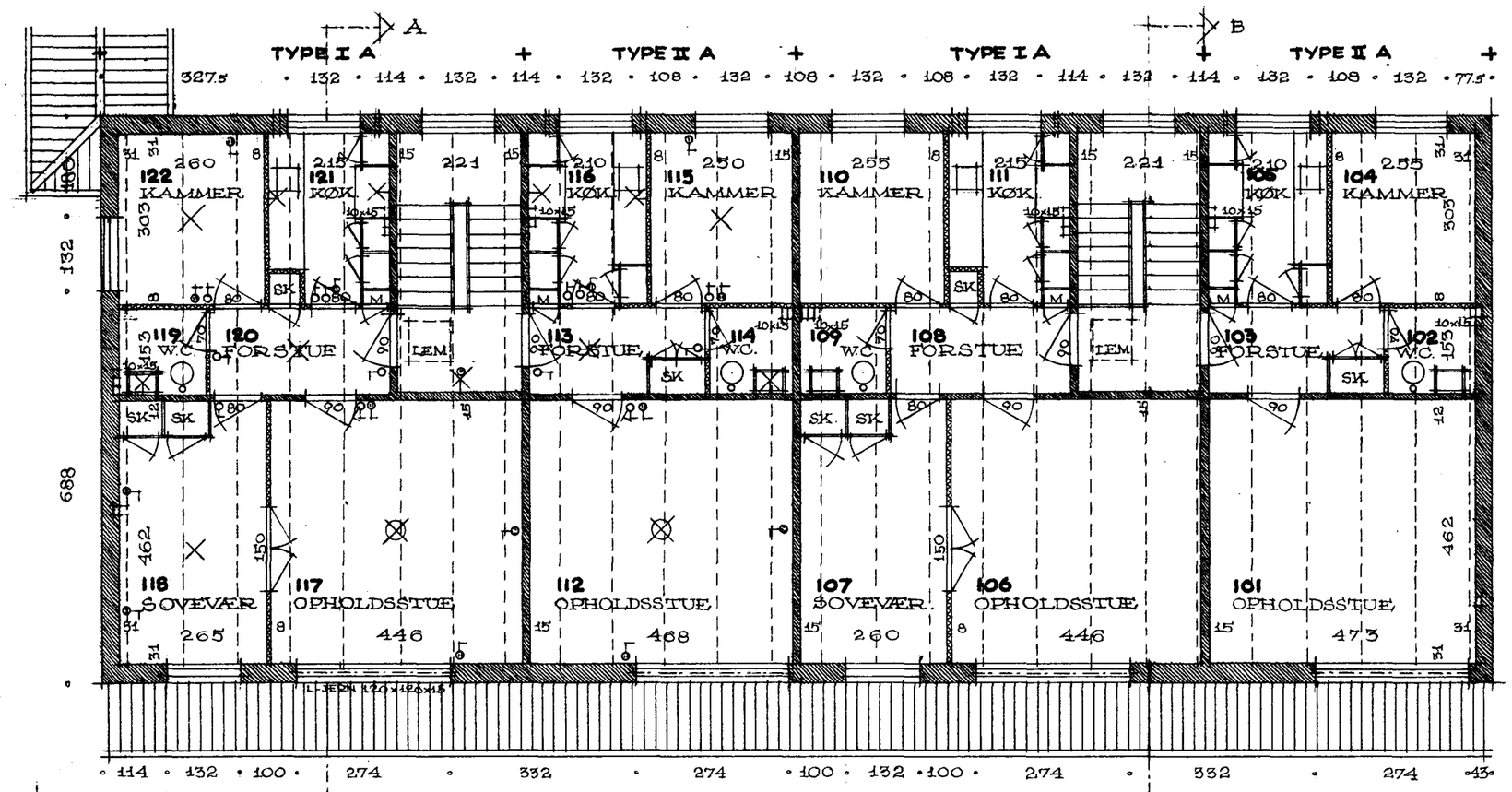
PLAN AF KÆLDER

Approberet i Henhold til Byggetilladelse af Helsingør Bygningsinspektorat 14/10.53.

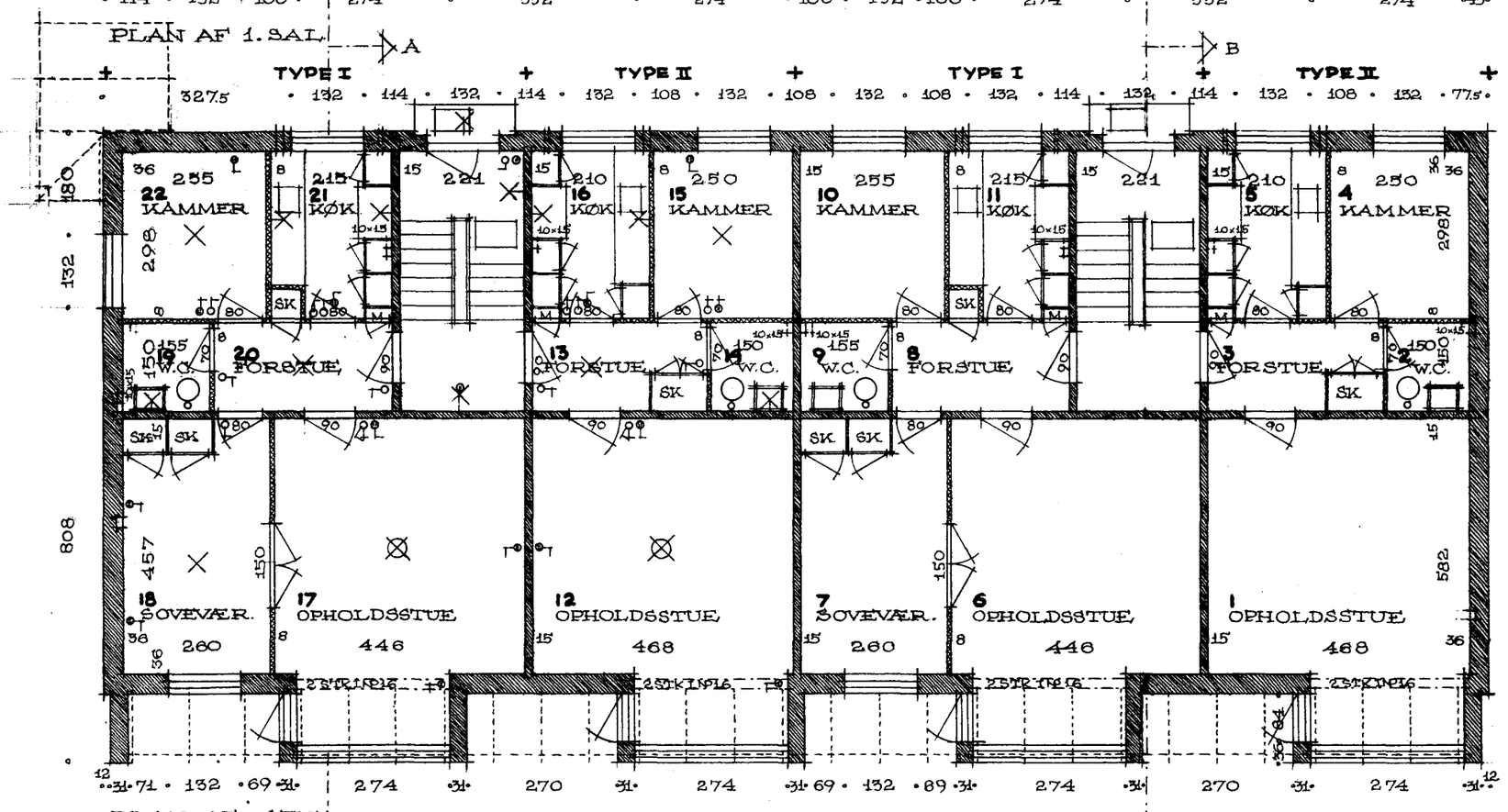
ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR. NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK B PLANER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. DAL.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.
18·5·1953.

5
3065/53

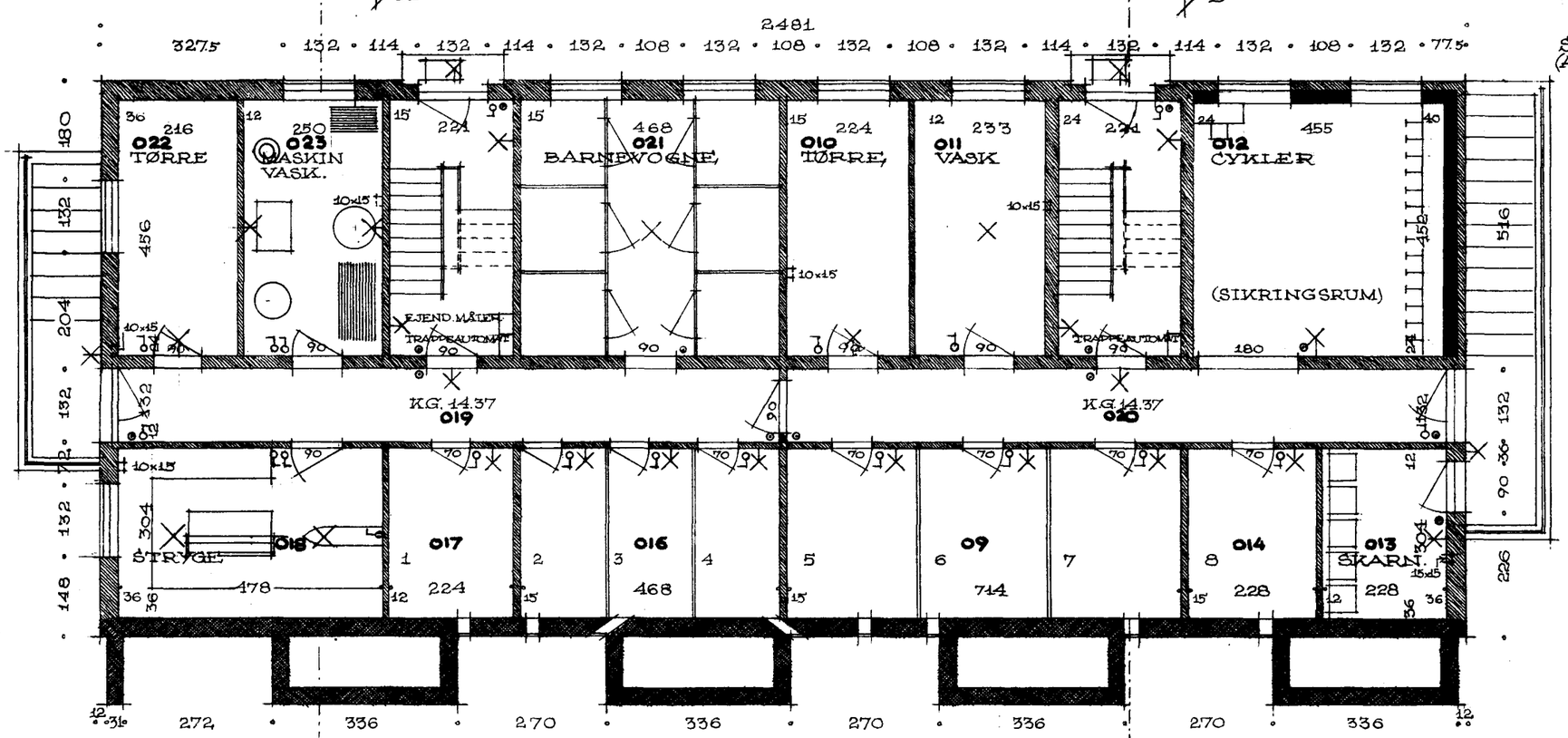
0 mm 50 mm 100 mm
Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



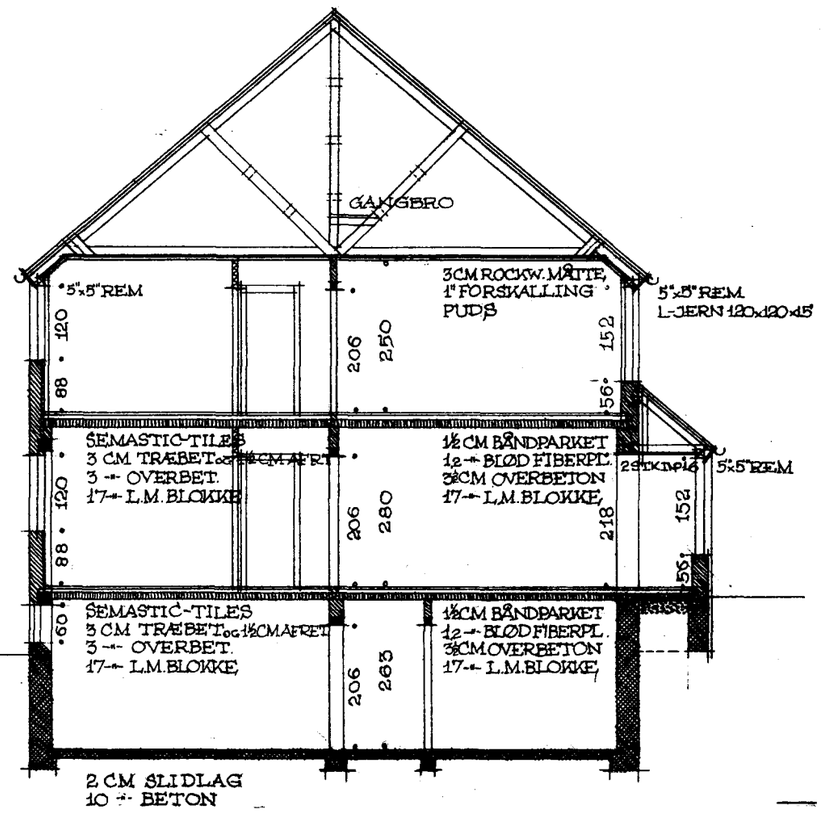
PLAN AF 1. SAL.



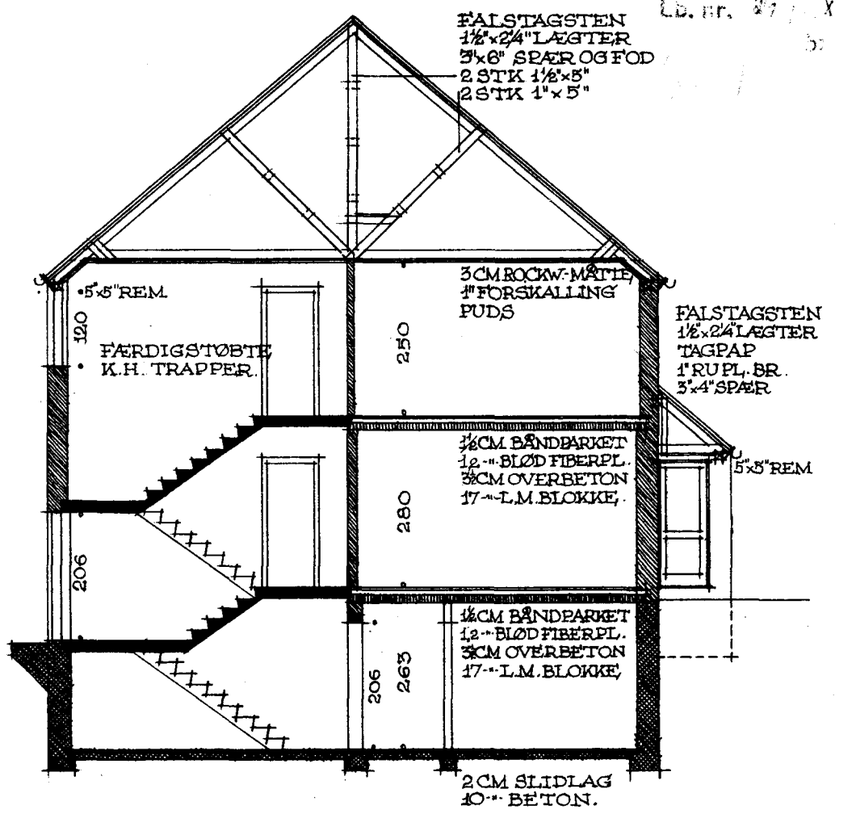
PLAN AF STUE



PLAN AF KÆLDER



SNIT A-A
(ANG. DETAILLER: SE TEGN. NR. 9.)



SNIT B-B.
(ANG. DETAILLER: SE TEGN. NR. 9.)

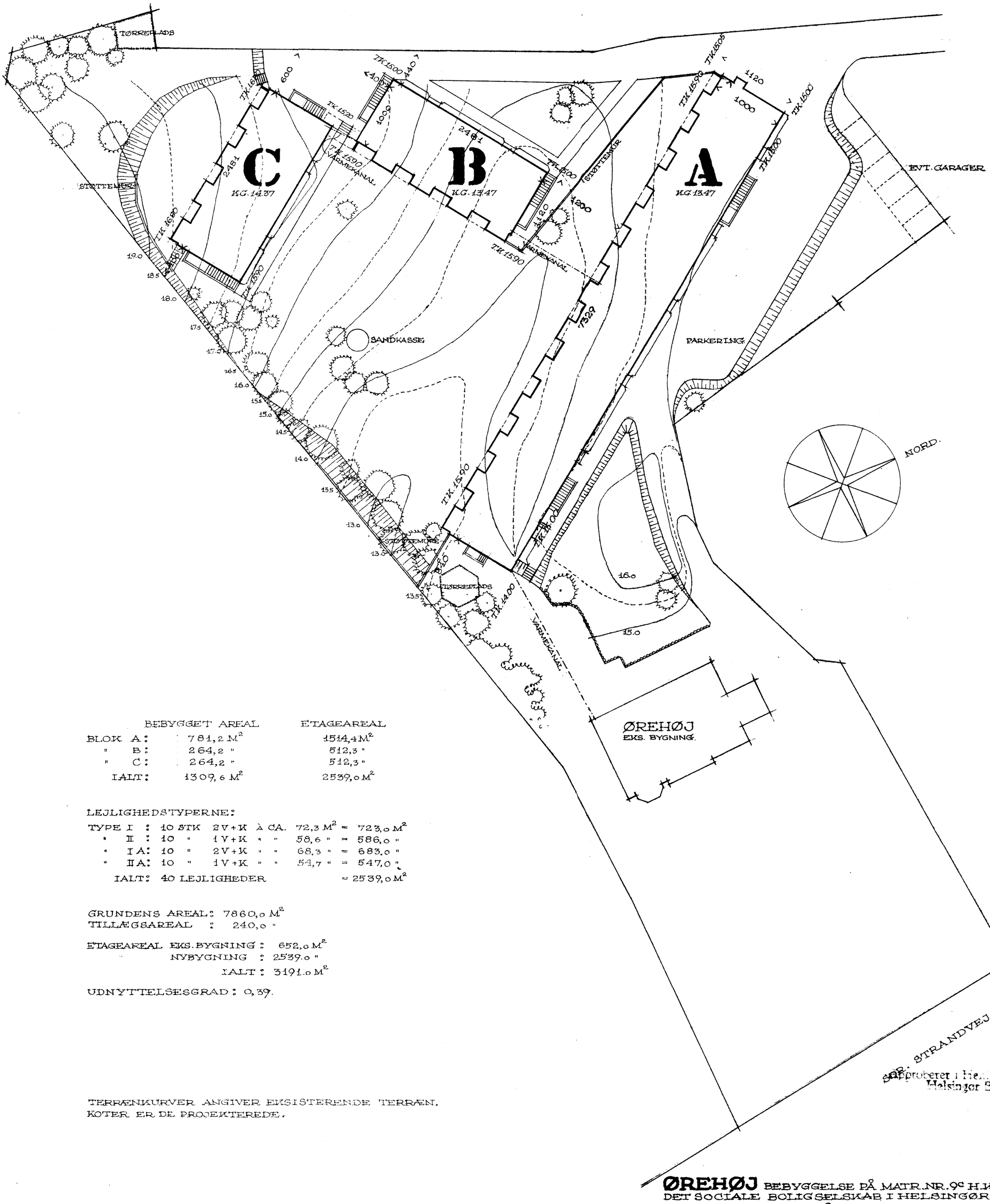
Approberet i Henhold til Byggetilladelse af 14/10.53.
Helsingør Bygningsinspektorat

ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR. NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK C PLANER. MÅL 1:100.
SVEND ÅGE NIELSEN og HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. DAL.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.
15. 5. 1953.

7
3067/53

M 1 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 M

0 mm 50 mm 100 mm
Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



	BEBYGGET AREAL	ETAGEAREAL
BLOK A:	781,2 M²	1514,4 M²
" B:	264,2 "	512,3 "
" C:	264,2 "	512,3 "
IALT:	1309,6 M²	2539,0 M²

LEJLIGHEDSTYPERNE:

TYPE I :	10 STK	2V+K	À CA.	72,3 M²	= 723,0 M²
" II :	10 "	1V+K	" "	58,6 "	= 586,0 "
" IA:	10 "	2V+K	" "	68,3 "	= 683,0 "
" IIA:	10 "	1V+K	" "	54,7 "	= 547,0 "
IALT:	40 LEJLIGHEDER				= 2539,0 M²

GRUNDENS AREAL: 7860,0 M²
TILLÆGSAREAL : 240,0 "

ETAGEAREAL EKS. BYGNING : 652,0 M²
NYBYGNING : 2539,0 "
IALT : 3191,0 M²

UDNYTTELSESGRAD : 0,39.

TERRÆNKURVER ANGIVER EKSISTERENDE TERRÆN.
KOTER ER DE PROJEKTEREDE.

M 10 0 10 20 30 40 50 60 70 M.

Godkendt i Henhold til Byggetilladelse af 14/10.53.
Helsingør Bygningsinspektorat

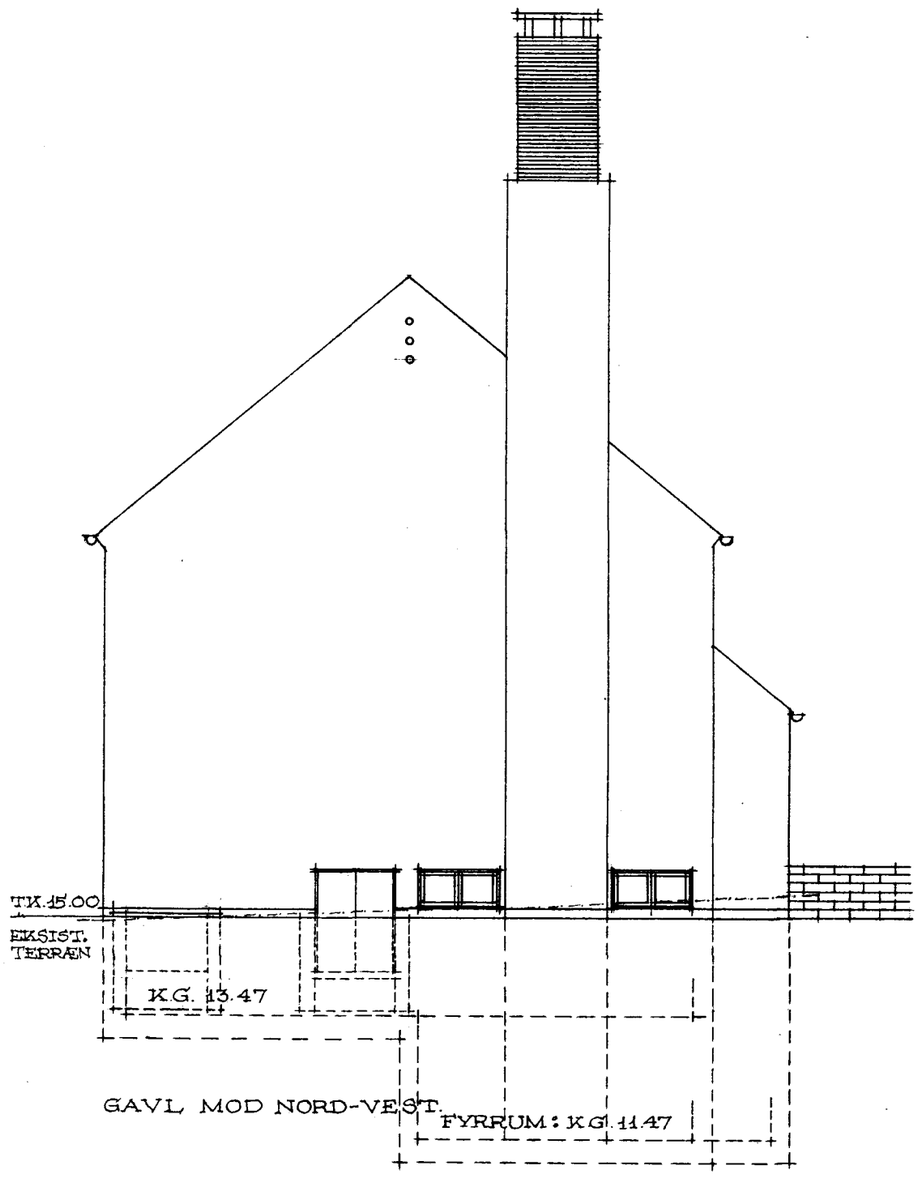
ØREHØJ BEBYGGELSE PÅ MATR.NR. 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR
SITUATIONSPLAN. MÅL 1:400.
SVEND ÅGE NIELSEN OG HOLGER NÆSTED ARKITEKTER. D.A.L.
ROSENKILDEVEJ 45. HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.
15-5-1953.

I

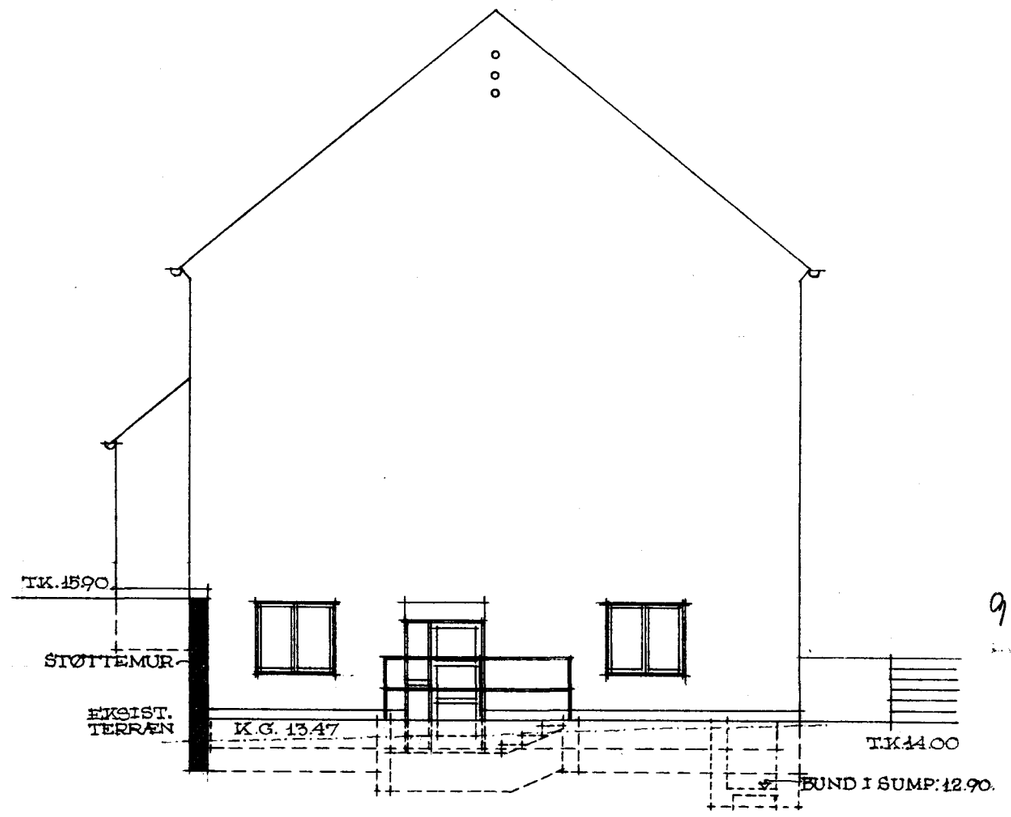
3061/53

0 mm 50 mm 100 mm

Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S

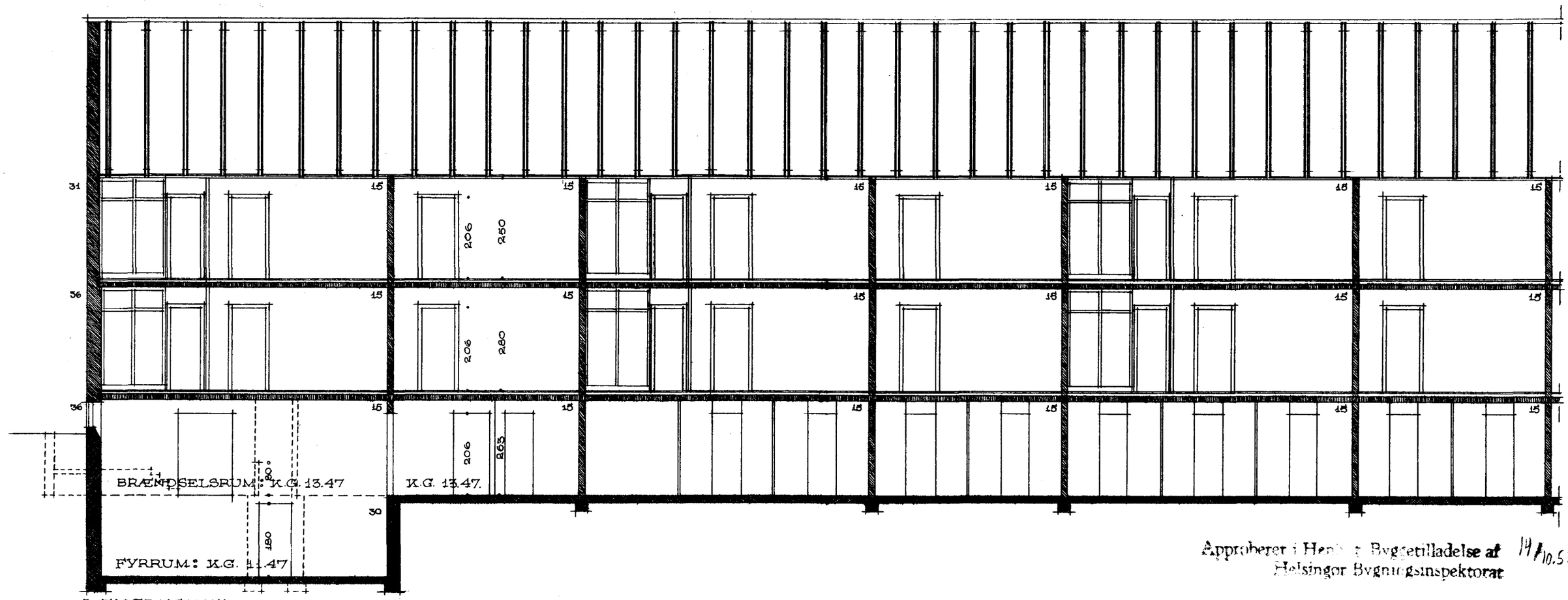


GAVL MOD NORD-VEST.



GAVL MOD SYD-ØST.

9—



LÆNGDESNIT.
(ANG. DETAILLER: SE TEGN. NR. 9)

Approberet i Henhold til Byggetilladelse af 14/10.53.
Helsingør Bygningsinspektorat

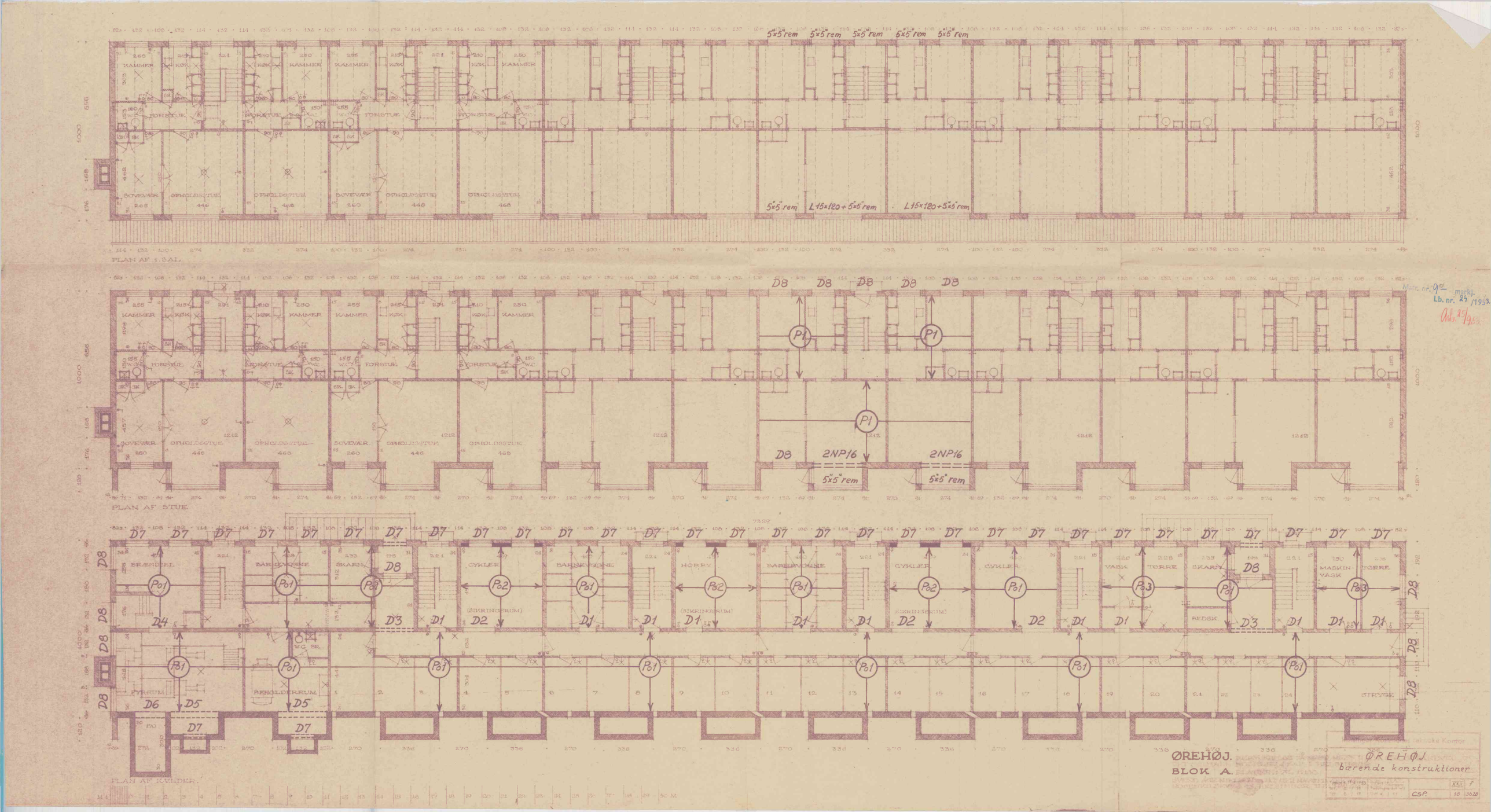
ØREHØJ. BEBYGGELSE PÅ MATR. NR 9c H.K.M. SDR. STRANDVEJ.
DET SOCIALE BOLIGSELSKAB I HELSINGØR.
BLOK A GAVLE OG LÆNGDESNIT. MÅL 1:100
SVEND ÅGE NIELSEN OG HOLGER NÆSTED. ARKITEKTER. D.A.L.
ROSENKILDEVEJ 45, HELSINGØR. TLF: HELSINGØR 2510.
15.5.1953.

4
3064/53

M1 0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20M.

0 mm 50 mm 100 mm

Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S



Mstr. nr. 97 markj.
Lb. nr. 29 /1963.
Ant. 29/9 63.

0 mm 50 mm 100 mm

Denne lineal er 100 mm ved print i 1:1 (100%) / Data Scanning A/S