

Archiv der Gossner Mission
im Evangelischen Landeskirchlichen Archiv in Berlin



Signatur

Gossner_G 1_1650

Aktenzeichen

7/30/1

Titel

Bauzeichnungen zum Wiederaufbau des Missionshauses in der Handjerystraße 19/20

Band

1

Laufzeit

1953

Enthält

v.a. Bauzeichnungen der Berlinischen Baugesellschaft in verschiedenen Ansichten zum gesamten Bauprojekt; Nachträge zu den Bauzeichnungen; statische Berechnungen

Digitalisiert/Verfilmt 2009 von Mikro-Univers GmbH

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER DACHGESCHOSS

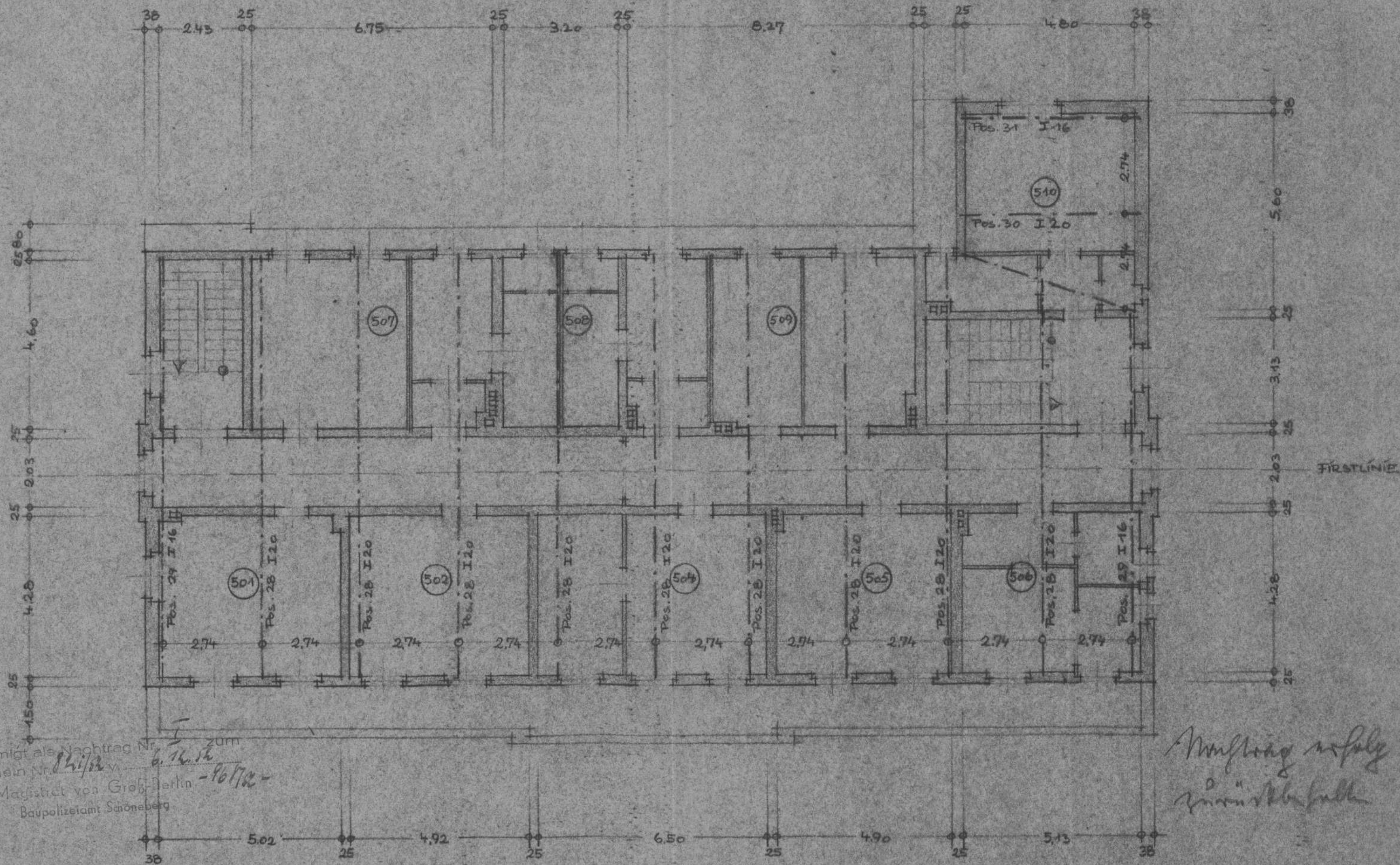
1:100

TRÄGERSTOSS AN DER
FIRSLINIE M 1:10

STEGGLASCHEN
2 · 150 · 10

FLANSCHGLASCHEN
2 · 110 · 10

SAMTLICHE BOLZEN 5/8"



Genehmigt als Nachtrag Nr. 1 zum
Bauschein Nr. 141/12
Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

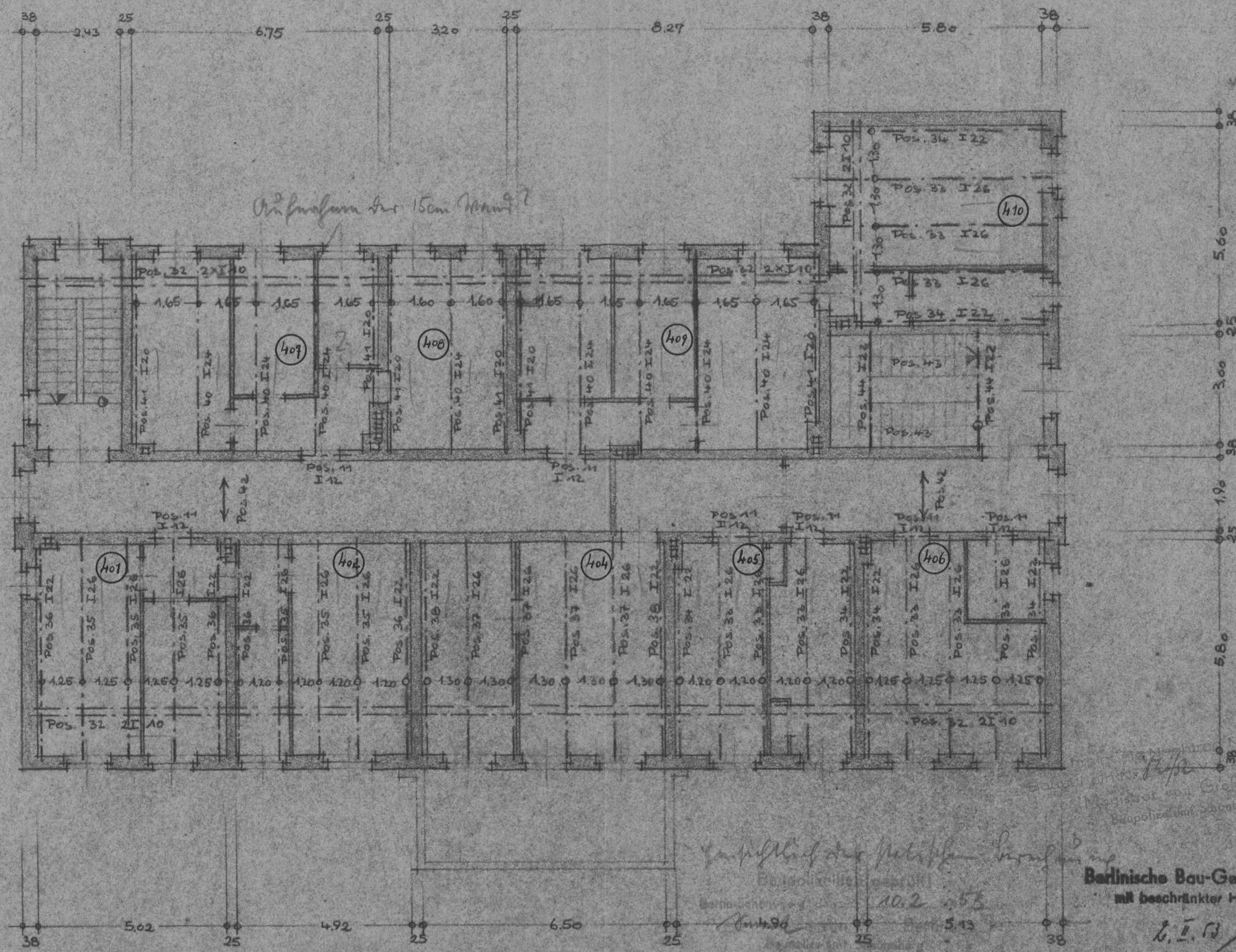
Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

31. I. 13
Krieger

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER 3. OBERGESCHOSS

1:100



Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

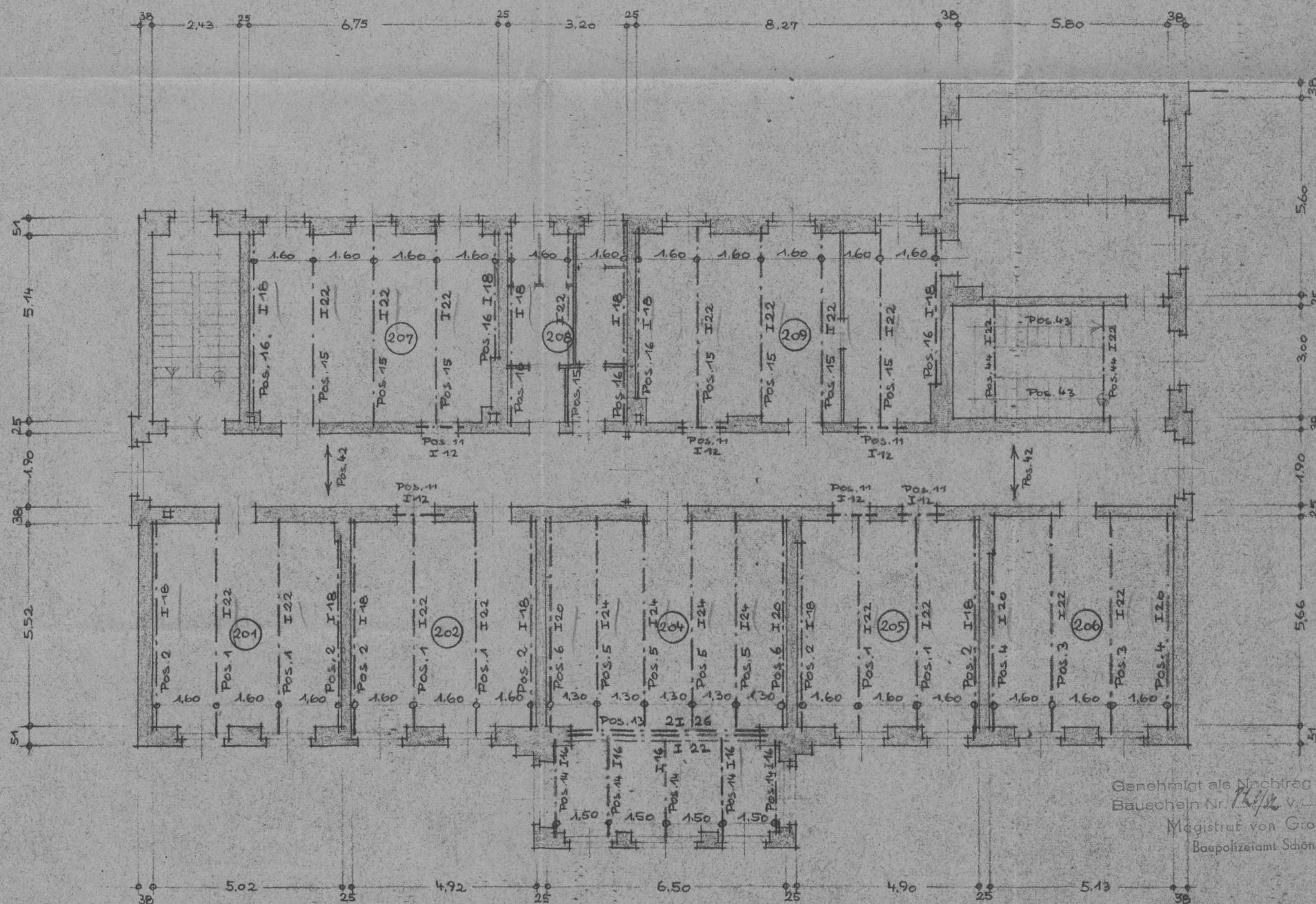
K. I. R. / Griep

B

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER 1. OBERGESCHOSS

1:100



Genehmigt als Nachtrag Nr. 1 zum
Baueckeln Nr. 101 v. 6.10.52
Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

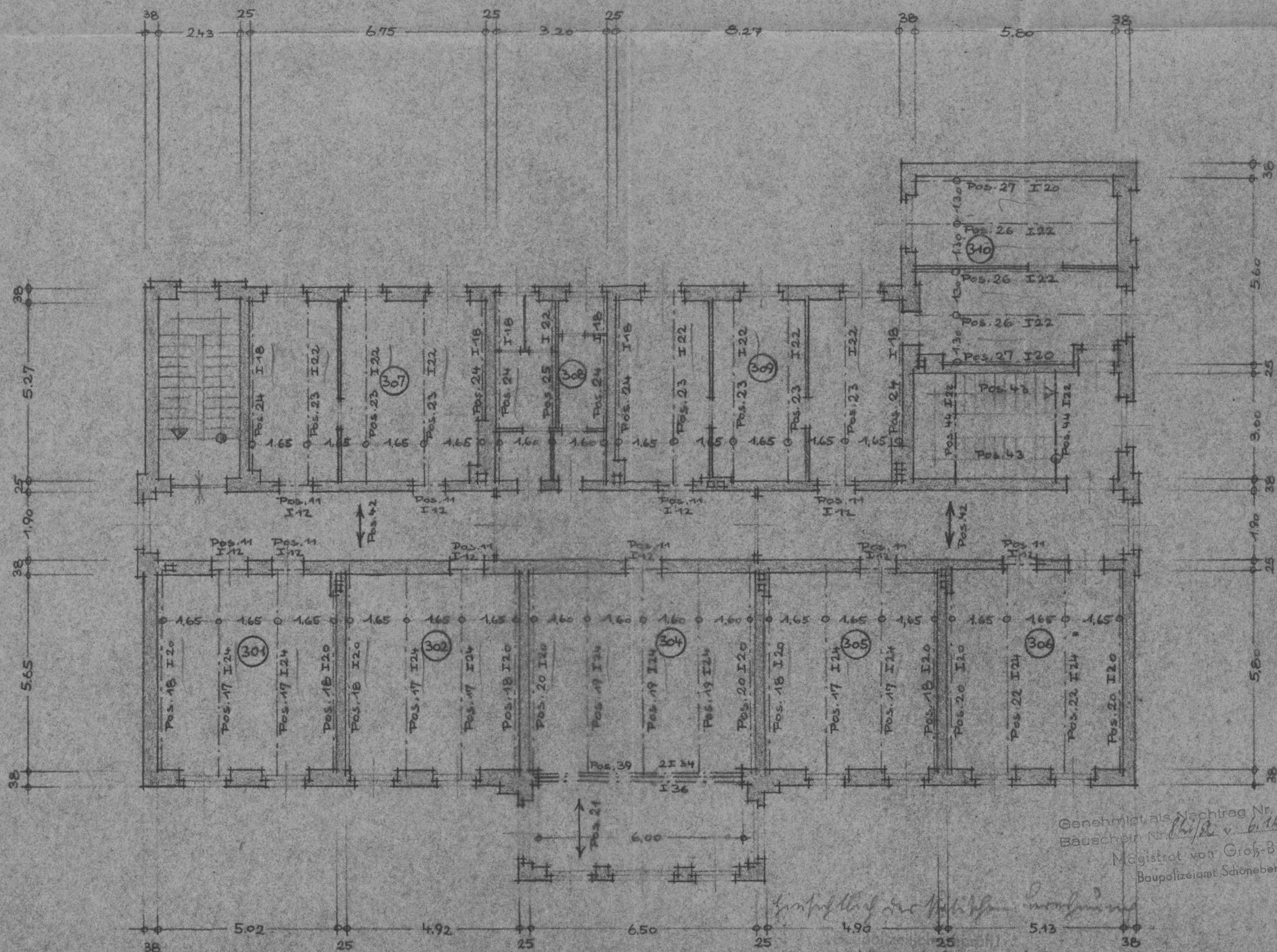
Empfehlung der Bauaufsicht
Baupolizeilich geprüft
Berlin-Schöneberg, den 10.12.53
Bauamt von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
im Auftrag
Münster

28.1.53
Jörges

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER 2. OBERGESCHOSS

1:100



Genehmigt als Nachtrag Nr. 1 zum
Bauschein Nr. 101/2 v. 6.12.52
Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Geprüft und genehmigt
10.2.53
Baupolizeiamt Schöneberg
10.2.53

Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

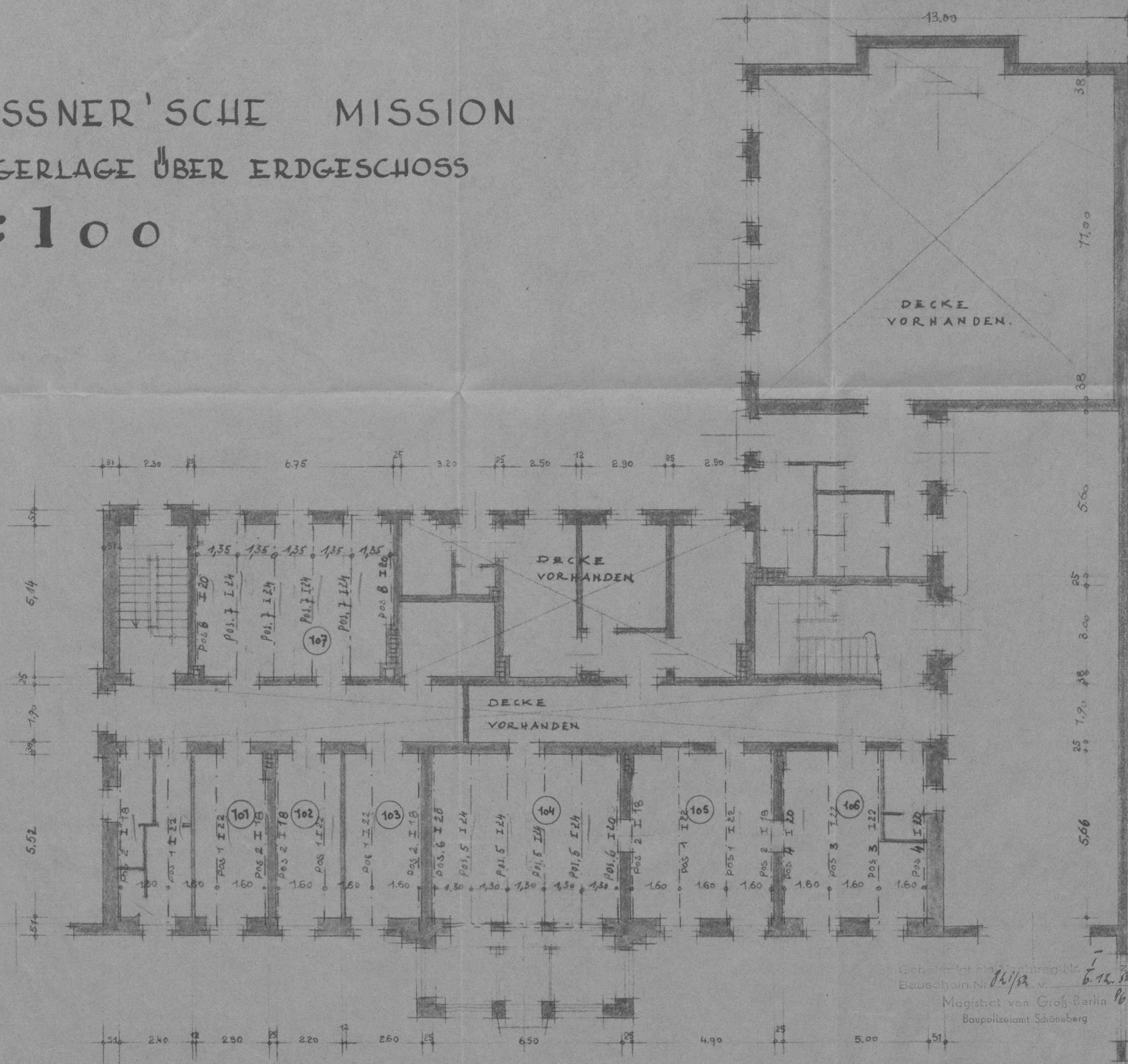
29.1.53

B

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER ERDGESCHOSS

1:100



General-Vertrag Nr. 161/32 zum
Bauschein Nr. 161/32 v. 6.12.32
Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Eintrag in die Polizeiliche Bauverwaltung
Baupolizeilich geprüft

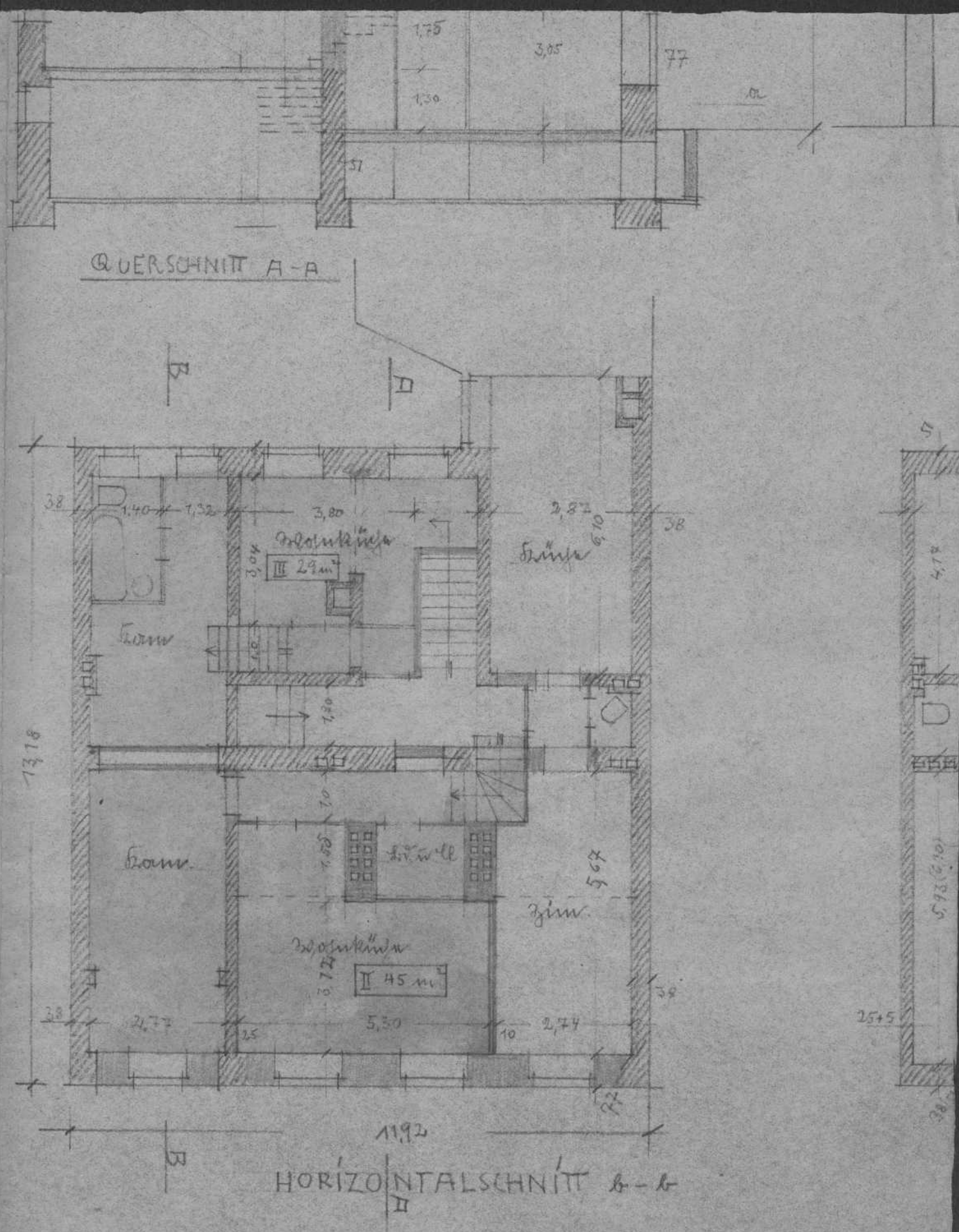
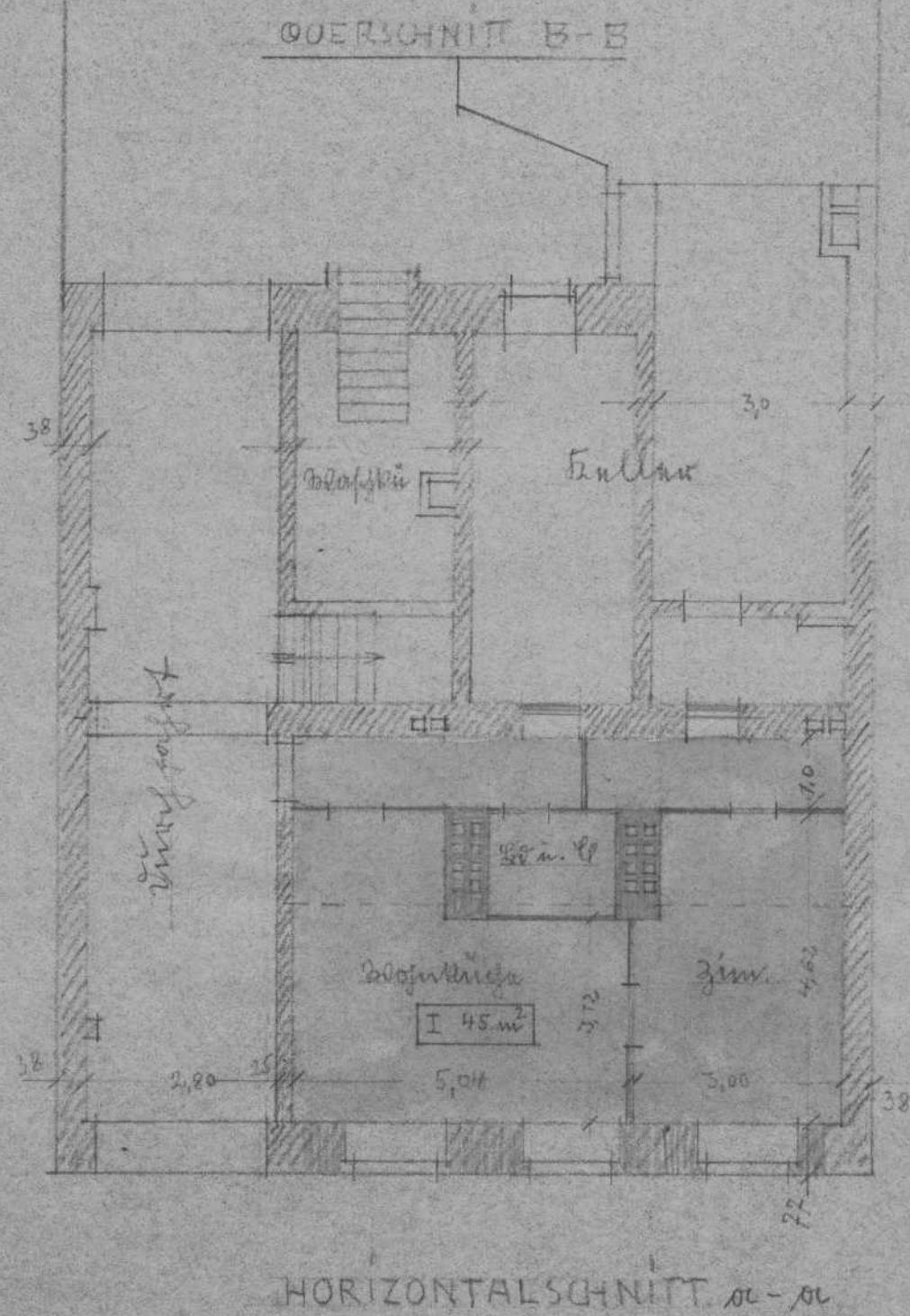
Berlin-Schöneberg, den 10.2.1933.

Amral von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
Im Auftrage

Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

66. I. 53 / H. J. 53

B





Kof.	Profil	Höhe	Längs	Prof. Länge	Prof. in	Prof. in	Notizen
I. Ob.							
1	22	4	6,0	24,0	31,01	743 -	101, 102, 103, 105
2	18	4	6,0	24,0	21,90	525 -	
3	füllt	402					106
4	"	"					
5	24	4	6,20	24,20	36,19	900 -	104
6	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
7	24	4	5,50	22,00	36,19	800 -	107
8	20	2	5,50	11,00	26,22	290 -	
9	22	2 1/2	5,90	11,80	31,01	367 -	
10	16	1	1,50	1,50	17,90	27 -	
11	12	1/2	1,30	37,00	17,15	430 -	
12	16	3	2,80	8,40	17,90	150 -	108
II. Ob.							
1	22	8	6,0	48,00	31,01	1500 -	201, 202, 205, 206
2	18	6	6,0	36,00	21,90	790 -	
3	20	2	6,10	12,20	26,22	320 -	
4	24	4	6,20	24,80	36,19	900 -	204
5	20	2	6,20	12,40	26,22	324 -	
6	20	2	6,50	13,00	41,84	542 -	204
7	22	1	6,50	6,50	31,01	202 -	
13	26	2					
14	22	1					
15	22	8	5,55	44,40	31,01	1380 -	204
16	18	6	5,55	33,30	21,90	730 -	
III. Ob.							
17	24	6	6,15	36,90	36,19	1340 -	301, 302, 305
18	20	6	6,15	36,90	26,22	970 -	
19	24	3	6,30	18,90	36,19	700 -	
20	20	4	6,30	25,20	26,22	660 -	304, 306
21	24	2	6,30	12,60	36,19	457 -	306
22	24	2	6,30	12,60	36,19	457 -	
23	22	7	5,70	39,90	31,01	1240 -	307, 308, 309
24	18	6	5,70	34,20	21,90	750 -	
25	22	1	5,70	5,70	31,01	177 -	308
26	22	3	6,25	18,75	31,01	580 -	310
27	20	2	6,25	12,50	26,22	328 -	
IV. Ob.							
28	20	19	12,20	109,80	26,22	2880 -	
29	16	2	12,20	24,40	17,90	437 -	
30	20	1	5,0	5 -	26,22	132 -	570
31	16	2	5	10 -	17,90	179 -	
V. Ob.							
32	10			94	8,33	780 -	
33	26	26	6,30	37,80	41,84	1580 -	405, 406, 410
34	22	44	6,30	37,80	31,01	4180 -	
35	26	6	6,10	36,60	41,84	1530 -	401, 402
36	22	4	6,10	24,40	31,01	760 -	
37	26	4	6,40	25,60	41,84	1070 -	404
38	22	2	6,40	12,80	31,01	400 -	
39	34	2	6,50	13,00	68,06	890 -	304
40	36	1	6,50	6,50	76,15	490 -	
41	24	8	5,80	46,40	36,19	1670 -	407, 408, 409
42	20	6	5,80	34,80	26,22	910 -	
VI. Ob.							
43	22	64	2,20	150	11,15	1600 -	
44	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
45	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
VII. Ob.							
46	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
47	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
VIII. Ob.							
48	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
49	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
IX. Ob.							
50	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
51	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
X. Ob.							
52	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
53	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XI. Ob.							
54	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
55	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XII. Ob.							
56	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
57	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XIII. Ob.							
58	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
59	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XIV. Ob.							
60	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
61	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XV. Ob.							
62	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
63	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XVI. Ob.							
64	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
65	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XVII. Ob.							
66	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
67	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XVIII. Ob.							
68	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
69	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XIX. Ob.							
70	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
71	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XX. Ob.							
72	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
73	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXI. Ob.							
74	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
75	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXII. Ob.							
76	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
77	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXIII. Ob.							
78	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
79	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXIV. Ob.							
80	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
81	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXV. Ob.							
82	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
83	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXVI. Ob.							
84	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
85	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXVII. Ob.							
86	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
87	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXVIII. Ob.							
88	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
89	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXIX. Ob.							
90	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
91	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXX. Ob.							
92	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
93	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXI. Ob.							
94	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
95	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXII. Ob.							
96	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
97	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXIII. Ob.							
98	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
99	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXIV. Ob.							
100	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
101	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXV. Ob.							
102	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
103	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXVI. Ob.							
104	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
105	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXVII. Ob.							
106	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
107	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXVIII. Ob.							
108	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
109	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XXXIX. Ob.							
110	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
111	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XL. Ob.							
112	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
113	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XLV. Ob.							
114	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
115	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XLVI. Ob.							
116	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
117	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XLVII. Ob.							
118	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
119	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XLVIII. Ob.							
120	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
121	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
XLIX. Ob.							
122	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
123	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
L. Ob.							
124	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
125	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LI. Ob.							
126	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
127	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LII. Ob.							
128	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
129	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LIII. Ob.							
130	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
131	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LIV. Ob.							
132	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
133	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LV. Ob.							
134	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
135	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LVI. Ob.							
136	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
137	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LVII. Ob.							
138	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
139	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LVIII. Ob.							
140	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
141	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LIX. Ob.							
142	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
143	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LX. Ob.							
144	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
145	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXI. Ob.							
146	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
147	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXII. Ob.							
148	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
149	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXIII. Ob.							
150	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
151	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXIV. Ob.							
152	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
153	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXV. Ob.							
154	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
155	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXVI. Ob.							
156	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
157	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXVII. Ob.							
158	22	3	6,20	18,60	31,01	580 -	410
159	20	2	6,20	12,40	26,22	325 -	
LXVIII. Ob.							
160	22						

Grundriss der Holzhütte

~ 37

1. Hof 30 m, 31 m Länge zu gering angenommen.
Hof 31 m ist überflüssig.
2. Abstand Träger Hof 39 m. Trüppaufsatz überflüssig.
3. Träger über dem Kamin 204, 304 u. 404
25 m zu kurz.
4. Abstand Träger ^{links} über dem Kamin 206, 306 u. 406
müssen neben dem Ofenplan liegen.
5. Hof 33 Träger 1,50 m sind Träger als Balken
Träger
6. Abstand Kamine von Aufgange 4,45 m statt 4,28
7. Hof sollen die Trüpplöcher sein.
8. Trägerabstand
9. Träger liegen über dem Stützpunkt.
Träger über der Abwasserleitung muss es sein
länger machen als die übrigen

Wohnflächenberechnung

Wo. I	2 Zi, Kü, Bad (am linken Treppenhaus) 7,20.4,80 + 3,55.4,31 + 2,60.1,40	$\cdot 4 = 214,41 = 53,50 \text{ m}^2$
Wo. II	2 Zi, Kü, Bad 5,50.4,80 + 4,31.4,45 + 1,00.0,50	$\cdot 4 = 184,28 = 46,07 "$
Wo. III	2 Zi, Kü, Bad Wie vor	$\cdot 4 = 184,28 = 46,07 "$
Wo. IV	1 Zi, Kü, Bad (Brause) 3,75.4,80 + 4,31.3,25 + 1,00.0,50	$\cdot 5 = 162,55 = 32,51 "$
Wo. V	1 Zi, Kü, Brausebad wie vor	$\cdot 5 = 162,55 = 32,51 "$
Wo. VI	2 Zi, Kü, Bad (linke Eckwohnung) 5,00.4,0 + 5,70.5,44	$\cdot 5 = 255 - = 51,00 "$
Wo. VII	2 Zi, Kü, Bad 9,35.5,44	$\cdot 5 = 255 - = 51,00 "$
Wo. VIII	2 Zi, Kü, Bad 9,75.5,44 - 2,80.1,37	$\cdot 5 = \frac{255 -}{245,05} = 49,21 "$
Wo. IX	2 Zi, Kü, Bad wie Wohnung VII	$\cdot 5 = 252,45 = 50,49 "$
Wo. X	1 1/2 Zi, Kü, Bad (rechte Eckwo.) 9,80.4,0 5,44 + 2,00.0,90/2 $\cdot 2$	$\cdot 5 = 196,70 = 39,34 "$
Wo. XI	2 Zi, Kü, Bad 5,325.9,11 + 1,40.0,38 + 2,00.0,50 - 3,20.0,50	$\cdot 5 = 234,40 = 46,88 "$
Wo. XII	2 Zi, Kü, Bad wie Wo. XI	$\cdot 5 = 234,40 = 46,88 "$
Wo. XIII	3 Zi, Kü, Bad 5,30.9,11 + 6,00.3,0	$\cdot 4 = 264,80 = 66,20 "$
Wo. XIV	2 Zi, Kü, Bad 5,50.9,11 - 3,40.0,50	$\cdot 5 = 242,00 = 48,40 "$
Wo. XV	2 Zi, Kü, Bad wie vor	$\cdot 5 = 242,00 = 48,40 "$
Wo. XVI	1 Zi, Kü, Bad 3,80.9,11 + 1,75.1,60	$\cdot 5 = 187,10 = 37,42 "$

$$\begin{array}{r}
 3516,56 \text{ m}^2 \\
 9,95 \\
 \hline
 3526,51
 \end{array}$$

Blm-Friedenau, den 17.9.1953

An das
Baupolizeiamt Schöneberg
Blm-Schöneberg, Rudolf-Wilde Platz (Rathaus)

In der Anlage überreichen wir 1 Blatt Zeichnung in doppelter Ausfertigung über einige kleinen Änderungen im Erdgeschoss des Hauses Handjerystr. 19/20 in Friedenau als Nachtrag zum Bauschein Nr 821/52 vom 6.12.1952, mit der Bitte um baupolizeiliche Genehmigung.
Gleichzeitig bitten wir um Vornahme der Gebrauchsabnahme.

Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedenau
Stubenrauchstr. 12

Blm-Friedenau, den 16.9. 1953

An das
Baupolizeiamt Schöneberg
Blm-Schöneberg Rudolf-Wilde Platz (Rathaus)

Im Nachgang zu unserem Antrag vom 30.8.53 auf Genehmigung einer Garage auf unserem Grundstück Handjerystr. 19/20 in Friedenau bitten wir nochmals um Zulassung des Bauwerks in einer Entfernung von 1,70 m von der linken Nachbargrenze. Da die Baulichkeit mehr als 20 m hinter der Baufluchtlinie steht und keine störende Brandmauer errichtet wird, dürften dagegen keine Bedenken geltend gemacht werden können. Wir gestatten uns auf § 8 Zif. 9 der Bauordnung hinzuweisen, wo dieser Fall ausdrücklich vorgesehen ist, und beziehen uns ferner auf die Reichsgaragenordnung, die noch weitergehende Erleichterungen zulässt.

Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedenau
Hochachtungsvoll

Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedenau
Stubenrauchstr. 12

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER DACHGESCHOSS

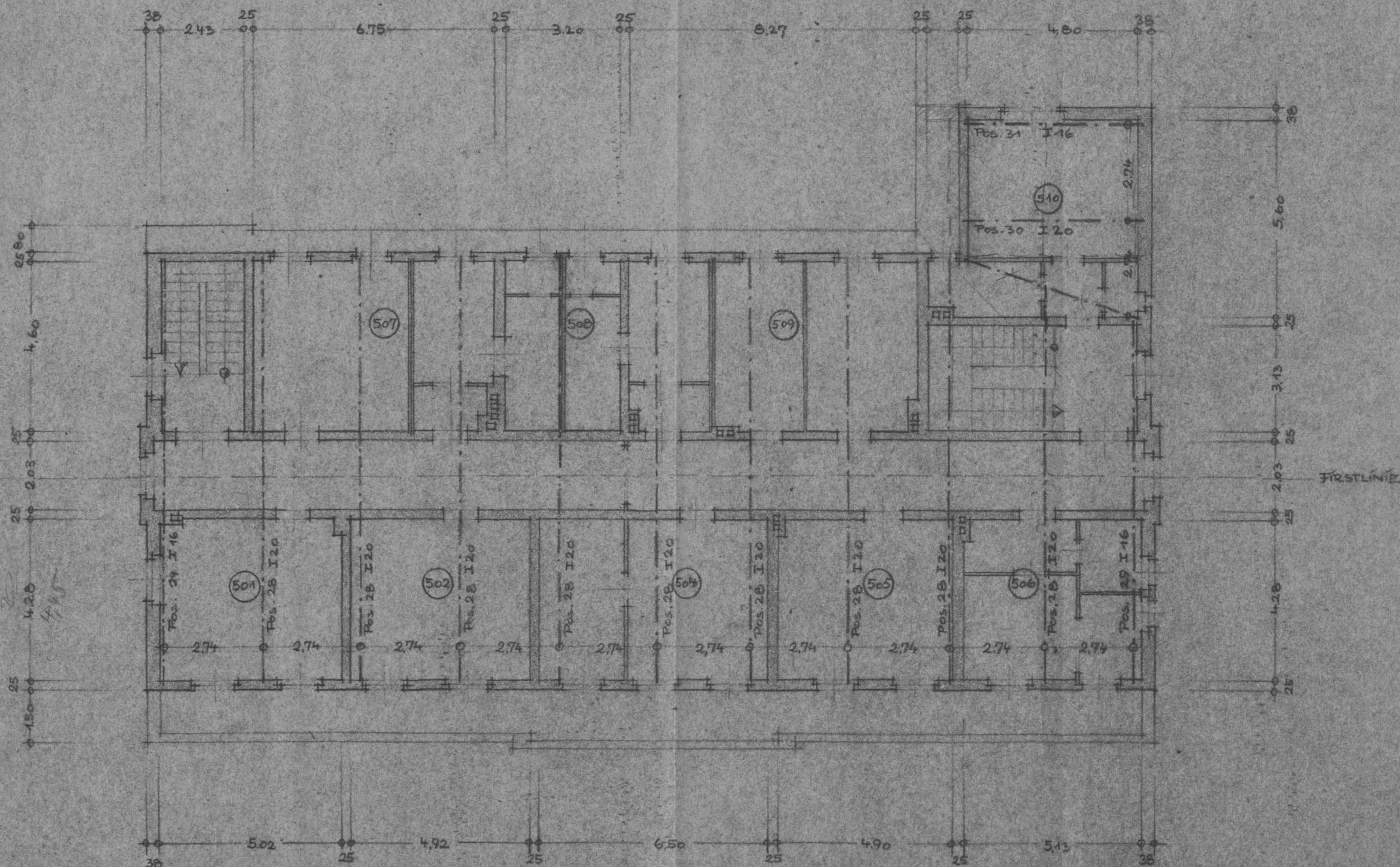
1:100

TRÄGERSTOSS AN DER
FÜRSTLINIE M=1:10

STEGGLASCHEN
2.150.10

FLANSCHLASCHEN
2.110.10

SÄMTLICHE BOLZEN 5/8"



Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

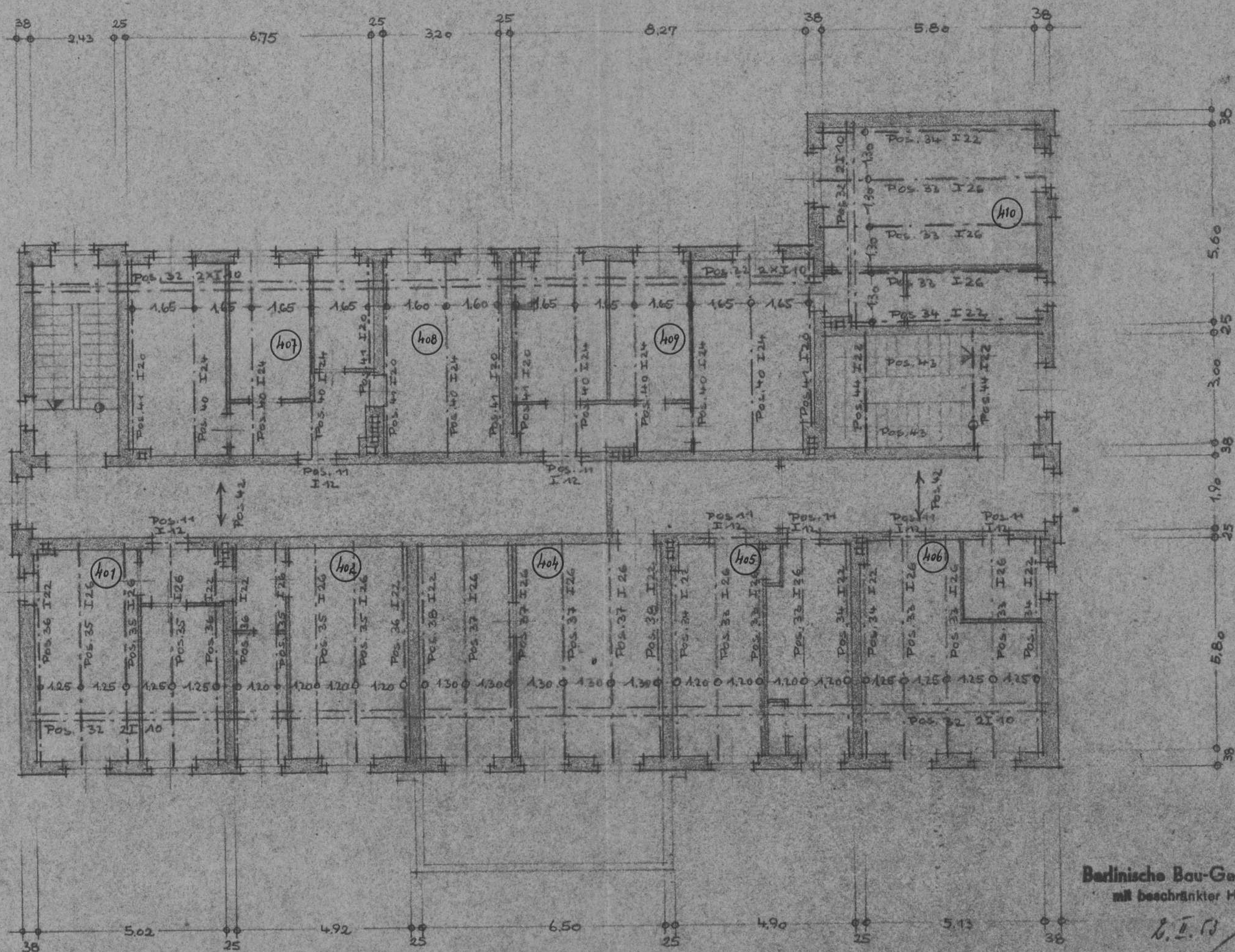
31. I. 53

Kriegl

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER 3. OBERGESCHOSS

1:100



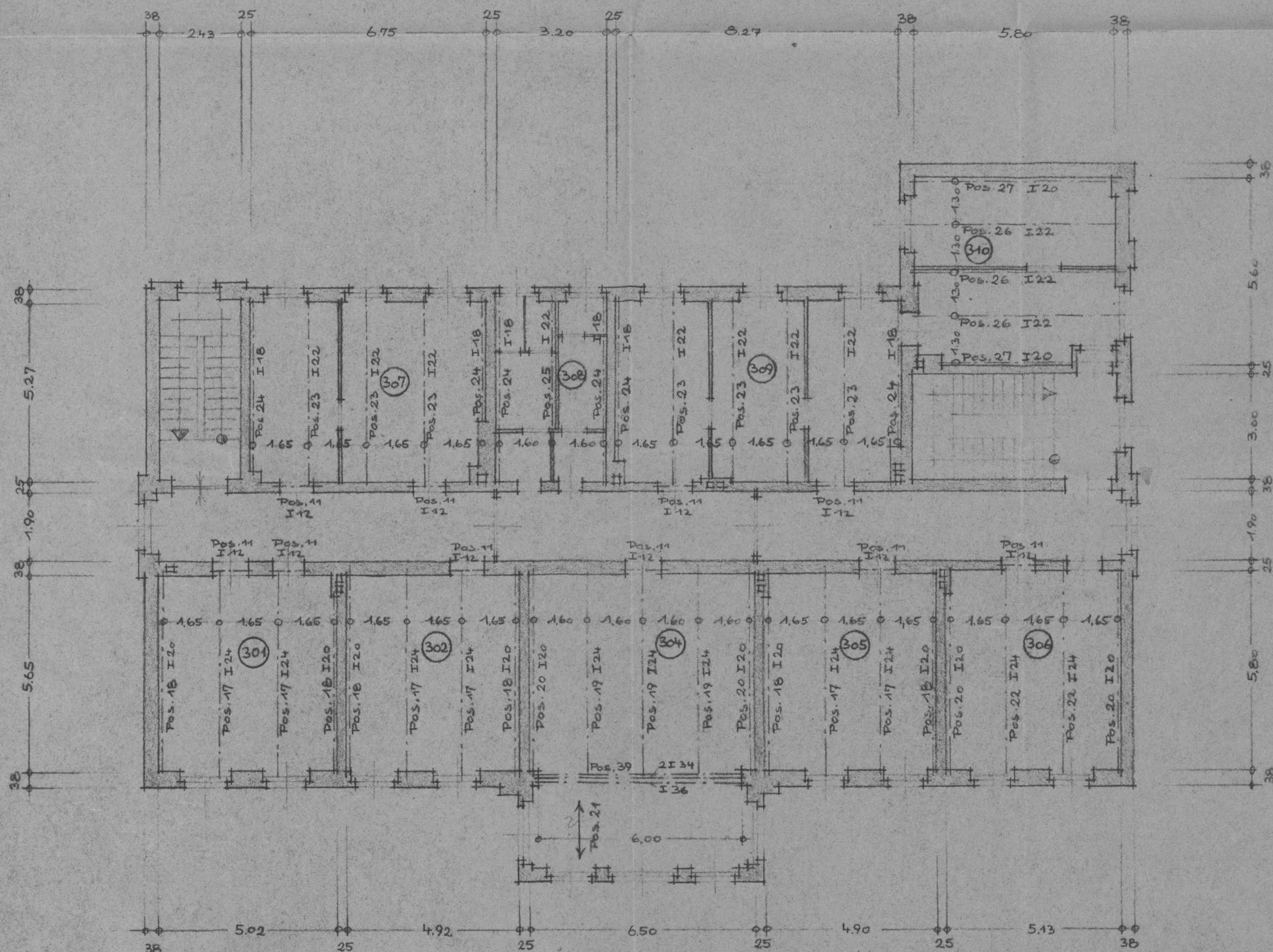
Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

B. E. F. / J. J. F.

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER 2. OBERGESCHOSS

1:100

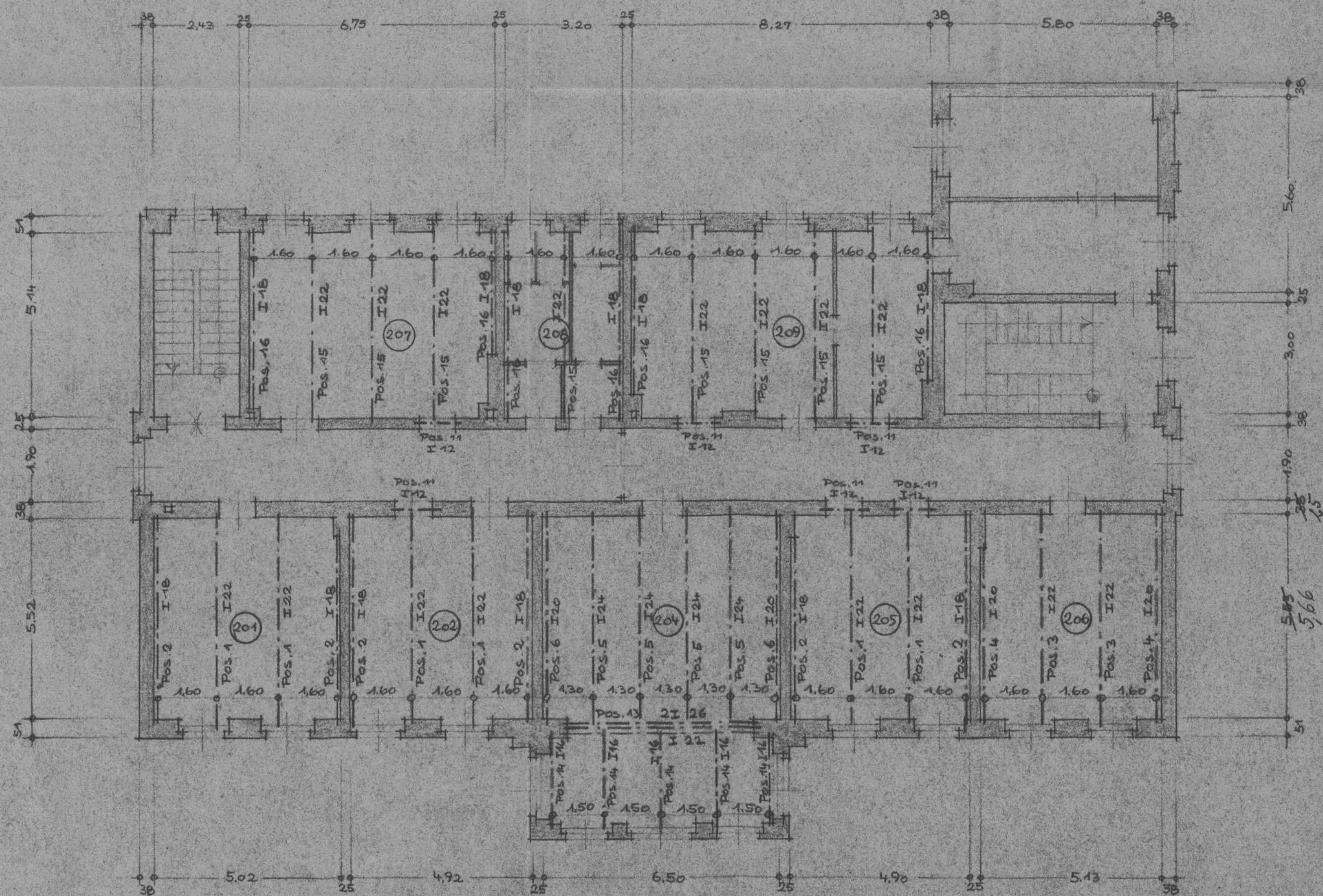


Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER 1. OBERGESCHOSS

1:100



Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

28. I. 53 / Griepke

Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

Bri/Sch.

Statische Berechnung

für die Instandsetzung des Gossner'schen Missionshauses
Berlin-Friedenau, Handjerystrasse 19-20.

Auftraggeber und Eigentümer: Kuratorium der Gossner'schen
Missionsgesellschaft,
Berlin-Friedenau, Stubenrauchstr.12.

Architekt: Josef Scherer
Berlin-Lichterfelde-West,
Klingsorstr. 115.

Ausführung
und Statik: Berlinische Bau-Gesellschaft m.b.H.
Berlin-Tempelhof, Volkmarstr.1-7.

Nachweis der Geschossdecken

über Erdgeschoss

Belastung:

Nutzlast	200 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Estrich 4 cm	65 "
Stahlbetonhohldielen 6,5 cm	115 "
Untergehängte Decke aus Heraklithplatten auf Spar- schalung	20 "
Putz	25 "
Trägerzuschlag	<u>25 "</u>
	490 kg/m ²
Zuschlag für leichte Trennwände	<u>75 "</u>
	565 kg/m ²

Pos. 1

Träger über Raum 101

$$l = 5,52 \cdot 1,05 = 5,80 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,60 \text{ m}$$

$$M = 490 \cdot 1,60 \cdot 5,80^2 \cdot 1/8 = 3300 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3300 \cdot 5,80 = 2860 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4; W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1190 \text{ kg/cm}^2$$

Träger über Raum 102, 103, 105 wie vor.

Pos. 2

Randträger über Raum 101.

$$l = 5,80 \text{ m}$$

$$M = 1650 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1430 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 18 mit } J_{\text{vorh.}} = 1450 \text{ cm}^4; W_x = 161 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1025 \text{ kg/cm}^2$$

Randträger über Raum 102, 103, 105 wie vor.

Pos. 3

Träger über Raum 106.

$$l = 5,66 \cdot 1,05 = 5,95 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,60 \text{ m}$$

$$M = 490 \cdot 1,60 \cdot 5,95^2 \cdot 1/8 = 3480 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3480 \cdot 5,95 = 3080 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4; W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1250 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 4

Randträger über Raum 106.

$$l = 5,95 \text{ m}$$

$$M = 1740 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1540 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4; W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 815 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 5

Träger über Raum 104 (Decke unter Vortragssaal)

$$l = 5,87 \cdot 1,05 = 6,15 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,30 \text{ m}$$

$$q = (490 + 150) \cdot 1,30 = 835 \text{ kg/m}$$

$$M = 835 \cdot 6,15^2 \cdot 1/8 = 3970 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3970 \cdot 6,15 = 3640 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4; W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1120 \text{ kg/cm}^2$$

*hier verändert
731329*

Pos. 6

Randträger über Raum 104.

$$l = 6,15 \text{ m}$$

$$M = 1985 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1820 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4, W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 930 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 7

Träger über Raum 107 (Decke unter Bibliothek)

$$l = 5,14 \cdot 1,05 = 5,40 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,35 \text{ m}$$

$$q = (490 + 300) \cdot 1,35 = 1065 \text{ kg/m}$$

$$M = 1065 \cdot 5,40^2 \cdot 1/8 = 3880 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3880 \cdot 5,40 = 3120 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4, W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1100 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 8

Randträger über Raum 107.

$$l = 5,40 \text{ m}$$

$$M = 1940 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1560 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4, W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 910 \text{ kg/cm}^2$$

Nachweis der Kellerdecke unter Raum 105.

Die Decke wird wie die vorhandene Kellerdecke aus Preussischen Kappen hergestellt.

Belastung:

Nutzlast	200 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Schlackenbeton 8 cm	130 "
Preussische Kappe 12 cm	275 "
Trägerzuschlag	25 "
	670 kg/m ²

Pos. 9 Träger unter Raum 105.

$$l = 5,40 \cdot 1,05 = 5,70 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,25 \text{ m}$$

$$M = 670 \cdot 1,25 \cdot 5,70^2 \cdot 1/8 = 3400 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3400 \cdot 5,70 = 2880 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4; W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1220 \text{ kg/cm}^2$$

aufgestellt:

Brew

Berlin-Tempelhof, den 22.1.1953

1. Nachtrag

zur statischen Berechnung Handlerystr. 19-20 vom 22.1.53.

Pos. 10

Deckentragender Sturzträger im Heizungskeller
unter Raum 105.

$$l = 1,20 + 0,12 = 1,32 \text{ m}$$

$$q = 1/4 \cdot 0,64 \cdot 1,30 \cdot 1800 = 375 \text{ kg/m}$$

$$P = 670 \cdot 1,25 \cdot 1/2 \cdot 5,70 = 2380 \text{ kg}$$

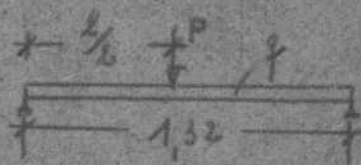
$$M = 375 \cdot 1,32^2 \cdot 1/8 + 2380 \cdot 1,32 \cdot 1/4$$

$$= 81,5 + 785 = 866,5 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 86650/1400 = 62 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt I 16 mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 740 \text{ kg/cm}^2$$



Pos. 11

Deckentragender Sturzträger unter Raum 105.

$$l = 1,0 + 0,12 = 1,12 \text{ m}$$

$$q = 1/3 \cdot 0,51 \cdot 0,50 \cdot 1800 = 153 \text{ kg/m}$$

$$P = 2380 \text{ kg}$$

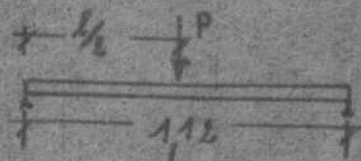
$$M = 153 \cdot 1,12^2 \cdot 1/8 + 2380 \cdot 1,12 \cdot 1/4$$

$$= 24 + 565 = 589 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 49 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt I 12 mit } W_x = 54,7 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1260 \text{ kg/cm}^2$$



Pos. 12

Träger über Raum 108.

$$l = 2,50 \cdot 1,05 = 2,65 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,60 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,60 \cdot 2,65^2 \cdot 1/8 = 794 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 56,6 \text{ cm}^3$$

$$\text{konstruktiv gewählt I 16 mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 680 \text{ kg/cm}^2$$

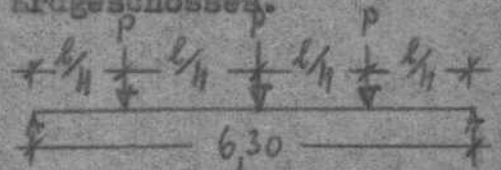
Randträger konstruktiv I 16

Decken über 1. Obergeschoss.

Die Träger über Raum 201, 202, 204, 205, 206 entsprechen den Trägern über den Räumen des Erdgeschosses.

Pos. 13

Unterzug über Raum 204.



$$l = 6,0 \cdot 1,05 = 6,30 \text{ m}$$

$$q = 640 \cdot 6,15 \cdot 1/2 = 1970 \text{ kg/m}$$

$$M = 1970 \cdot 6,30^2 \cdot 1/8 = 9800 \text{ mkg}$$

$M/2 = 4900 \text{ mkg}$, da Auflagerdrücke durch eine aufgenietete Zentrierplatte auf 2 Träger verteilt.

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 4900 \cdot 6,30 = 4600 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt 2 I 26 mit } J_{\text{vorh.}} = 5740 \text{ cm}^4; W_x = 442$$

$$\sigma = 1110 \text{ kg/cm}^2$$

Ausserer Unterzug :

$$p = 640 \cdot 2,65 \cdot 1/2 = 850 \text{ kg}$$

$$M = 850 \cdot 6,30 \cdot 1/2 = 2680 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 2680 \cdot 6,30 = 2520 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4; W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 965 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 14

Träger über Erker (Raum 204).

$$l = 2,50 \cdot 1,05 = 2,65 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,50 \text{ m}$$

$$M = 640 \cdot 1,50 \cdot 2,65^2 \cdot 1/8 = 845 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 60,5 \text{ cm}^3$$

$$\text{konstruktiv gewählt I 16 mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 720 \text{ kg/cm}^2$$

Handträger konstruktiv gewählt I 16.

Pos. 15

Träger über Raum 207.

$$l = 5,14 \cdot 1,05 = 5,40 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,60 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,60 \cdot 5,40^2 \cdot 1/8 = 3300 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3300 \cdot 5,40 = 2660 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4, W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1190 \text{ kg/cm}^2$$

Träger über Raum 208, 209 wie vor.

Pos. 16

Handträger über Raum 207.

$$l = 5,40 \text{ m}$$

$$M = 1650 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1350 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 18 mit } J_{\text{vorh.}} = 1450 \text{ cm}^4, W_x = 161 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1025 \text{ kg/cm}^2$$

Decke über 2. Obergeschoss.

Pos. 17

Träger über Raum 301.

$$l = 5,65 \cdot 1,05 = 5,95 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,65 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,65 \cdot 5,95^2 \cdot 1/8 = 4140 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 4140 \cdot 5,95 = 3670 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4; \quad W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1170 \text{ kg/cm}^2$$

Träger über Raum 302, 305 wie vor.

Pos. 18

Handträger über Raum 301.

$$l = 5,95 \text{ m}$$

$$M = 2070 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1835 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4; \quad W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 970 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 19

Träger über Raum 304.

$$l = 5,80 \cdot 1,05 = 6,10 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,60 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,60 \cdot 6,10^2 \cdot 1/8 = 4200 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 4200 \cdot 6,10 = 3820 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 1190 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 20

Handträger über Raum 304.

$$l = 6,10 \text{ m}$$

$$M = 2100 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1910 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 980 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 21

Vollbetonplatte über Erker (Raum 304).

Belastung:

Nutzlast	500 kg/m ²
Estrich	45 "
Isolierung	15 "
Unterbeton	45 "
Beton 15 cm	360 "
Putz	<u>25 "</u>
	990 kg/m ²

$$l = 2,35 + 0,15 = 2,50 \text{ m}$$

$$M = 990 \cdot 2,50^2 \cdot 1/8 = 775 \text{ mkg}$$

$$r = \frac{12,5}{\sqrt{775}} = 0,448 \cdot \sqrt{38/1400}$$

$$f_e = 0,176 \cdot \sqrt{775} = 4,9 \text{ cm}^2$$

$$\text{gewählt 7 } \varnothing 10/\text{m mit } f_e = 5,50 \text{ cm}^2$$

Pos. 22

Träger über Raum 306.

$$l = 5,80 \cdot 1,05 = 6,10 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,65 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,65 \cdot 6,10^2 \cdot 1/8 = 4340 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 4340 \cdot 6,10 = 3940 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4; W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1230 \text{ kg/cm}^2$$

Randträger wie Pos. 20.

Pos. 23

Träger über Raum 307.

$$l = 5,27 \cdot 1,05 = 5,55 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,65 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,65 \cdot 5,55^2 \cdot 1/8 = 3600 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3600 \cdot 5,55 = 2980 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4; W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1300 \text{ kg/cm}^2$$

Träger über Raum 309 wie vor.

Pos. 24

Randträger über Raum 307.

$$l = 5,55 \text{ m}$$

$$M = 1800 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1490 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 18 mit } J_{\text{vorh.}} = 1450 \text{ cm}^4; W_x = 161 \text{ cm}^3$$

geringe Überschreitung der Durchbiegung
zulässig.

$$\sigma = 1120 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 25

Träger über Raum 308.

$$l = 5,55 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,60 \text{ m}$$

$$M = 490 \cdot 1,60 \cdot 5,55^2 \cdot 1/8 = 3020 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3020 \cdot 5,55 = 2500 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 1090 \text{ kg/cm}^2$$

Randträger gewählt I 18 wie Pos. 24

Pos. 26

Träger über Raum 310.

$$l = 5,80 \cdot 1,05 = 6,10 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,30 \text{ m}$$

$$M = 565 \cdot 1,30 \cdot 6,10^2 \cdot 1/8 = 3420 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 3420 \cdot 6,10 = 3100 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3160 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 1230 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 27

Randträger über Raum 310.

$$l = 6,10 \text{ m}$$

$$M = 1710 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 1550 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 800 \text{ kg/cm}^2$$

Nachweis des Massivdaches.

Dachneigung: 3 % Gefälle.

Belastung:

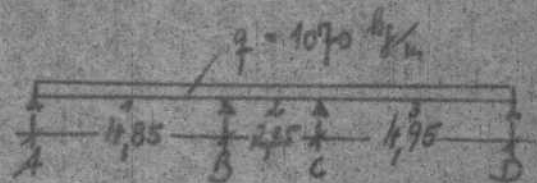
Schnee	75 kg/m ²
Stappe	15 "
Aufbeton 5cm	55 "
Kassetteplatten	125 "
5 cm Heraklithplatten	75 "
Putz	25 "
Trägerzuschlag	20 "
	390 kg/m ²

Pos. 28

Träger über Dachgeschoss.

Trägerabstand $a = 2,74 \text{ m}$

$$q = 390 \cdot 2,74 = 1070 \text{ kg/m}$$



Durchlaufträger:

$$I_1 \cdot K_1 = 1,07 \cdot 4,85^2 \cdot 1/4 \cdot 4,85 = 30,4 \text{ m}^2 \text{t}$$

$$I_2 \cdot K_2 = 1,07 \cdot 2,25^2 \cdot 1/4 \cdot 2,25 = 3,04 \text{ m}^2 \text{t}$$

$$I_3 \cdot K_3 = 1,07 \cdot 4,95^2 \cdot 1/4 \cdot 4,95 = 32,4 \text{ m}^2 \text{t}$$

$$I. \quad M_B \cdot 2(4,85 + 2,25) + 2,25 M_C = - 30,4 - 3,04$$

$$14,20 M_B + 2,25 M_C = - 33,44$$

$$II. \quad 2,25 M_B + M_C \cdot 2(2,25 + 4,95) = - 3,04 - 32,4$$

$$2,25 M_B + 14,40 M_C = - 35,44$$

$$I. - 32 M_B - 5,07 M_C = + 75,5$$

$$II. \frac{32 M_B + 205 M_C = - 504}{199,93 M_C = - 428,5}$$

$$M_C = - 2,14 \text{ mt}$$

$$I. M_B = (- 33,4 + 4,8)/14,20$$

$$M_B = - 2,01 \text{ mt}$$

$$A = 1,07 \cdot 4,85 \cdot 1/2 - 2,01/4,85$$

$$= 2,6 - 0,415 = \underline{2,185 \text{ t}}$$

$$B_1 = 2,6 + 0,415 = 3,015 \text{ t}$$

$$B_r = 1,07 \cdot 2,25 \cdot 1/2 + 2,01/2,25 - 2,14/2,25$$

$$= 1,2 + 0,9 - 0,95 = 1,15 \text{ t}$$

$$B = 3,015 + 1,15 = \underline{4,165 \text{ t}}$$

$$C_1 = 1,2 - 0,9 - 0,95 = 1,25 \text{ t}$$

$$C_r = 1,07 \cdot 4,95 \cdot 1/2 + 2,14/4,95$$

$$= 2,65 + 0,43 = 3,08 \text{ t}$$

$$C = 1,25 + 3,08 = \underline{4,33 \text{ t}}$$

$$D = 2,65 - 0,43 = \underline{2,22 \text{ t}}$$

$$M_1 = 2,185^2/2 \cdot 1,07 = 2,05 \text{ mt}$$

$$M_2 = 1,15^2/2 \cdot 1,07 - 2,01 = - 1,395 \text{ mt}$$

$$M_3 = 2,22^2/2 \cdot 1,07 = \underline{2,3 \text{ mt} = M_{\max}}$$

$$V_{\text{erf.}} = 2300/14 = 164 \text{ cm}^3$$

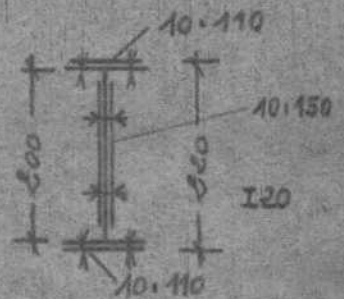
$$\text{gewählt I 20 mit } V_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1075 \text{ kg/cm}^2$$

Biegegeffester Stoss am First:

Laschen am Steg gewöhlt lo . 150

Laschen an den Flanschen gewöhlt lo . 110



Trägheitsmoment der Laschen:

$$J_{\text{vorh.}} = \frac{11 \cdot 0}{12} (22,0^3 - 0,0^3) = 281,2$$

$$= 2480 + 562 = 3042 \text{ cm}^4 > J_{\text{erf.}} = 2140 \text{ cm}^4$$

$$N = M/R = 1,395/0,21 = 2,93 \text{ t}$$

$$n_a = 2,93/1,98 = 1,5 \text{ gewöhlt je 2 Schrauben } 5/8''$$

Pos. 29

Randträger gewöhlt I 16.

Pos. 30

Träger über Anbau.

$$l = 3,90 \cdot 1,05 = 4,10 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 2,74 \text{ m}$$

$$M = 390 \cdot 2,74 \cdot 4,10^2 \cdot 1/8 = 2240 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 160 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewöhlt I 20 mit } W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1050 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 31

Randträger über Anbau.

$$W_{\text{erf.}} = 80 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewöhlt I 16 mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 950 \text{ kg/cm}^2$$

Decke über 3. Obergeschoss.

Pos. 32

Träger zur Aufnahme der 24 cm UNUS-Isol.

Sachlast aus Pos. 28: $2220/2,74 = 810 \text{ kg/m}$

24 cm UNUS-Isol. $= 0,27 \cdot 2,70 \cdot 1420 = 1035 \text{ kg/m}$

1845 kg/m

gewählt 2 Träger

$l = 1,65 \text{ m}$

$M = 1845 \cdot 1/2 \cdot 1,65^2 \cdot 1/8 = 314 \text{ mkg}$

$W_{\text{erf.}} = 22,4 \text{ cm}^3$

gewählt 2 I 10 mit $W_x = 34,2 \text{ cm}^3$

$\sigma = 920 \text{ kg/cm}^2$

Pos. 33

Träger über Raum 406.

$l = 5,80 \cdot 1,05 = 6,10 \text{ m}$

Trägerabstand $a = 1,25 \text{ m}$

$q_1 = 565 \cdot 1,25 = 705 \text{ kg/m}$

$q_2 = 990 \cdot 1,25 = 1240 \text{ kg/m}$

$P = 1845 \cdot 1,25 = 2300 \text{ kg}$

$B = 705 \cdot 4,60 \cdot 3,80/6,10 + 2300 \cdot 1,50/6,10$

$+ 1240 \cdot 1,50 \cdot 0,75/6,10$

$= 2020 + 565 + 230 = 2815 \text{ kg}$

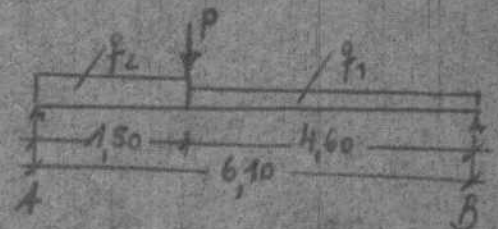
$M = \frac{2815^2}{2 \cdot 705} = 5600 \text{ mkg}$

$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 5600 \cdot 6,10 = 5100 \text{ cm}^4$

gewählt I 26 mit $J_{\text{vorh.}} = 5740 \text{ cm}^4$ $W_x = 442 \text{ cm}^3$

$\sigma = 1270 \text{ kg/cm}^2$

Träger über Raum 410 wie vor



Pos. 34

Randträger über Raum 406

$$l = 6,10 \text{ m}$$

$$M = 800 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 2550 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3060 \text{ cm}^4; W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1005 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 35

Träger über Raum 401.

$$l = 5,65 + 1,05 = 5,95 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,25 \text{ m}$$

$$q_1 = 490 \cdot 1,25 = 613 \text{ kg/m}$$

$$q_2 = 1240 \text{ kg/m}$$

$$P = 2300 \text{ kg}$$

$$B = 613 \cdot 4,45 \cdot 3,72^5 / 5,95 + 2300 \cdot 1,50 / 5,95 + 1240 \cdot 1,50 \cdot 0,75 / 5,95$$

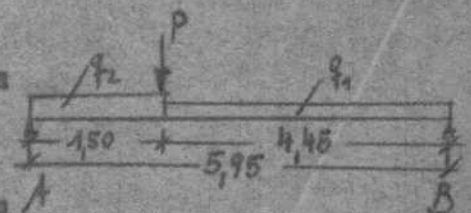
$$= 1710 + 580 + 235 = 2525 \text{ kg}$$

$$M = 2525^2 / 2 \cdot 613 = 5200 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 5200 \cdot 5,95 = 4600 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 26 mit } J_{\text{vorh.}} = 5740 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 1175 \text{ kg/cm}^2$$



Pos. 36

Randträger gewählt I 22.

Pos. 37

Träger über Raum 404.

$$l = 5,65 \cdot 1,05 = 5,95 \text{ m}$$

Trägerabstand 1,30 m

$$q_1 = 565 \cdot 1,30 = 735 \text{ kg/m}$$

$$q_2 = 990 \cdot 1,30 = 1290 \text{ kg/m}$$

$$P = 1845 \cdot 1,30 = 2400 \text{ kg}$$

$$B = 735 \cdot 4,45 \cdot 3,72^5/5,95 + 2400 \cdot 1,50/5,95 + 1290 \cdot 1,50 \cdot 0,75/5,95$$

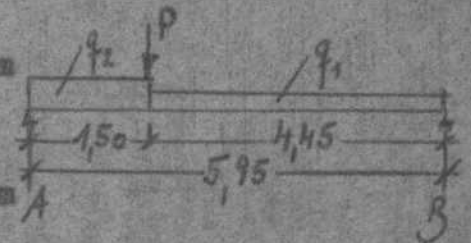
$$= 2050 + 605 + 244 = 2899 \text{ kg}$$

$$M = 2899^2/2 \cdot 735 = 5700 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 5700 \cdot 5,95 = 5050 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 26 mit } J_{\text{vorh.}} = 5740 \text{ cm}^4, x = 442 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1290 \text{ kg/cm}^2$$



Pos. 38

Randträger über Raum 404.

$$l = 5,95 \text{ m}$$

$$M = 2850 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 2525 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 22 mit } J_{\text{vorh.}} = 3080 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = 1025 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 39

Unterzug über Raum 204/Arker.

Belastung durch Decke über Raum 404:

$$A = 565 \cdot 4,45 \cdot 2,22^5/5,95 + 1845 \cdot 4,45/5,95 + 990 \cdot 5,20/5,95$$

$$= 940 + 1380 + 865 = 3185 \text{ kg/m}$$

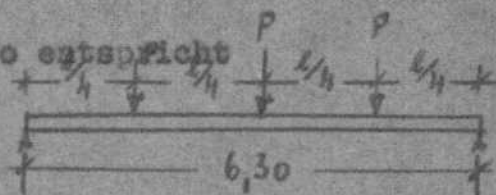
Belastung der 38 cm-Hand:

Die Fensteröffnungen werden prozentual in Abzug gebracht und die Durchschnittsbelastung ermittelt.

$$6,30 \cdot 4,0/2 \cdot 1,50 \cdot 2,0 + 1,50 \cdot 2,80 \text{ entspricht}$$

40,5 % Rest 59,5 %

$$0,41 \cdot 0,59^5 \cdot 4,0 \cdot 1800 = 1760 \text{ kg/m}$$



Belastung der Decke über Raum 304 (Pos. 19)

$$P = 565 \cdot 1,60 \cdot 6,10 \cdot 1/2 = 2750 \text{ kg}$$

Belastung der Vollbetonplatte vom Balkon (Pos. 21)

$$990 \cdot 2,50 \cdot 1/2 = 1240 \text{ kg/m}$$

gewählt 3 Träger, die 2 innersten deckentragend

$$l = 6,0 \cdot 1,05 = 6,30 \text{ m}$$

$$M = (3185 + 1760) 1/3 \cdot 6,30^2 \cdot 1/8 + 2750 \cdot 6,30 \cdot 1/4$$

$$= 8150 + 4330 = 12480 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 12480 \cdot 6,30 = 11700 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt 2 I 34 mit } J_{\text{vorh.}} = 15700 \text{ cm}^4, W_x = 923 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1350 \text{ kg/cm}^2$$

Die Deckenträger werden zur Lastverteilung auf einer Zentrierplatte verlegt.

Ausserer Unterzug:

$$M = 8150 + 1240 \cdot 6,30^2 \cdot 1/8$$

$$= 8150 + 6150 = 14300 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 14300 \cdot 6,30 = 31400 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 36 mit } J_{\text{vorh.}} = 19610 \text{ cm}^4, W_x = 1090 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1320 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 40

Träger über Raum 407.

$$l = 5,27 \cdot 1,05 = 5,55 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,65 \text{ m}$$

$$P = 1845 \cdot 1,65 = 3040 \text{ kg}$$

$$a = 565 \cdot 1,65 \cdot 5,55 \cdot 1/2 + 3040 \cdot 0,90/5,55$$

$$= 2580 + 490 = 3070 \text{ kg}$$

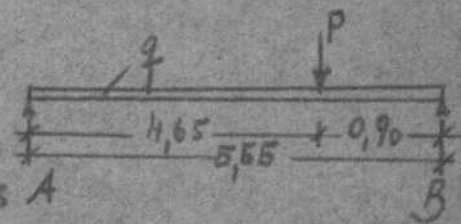
$$M = 3070^2/2 \cdot 565 \cdot 1,65 = 5040 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 5040 \cdot 5,55 = 4160 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4; W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1420 \text{ kg/cm}^2$$

Träger über Raum 408, 409 wie vor.



Pos. 41

Randträger über Raum 407.

$$l = 5,55 \text{ m}$$

$$M = 2520 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 2080 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 20 mit } J_{\text{vorh.}} = 2140 \text{ cm}^4; W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1175 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 42

Vollbetonplatte über den Flaren.

Belastung:

Nutzlast	500 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Bestrich 3 cm	50 "
Vollbetonplatte 10 cm	240 "
Putz	25 "
	855 kg/m ²

$$l = 2,0 + 0,10 = 2,10$$

$$d = 10 \text{ cm. } h = 8,5 \text{ cm}$$

$$M = 855 \cdot 2,10^2 \cdot 1/8 = 470 \text{ mkg}$$

$$r = \frac{8,5}{\sqrt{470}} = 0,392 \wedge 45/1400$$

$$f_e = 0,205 \sqrt{470} = 4,45 \text{ cm}^2$$

$$\text{gewählt } 5 \text{ } \varnothing 10/\text{m mit } f_e = 4,71 \text{ cm}^2$$

Pos. 43

Treppenhaus rechts.

Alle Läufe sind in Stahlbeton neu herzustellen.

Belastung:

$$\text{Nutzlast} \quad 350 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{Platte } 1,21 \cdot 0,15 \cdot 2400 \quad 435 \text{ "}$$

$$\text{Aufsattelung } 0,13 \cdot 1/2 \cdot$$

$$1800 \quad 165 \text{ "}$$

$$\text{Putz} \quad \underline{25 \text{ "}}$$

$$975 \text{ kg/m}^2$$

$$l = \sqrt{2,0^2 + 3,0^2} = 3,60 \text{ m}$$

$$M = 975 \cdot 3,60^2 \cdot 1/8 = 1580 \text{ mkg}$$

$$r = \frac{16}{\sqrt{1580}} = 0,401 \wedge 44/1400$$

$$f_e = 0,201 \sqrt{1580} = 8,0 \text{ cm}^2$$

$$\text{gewählt } 3 \text{ } \varnothing 12 \text{ mit } f_e = 3,39 \text{ cm}^2$$

$$\text{abgebogen } 3 \text{ } \varnothing 14 \text{ mit } f_e = \frac{4,62 \text{ cm}^2}{8,01 \text{ cm}^2}$$

$$\text{Verteiler } 3 \text{ } \varnothing 7/\text{m}$$

Podeste vorhanden (Preussische Kappen).

Belastung:

Nutzlast	350 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Schlackenbeton 8 cm	130 "
Preussische Kappe 12 cm	275 "
Putz	<u>25 "</u>
	820 kg/m ²

Pos. 44

Podestträger:

$$l = 3,10 \cdot 1,05 = 3,25 \text{ m}$$

$$q = 975 \cdot 3,60 \cdot 1/2 + 820 \cdot 1,80 \cdot 1/2$$

$$= 1750 + 740 = 2490 \text{ kg/m}$$

$$M = 2490 \cdot 3,25^2 \cdot 1/8 = 3300 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 235 \text{ cm}^3$$

$$\text{vorhanden I 22 mit } W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1190 \text{ kg/cm}^2$$

Berlin-Tempelhof, den 30.1.1953
Brie/ach.

aufgestellt:

Briegw.

B

Nachtrag zur statischen Berechnung

Bauvorhaben Handjerystr.19-20.

Nachweis der Erkerdecke im 2.Obergeschoss.

Belastung:

Nutzlast	350 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Estrich 3 cm	65 "
Koksasche 10 cm	70 "
Klein'sche Decke 10 cm	135 "
Putz	25 "
	<u>685 kg/m²</u>

Pos. 59

Nach Bemessungstafel von Stahlsteindecken im
"Stahl im Hochbau", 11.Aufl., S.482

Spannweite $l = 1,20$ m: 10 cm Klein'sche Decke
bewehrt mit 1 $\varnothing$ 6/Fuge.

genehmigt als Nachtrag Nr. 3 zum
Bauschein Nr. 121 v. 6.12.52

Der Senat von Berlin

Baupolizeiamt Schöneberg

Pos. 60

Deckenträger:

$l = 2,50 \cdot 1,05 = 2,65$ m gehört zum Befreiungsbeschuß Nr. 62/53

Trägerabstand $a = 1,20$ m Der Senat von Berlin

$M = 685 \cdot 1,20 \cdot 2,65^2 \cdot 1/8 = 720$ mkg Baupolizeiamt Schöneberg

konstruktiv gewählt I 16 mit $W_x = 117$ cm³

$\sigma = 615$ kg/cm²

Aufgestellt:

Berlin-Tempelhof, den 18.5.1953

Baupolizeilich geprüft!

Berlin-Schöneberg, den 22.5.1953

Der Senat von Berlin

Baupolizeiamt Schöneberg

Im Auftrage

Berlinische Bau-Gesellschaft

mit beschränkter Haftung

Prof. Holzhausen i. d. H. Meyer.

Brie/Bs.

Nachtrag
=====

zur statischen Berechnung Bauvorhaben Handjerystrasse 19-20.

Nachweis der Treppenläufe und Podeste

Belastung der Läufe:

Nutzlast	350,-- kg/m ²
Aufsattelung 0,18.1/2.1800 =	165,-- "
Klein'sche Decke 15 cm 1,2.200 =	240,-- "
Putz 1,2 . 25	30,-- "
	785,-- kg/m ²

Belastung der Podeste:

Nutzlast	350 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Estrich 3 cm	65 "
Koksasche 12 cm	85 "
Klein'sche Decke 10 cm	135 "
Putz	25 "
	700 kg/m ²

Nach Bemessungstafel von Stahlsteindecken
im "Stahl im Hochbau", 11. Aufl., S. 482/483

Pos. 56: Läufe 1 = 3,00 m; 15 cm Klein'sche Decke
bewehrt mit $\emptyset$ 10 /Fuge

Pos. 57: Podeste 1 = 1,75 m; 10 cm Klein'sche Decke
bewehrt mit $\emptyset$ 8/Fuge

Pos. 58:

Podestträger

$$l = 3,05 \cdot 1,05 = 3,20 \text{ m}$$

$$q = 785 \cdot 3,00 \cdot 1/2 + 700 \cdot 1,75 \cdot 1/2 = 1895 \text{ kg/m}$$

$$M = 1895 \cdot 3,20^2 \cdot 1/8 = 2400 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf}} = 164 \text{ cm}^3$$

$$\text{vorhanden I 22 mit } W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 830 \text{ kg/cm}^2$$

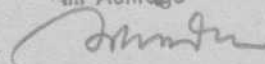
Baupolizeilich geprüft!

Berlin-Schöneberg, den 13.5 1953

Der Senat von Berlin

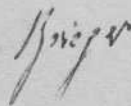
Baupolizeiamt Schöneberg

im Auftrage

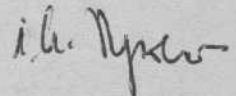


Berlin-Tempelhof, den 9. Mai 1953

Aufgestellt:



Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung



Genehmigt als Nachtrag Nr. 3 zum
Bauschein Nr. 84 v. 6.12.52

Der Senat von Berlin Fi 4/53
Baupolizeiamt Schöneberg

Gehört zum Befreiung beschluß Nr. 64/53

Der Senat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Der Senat von Berlin

Baupolizeiamt Schöneberg

Gesch. Z.: BP Sch. T 6-86

Handjerystr. 19/20

Berlin - Schöneberg 24.4. 1953

Rathaus am Rud.-Wilde-Platz Nr.

Anruf: 71 02 11 Hausanschluß:

An die
Goßnersche Missionsgesellschaft

(1) Berlin-Friedenau
Stubenrauchstr. 12

Unsere Zeichen:

BP T 6-86

W. B. Nr. 8/53

Zum Antrage vom 31.3.1953

Betrifft: Grundstück Berlin-Friedenau, Handjerystr. 19/20

Beschluß

nachstehenden Bestimmung der
Die Befreiung von der Bauordnung für die Stadt Berlin vom
9. November 1929 nebst Nachträgen, und zwar

1. von § 26 Ziff. 8 für die Ausführung einer Waschküche im
Kellergeschoß, welches statt höchstens 1,50 m 2,50 m tief
unter dem umgebenden Erdreich liegt.

wird gemäß der vorgelegten Zeichnung erteilt.

Anlagen

Der Befreiungsbeschluß berechtigt nicht zum Baubeginn. Mit den Bauarbeiten darf erst nach Empfang der baupolizeilichen Genehmigung (Bauschein) begonnen werden.

Die Befreiung verliert ihre Gültigkeit zugleich mit dem Erlöschen der baupolizeilichen Genehmigung, zu der sie erteilt ist. Wenn keine baupolizeiliche Genehmigung erteilt wird, verliert die Befreiung ihre Gültigkeit nach einem Jahr.

Gegen diesen Beschluß ist binnen 2 Wochen die Beschwerde an das Baupolizei-Hauptamt zulässig, die zweckmäßig bei dem Baupolizeiamt Schöneberg einzureichen ist.

~~Gebührenfrei~~
Gebühr nach der Verwaltungsgebührenordnung vom 19. Mai 1934 — GS. S. 261 —.

3,-- DM

Im Auftrage:
W eber

(Stempel)



Beglaubigt:

Kzl.-Ang.

Der Senat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
BP Sch T 6-656
Handjerystr.19/20

Berlin-Schöneberg den 24.4. 1953
Rathaus am Rud.-Wilde-Platz Straße Nr.
Anruf: 71 02 11 Hausanschluß: 2489

Gesch.-Z.: BP

Nachtrag Nr. II-79/53

Der Gößnerschen Missionsgesellschaft, Berlin-Friedenau
Stubenrauchstr.12

erteilen wir gemäß a beiliegenden, mit Genehmigungsvermerk versehenen 6 Zeich-
nung en und 1 Berechnung

nach Gewährung einer Befreiung von § 26 Ziff. 8

der Bauordnung für die Stadt Berlin vom 9. November 1929 nebst Nachträgen durch Beschluß
vom 24.4.1953 und unter Zulassung einer Ausnahme von §

der genannten Bauordnung

die baupolizeiliche Genehmigung zur geänderten Ausführung der Grundrißge-
staltung

auf dem Grundstück Berlin-Friedenau, Handjerystr.19/20

als Nachtrag Nr. 2 zum Bauschein Nr. 821/52 vom 6.12.1952

unter folgende n Bedingung en:

Die Bedingungen des Bauscheines und Nachtrages Nr. 1 behalten
ihre Gültigkeit.

Die Gebühr beträgt nach der Baupolizei-Gebühren-
ordnung für Bauten usw.

Abschnitt II 2 I B 3, I A 4

= 6,-- DM

(Der Betrag ist durch besondere Gebührenbenach-
richtigung angefordert.)



Im Auftrage:
Weber

Begl.:
[Signature]
Kzl.-Ang.

Nachweis des Massivdaches.

Dachneigung: 3 % Gefälle.

Belastung:

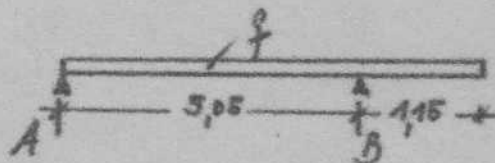
Schnee	75 kg/m ²
Pappe	15 "
Aufbeton 2,5 cm	55 "
Kasettenplatten	125 "
Heraklithplatten 5 cm	75 <i>miniflang</i>
Putz	25 "
Trägerzuschlag	20 "
	<u>390 kg/m²</u>

Fos. 28

Träger über Dachgeschoss.

Trägerabstand $a = 2,74 \text{ m}$

$q = 390 \cdot 2,74 = 1070 \text{ kg/m}$



$B = 1070 \cdot 5,05 \cdot 1/2 + 1070 \cdot 1,15$

$(1,15 \cdot 1/2 + 5,05)/5,05$

$= 2700 + 1370 = 4070 \text{ kg}$

$M_{St} = 1070 \cdot 1,15^2 \cdot 1/2 = 705 \text{ mkg}$

$B_r = 1070 \cdot 1,15 = 1230 \text{ kg}$

$B_\ell = 4070 - 1230 = 2840 \text{ kg}$

$M_F = 2840^2 / 1070 \cdot 2 - 705 = 2870 \text{ mkg}$

$J_{erf.} = 0,149 \cdot 2870 \cdot 5,05 = 2160 \text{ cm}^4$

gewählt I 20 mit $J_{vorh.} = 2140 \text{ cm}^4$; $W_x = 214 \text{ cm}^3$

$\sigma = 1340 \text{ kg/cm}^2$

Flansche mit 1 Bolzen 3/4" verbinden.

Randträger gewählt I 18 mit $\sigma = 890 \text{ kg/cm}^2$

Pos. 29

Träger über Anbau.

$$l = 4,50 \cdot 1,05 = 4,73 \text{ m}$$

$$M = 1070 \cdot 4,73^2 \cdot 1/8 = 3000 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 214 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt I 20 mit } W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1400 \text{ kg/cm}^2$$

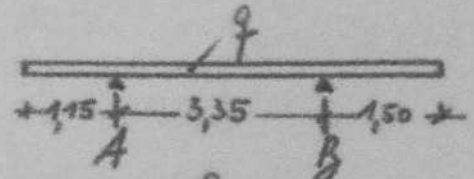
Randträger gewählt I 16

Pos. 30

Dachträger über Treppenhaus.

$$l = 3,18 \cdot 1,05 = 3,35 \text{ m}$$

$$q = 1070 \text{ kg/m}$$



$$A = 1070 \cdot 1,15 + 1/2 \cdot 1070 \cdot 3,35 + (1070 \cdot 1,15^2 / 2 \cdot 3,35 - 1070 \cdot 1,50^2 / 2 \cdot 3,35)$$

$$= 1230 + 1790 + (210 - 360)$$

$$= 1230 + 1640 = 2870 \text{ kg}$$

$$M_P = 1640^2 / 2 \cdot 1070 - 1070 \cdot 1,15^2 \cdot 1/2$$

$$= 1260 - 705 = 555 \text{ mkg}$$

$$M_B = 1070 \cdot 1,50^2 \cdot 1/2 = 1200 \text{ mkg}$$

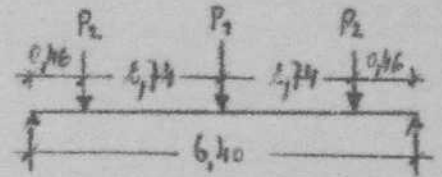
$$\text{vorhanden I 20 mit } W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 560 \text{ kg/cm}^2$$

$$f = 1070 \cdot 150^4 / 8 \cdot 2100000 \cdot 2140 = 0,15 \text{ cm}$$

Pos. 31

Unterzug



$$l = 6,10 \cdot 1,05 = 6,40 \text{ m}$$

$$P_1 = 1070 \cdot 4,73 \cdot 1/2 = 2530 \text{ kg}$$

$$P_2 = P_1/2 = 1265 \text{ kg}$$

$$A = B = 1265 + 2530 \cdot 1/2 = 2530 \text{ kg}$$

$$M = 2530 \cdot 0,46 + 1265 \cdot 2,74$$

$$= 1165 + 3470 = 4635 \text{ mkg}$$

$$J_{\text{erf.}} = 0,149 \cdot 4635 \cdot 6,40 = 4400 \text{ cm}^4$$

$$\text{gewählt I 24 mit } J_{\text{vorh.}} = 4250 \text{ cm}^4; W_x = 354 \text{ cm}^3$$

Überschreitung von 3,5 % zulässig

$$\sigma = 1310 \text{ kg/cm}^2$$

keine Dynamische Last

2. Nachtrag

zur statischen Berechnung Handjerystrasse 19-20.

Pos. 45 Balkonträger als Verlängerung der Deckenträger
der Pos. 26 Raum 310.

Belastung:

Nutzlast	500 kg/m ²
Estrich 3 cm	65 "
Isolierung	10 "
Gefällebeton 3 cm	65 "
Koksasche 7 cm	50 "
Stahlbetonplatte 10 cm	240 "
Putz	25 "
	955 kg/m ²
Trägerzuschlag	25 "
	980 kg/m ²

$$\text{Brüstung } P = 0,15 \cdot 1,00 \cdot 1800 \cdot 1,30 = 350 \text{ kg}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 1,30 \text{ m}$$

$$l = 2,10 \text{ m}$$

$$M = 980 \cdot 1,30 \cdot 2,10^2 \cdot 1/2 + 350 \cdot 2,10$$

$$= 2800 + 735 = 3535 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 252 \text{ cm}^3$$

$$\text{vorhanden I 22 mit } W_x = 278 \text{ cm}^3; J_x = 3060 \text{ cm}^4$$

$$f_{\text{vorh.}} = (980 \cdot 1,30 \cdot 2,10^4 / 8 + 350 \cdot 2,10^3 / 3) 1/E \cdot J$$

$$= (3.090.000.000 + 1.080.000.000) 1/2.100.000$$

$$\cdot 3060 = 0,65 \text{ cm}$$

$$f_{\text{zul.}} = 0,70 \text{ cm}$$

$$\sigma = 1270 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 46

Balkonplatte

$$l = 1,30 \text{ m}$$

$$M = 955 \cdot 1,30^2 \cdot 1/8 = 202 \text{ mkg}$$

$$d = 10 \text{ cm}; h = 8,5 \text{ cm}$$

$$r = \frac{8,5}{\sqrt{202}} = 0,598 \wedge 27/1400$$

$$f_e = 0,129 \quad \sqrt{202} = 1,85 \text{ cm}^2$$

$$\text{gewählt } 7 \varnothing 6/\text{m mit } f_e = 1,98 \text{ cm}^2$$

$$VE = 4 \varnothing 6 \text{ mm/m}$$

Berlin-Tempelhof, den 6.3.1953
Scher/Sch.

Aufgestellt:

Ant. Nykter. Sch. Sch.

Baupolizeilich geprüft

Berlin-Schöneberg, den

13.4 1953

Amal

von

Berlin

Baupolizeiamt Schöneberg

im Auftrage

Amal

Stürze und Unterzüge

Pos. 47

Unterzug

$$l = 4,60 \cdot 1,05 = 4,83 \text{ m}$$

Mittiger Auflagerdruck aus Dach:

$$P = 1070 \cdot 4,83 \cdot 1/2 + 1070 \cdot 1,15 (1,15 \cdot 1/2 + 4,83) / 4,83$$

$$= 2580 + 1380 = 3960 \text{ kg}$$

$$q = 0,25 \cdot 0,50 \cdot 1800 = 225 \text{ mkg}$$

$$M = 3960 \cdot 4,83 \cdot 1/4 + 225 \cdot 4,83^2 \cdot 1/8$$

$$= 4770 + 655 = 5.425 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 387 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt 2 I 20 mit } W_x = 428 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1265 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 48

$$l = 3,60 \cdot 1,05 = 3,78 \text{ m}$$

$$P = 4070 \text{ kg}$$

$$q = 225 \text{ kg/m}$$

$$M = 4070 \cdot 3,78 \cdot 1/4 + 225 \cdot 3,78^2 \cdot 1/8$$

$$= 3840 + 400 = 42.40 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 302 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt 2 I 18 mit } W_x = 322 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1315 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 49

$$l = 2,50 \cdot 1,05 = 2,65 \text{ m}$$

$$P = 4070 \text{ kg}$$

$$q = 225 \text{ kg/m}$$

$$M = 4070 \cdot 2,65 \cdot 1/4 + 225 \cdot 2,65^2 \cdot 1/8$$

$$= 2690 + 197 = 2887 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 206 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt 2 I 16 mit } W_x = 234 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1230 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 50

Sturz im 4.Obergeschoss mit Einzellast aus Unterzug.

$$l = 1,45 + 0,20 + 0,12 = 1,77 \text{ m}$$

$$\text{Belastung aus Mauerwerk } 0,28 \cdot 1,00 \cdot 1800 = 505 \text{ kg/m}$$

$$\text{" " Unterzug Pos. 31} = 2530 \text{ kg}$$

deckentragender Sturzträger:

$$M = 1/2 \cdot 505 \cdot 1,77^2 \cdot 1/8 + 2530 \cdot 1,77 \cdot 1/4$$

$$= 99 + 1120 = 1219 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 87 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt I 16 mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1040 \text{ kg/cm}^2$$

Äusserer Sturzträger:

$$M = 99 \text{ mkg}$$

$$\text{gewählt I 8 mit } W_x = 19,5 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 510 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 51

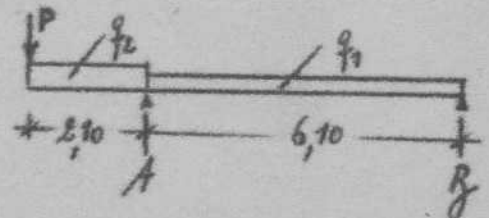
Sturz im 3.Obergeschoss hinter dem Balkon
Pos. 26 und 45.

$$l = 1,45 + 0,20 + 0,12 = 1,77 \text{ m}$$

$$q_1 = 565 \cdot 1,30 = 735 \text{ kg/m}$$

$$q_2 = 980 \cdot 1,30 = 1275 \text{ kg/m}$$

$$P = 350 \text{ kg}$$



$$A = 735 \cdot 6,10 \cdot 1/2 + 1275 \cdot 2,10 (2,10 \cdot 1/2 + 6,10)/6,10$$

$$+ 350 \cdot (2,10 + 6,10)/6,10$$

$$= 2240 + 3140 + 470 = 5850 \text{ kg} = \text{Einzellast } P$$

Das vordere Mauerdrittel wird durch den vorhandenen Bogen aufgenommen.

$$\text{Belastung aus Wand: } 0,27 \cdot 1,70 \cdot 1800 = 825 \text{ kg/m}$$

$$M = 825 \cdot 1,77^2 \cdot 1/8 + 5850 \cdot 1,77 \cdot 1/4$$

$$= 325 + 2590 = 2915 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 208 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt 2 I 16 mit } W_x = 234 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1250 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 52

Schaufensterstürze.

$$l = 2,00 + 0,12 = 2,12 \text{ m}$$

Einzellast aus Decke Pos. 14:

$$P = 640 \cdot 1,50 \cdot 2,65 \cdot 1/2 = 1270 \text{ kg}$$

Belastung aus Mauerwerk:

$$0,41 \cdot 1,50 \cdot 1800 = 1110 \text{ kg/m}$$

gewählt 3 Sturzträger, der innerste deckentragend:

$$M = 1110 \cdot 1/3 \cdot 2,12^2 \cdot 1/8 + 1270 \cdot 2,12 \cdot 1/4 \\ = 208 + 675 = 883 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 63 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt I 14 mit } W_x = 81,9 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1080 \text{ kg/cm}^2$$

Äussere Sturzträger:

$$M = 1110 \cdot 2/3 \cdot 2,12^2 \cdot 1/8 = 417 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 29,8 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt 2 I 10 mit } W_x = 34,2 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{615}{1220} \text{ kg/cm}^2$$

Nachweis der Pfeiler im 4. Obergeschoss (Dachgeschoss).

Pos. 53

Pfeiler zwischen den Positionen 47

$$h/d = 2,00/0,25 = 8$$

$$\text{Aufmauerung: } 0,25 \cdot 0,50 \cdot 0,70 \cdot 1800 = 160 \text{ kg}$$

$$P = 3960 + 225 \cdot 4,83 = 5050 \text{ kg}$$

$$\text{gewählt Pfeiler } 70 \cdot 25 = 1750 \text{ cm}^2$$

$$\sigma = \frac{5050+160}{1750} = 2,97 \text{ kg/cm}^2 \quad \wedge \quad \text{MZ 150; KM}$$

*Es wird im
Positionsgloun
eingetragen.*

Pos. 54

Pfeiler zwischen Pos. 47 und 48

$$P = 5050 \cdot 1/2 + 4070 \cdot 1/2 + 225 \cdot 3,78 \cdot 1/2$$

$$= 2525 + 2035 + 425 = 4985 \text{ kg}$$

$$\text{gewählt Pfeiler } 70 \cdot 25 = 1750 \text{ cm}^2$$

$$\sigma = \frac{4985+160}{1750} = 2,93 \text{ kg/cm}^2 \quad \wedge \quad \text{MZ 150; KM}$$

Pos. 55

Decke über Flur.

(Die Position 42 entfällt.)

Belastung:

Nutzlast	500 kg/m ²
Steinholz 2 cm	40 "
Beton 5 cm	110 "
Kassettenplatte	125 "
Sparschalung	25 "
Putz	25 "
Trägerzuschlag	15 "

$$840 \text{ kg/m}^2$$

$$l = 2,00 + 0,15 = 2,15 \text{ m}$$

$$\text{Trägerabstand } a = 0,90 \text{ m}$$

$$M = 840 \cdot 0,90 \cdot 2,15^2 \cdot 1/8 = 438 \text{ mkg}$$

$$W_{\text{erf.}} = 31,2 \text{ cm}^3$$

$$\text{gewählt I 10 mit } W_x = 34,2 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = 1280 \text{ kg/cm}^2$$

Genehmigt als Nachtrag Nr. II zum
Mauschein Nr. 121/52 v. 6.11.52

Der Senat von Berlin 7/53
Baupolizeiamt Schöneberg

Gehört zum Befreiung berchluß Nr. 1753

Der Senat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Baupolizeilich geprüft!

Berlin-Schöneberg, den 15.4 1953

Sinnat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
Im Auftrag

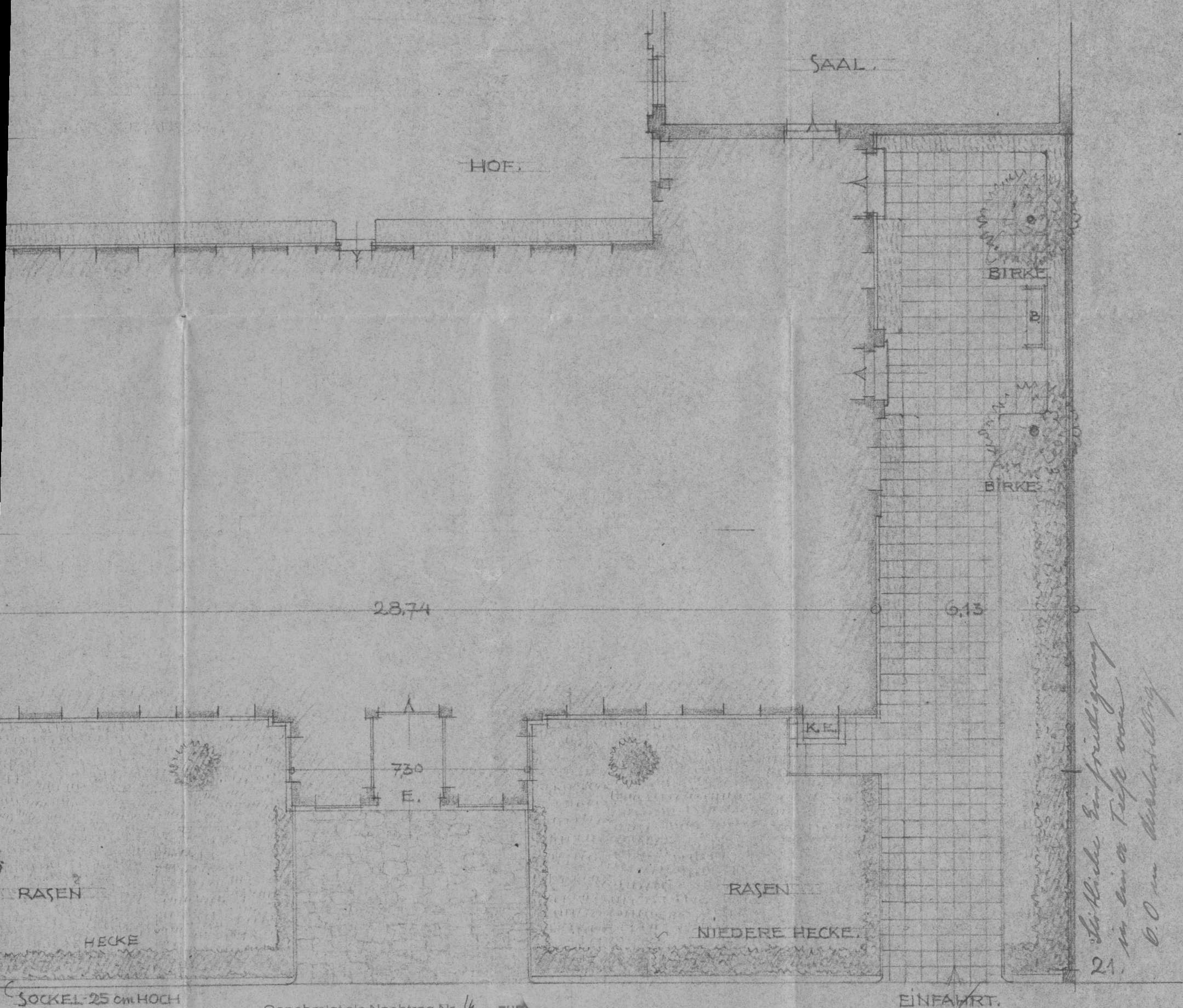
Alm

Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

Ad. Nyckler dipl. Ing.

GOSNER-MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 10/20 IN FRIEDENAU

VORGARTEN-~~BEWÄSSERUNG~~, ZEICHNUNG, MAßST. 1:100.



Genehmigt als Nachtrag Nr. 4 zum
Bauschein Nr. 12/12 6.12.12 zum
Der Senat von Berlin - 937/53 -
Baupolizeiamt Schöneberg

BERLIN, D. 1. 10. 53. J. SCHERER, ARCHIT. BDA.

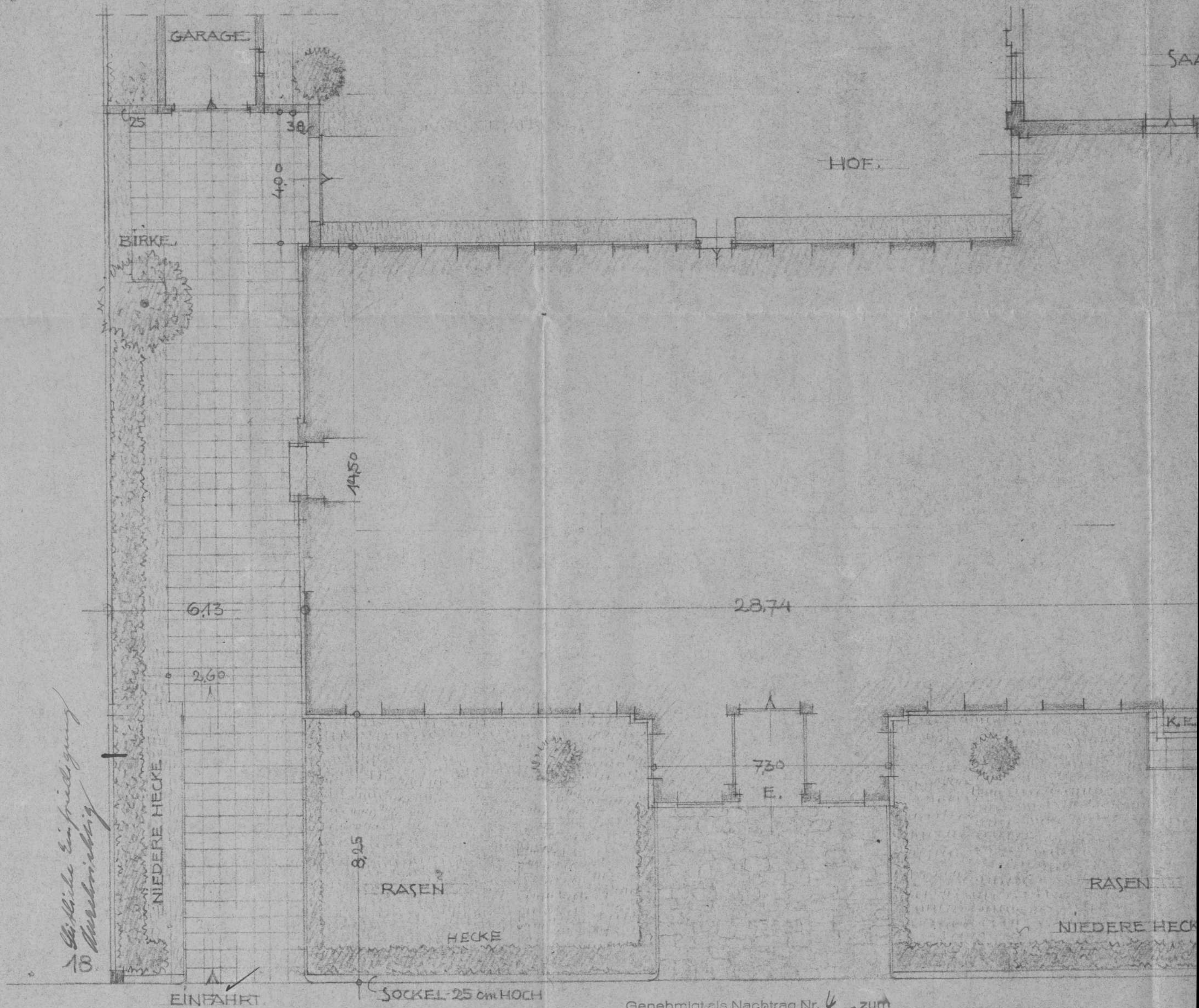
(735985).

HANDJERYSTR 10/20

Baupolizeilich geprüft
Berlin-Schöneberg, 13. 10. 19 53
Der Senat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
In-Auftrag: *Wasser*

GOSSNER-MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 19/20 IN FRIEDENAU

VORGARTEN-~~W~~GARAGE, ZEICH



DER BAUHERR:

Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedrichshagen
Handjergstraße 19/20

Genehmigt als Nachtrag Nr. 4 zum
Bauschein Nr. 921/32 6.12.12

Der Senat von Berlin - 43073 -
Baupolizeiamt Schöneberg

BERLIN, D. 1. 10.

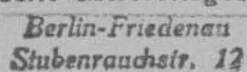
HANDIERYSTR 10/20

Vergastan

B

Vergastan

VORGARTEN- U. GARAGE, ZEICHNUNG



F. Q. Dr. H. A. Moore

BERLIN, D. 18

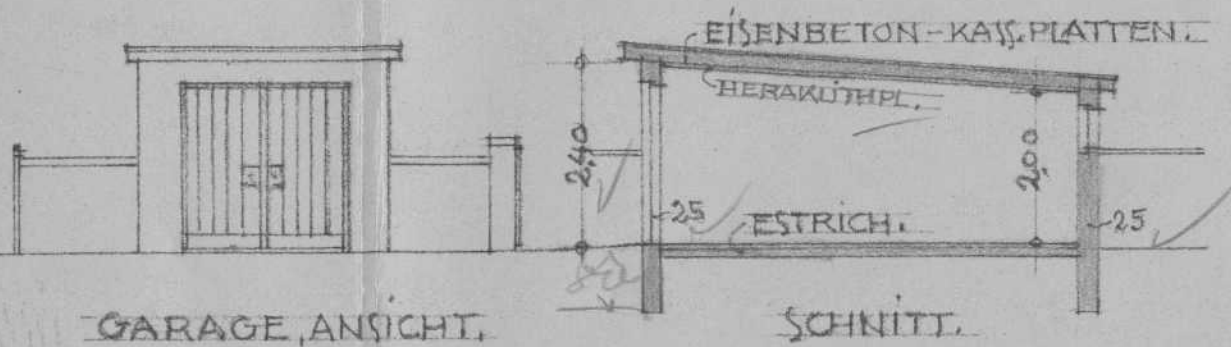
HANDJERYSTR 10/20

46/55

GÖSSNER-MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 19/20 IN FRIEDENAU

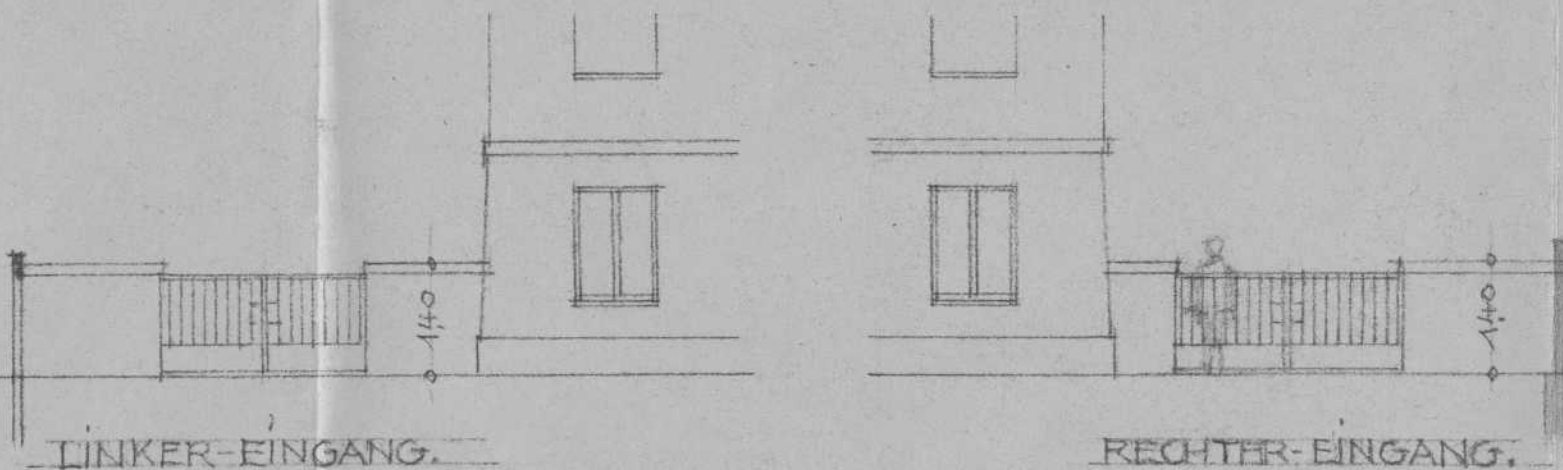
VORGARTEN-U. GARAGE, ZEICHNUNG, MASST. = 1:100.

B



HOF.

SAAL.



28.74

BIRKE

B

BIRKE

6.13

3.00

7.30

E.

RASEN

STAUDENB.

2.00

3.80

2.00

STAUDENB.

RASEN

NIEDERE HECKE.

3.00

SOCKEL 25 cm HOCH

EINFAHRT.

Gefertigt als Nachtrag Nr. 3 zum Bauantrag v. 6.12.52
Der Senat von Berlin 714/53
Baupolizeiamt Schöneberg

Gehört zum Befreiung beschluß Nr. 62/53

BERLIN, D. 18.7.53 J. SCHERER ARCHIT. BDA

F. Scherer (735985)

Missionsgesellschaft
in Friedenau
Handjerystr. 12

HANDJERYSTR 19/20

Mit Stempelbauzeichnung
Baupolizeilich geprüft
Berlin-Schöneberg, den 28.9.1953
Der Senat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
Im Auftrage
Schöneberg

Handjerystr. 19/20
Gossner Missionshaus

Bauschein Nr. 821/52

Baufreigabebescheid 52/XI/8a/0795

Der Goßnerschen Missionsgesellschaft, Berlin-Friedenau,
Stubenrauchstr.12erteilen wir gemäß der beiliegenden, mit Genehmigungsvermerk versehenen 6 Zeichnungen
und Berechnung nach Gewährung einer Befreiung von § 7 Ziff. 1, Abs. 3der Bauordnung für die Stadt Berlin
vom 9. 11. 1929 mit Nachträgen durch Beschluß vom 6.12.1952

und unter Zulassung einer Ausnahme von §

der genannten Bauordnung die

baupolizeiliche Genehmigung zu III

Wiederaufbau des Hauses und ~~ZWEK~~ zur Errichtung eines
5. Vollgeschosses

auf dem Grundstück Berlin - Friedenau, Handjerystr.19-20

eingetragen im Grundbuch von Bd. Blatt Nr.

Die Genehmigung bedeutet lediglich, daß dem Bauvorhaben Hindernisse aus dem öffentlichen Recht
nicht entgegenstehen; Rechte anderer, insbesondere der Stadt Berlin, werden hierdurch nicht berührt.

Die folgenden besonderen Bedingungen sind zu beachten.

Besondere Bedingungen:

- 1) An der Straßenfront ist für das ausgebaute Dachgeschoß ein Rücksprung von 1,50 m, gartenseitig von mindestens 80 cm, einzuhalten.
- 2) Die Außenwände im Dachgeschoß müssen so ausgebildet werden, daß der Widerstand gegen Witterungseinflüsse etwa gleich dem einer 1 1/2 Stein starken gemauerten Ziegelwand entspricht.
- 3) Ein amtlicher Lageplan für das Grundstück ist umgehend nachzureichen.
- 4) Für den Saal ist ein Bestuhlungsplan mit Angabe der Notbeleuchtung und der Notausgänge zur Prüfung einzureichen.
- 5) Gegen das Bauvorhaben bestehen in feuersicherheitlicher Hinsicht keine Bedenken, wenn folgende Forderungen erfüllt werden.
 - a) In beiden Treppenhäusern sind an den höchsten Stellen Entlüftungsklappen vorzusehen, deren Auslösung sich im Erdgeschoß befinden muß und deren Stellung "auf" oder "zu" durch entsprechende Beschriftung zu kennzeichnen ist.
 - b) In den Fluren des 1. und 2. Ober- und des Dachgeschosses sind je ein Handfeuerlöscher gut sichtbar und leicht greifbar vorzuhalten. (Hinweisschilder)
 - c) Es wird für zweckmäßig gehalten, den Kellereingang vom rechten Treppenhaus zu trennen. Sollte dies nicht möglich sein, wird empfohlen, den Kellereingang mit einer FT zu versehen und rauchdichte Türen in diesem Treppenhaus vorzusehen. d)

- d) Im Versammlungsraum auf dem Hof ist eine Eimerspritze vorzu-
behalten.
- 6) Die Eintragungen in grüner Farbe auf den Zeichnungen sind zu beach-
ten.
- 7) Die beigegeführten Zählkarten für die Statistik sind ausgefüllt in
doppelter Ausfertigung umgehend zurück zu geben.
- 8) Der statische Nachweis für die tragenden Glieder ist umgehend zu
erbringen.
- 9) Die vor der Baufluchtlinie unbebaut bleibende Grundstücksfläche
(Vorgarten) ist nach § 25 der Bauordnung für die Stadt Berlin vom
9. Nov. 1929 in ganzer Ausdehnung in der Straßenfluchtlinie mit
einer in der Regel durchsichtigen Einfriedigung auf einem Sockel
von höchstens 50 cm Höhe zu versehen und dauernd als Ziergarten zu
unterhalten, sofern nicht einfache Grünstreifen nach § 25 Ziff. 5
der Bauordnung an die Stelle der Ziergärten treten. Die seitlichen
S. unten

~~Die gemäß beil. Gutachten von der Abteilung Arbeit — Betriebsschutz — gestellten gewerbepolizei-
lichen Anforderungen auf Grund der §§ 120 a bis 120 d der Reichsgewerbeordnung müssen bei Inbetrieb-
nahme der Anlage erfüllt sein.~~

Bei Bauarbeiten, die mit öffentlichen Straßen irgendwie in Berührung kommen, sind die vorgeschrie-
benen Sperrmaßnahmen anzuwenden. Beginn und Ende der Bauarbeiten sind dem zuständigen Tiefbauamt
mindestens 3 Tage vorher anzuzeigen.

Für Neuanlagen oder Veränderungen von Wasserversorgungs- und Entwässerungsanlagen ist eine
Genehmigung gemäß Polizeiverordnung vom 21. September 1931 erforderlich. Die hierzu notwendigen
Zeichnungen sind der Baupolizei ^{14 Tage} ~~rechtzeitig~~ vor Beginn der Arbeiten einzureichen.

Der Baubeginn ist gemäß § 4 der Bauordnung der Baupolizei rechtzeitig anzuzeigen.

Nach Fertigstellung der Bauarbeiten im Rohbau ist die Rohbauabnahme und nach ihrer Vollendung
eine zweite baupolizeiliche Besichtigung — die Gebrauchsabnahme — schriftlich zu beantragen.

Die Gültigkeit des Bauscheins erlischt gemäß § 3 der Bauordnung, wenn innerhalb Jahresfrist nach
seiner Aushändigung mit dem Bau nicht begonnen oder der begonnene Bau ein Jahr lang unterbrochen
wird. Auf Antrag kann die Gültigkeit des Bauscheins verlängert werden.

(Stempel)

~~XXXXXXXXXX~~
~~XXXXXX~~

gez.:

Beglaubigt:

~~XXXXXXXXXX~~

Die Gebühr beträgt nach der Baupolizeigebühren-
ordnung für Bauten usw. Abschnitt I A 2
= 746,-- DM.

(Der Betrag ist durch besondere Gebührenbenach-
richtung angefordert.)

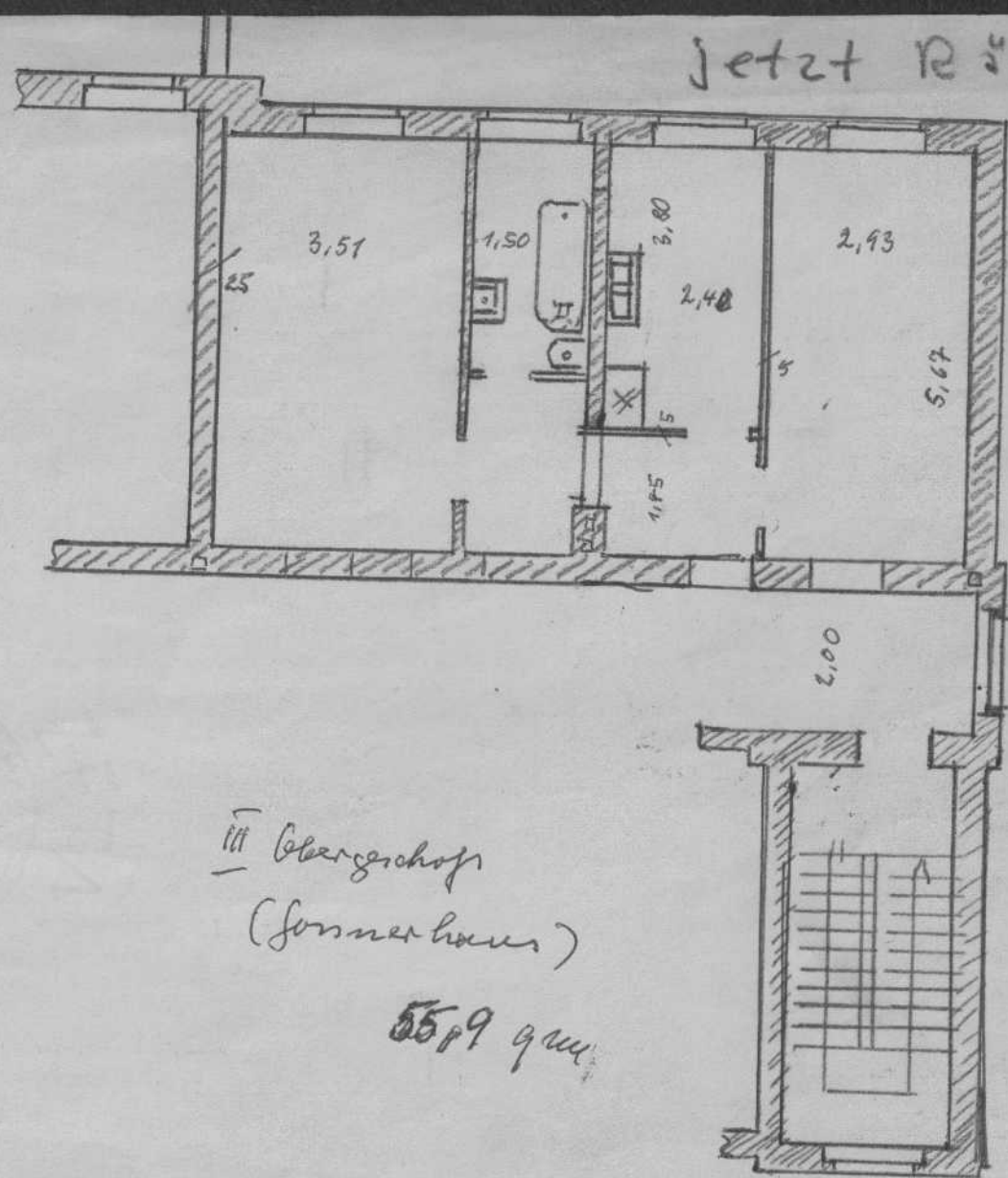
seitlichen Grundstücksgrenzen sind in der Tiefe der Vorgärten in
gleicher Weise einzufriedigen, sofern nicht ausdrücklich hiervon
abgesehen wird.
Über die Anlage ist bis zur Rohbauaufnahme ein Nachtrag einzureichen,
aus dem der Anschluß der angrenzenden Grundstückseinfriedigungen zu
ersehen ist.

Im Auftrage:
Weber

Beglaubigt:
Handwritten signature
Kzl.-Ang.

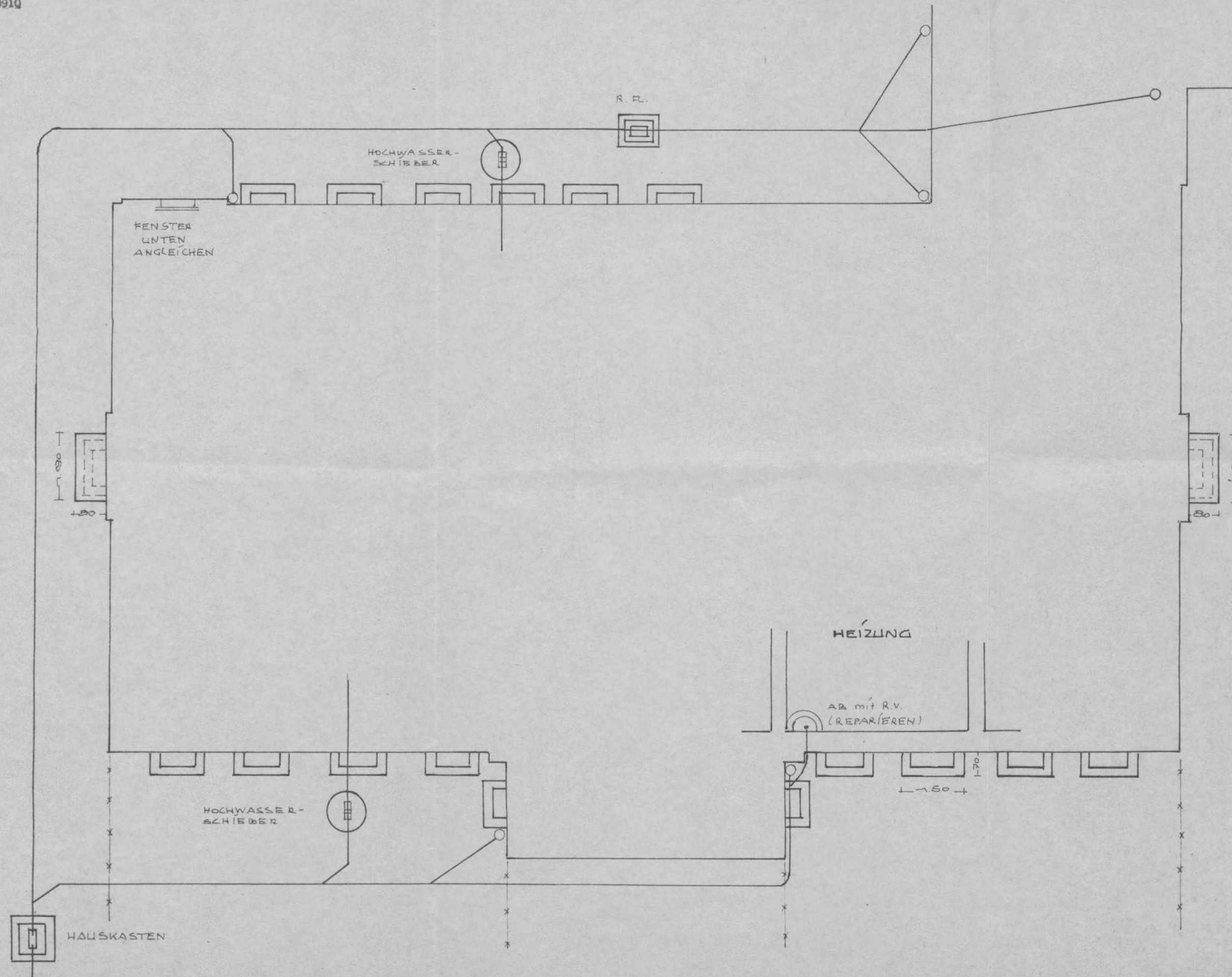


jetzt Räume BMW



III Obergeschoss
(former house)

55,9 qm



STRASSENFRONT
 10 KELLERLICHTSCHÄCHTE
 UM 16 cm ERHÖHEN

HOF FRONT
 6 KELLERLICHTSCHÄCHTE
 UM 12-16 cm ERHÖHEN

SEITENFRONTEN
 JE 1 STUFE VOR DEN EINGÄNGEN

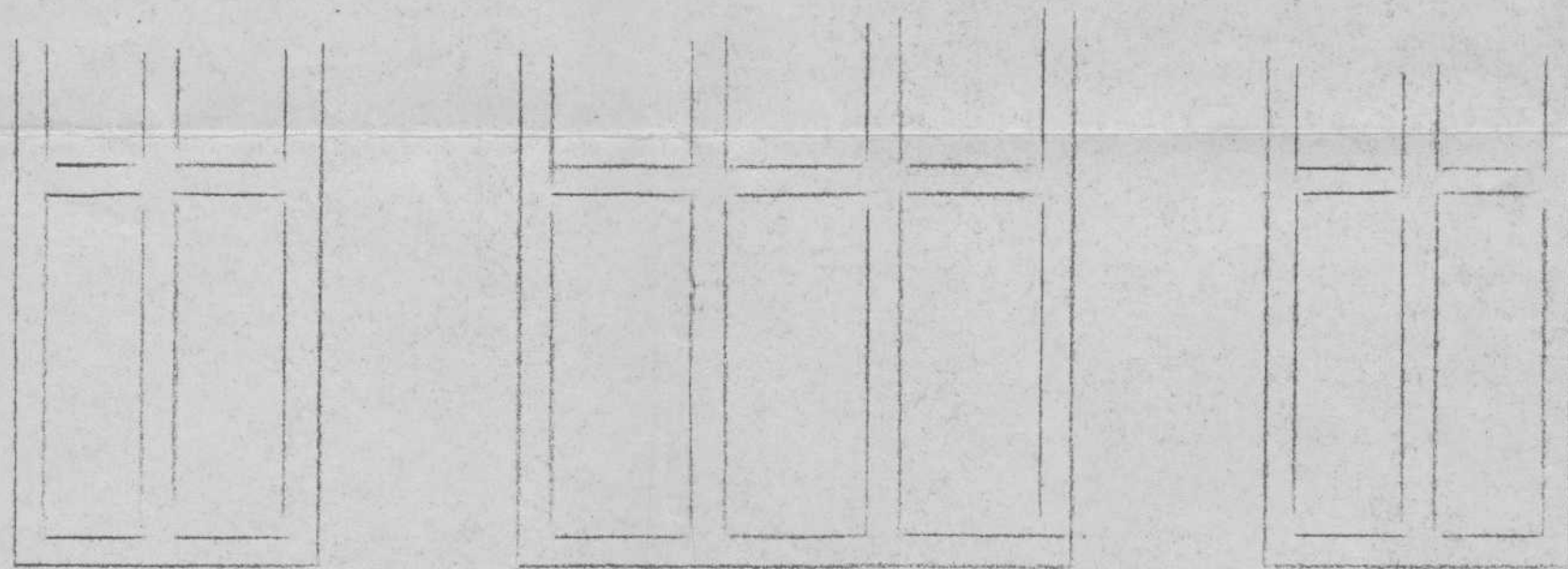
ABSPERRVENTIL IN DER HEIZUNG
 REPARIEREN

2 EINSTEIGESCHÄCHTE MIT HOCH-
 WASSER SCHIEBER

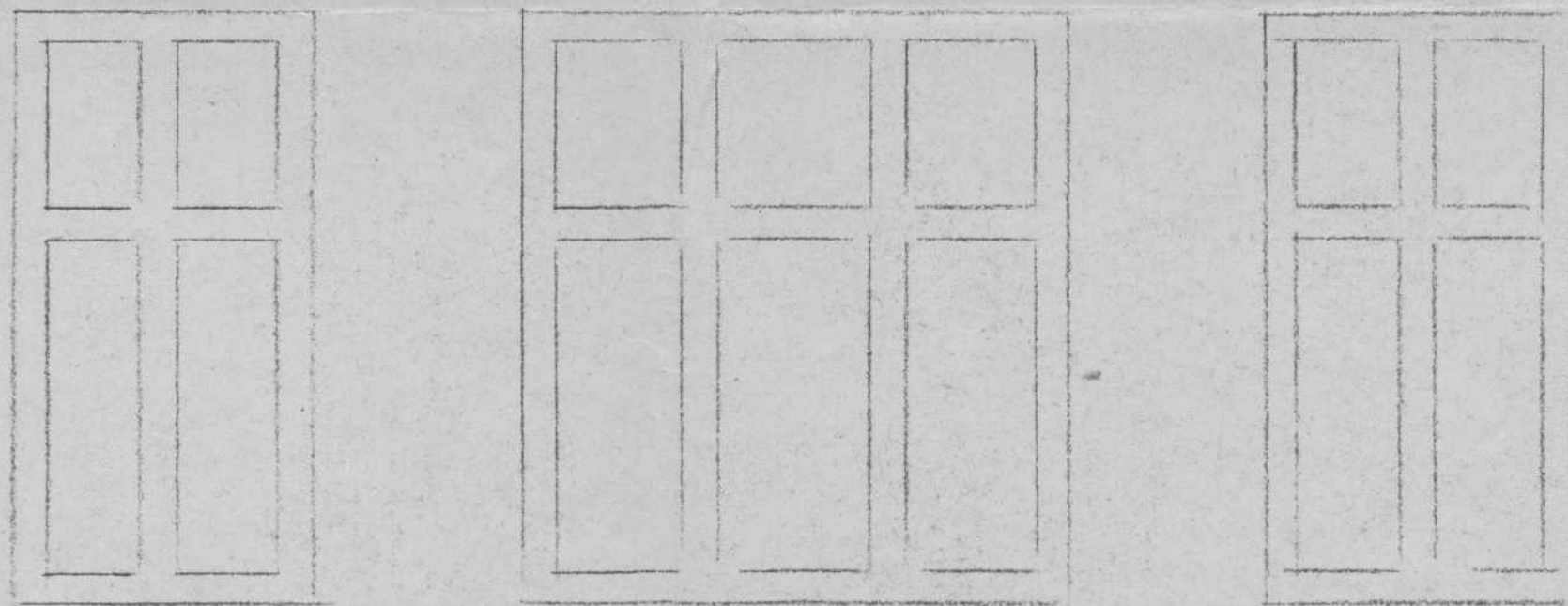
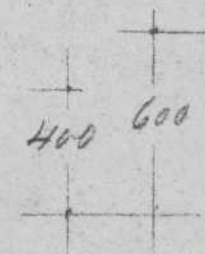
STAHLBETONBAU
 Dipl.-Ing. Heinz Kretschmer
H. Kretschmer

GOSSNER MISSION

BETRIFFT ANBRINGUNG EINER LEUCHT - WERBEANLAGE IN BERLIN ⁴¹ HANDVERST. 19



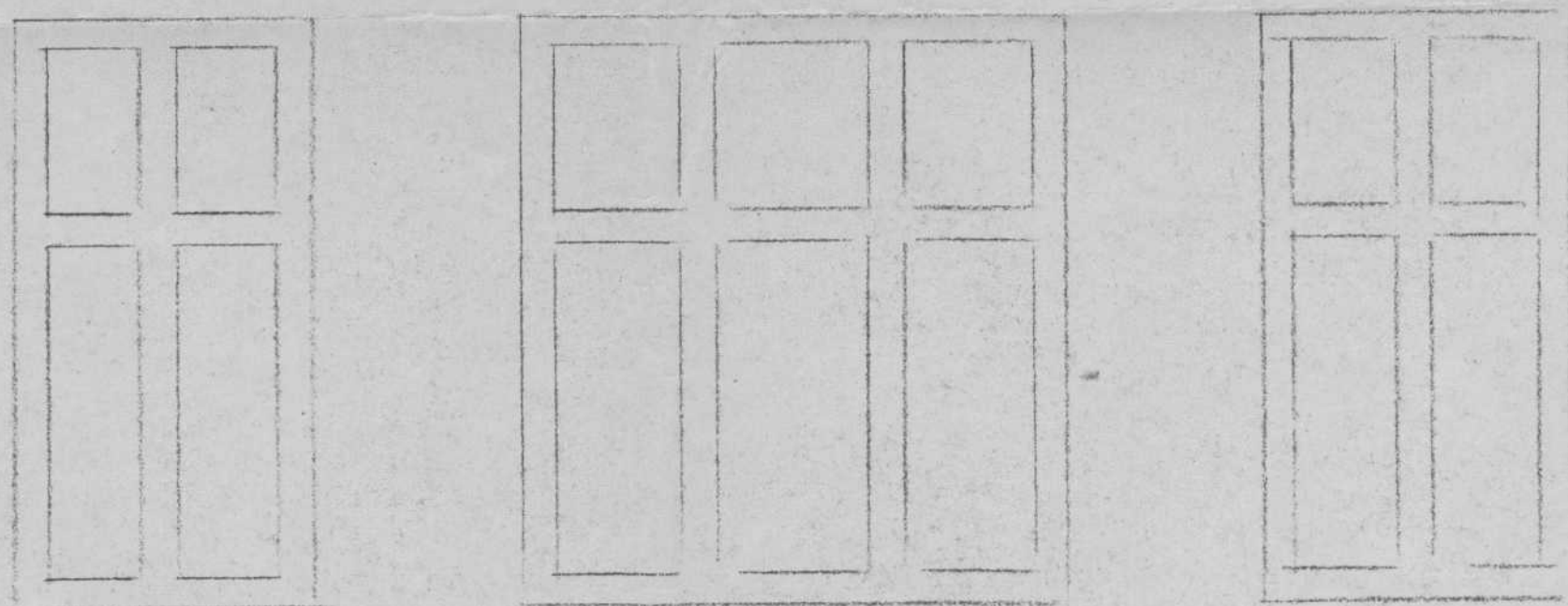
Haus der Mission



DER AUFTRAG STELLER:

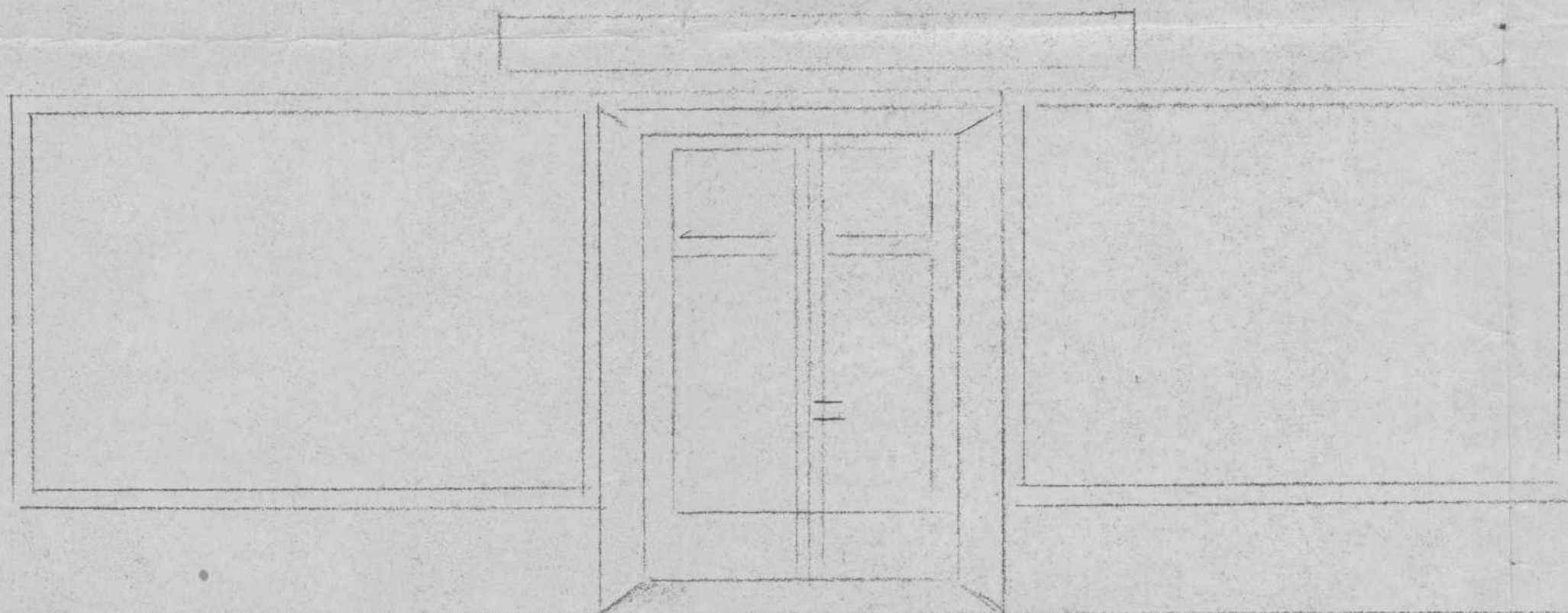
Haus der Mission

400 600



DER AUFTRAGSTELLER:

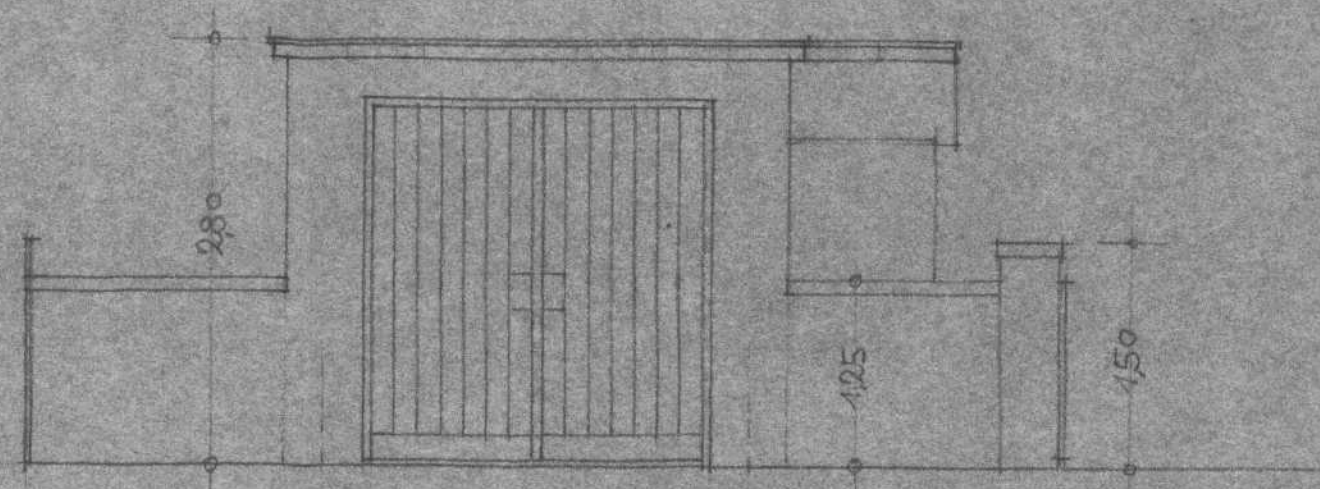
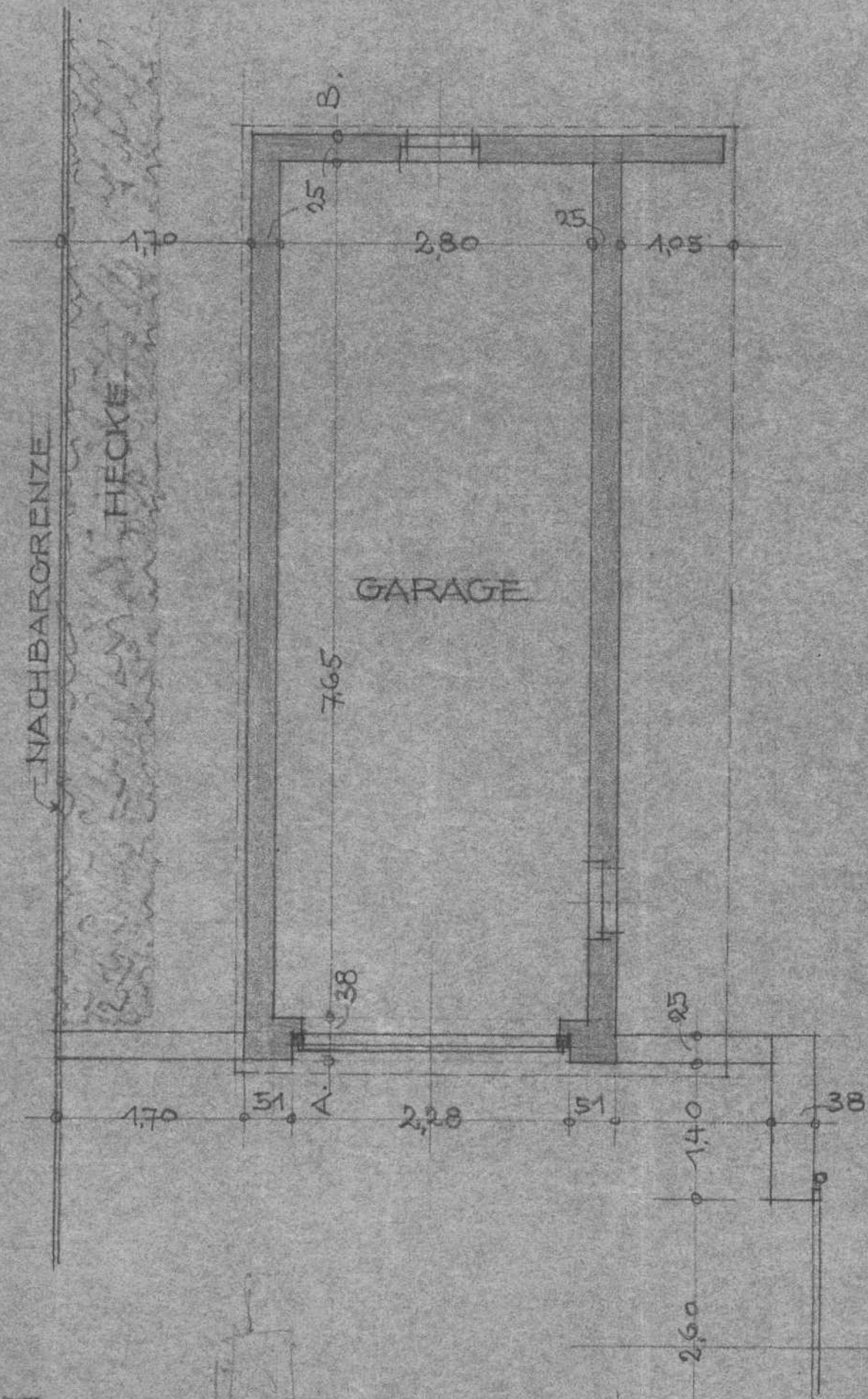
B U C H H E R



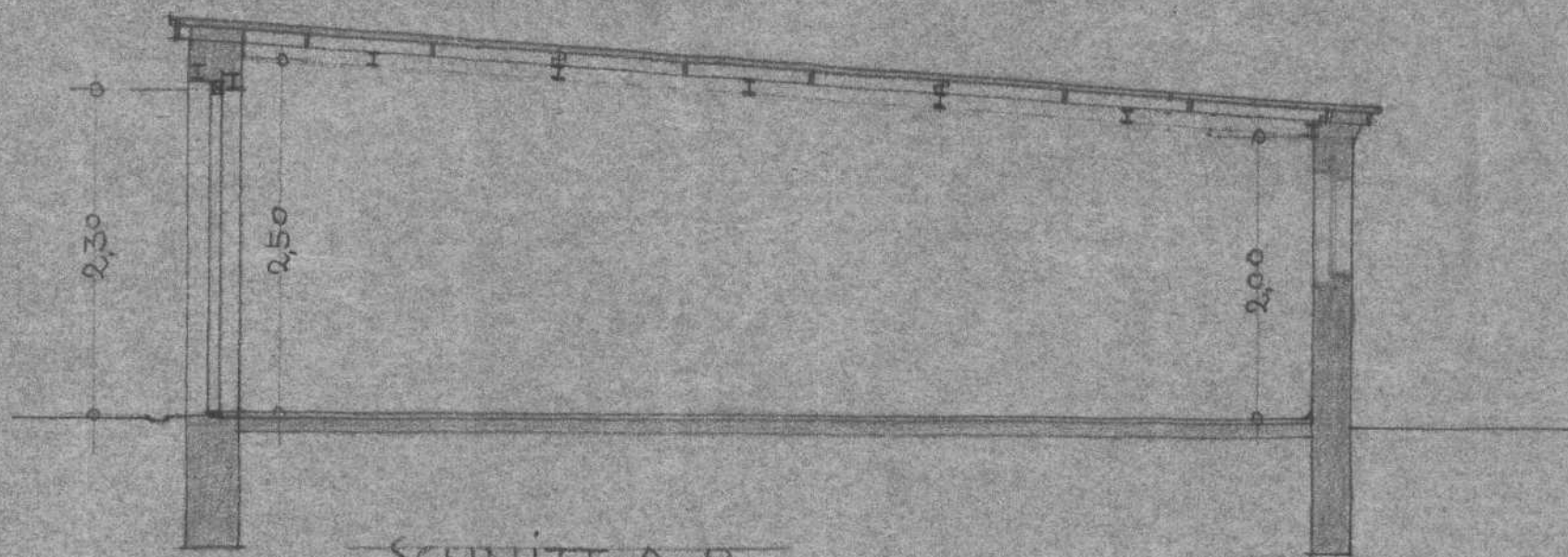
DER AUSFÜHRENDE

NEON-LICHTTECHNIK
Dr. Ing. Volker Gottmann
Berlin 15, Kurfürstendamm 51
Telefon 881 24 91

M. 1:25 für
26.7.68



ANSICHT



SCHNITT A-B

GOSSNER MISSIONSHAUS, GARAGE, M. = 1:50.

BERLIN, D. 27.8.53

ISCHERER, ARCH.

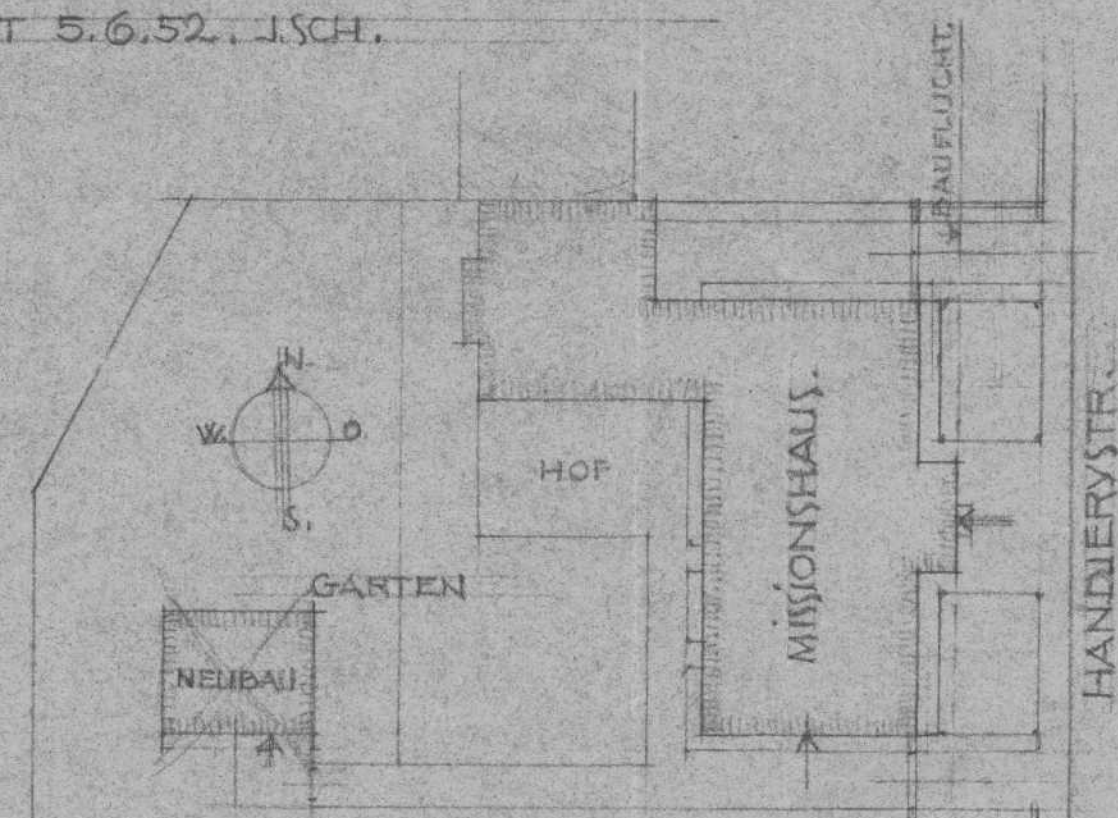
30/44

BL. 1

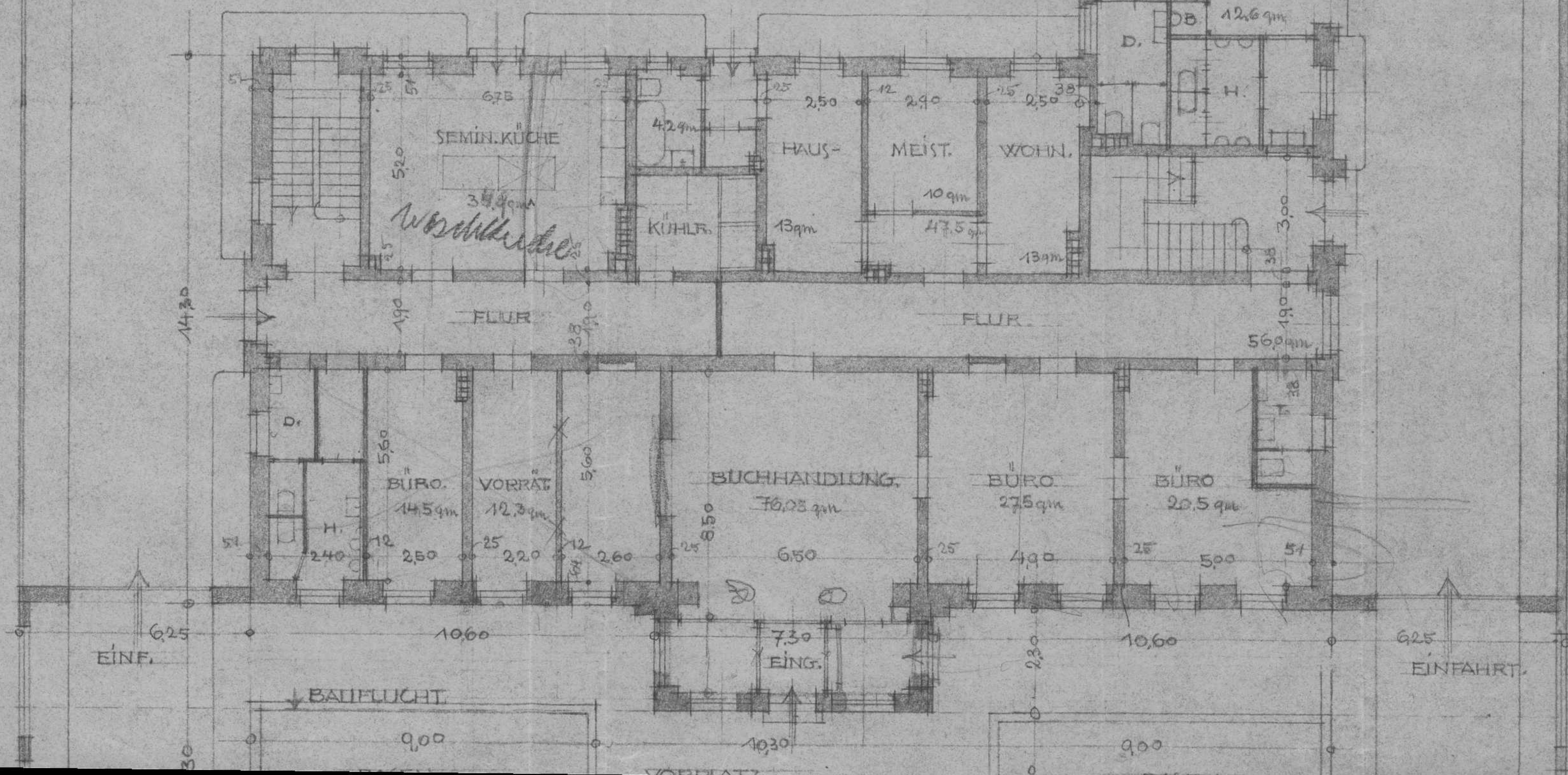
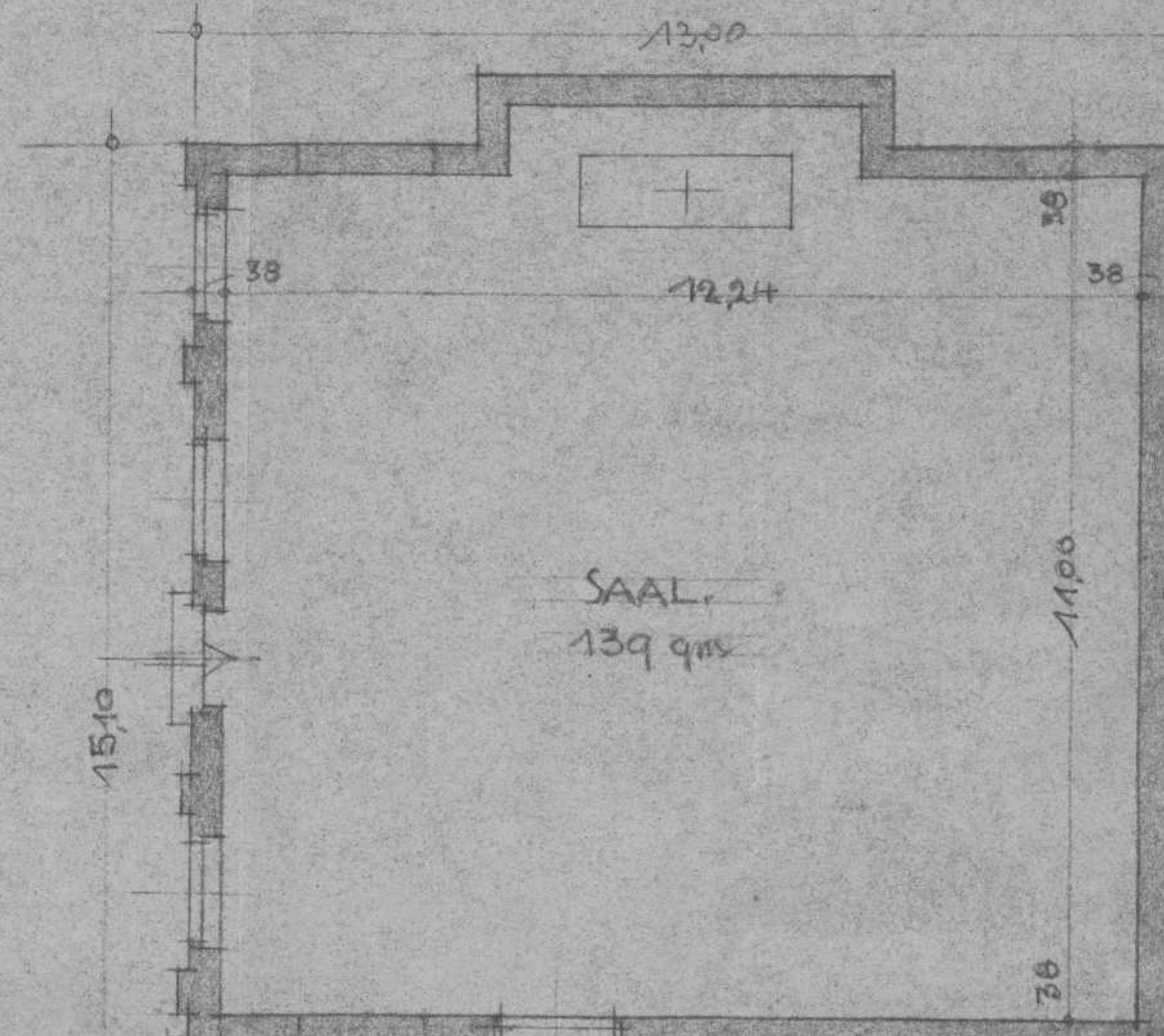
GOßNER - MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 19-20, IN BERLIN-FRIEDENAU. ERDGESCHOSS. M=1:100.

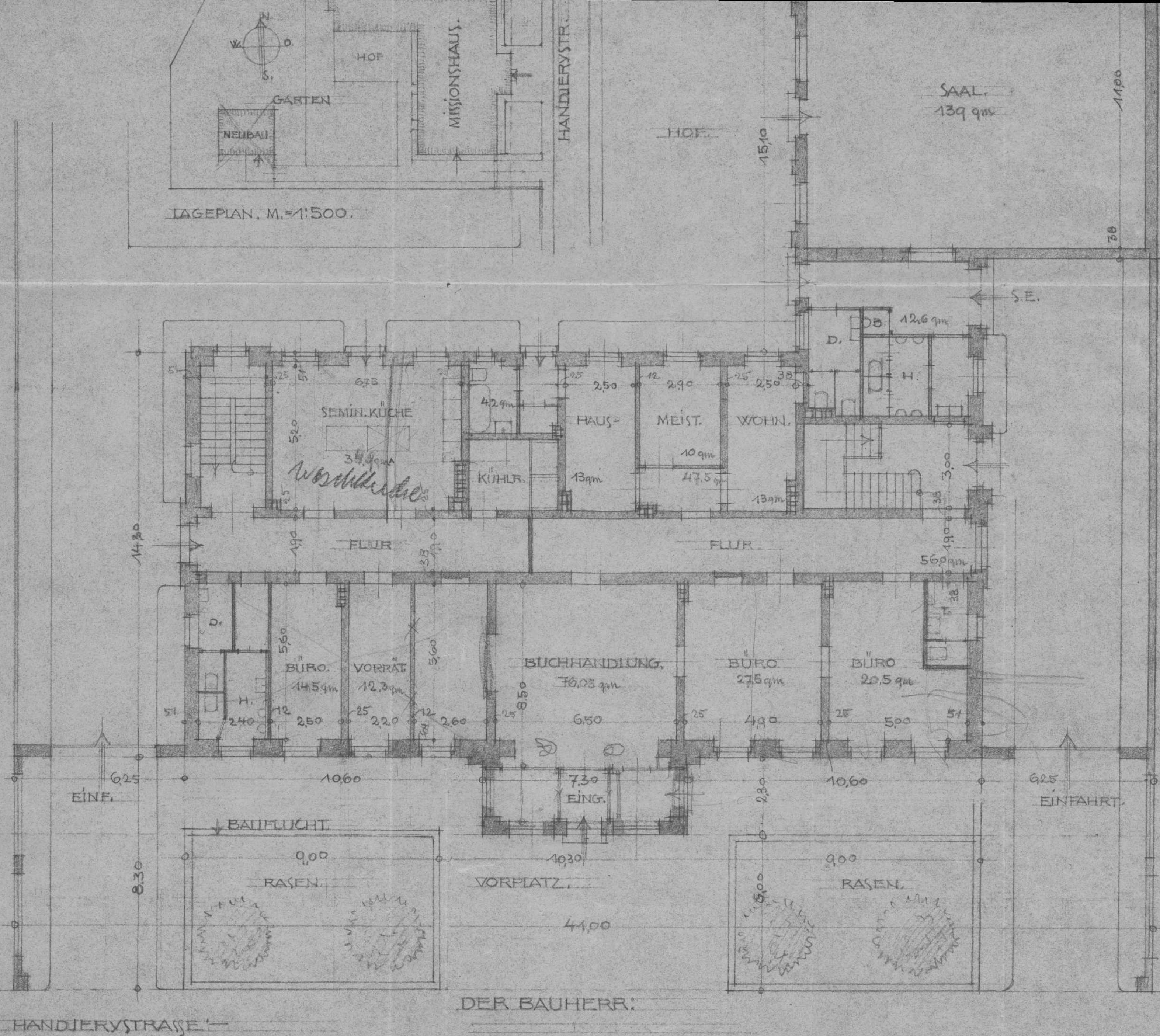
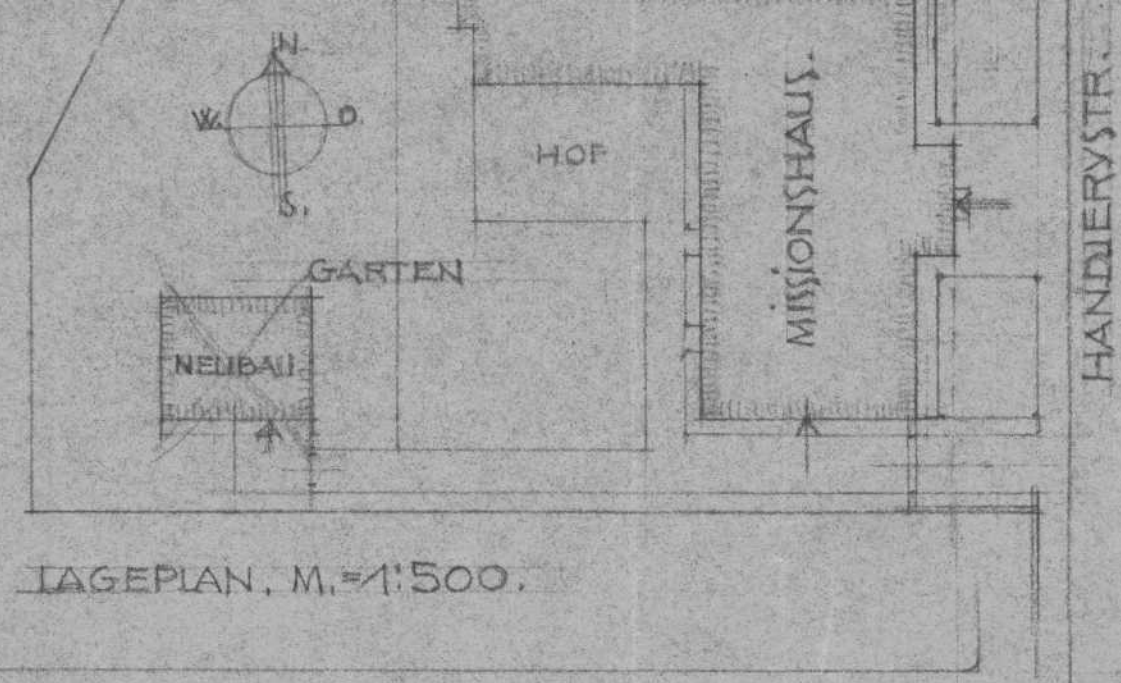
BERLIN, D. 10. 3. 1952. J. SCHERER, ARCHITEKT.

ABGEÄNDERT 5.6.52, J.SCH.



LAGEPLAN, M. = 1:500.



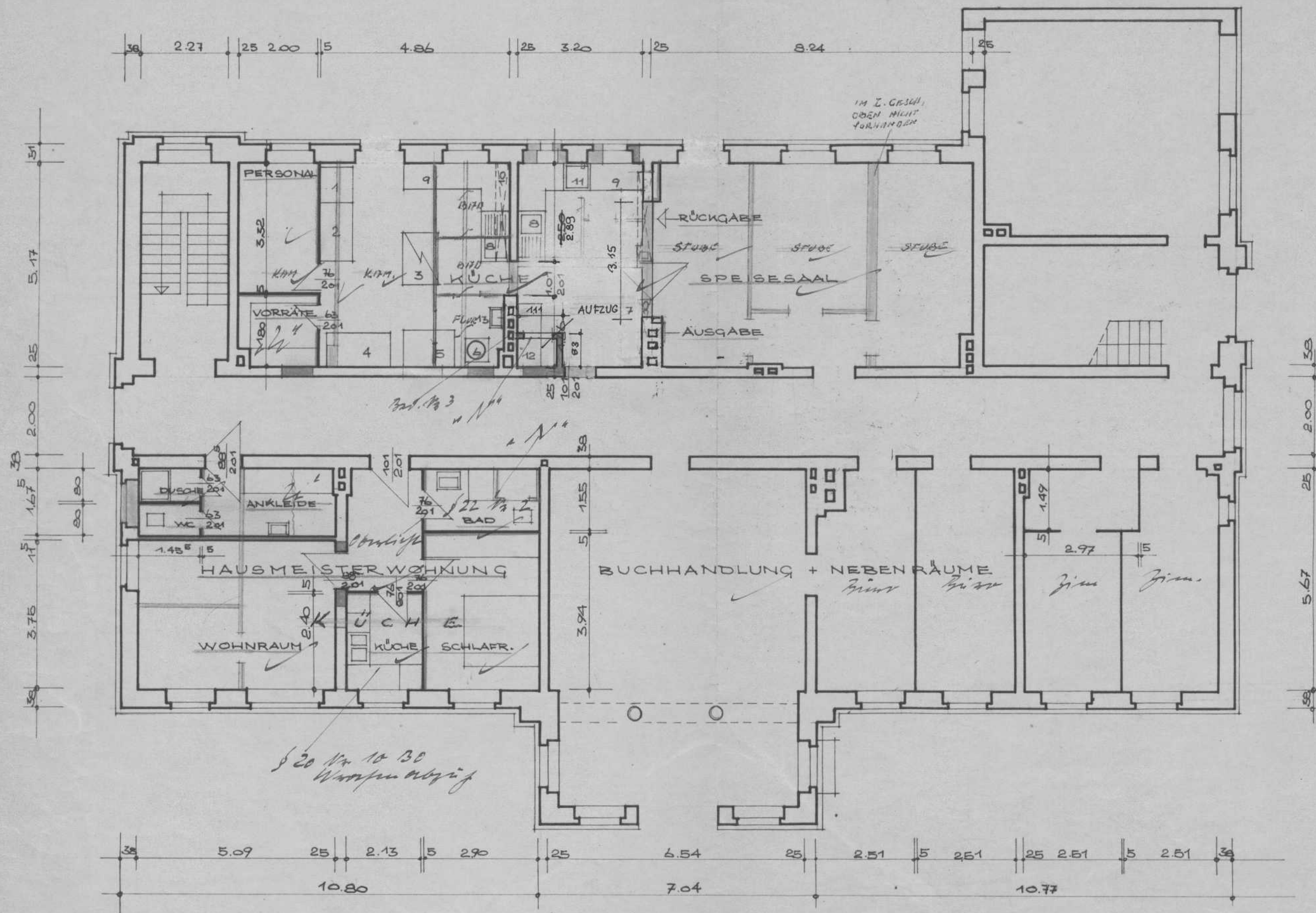


Gossner Missionshaus

Edgenhofer

H. Lohrer

B



KÜCHENEINRICHTUNG:

- 1 GEFRIER-SCHRANK
- 2 KÜHLSCHRANK
- 3 HERD
- 4 KOCHGRUPPE
- 5 KIPPBRATPFANNE
- 6 HÖCKERKÖCHER
- 7 WÄRMEANRICHTUNG
- 8 SPÜLE MIT 1 BECKEN
- 9 ARBEITSPLATE
- 10 GESCHIRRHÄNGESCHRANK
- 11 GESCHIRRSPOLE
- 12 SCHRANK
- 13 AUSGUSS

Genehmigt durch Bauschein Nr. 1061763
 vom 16.7.1963
 Bezirksamt Schöneberg, von Berlin
 Abt. Bau- und Wohnungswesen
 Bauaufsichtsrat

Bauaufsichtlich geprüft
 Berlin-Schöneberg, den 12.7.1963
 Bezirksamt Schöneberg von Berlin
 Abt. Bau- und Wohnungswesen
 Bauaufsichtsrat
 im Auftrag

DER BAUHERR:

DER ARCHITEKT:

DIPL. ING. ARCHIT. DIPL. BAU
 PETER LEHRECKE
 BERLIN-LICHTERFELDE
 OSTPREUSSENDAMM 157
 FERNSPRECHER 73 11 94

PROJEKT

GOSSNER MISSION - ALTBAU

GOSSNERSCHE MISSIONS-
 GESELLSCHAFT
 BERLIN STEGLITZ
 BAUHERR HANDLERSTR. 19

ARCHITEKT DIPL. ING.
 PETER LEHRECKE
 BERLIN-LICHTERFELDE
 BERLIN 2 STRASSE 159
 FERNSPRECHER 73 11 94

UMBAU / ERDGESCHOSS / HAUSMEISTERWONG. +
 KÜCHE

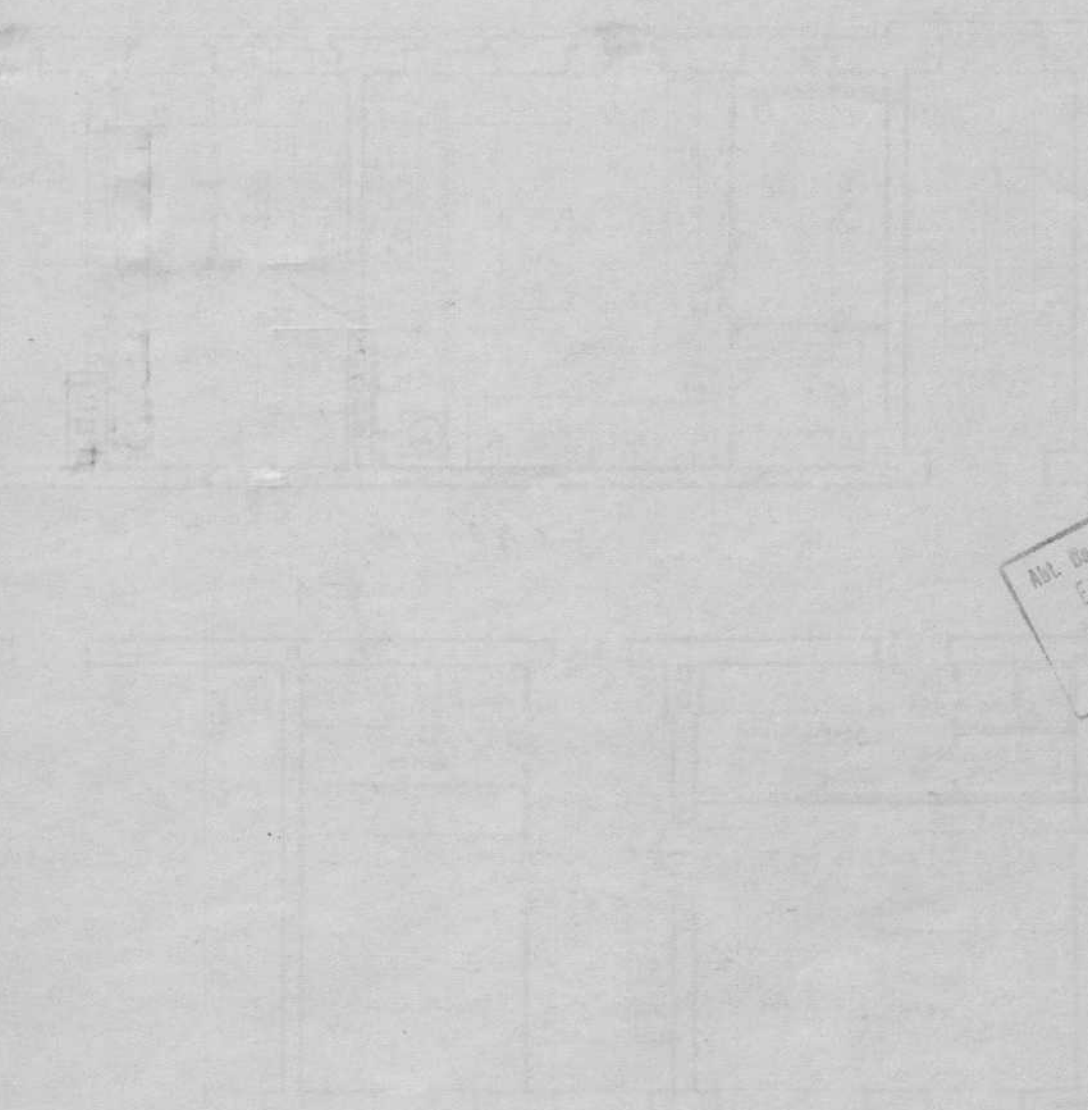
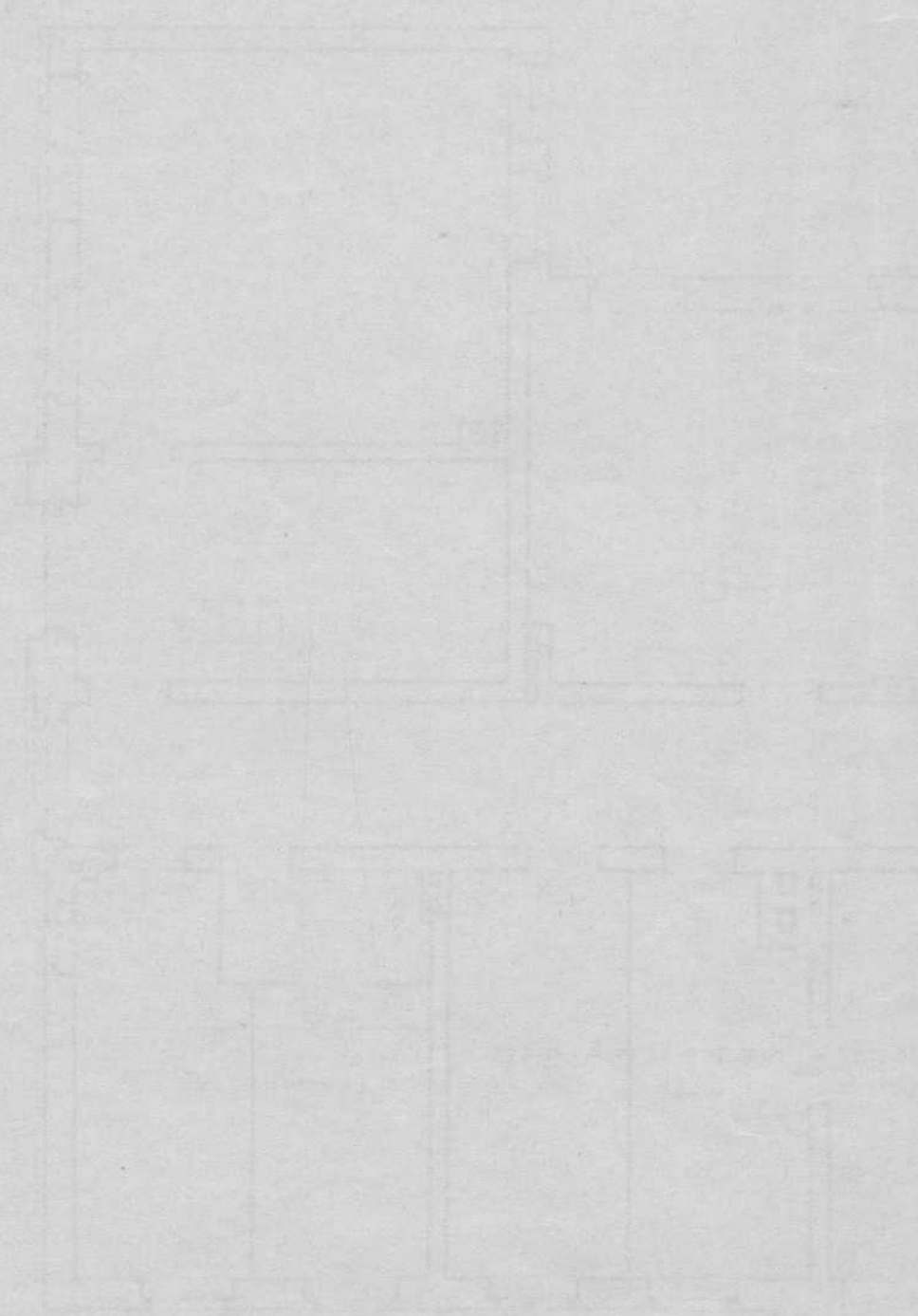
ZEICHNUNG

GEZEICHNET

DATUM 15.1.63

30/53
 IM
 KÄNDERUNGEN
 1:100

ALLE MASSE SIND AN DER
 BAUSTELLE ZU ÜBERPRÜFEN!



Abt. Bau/Wohn-Gr.
Eingege:
18. JAN. 1963

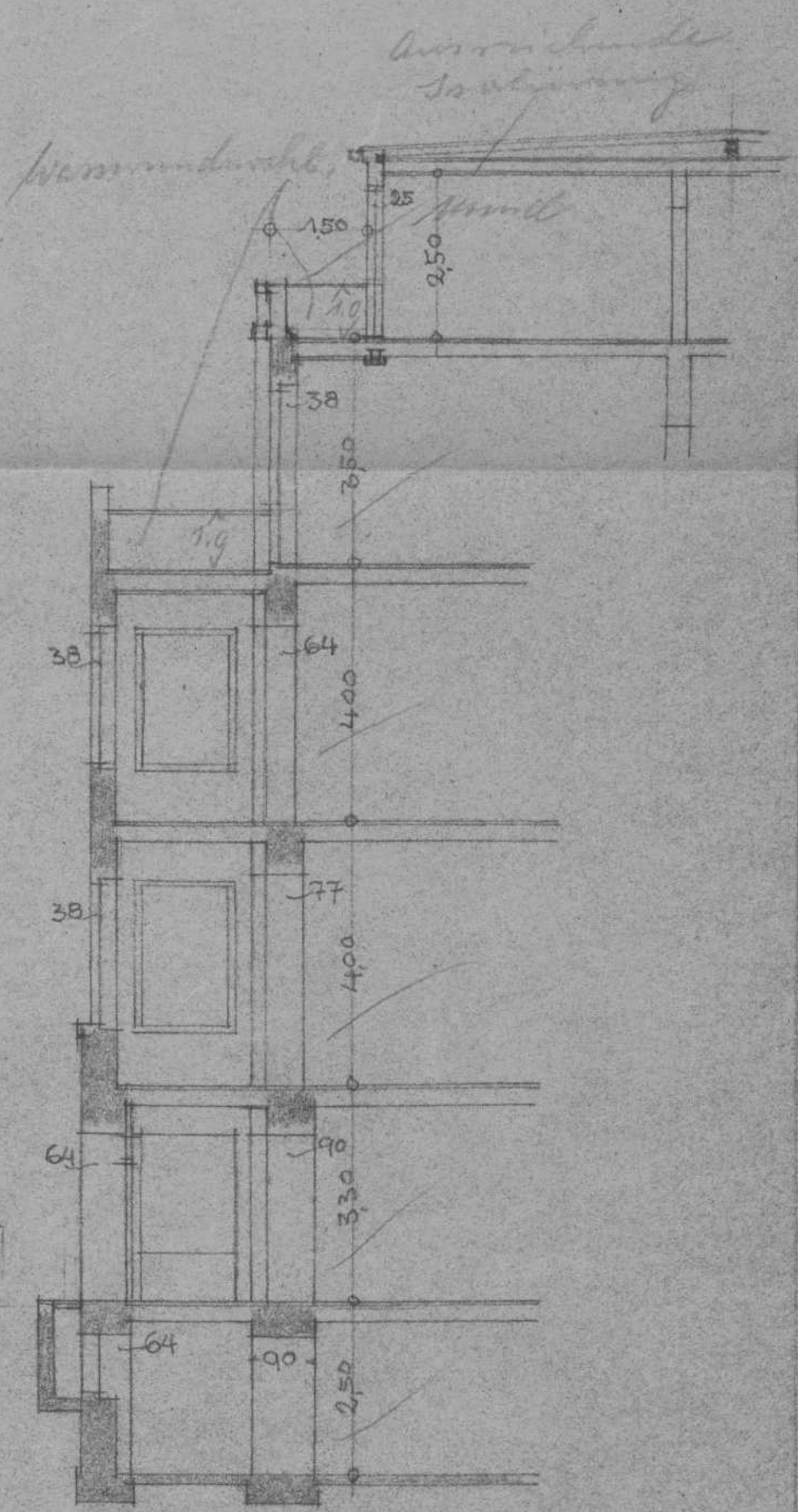
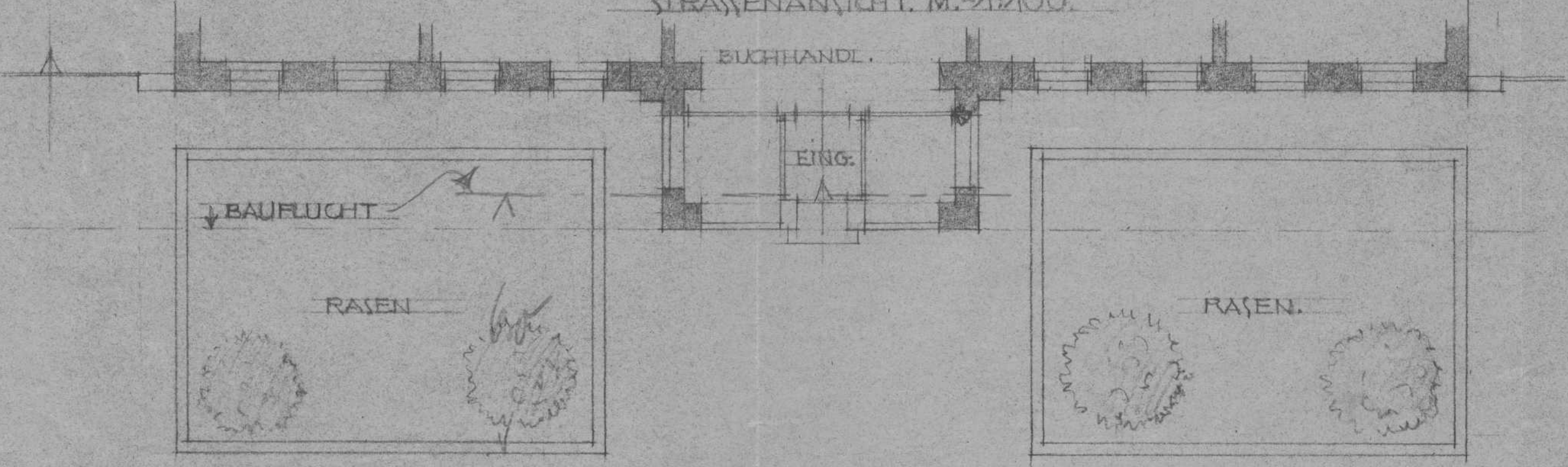
Bauaufsichtsamt
Eing.: 21. JAN. 1963
Bearbeiter:

4

B



STRASSENANSICHT. M. 1:100.



QUERSCHNITT.

BERLIN, D. 31.5.1952.
TSCHERER, ARCHITEKT. 735985.

Baupolizeilich geprüft
Berlin-Schöneberg, d. 31.5.1952
von Berlin
Baupolizeilich Schöneberg
im Auftrag

Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedenau
Stubenrauchstr. 12

Loris

GOSSNER-MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 19/20 IN BERLIN-FRIEDENAU. DER BAUHERR:

42/51

Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Gewährt durch Bauschein Nr. 821/52
6. 11. 52

Gültig zum Befreiungsbefreiung Nr. 119/52

Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Gültig zum Befreiungsbefreiung Nr. 119/52

B

B

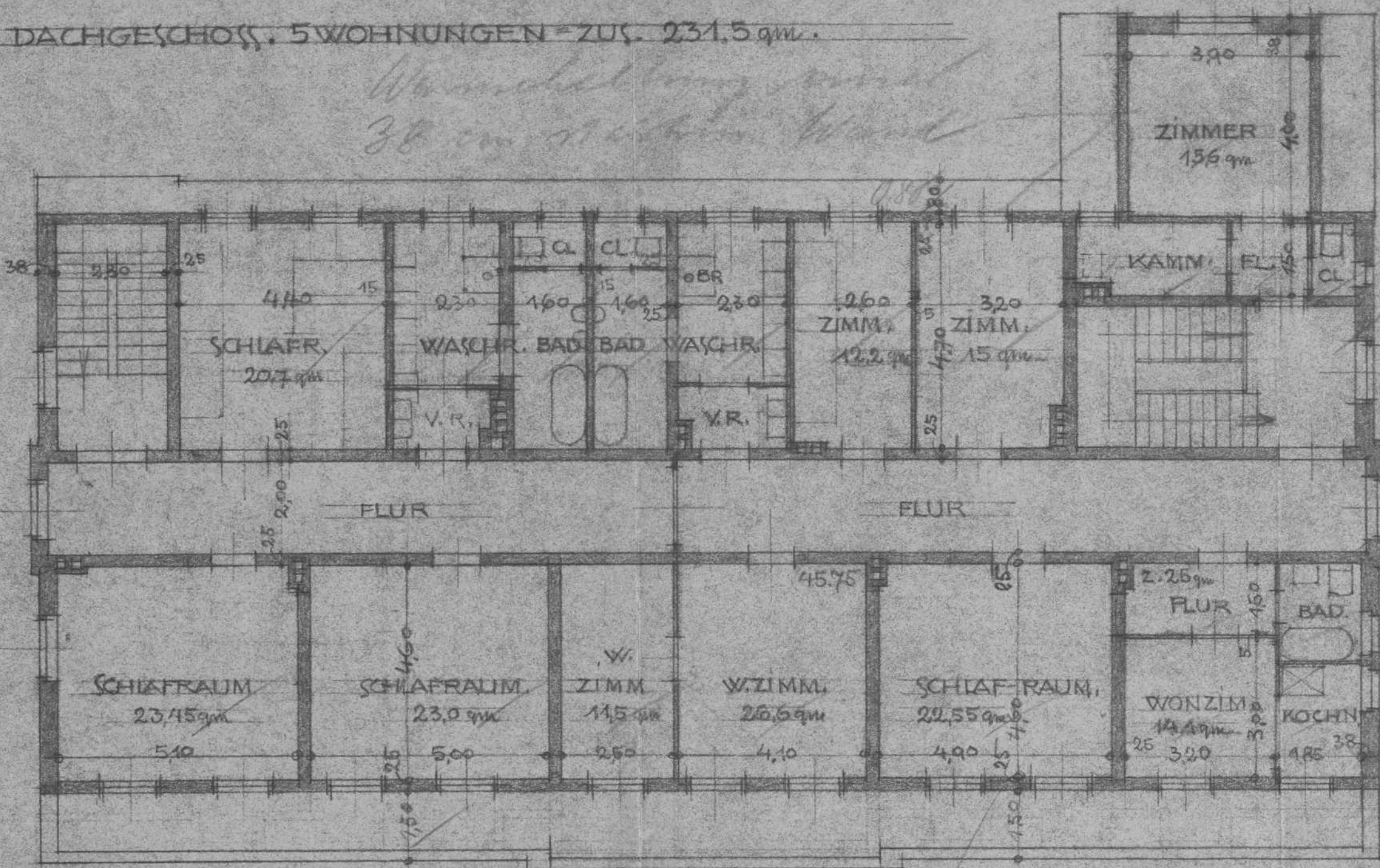
Gossner Missionshaus
Bauzeit

West-Berliner Erzeugnis
LICHTPAUSEREI KRAMER
Berlin-Steglitz
Berlinerstraße 11
Tel. 77 41 62

GOSSNER-MISSIONSHAUS HANDJERYSTR. 10/20 IN BERLIN-FRIEDENAU.

DACHGESCHOSS. 5 WOHNUNGEN = ZUS. 231,5 qm.

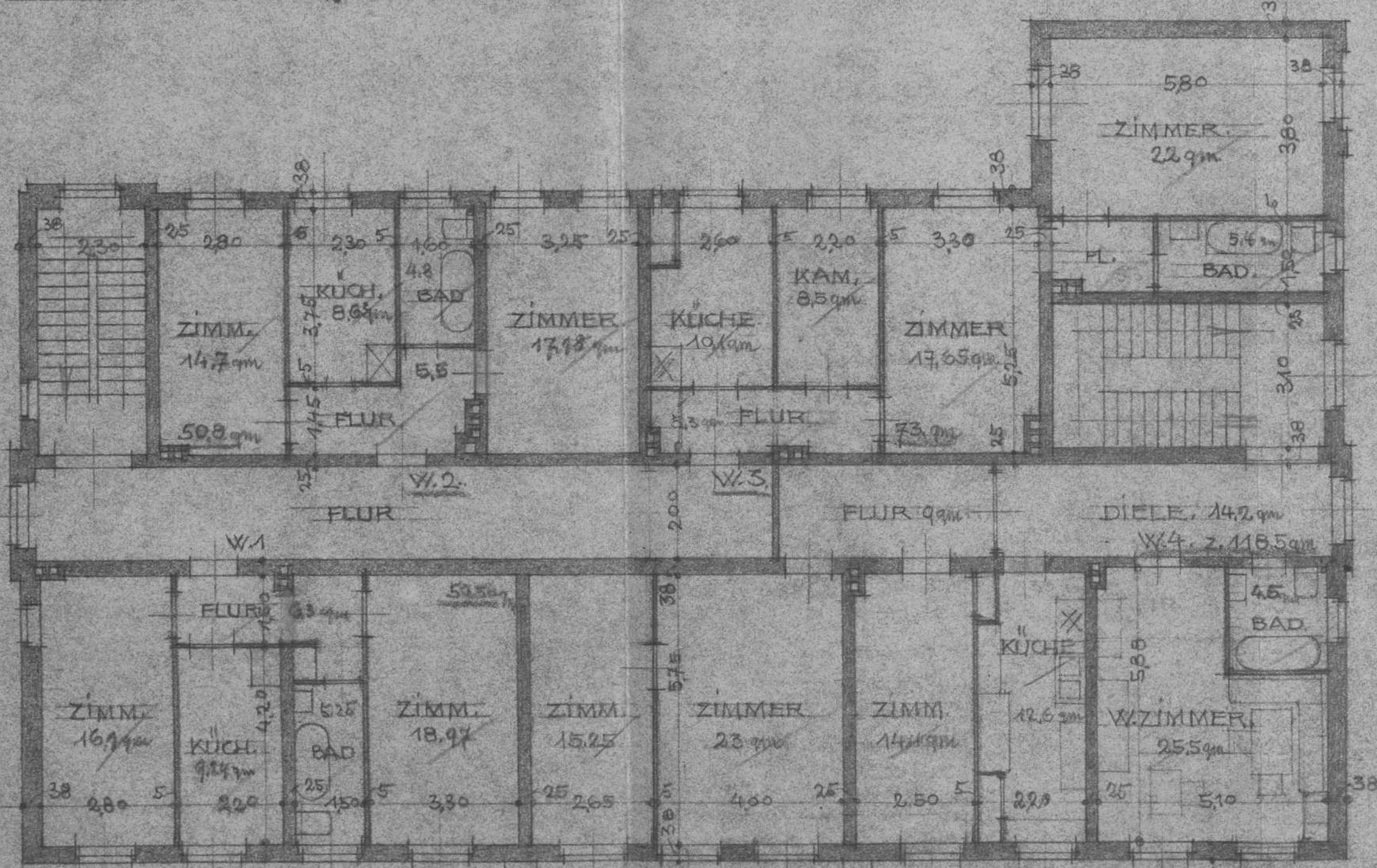
*Wohnschaltung mit
38 cm starken Wänden*



ALTE MAUER NEUE MAUER

*Wohnschaltung mit
38 cm starken Wänden*

3. OBERGESCHOSS. 5 WOHNUNGEN = ZUS. 246,4 qm.



MASSE

BALKON

BERLIN D. 7. 3. 1952. TSCHERER
ABGEF. 5. 6. 52. ARCHITEKT. 735985

DER BAUHERR:

Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedenau
Hilfenstr. 12

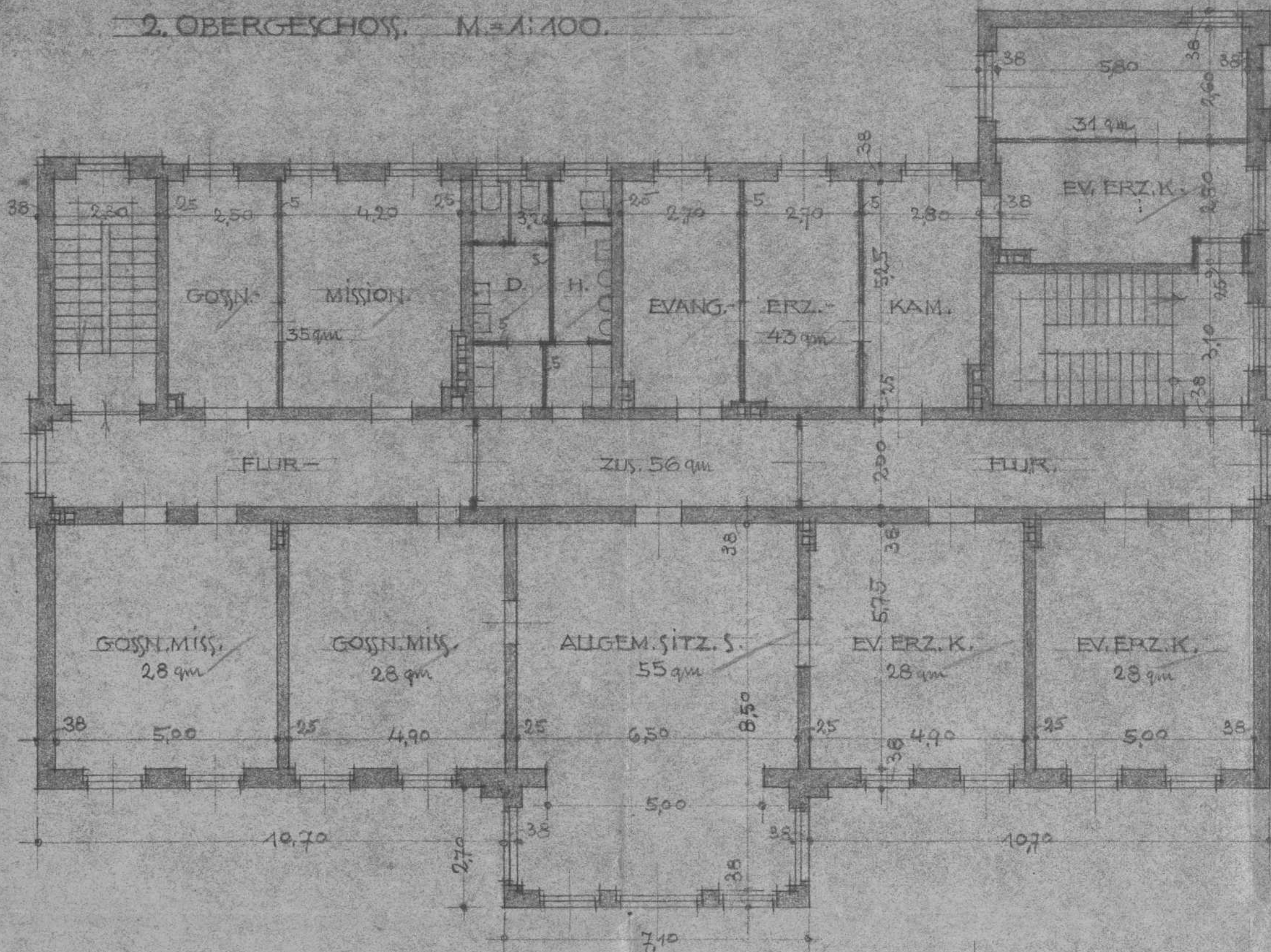
Lorries

Beauftragt von
Berlin
Beauftragt von
in Auftrag

3. u. Parkgeruchs

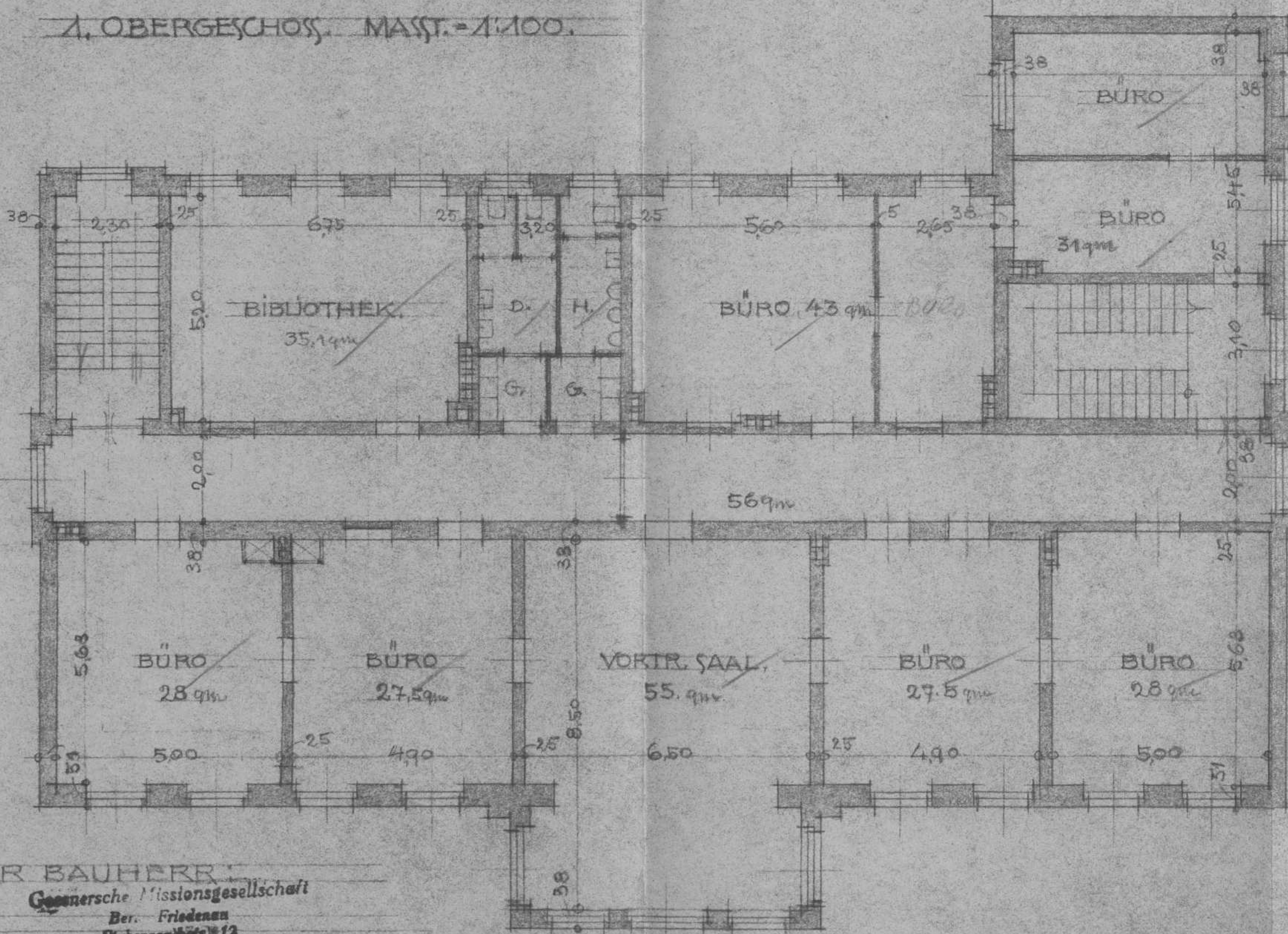
GOSSNER-MISSIONSHAUS HANDJERYSTR. 19-20. IN BERLIN-FRIEDENAU.

2. OBERGESCHOSS. M=1:100.



— ALTE MAUER, — NEU

1. OBERGESCHOSS. MASS. = 1:100.



DER BAUHERR:

Gossner'sche Missionsgesellschaft
Ber. Friedenau
Stubenrauchstr. 12

Lorinc

Q. 3. 1052. J. SCHERER, ARCHITEKT.

Berlin, Schöneberg, den 1. 11. 1912
Gezeichnet von J. Scherer
Gezeichnet von J. Scherer
Gezeichnet von J. Scherer

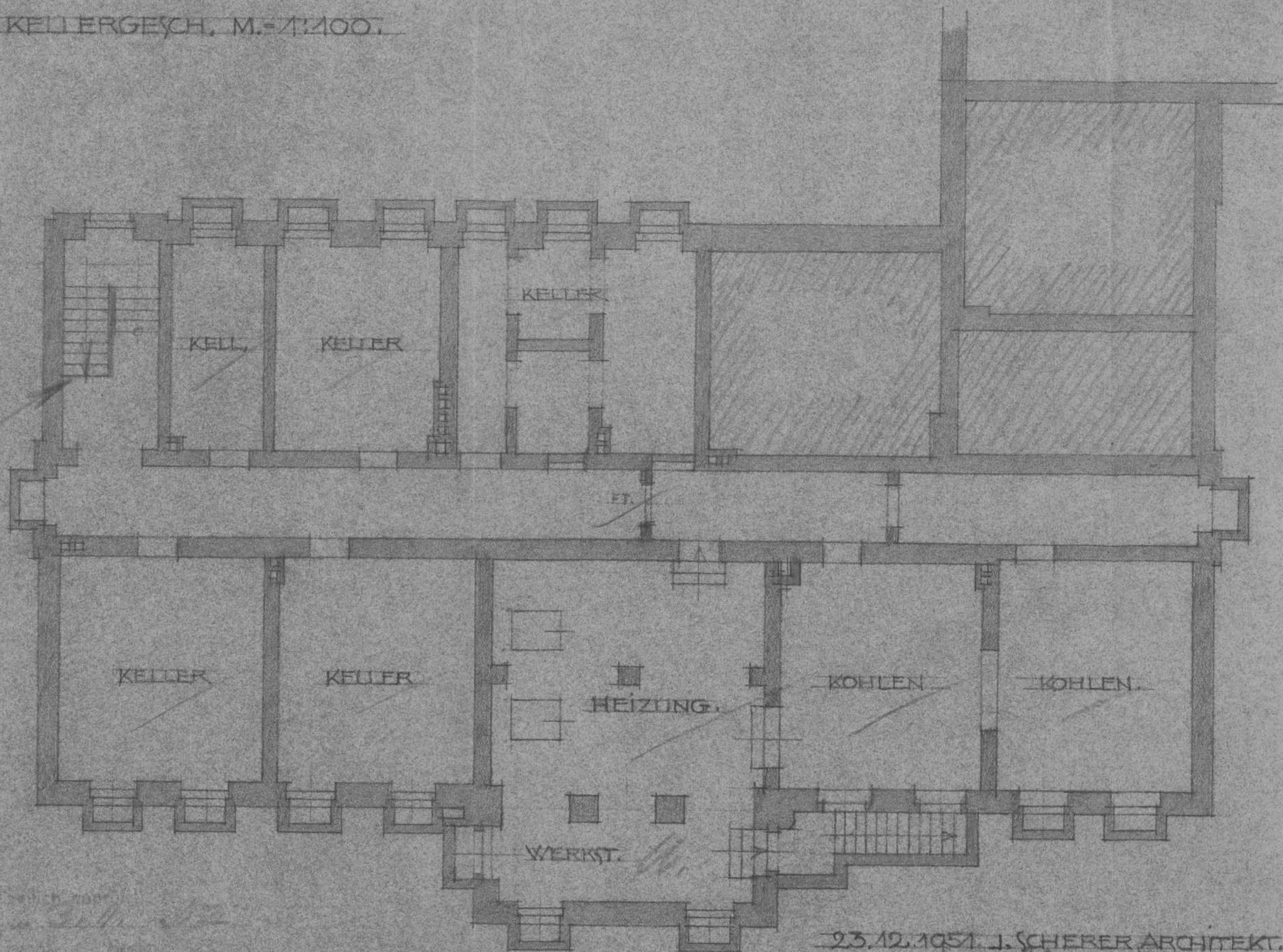
Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
Nr. 19/52
821/52
6. 12. 52
Bauschein Nr. 821/52
Bauschein durch Bauschein Nr. 821/52
Baupolizeiamt Schöneberg

Gossner Missionshaus
A. u. Z. Gossner

West-Berliner Erzeugnis
LICHTPAUSER & KRAMER
Berlin-Steglitz
Berlinerstraße 11
Tel. 72 48 62

GOSNER-MISSIONSHAUS, HANDLERYSTR. 19-20 IN BERLIN-FRIEDENAU.

KELLERGEßCH. M. = 1:100.



23.12.1951 J. SCHERER ARCHITEKT. D.D.A.

J. Scherer (735985)

821/52
6. 12. 1952

Mag. rat von Groß Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

Gehört zum Polizeigebäude Nr. 79/52
Mag. rat von Groß Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg

31/45

West-Berliner Freights
DCHTPAUSERI KRAMER
Berlin-Steglitz
Belindstraße 11
Tel. 72 48 62

Keller

Handwritten notes at the top of the page, mostly illegible due to fading and bleed-through.

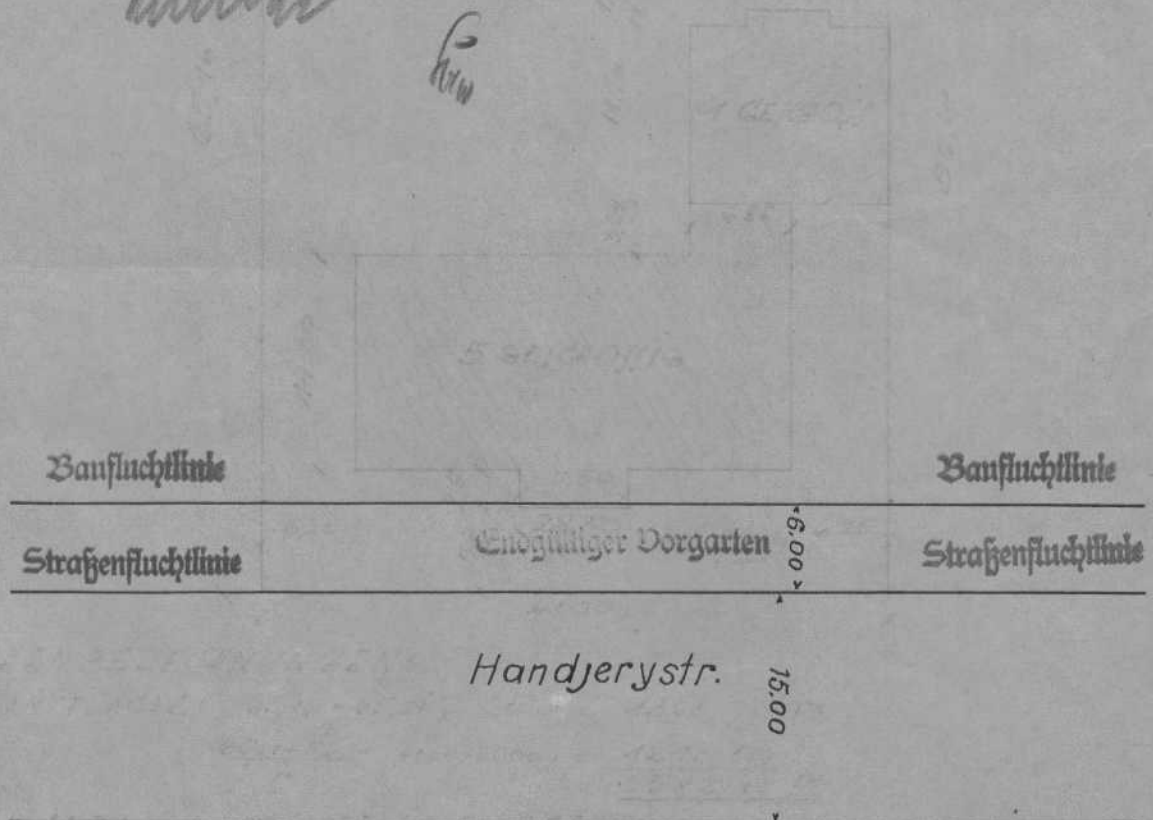
Genehmigt durch Bauschein Nr. 821/52
6.12.1952

Magistrat von Groß-Berlin
 Baupolizeiamt Schöneberg

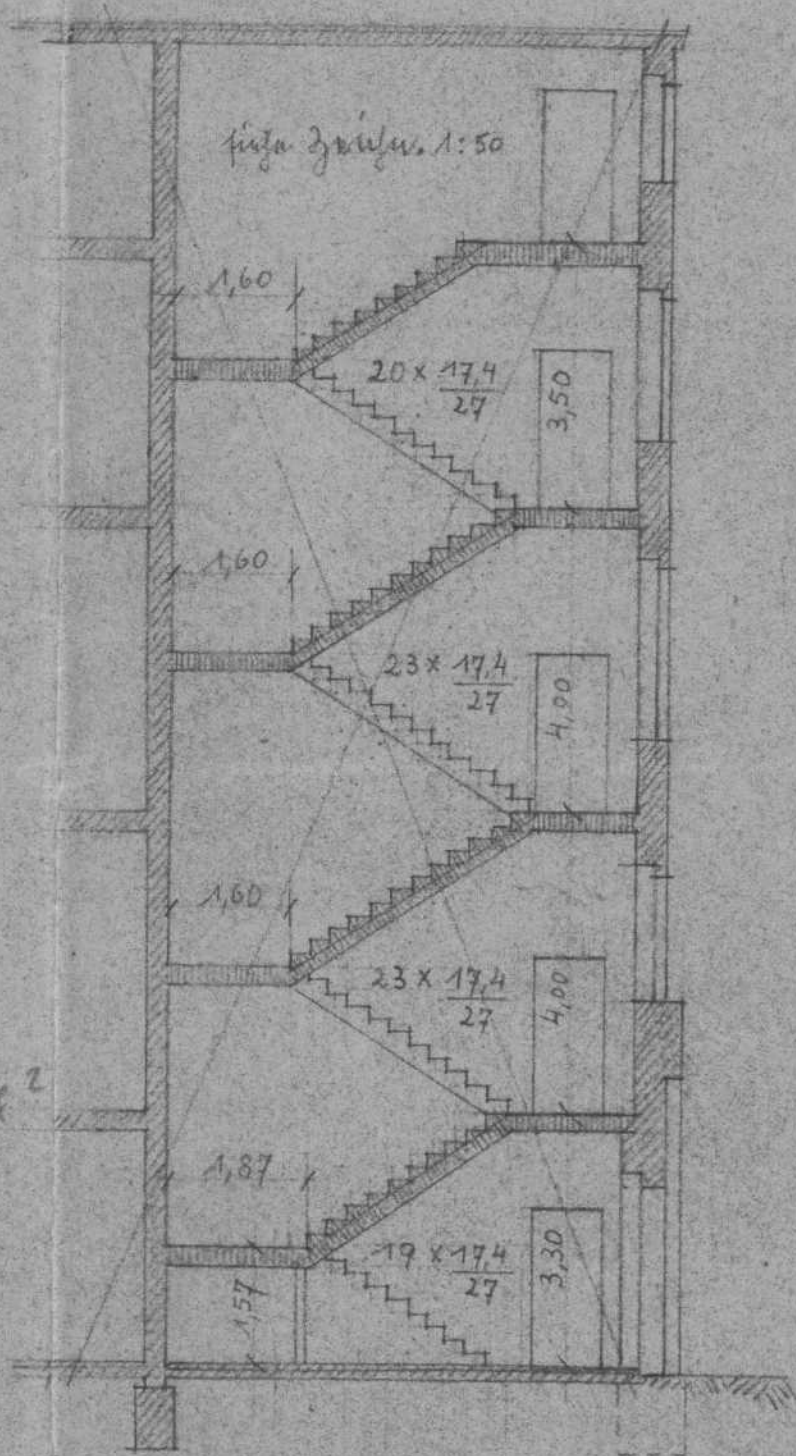
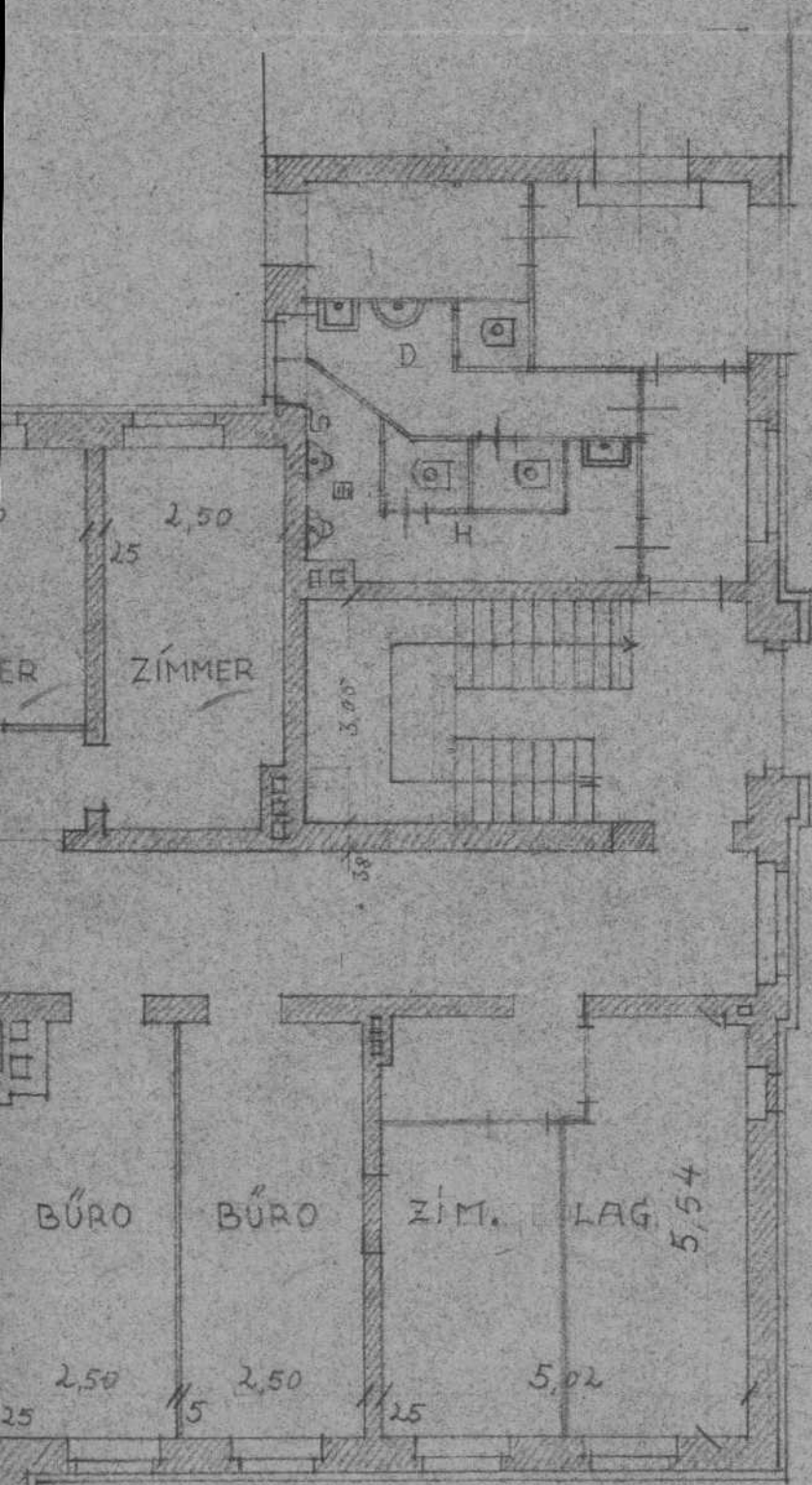
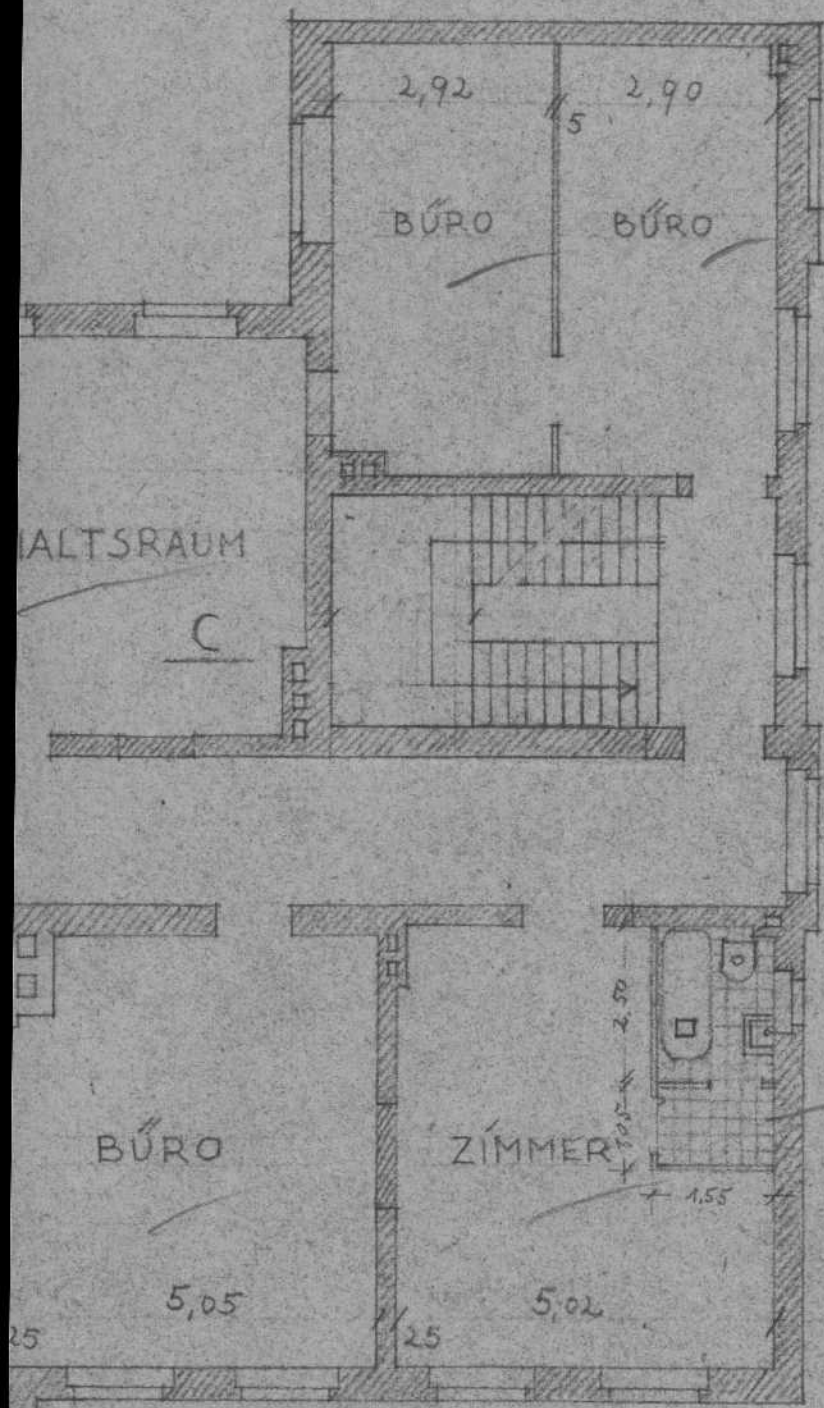
Gehört zum Befreiungsbescheid Nr. 29/52
 Magistrat von Groß-Berlin
 Baupolizeiamt Schöneberg

Die bestehenden Fluchtlinien und Straßeneinteilung in blauer Farbe eingetragen.
 Berlin-Schöneberg, den 30. Oktober 1948
 Amt für Vermessung

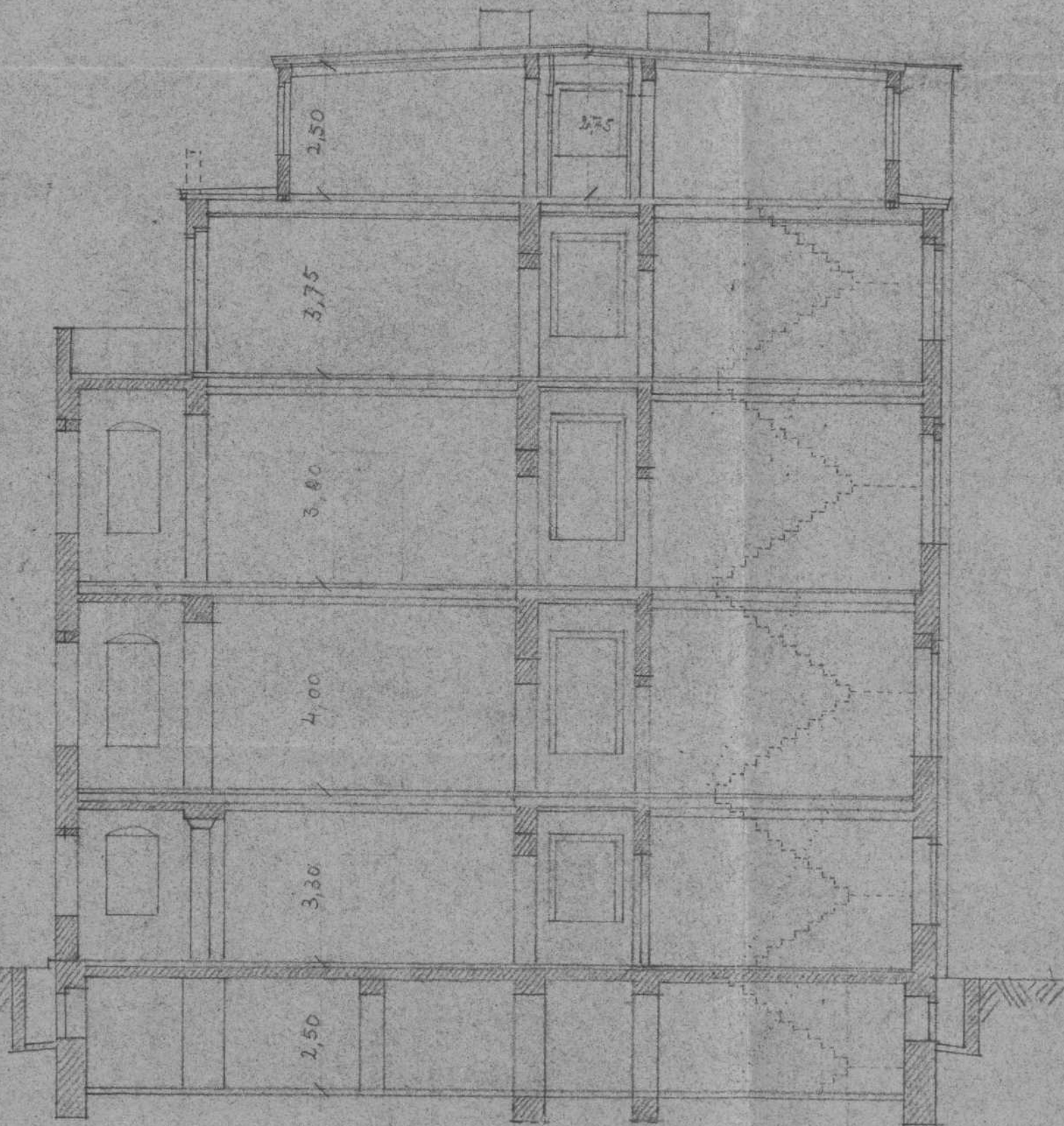
Handwritten signature and initials.



DR. ING. HEINZ WEIDNER
 ARCHITEKT



SCHNITT C-D



SCHNITT A-B

Genehmigt als Nachtrag Nr. 3 zum
Bauschein Nr. 141 v. 6.12.52

Der Senat von Berlin 714/53
Baupolizeiamt Schöneberg

BERLIN-FRIEDENAU
HANDJERYSTR. 19-20
NACHTRAGZEICHNUNG
ZUM WIEDERAUFBAU,
M. 1:100

BERLIN-FRIEDENAU, IM SEPT. 1953

DER BAUHERR

FÜR DIE AUSFÜHRUNG

J. Schick
Arwin Leck

Baupolizeilich geprüft
Berlin-Schöneberg, den 23.9.1953

Der Senat von Berlin
Baupolizeiamt Schöneberg
im Auftrag

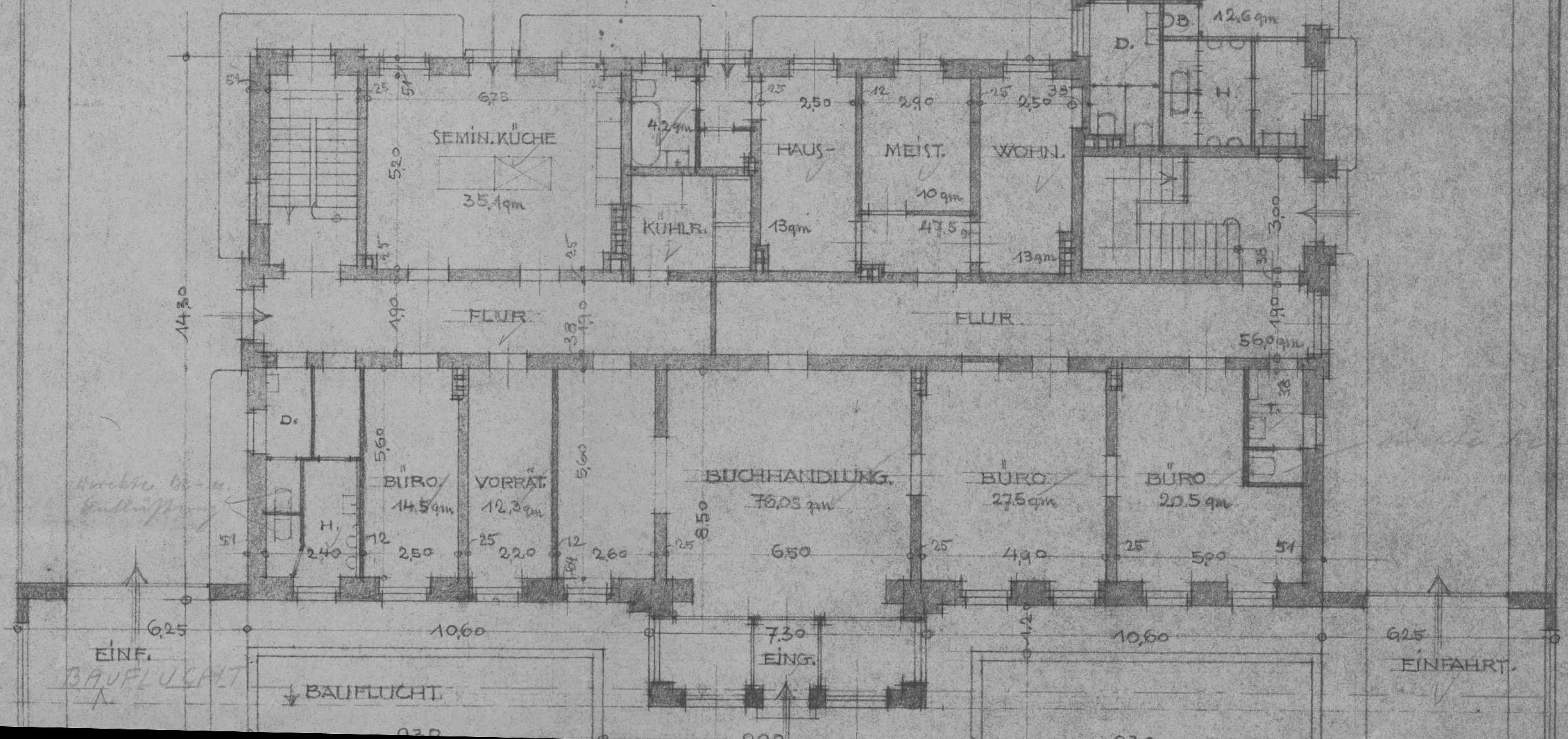
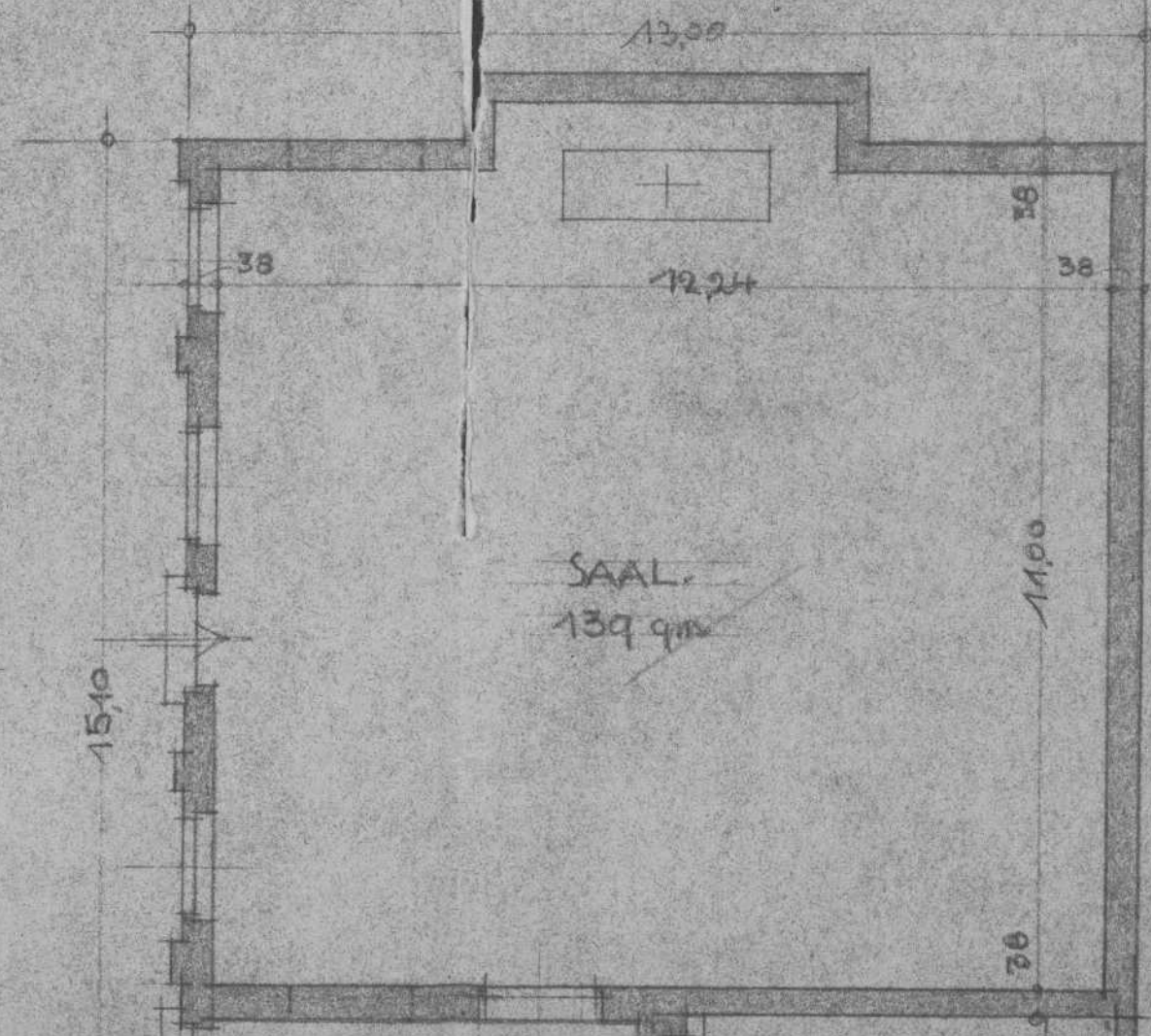
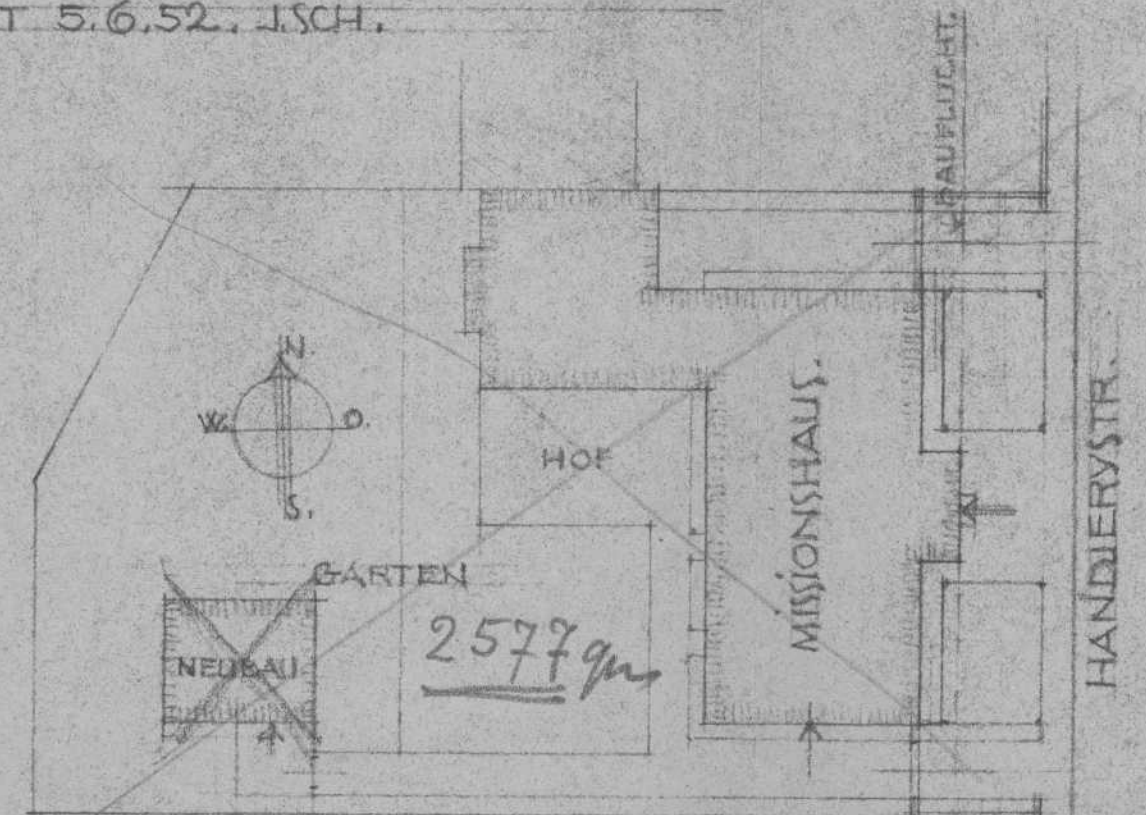
[Signature]

An 2.5.

GOSSNER - MISSIONSHAUS, HANDIERSTR. 10-20, IN BERLIN-FRIEDENAU. ERDGESCHOSS. M=1:100.

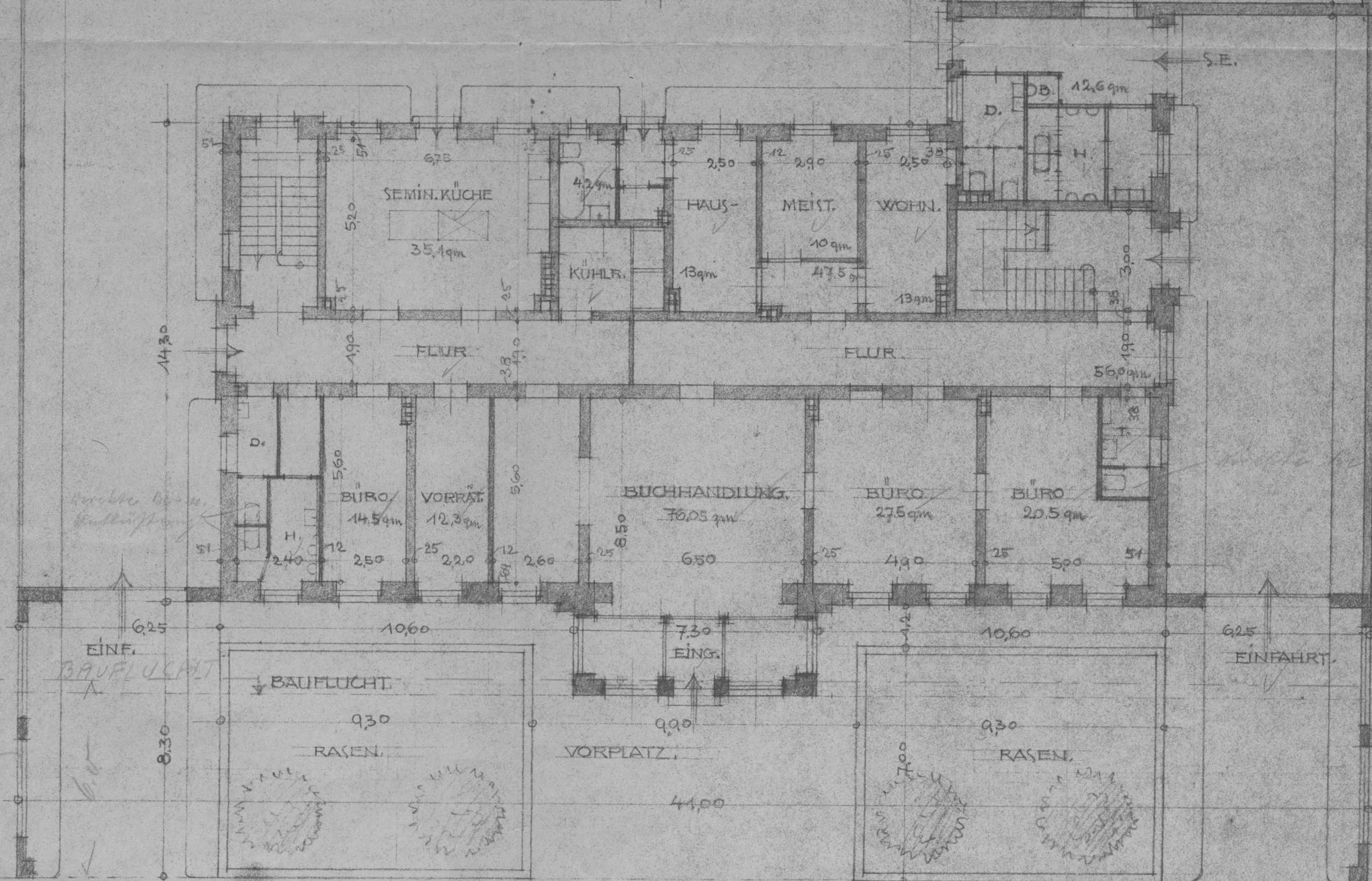
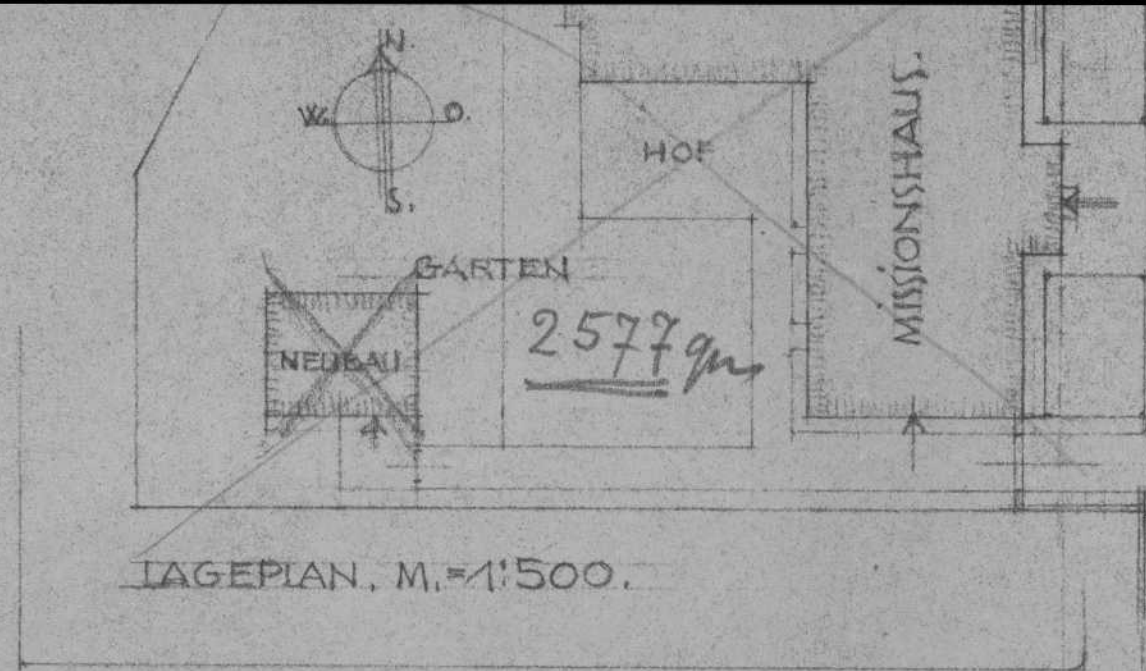
BERLIN, D. 10.3.1952. J. SCHERER ARCHITEKT.

ABGEÄNDERT 5.6.52. J.SCH.



Handwritten notes:
Missionshaus
Handierstr.
10-20

Handwritten notes:
Missionshaus
Handierstr.
10-20



Handlerystr. 14.00

Handlerystr. 14.00

Handlerystr. 14.00

DER BAUHERR:
Gossnersche Missionsgesellschaft
Berlin-Friedenau
Grabenstraße 12

Löring

Gemeinschaft durch Bauschein Nr. 821/12
6. 12. 19 58
Plan Nr. 1 von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schönberg
Gebäude zum Bau-Verkauf Nr. 12
Magistrat von Groß-Berlin
Baupolizeiamt Schönberg

B

B
Gößner Missionshaus
Edgerichs

F

B

Gossner Missionshaus
Edgemoor

1.10.1952

XXXXXXXXXXXXXXXXXXXXXX

83 40 71

Auf dem Grundstück der Gossnerschen Missionsgesellschaft, Berlin-Friedenau, Handjerystr. 19/20, lagern für die Wiederherstellung des Hauses nachstehend aufgeführte Baumaterialien, die Eigentum der Gossnerschen Missionsgesellschaft sind und für den Bau verwertet werden:

3	500	Ziegelsteine		
	752	Stück Stahlarmierte Betonplatten mit Kassetten,		
		zusammen ca. 970 qm.		
	120	Stück Eisenträger	NP, 8 - 28, 1,8 - 4 m lang	
	4	"	NP, 30 je 4 m lang	
1	1	"	NP, 38 5,4 m lang	III Ob.
	1	"	NP 32 6 m lang	I II Ob.
	1	"	NP 30 6 m lang	
	4	"	NP 30 je 4 m lang	
2	2	"	NP 28 je 8 m lang	IV Ob.
	2	"	NP 28 je 4 m lang	
6	10	"	NP 22 je 3,20 m lang	
4	4	"	NP 22 je 5 m lang	IV Ob.
	12	"	NP 20 je 4 - 8 m lang	

Der Wert dieser Materialien ist in der Wirtschaftlichkeitsbe-
rechnung mit

6.000.- M

eingesetzt worden.

Gossnersche Missionsgesellschaft

Gossner - Mission

Aufwas der vorhandenen Freijr.

1	I	30	5,65	in lg	2	I	22	3,20	4134 -
1	I	30	5,55		2	I	22	3,30	200 -
1	I	30	4,20		2	I	18	4,00	
1	I	30	4,70	33,60	1	I	18	4,50	
1	I	30	4,50	2 57,17 = 1820 -	3	I	18	8,85	
1	I	30	3,00		2	I	18	3,50	30,95 · 21,90 = 675 -
1	I	30	3,50		1	I	18	2,60	
1	I	30	2,50		2	I	18	3,00	
1	I	28	4,00	6,50	7	I	18	2,20	
2	I	28	2,50	2 47,89 = 310 -	1	I	18	5,0	
1	I	26	4,50	9,50	1	I	18	2,80	
1	I	26	5,0	2 41,84 = 398 -	1	I	16	1,05	
3	I	28	8,85	2 47,89 = 136 -	3	I	16	3,0	
1	I	24	3,85		1	I	16	1,80	10,15 · 17,90 = 180 -
1	I	24	1,75		1	I	16	3,50	
3	I	24	4,0	21,15	5	I	14	2,00	
1	I	24	2,70	2 36,79 = 760 -	1	I	14	3,00	
2	I	24	3,00		1	I	12	2,50	
1	I	24	5,00		1	I	12	2,10	17,0 · 11,15 = 180 -
1	I	22	5,00		1	I	12	2,00	
1	I	22	7,50	23,15	2	I	12	1,70	5369
1	I	22	4,50	2 21,01 = 710 -	37	I	10	2,00	1000
2	I	22	3,15		17	I	8	2,00	6369
1	I	22	3,00						6450
				2 21					
				4134					

70	Platz I	14-30	zu	1 Pfund in 1 Pfund	10-11 =	700 -
60	"	8-12	"	"	5 - "	300 -
						<u>1000</u>

6,4 : 350 = 2200 - 1000 = 1200

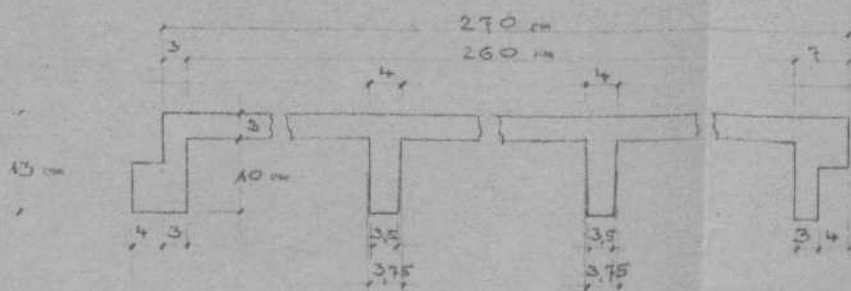
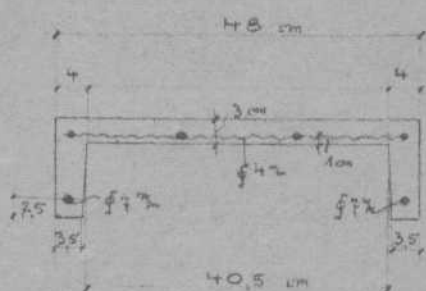
6,4 : 200 = 1280

Statische Berechnung

der Träger für den Einbau von Massivdecken anstelle
der durch Brand zerstörten Holzbalkendecken.

Dachdecke

Für die Massivdecke kommen die skizzierten
Fertigbetonteile zur Verwendung

Inhalt eines Teiles

$$0,48 \cdot 2,70 \cdot 0,13 = 0,169 \text{ m}^3$$

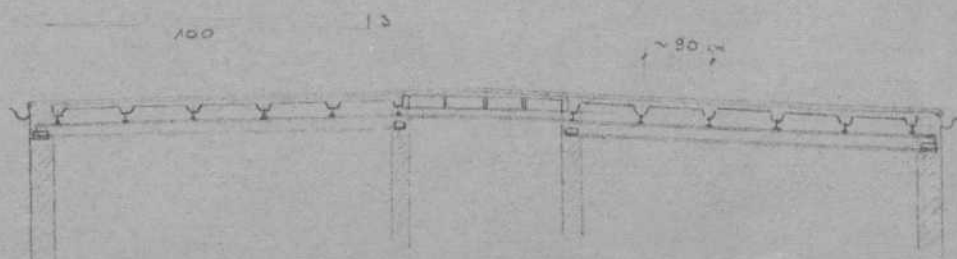
$$- [0,405 (2,60 - 2 \cdot 0,0375)] 0,10 =$$

$$= 0,405 \cdot 2,525 \cdot 0,10 = -0,102 \text{ m}^3$$

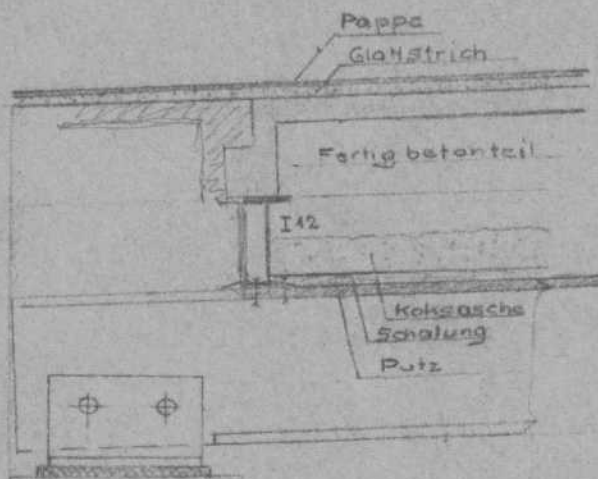
$$\text{Inhalt} = 0,067 \text{ m}^3$$

$$\text{Gewicht} = 0,067 \cdot 2400 = 161 \text{ kg}$$

$$\text{Gewicht pro m}^2 = \frac{161}{0,48 \cdot 2,7} = \sim 125 \text{ kg/m}^2$$

Ausführung der Dachdecke:

Belastungsannahme



Pappe	15, kg/m ²
1cm Glattstrich	22, "
Fertigbetonteil	125, "
	162, kg/m ²
7cm Koksasche m. Schalung	70, "
Putz	20, " 103
Trägergewicht (I42)	13, " 116
	265, kg/m ²
Schnee	75, "
	340, kg/m ²
2) Dach über dem Flur	
Wie vor	162, kg/m ²
+ 15cm Koksaschen auffüllung	105, "
	267, kg/m ²
	+ 103, "
	370, kg/m ²
Schnee	75, "
	445, kg/m ²

Nachweis der Fertigbetonteile

$$d = 13,0 \text{ cm}$$

$$a = 2,5, "$$

$$b = 48,0, "$$

$$h = 10,5, "$$

$$f_e = 2,97 \text{ mm} = 0,77, \text{ cm}^2$$

$$x = \frac{15 \cdot 0,77}{48} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{96 \cdot 105}{15 \cdot 0,77}} \right]$$

$$= 0,241 \left[-1 + \sqrt{1 + 87,2} \right] =$$

$$= 0,241 \cdot 8,4 = 2,0 \text{ cm}$$

$$\frac{x}{3} = 0,67 \text{ cm}$$

$$z = h - \frac{x}{3} = 10,50 - 0,67 = 9,83 \text{ cm}$$

Belastung

max Q ohne Schnee mit Einzellast

$$= 0,9 \cdot 0,48 \cdot 267 = 116, \text{ kg}$$

$$M_{\max} = 116 \cdot \frac{90}{8} = 1310, \text{ cmkg}$$

$$+ 100 \cdot \frac{90}{4} = 2250, "$$

$$M_{\max} = 3560 \text{ cmkg}$$

$$\underline{\sigma_e} = \frac{3560}{0,77 \cdot 9,83} = \underline{470 \text{ kg/cm}^2}$$

$$\underline{\sigma_b} = \frac{2 \cdot 3560}{48 \cdot 2,0 \cdot 9,83} = \underline{7,55 \text{ kg/cm}^2}$$

$$\underline{V} = \frac{116}{2} = 58 + 100 = \underline{158 \text{ kg}}$$

$$\underline{\tau_{0.}} = \frac{158}{2 \cdot 3,5 \cdot 9,83} = \underline{2,3 \text{ kg/cm}^2}$$

$$\underline{\tau_1} = \frac{\tau_0 \cdot b_0}{u} = \frac{2,3 \cdot 2 \cdot 3,5}{2 \cdot 2,2} = \underline{3,66 \text{ kg/cm}^2}$$

Pos. 1

$$l = 2,5 \text{ m} \quad b = 0,9$$

Ohne Schnee mit Einzellast

$$Q = 2,5 \cdot 0,9 \cdot 265 = \sim 600 \text{ kg}$$

$$M = 600 \cdot \frac{250}{8} = 18750, \text{ cmkg}$$

$$+ 100 \cdot \frac{250}{4} = 6250, "$$

$$\Sigma M = \underline{25000 \text{ cmkg}}$$

1 I NP 12,

aus konstruktiven Gründen

$$\text{mit } W_x = 54,7, \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{25000}{54,7} = \underline{457 \text{ kg/cm}^2}$$

Pos. 2

Träger über dem Flur.

$$l = 2,0 \text{ m}, l' = 2,2 \text{ m}, b = 0,9 \text{ m}$$

1 I NP 12,

wie vor, ohne weiteren Nachweis

Pos. 3

$$l = 4,7 \text{ m}, l' = 4,95 \text{ m}, b = 2,5 \text{ m}$$

$$Q = 4,95 \cdot 2,5 \cdot 340 = 4210, \text{ kg}$$

Trägergewicht

$$130, "$$

$$\Sigma Q = \underline{4340 \text{ kg}}$$

$$M = 4340 \cdot \frac{4,95}{8} = 2685, \text{ mkg}$$

1 I NP 20

$$\text{mit } W_x = 214, \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{268500}{214} = \underline{1253 \text{ kg/cm}^2}$$

$$\text{Platten } 20 \times 25, \sigma = \frac{2170}{500} = 4,34 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 4

Wie vor

$$Q = \frac{4210}{2} = 2105, \text{ kg}$$

$$95, "$$

$$\Sigma Q = \underline{2200 \text{ kg}}$$

$$M = 2200 \cdot \frac{4,95}{8} = 1362, \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 117, \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{136200}{117} = \underline{1165 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 16

Pos 5 Entlastungsträger über der Tür.

$$L = 1,0 \text{ m}, \quad L' = 1,2 \text{ m}$$

$$P \text{ von Pos 3} = \frac{4340}{2} = 2170 \text{ kg}$$

$$M = 2170 \cdot \frac{1,2}{4} = 651 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W = 54,7 \text{ cm}^3$$

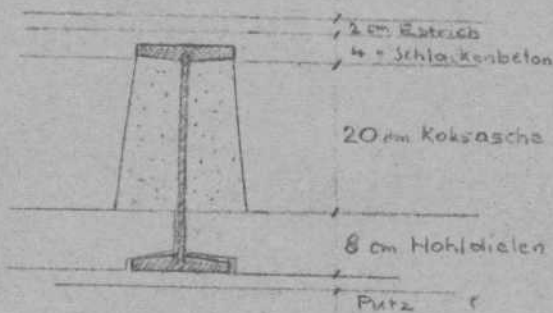
$$\sigma = \frac{65100}{54,7} = 1190 \text{ kg/cm}^2$$

Für alle anderen Fälle als
Entlastungsträger über den Türen
ebenfalls 1 I NP 12.

1 I NP 12

Träger über dem 3. Obergeschoss.

Belastungsannahme



$$8 \text{ cm Hohlblechen, } 135 \text{ kg/m}^2$$

$$20 \text{ cm Koksasche, } 140$$

$$4 \text{ cm Schlackenbeton, } 64$$

$$2 \text{ cm Estrich oder Steinholz, } 44$$

$$\text{Putz, } 20$$

$$\text{Träggewicht } \frac{54,2}{1,65} = 33$$

$$\text{Stelzung } \frac{0,2 \cdot 0,2 \cdot 2200}{1,65} = 54$$

$$490 \text{ kg/m}^2$$

Verkehrslast:

$$\text{Unter den Wohnungen } 200 \text{ kg/m}^2$$

$$+ \text{ Wände } 75$$

$$\text{Unter dem Austritt } \left. \begin{array}{l} \text{" " Flur} \end{array} \right\} 500$$

Pos 6

Träger unter der zurückgesetzten
Frontwand

$$L = 1,65 \text{ m}$$

30 cm Wand aus Hohlblocksteinen

$$1,65 \cdot 0,3 \cdot 3,0 \cdot 1400 = 2080 \text{ kg}$$

Dachdecke reduziert aus

$$\text{Pos 3} = \frac{4340}{2} \cdot \frac{1,65}{2,5} = 1430$$

$$Q = 3510 \text{ kg}$$

$$M = 3510 \cdot \frac{1,65}{8} = 725 \text{ mkg}$$

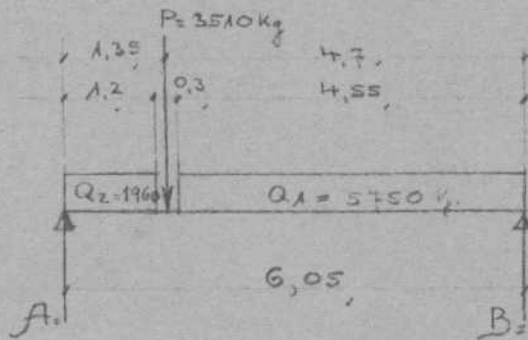
aus konstruktiven Gründen

$$\text{mit } W_x = 2 \cdot 54,7 = 109,4 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{72500}{109,4} = 662 \text{ kg/cm}^2$$

2 I NP 12

Pos 7



$$L = 5,75 \text{ m}, L' = 6,05 \text{ m}, b = 1,65 \text{ m}$$

Q_1 = innere Decke

$$4,55 \cdot 1,65 (490 + 275) = \underline{5750 \text{ kg}}$$

Q_2 = äußere Decke

$$1,2 \cdot 1,65 (490 + 500) = \underline{1960 \text{ kg}}$$

$$P = 2 \times \text{Pos 6} = 2 \cdot \frac{3510}{2} = \underline{3510 \text{ kg}}$$

$$\begin{aligned} A &= 5750 \cdot \frac{2,275}{6,05} = 2160 \text{ kg} \\ &+ 1960 \cdot \frac{5,45}{6,05} = 1765 \text{ kg} \\ &+ 3510 \cdot \frac{4,7}{6,05} = 2725 \text{ kg} \\ A &= \underline{6650 \text{ kg}} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} B &= 5750 \cdot \frac{3,775}{6,05} = 3590 \text{ kg} \\ &+ 1960 \cdot \frac{0,6}{6,05} = 195 \text{ kg} \\ &+ 3510 \cdot \frac{1,35}{6,05} = 785 \text{ kg} \\ B &= \underline{4570 \text{ kg}} \end{aligned}$$

$$q_1 = \frac{5750}{4,55} = 1261 \text{ kg/m}$$

$$M = \frac{4570^2}{2 \cdot 1261} = \underline{8280 \text{ mkg}}$$

$$\text{erf. } \bar{J} = 150 \cdot 8,28 \cdot 6,05 = \underline{7520 \text{ cm}^4}$$

$$\text{mit } W_x = 653 \text{ cm}^3$$

$$\bar{J}_x = 9800 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{828000}{653} = \underline{1270 \text{ kg/cm}^2}$$

Platten 25 x 25 cm

Pos 8

$$\text{Wie vor. jedoch } b = \frac{2,1}{2} = 1,05 \text{ m}$$

$$\mu = \frac{1,05}{1,65} = \underline{0,636}$$

$$A = 6650 \cdot 0,636 = 4230 \text{ kg}$$

$$B = 4570 \cdot 0,636 = 2910 \text{ kg}$$

$$M = 8280 \cdot 0,636 = 5270 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } \bar{J} = 7520 \cdot 0,636 = 4790 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 442 \text{ cm}^3$$

$$\bar{J}_x = 5740 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{527000}{442} = \underline{1190 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 30

1 I NP 26

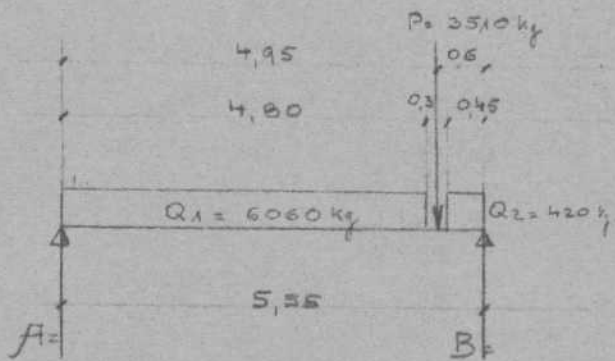
Pos. 9 $l = 5,25 \text{ m}$, $l' = 5,55 \text{ m}$, $b = 1,65 \text{ m}$

$$Q_1 = 4,8 \cdot 1,65 (490 + 275) = \underline{6060 \text{ kg}}$$

$Q_2 = \text{nur Dachdecke mit Schnee}$

$$0,45 \cdot 1,65 (490 + 75) = \underline{420 \text{ kg}}$$

$$P \text{ wie bei Pos 7} = \underline{3510 \text{ kg}}$$



$$A = 6060 \cdot \frac{3,15}{5,55} = 3440, \text{ kg}$$

$$+ 420 \cdot \frac{0,225}{5,55} = 20, \text{ kg}$$

$$+ 3510 \cdot \frac{0,6}{5,55} = 380, \text{ kg}$$

$$A = \underline{3840 \text{ kg}}$$

$$B = 6060 \cdot \frac{2,4}{5,55} = 2620, \text{ kg}$$

$$+ 420 \cdot \frac{5,325}{5,55} = 400, \text{ kg}$$

$$+ 3510 \cdot \frac{4,95}{5,55} = 3130, \text{ kg}$$

$$B = \underline{6150 \text{ kg}}$$

$$q_1 = \frac{6060}{4,8} = 1262, \text{ kg/m}$$

$$M = \frac{3840^2}{2 \cdot 1262} = \underline{5850 \text{ mkg}}$$

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 5,85 \cdot 5,55 = \underline{4870 \text{ cm}^4}$$

1 I NP 26

$$\text{mit } W_x = 442, \text{ cm}^3$$

$$J_x = 5740, \text{ cm}^4$$

$$\text{Platten } 25 \cdot 25 \text{ mm } \sigma = \frac{585000}{442} = \underline{1325 \text{ kg/cm}^2}$$

Pos. 10

Wie vor, jedoch $b = \frac{2,1}{2} = 1,05 \text{ m}$

$$\mu = \frac{1,05}{1,65} = 0,636,$$

$$A = 3840 \cdot 0,636 = 2450 \text{ kg}$$

$$B = 6150 \cdot 0,636 = 3920, \text{ kg}$$

$$M = 5850 \cdot 0,636 = 3730 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } J = 4870 \cdot 0,636 = 3100, \text{ cm}^4$$

1 I NP 24

$$\text{mit } W_x = 354, \text{ cm}^3$$

$$J_x = 4250, \text{ cm}^4$$

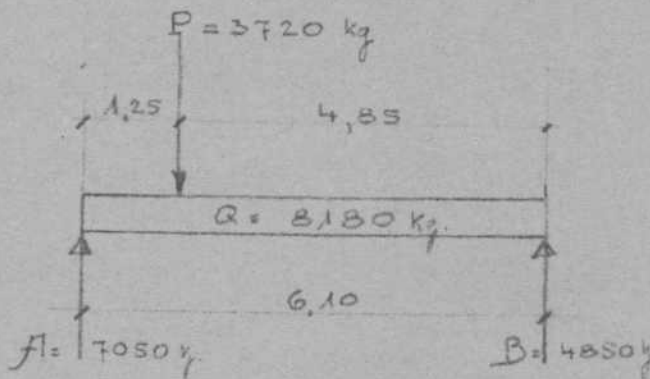
$$\sigma = \frac{373000}{354} = \underline{1053 \text{ kg/cm}^2}$$

Pos 11. $l = 5,8 \text{ m}$, $l' = 6,1 \text{ m}$, $b = 1,75 \text{ m}$.

$$Q = \text{Decke: } 6,1 \cdot 1,75 \cdot (490 + 275) = 8180 \text{ kg}$$

Reduziert aus Pos 6.

$$= 3510 \cdot \frac{1,75}{1,65} = 3720 \text{ kg}$$



$$A = \frac{8180}{2} = 4090 \text{ kg} + 3720 \cdot \frac{4,85}{6,10} = 2960 \text{ kg}$$

$$A = 7050 \text{ kg}$$

$$B = 4090 \text{ kg} + 3720 \cdot \frac{1,25}{6,10} = 760 \text{ kg}$$

$$B = 4850 \text{ kg}$$

$$q = \frac{8180}{6,10} = 1340 \text{ kg/m}$$

$$M = \frac{4850^2}{2 \cdot 1340} = 8780 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 8,78 \cdot 6,1 = 8030 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 653 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 9800 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{878000}{653} = 1345 \text{ kg/cm}^2$$

Platten 25 · 25 cm

1 I NP 30

Pos 12 Wie vor

$\frac{1}{2}$ von Pos 11.

$$A = \frac{7050}{2} = 3525 \text{ kg}$$

$$B = \frac{4850}{2} = 2425 \text{ kg}$$

$$M = \frac{8780}{2} = 4390 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } J = \frac{8030}{2} = 4015 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 4250 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{439000}{354} = 1240 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 24

Pos. 13 Träger unter dem Flur.

$$l = 2,0 \text{ m}, \quad l' = 2,2 \text{ m} \quad b = 1,65 \text{ m}$$

$$Q = 2,2 \cdot 1,65 (490 + 500) = \underline{3600 \text{ kg}}$$

$$M = 3600 \cdot \frac{2,2}{8} = 990 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{99000}{117} = \underline{847 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 16

Pos. 14 Äußerer Entlastungsträger über der Tür

$$l = 1,0 \text{ m}, \quad l' = 1,2 \text{ m}$$

Belastet durch B von

$$\text{Pos. 7} = 4570 \text{ kg}$$

$$M = 4570 \cdot \frac{1,2}{4} = 1371 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{137100}{117} = \underline{1172 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 16

Pos. 15 Innerer Entlastungsträger über der Tür

$$l = 1,0 \text{ m}, \quad l' = 1,2 \text{ m}$$

Belastet durch

$$\text{Pos. 13} = \frac{3600}{2} = 1800 \text{ kg}$$

$$M = 1800 \cdot \frac{1,2}{4} = 540 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 54,7 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{54000}{54,7} = \underline{990 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 12

Pos. 16 Entlastungsträger an der Treppe

$$l = 1,6 \text{ m}, \quad l' = 1,8 \text{ m}$$

Belastet durch Pos. 13 = 1800 kg

$$M = 1800 \cdot \frac{1,8}{4} = 810 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 81,9 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{81000}{81,9} = \underline{990 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 14

Pos. 17 Entlastungsträger über den Fenstern

$$l = 1,4 \text{ m}, \quad l' = 1,6 \text{ m}$$

Belastet durch f von Pos 7 =
 $= \underline{6650 \text{ kg}}$

$$M = 6650 \cdot \frac{1,6}{4} = \underline{2660 \text{ mkg}}$$

mit $W_x = 214 \text{ cm}^3$

$$\sigma = \frac{266000}{214} = \underline{1242 \text{ kg/cm}^2}$$

1 I NP 20

Pos 18

Wie vor, in der Hinterfront

P von Pos 9 B = 6150 kg

wie vor.

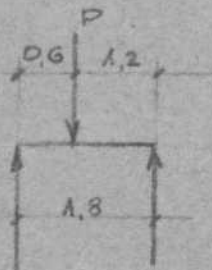
1 I NP 20

Pos 19

$l = 1,6 \text{ m}$, $l' = 1,8 \text{ m}$

$P = f$ von Pos 11 = 7050 kg

$$M = 7050 \cdot \frac{1,2}{1,8} \cdot 0,6 = \underline{2820 \text{ mkg}}$$



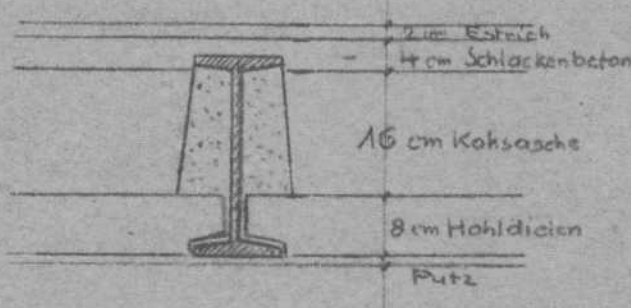
1 I NP 20

mit $W_x = 214 \text{ cm}^3$

$$\sigma = \frac{282000}{214} = \underline{1320 \text{ kg/cm}^2}$$

Träger über dem 2. Obergeschoss

Belastungsannahme:



8 cm Hohlziegel	135 kg/m ²
16 " Koksasche	112 "
4 " Schlackenbeton	64 "
2 " Estrich oder Steinholz	44 "
Putz	20 "
Trärgewicht	$\frac{41,9}{1,65} = 26 "$

$$\text{Stelzung } \frac{0,16 \cdot 0,16 \cdot 2200}{1,65} = \underline{34 "}$$

$$\underline{435 \text{ kg/m}^2}$$

$$\text{Verkehrslast: } \underline{200 \text{ kg/m}^2}$$

$$\text{Zuschlag für Wände } \underline{75 "}$$

$$\text{Unter dem Flur } \underline{500 \text{ kg/m}^2}$$

Pos. 20

$l = 5,75 \text{ m}$, $l' = 6,05 \text{ m}$, $b = 1,65 \text{ m}$

$$Q = 6,05 \cdot 1,65 \cdot (435 + 275) = \underline{7100 \text{ kg}}$$

$$M = 7100 \cdot \frac{6,05}{8} = \underline{5370 \text{ mkg}}$$

1 I NP 26

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 5,37 \cdot 6,05 = 4880 \text{ cm}^3$$

$$\text{mit } W_x = 442 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 5740 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{537000}{442} = \underline{\underline{1215 \text{ kg/cm}^2}}$$

Pos. 21

$\frac{1}{2}$ von Pos 20

$$Q = \frac{7100}{2} = 3550 \text{ kg}$$

$$M = \frac{5370}{2} = 2685 \text{ mkg}$$

$$J = \frac{4880}{2} = 2440 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 3060 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{268500}{278} = \underline{\underline{970 \text{ kg/cm}^2}}$$

1 I NP 22

Pos. 22

$$L = 5,25 \text{ m}, \quad L' = 5,55 \text{ m}, \quad b = 1,65 \text{ m}$$

$$Q = 5,55 \cdot 1,65 \cdot 710 = 6500 \text{ kg}$$

$$M = 6500 \cdot \frac{5,55}{8} = 4510 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 4,51 \cdot 5,55 = 3760 \text{ cm}^3$$

$$\text{mit } W_x = 354 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 4250 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{451000}{354} = \underline{\underline{1275 \text{ kg/cm}^2}}$$

1 I NP 24

Pos 23

$\frac{1}{2}$ von Pos. 22

$$Q = \frac{6500}{2} = 3250 \text{ kg}$$

$$M = \frac{4510}{2} = 2255 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } J = \frac{3760}{2} = 1880 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 214 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 2140 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{225500}{214} = \underline{\underline{1052 \text{ kg/cm}^2}}$$

1 I NP 20

Pos 24

$$L = 5,80 \text{ m}, \quad L' = 6,10 \text{ m}, \quad b = 1,75 \text{ m}$$

$$Q = 6,1 \cdot 1,75 \cdot 710 = 7600 \text{ kg}$$

$$M = 7600 \cdot \frac{6,1}{8} = 5790 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 5,79 \cdot 6,1 = 5290 \text{ cm}^3$$

$$\text{mit } W_x = 442 \text{ cm}^3, \quad J_x = 5740 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{579000}{442} = \underline{\underline{1310 \text{ kg/cm}^2}}$$

1 I NP 26

Pos. 25

$\frac{1}{2}$ von Pos. 24

$$Q = \frac{7600}{2} = 3800 \text{ kg}$$

$$M = \frac{5790}{2} = 2895 \text{ mkg}$$

$$\text{erf } J = \frac{5290}{2} = 2645 \text{ cm}^4$$

1 I NP 22

mit $W_x = 278 \text{ cm}^3$

$$J_x = 3060 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{289500}{214} = 1350 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 26

wie Pos. 13: 1 I NP 16

Pos. 27

Wandträger

$$l = 5,22 \text{ m}, l' = 5,70 \text{ m}$$

1) Streckenlasten

Q_1 = Aufmauerung u. Brüstung

$$5,7 \cdot 0,38 \cdot 1,8 \cdot 1800 = 7030 \text{ kg}$$

$$\text{Trägergewicht} = 970$$

$$Q_1 = 8000 \text{ kg}$$

$$Q_2 = 0,9 \text{ m lg}$$

a) Mauerwerk

$$(2,1 \cdot 2,5 - 1,2 \cdot 1,6) 0,38 \cdot 1800 =$$

$$= (5,25 - 1,92) 0,38 \cdot 1800 =$$

$$= 3,33 \cdot 0,38 \cdot 1800 = 2280 \text{ kg}$$

Brüstung

$$2,1 \cdot 0,25 \cdot 1,8 \cdot 1800 = 950$$

Dachdecke

reduziert aus Pos 7 A =

$$= 6650 \cdot \frac{1,05}{1,2} = 5820$$

$$+ \frac{6650}{2} = 3325$$

$$Q_2 = 12400 \text{ kg}$$

$$A = B = \frac{8000}{2} = 4000 \text{ kg}$$

$$+ \frac{12400}{2} =$$

$$A = B = 16400 \text{ kg}$$

$$M_A = 16400 \cdot 2,85 = 46740 \text{ mkg}$$

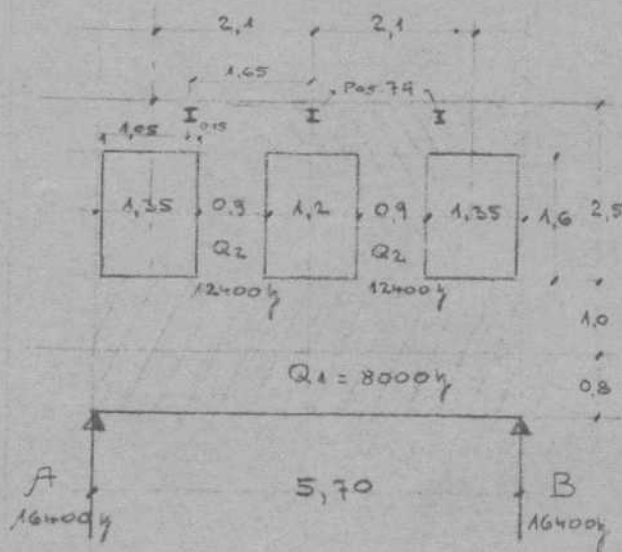
$$- 4000 \cdot 1,425 = -5700$$

$$- 12400 \cdot 1,05 = -13020$$

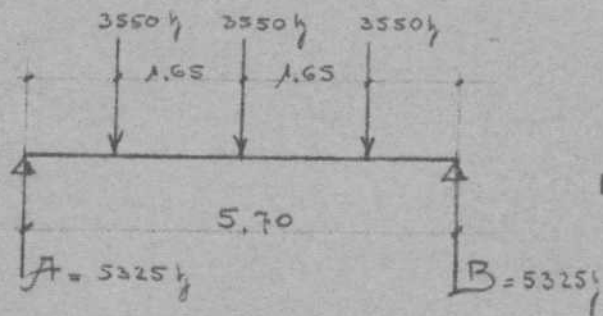
$$- 18720$$

$$M_A = 28020 \text{ mkg}$$

$$\frac{M_A}{2} = 14010 \text{ mkg}$$



- 2) Der innere Träger nach
Einzellasten von Pos. 20 =



$$P = \frac{7100}{2} = \underline{3550 \text{ kg}}$$

$$A \cdot B = 3550 \cdot 1.5 = \underline{5325 \text{ kg}}$$

$$M_2 = 5325 \cdot 2.85 = 15190 \text{ mkg}$$

$$- 3550 \cdot 1.65 = - 5850 \text{ mkg}$$

$$M_2 = \underline{9340 \text{ mkg}}$$

- 3) Der äußere Träger nach
Balkondecke (vorhanden)

$$Q = 5.7 \cdot \frac{2.37}{2} \cdot 900 = \underline{6100 \text{ kg}}$$

$$A = B = \underline{3050 \text{ kg}}$$

$$M_3 = 6100 \cdot \frac{5.7}{8} = \underline{4350 \text{ mkg}}$$

Der innere Träger

$$M = \frac{M_1}{2} + M_2 = 14010 \text{ mkg}$$

$$+ 9340 \text{ mkg}$$

$$\Sigma M = \underline{23350 \text{ mkg}}$$

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 23.35 \cdot 5.7 = \underline{20000 \text{ cm}^4}$$

Der äußere Träger

$$M = \frac{M_1}{2} + M_3 = 14010 \text{ mkg}$$

$$+ 4350 \text{ mkg}$$

$$\Sigma M = \underline{18360 \text{ mkg}}$$

$$\text{erf. } J = 150 \cdot 18.36 \cdot 5.7 = \underline{15700 \text{ cm}^4}$$

$$\text{mit } W_x = 1740 \text{ cm}^3 \quad J_x = 36970 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{2335000}{1740} = \underline{1340 \text{ kg/cm}^2}$$

$$\text{mit } W_x = 1460 \text{ cm}^3 \quad J_x = 29210 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{1836000}{1460} = \underline{1258 \text{ kg/cm}^2}$$

$$\Sigma A = \Sigma B = 16400 \text{ kg}$$

$$+ 5325 \text{ kg}$$

$$+ 3050 \text{ kg}$$

$$\underline{24775 \text{ kg}}$$

Zentrierplatten $38 \times 38 \text{ cm}$

$$\sigma = \frac{24775}{38 \cdot 38} = \underline{17.15 \text{ kg/cm}^2}$$

innen 1 I NP 42 1/2

außen 1 I NP 40

Pos. 28 Entlastungsträger über den Fenstern

$$l = 1,4 \text{ m}, l' = 1,6 \text{ m}$$

Belastet durch Pos. 20 =

$$= \frac{7100}{2} = 3550 \text{ kg}$$

$$M = 3550 \cdot \frac{1,6}{4} = 1420 \text{ mkg}$$

mit $W_x = 117 \text{ cm}^3$

$$\sigma = \frac{142000}{117} = 1215 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 16

Pos. 29

Wie vor in der Hinterfront

Belastet durch Pos. 22 =

$$= \frac{6500}{2} = 3250 \text{ kg}$$

wie vor

1 I NP 16

Pos. 30

Wie vor, $l = 1,6 \text{ m}, l' = 1,8 \text{ m}$

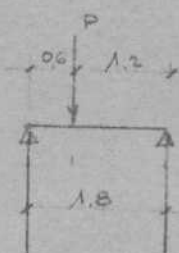
Belastet durch Pos. 24 =

$$= \frac{7600}{2} = 3800 \text{ kg}$$

$$M = 3800 \cdot \frac{1,2}{1,8} \cdot 0,6 = 1520 \text{ mkg}$$

mit $W_x = 117 \text{ cm}^3$

$$\sigma = \frac{152000}{117} = 1300 \text{ kg/cm}^2$$



1 I NP 16

Pos. 31

Äußerer Entlastungsträger über der Tür

$$l = 1,0 \text{ m}, l' = 1,2 \text{ m}$$

Belastet durch Pos. 20

$$= \frac{7100}{2} = 3550 \text{ kg}$$

$$M = 3550 \cdot \frac{1,2}{4} = 1065 \text{ mkg}$$

mit $W_x = 81,9 \text{ cm}^3$

$$\sigma = \frac{106500}{81,9} = 1300 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 14

Pos. 32

Wie Pos 15

1 I NP 12

Pos. 33

Wie Pos 16

1 I NP 14

Träger über dem 1. Obergeschoss

Belastungsannahme

Dieselbe Ausführung der Decke wie über dem 2. Obergesch.

Eigengewicht 435 kg/m^2

Verkehrslast:

In den Büroräumen 200 kg/m^2
Zuschlag für Wände 75

Im Sitzungssaal 375

Pos. 34 $l = 5,63 \text{ m}$ $l' = 5,93 \text{ m}$ $b = 1,65 \text{ m}$

$$Q = 5,93 \cdot 1,65 \cdot (435 + 275) = 6960 \text{ kg}$$

$$M = 6960 \cdot \frac{5,93}{8} = 5160 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } F = 150 \cdot 5,16 \cdot 5,93 = 4590 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 442 \text{ cm}^3$$

$$F_x = 5740 \text{ cm}^4$$

1 I NP 26

Pos. 35

$\frac{1}{2}$ von Pos. 34.

$$\sigma = \frac{1170 \text{ kg/cm}^2}{11}$$

$$Q = \frac{6960}{2} = 3480 \text{ kg}$$

$$M = \frac{5160}{2} = 2580 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } F = \frac{4590}{2} = 2295 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 278 \text{ cm}^3$$

$$F_x = 3060 \text{ cm}^4$$

1 I NP 22

$$\sigma = \frac{258000}{278} = 930 \text{ kg/cm}^2$$

Pos 36

$l = 5,63 \text{ m}$ $l' = 5,93 \text{ m}$ $b = 1,65 \text{ m}$

$$Q = 5,93 \cdot 1,65 \cdot (435 + 375) = 7940 \text{ kg}$$

$$M = 7940 \cdot \frac{5,93}{8} = 5890 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } F = 150 \cdot 5,89 \cdot 5,93 = 5230 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 442 \text{ cm}^3$$

$$F_x = 5740 \text{ cm}^4$$

1 I NP 26

$$\sigma = \frac{589000}{442} = 1332 \text{ kg/cm}^2$$

Pos. 37

$\frac{1}{2}$ von Pos. 36

$$Q = \frac{7940}{2} = 3970 \text{ kg}$$

$$M = \frac{5890}{2} = 2945 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } F = \frac{5230}{2} = 2615 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } W_x = 278 \text{ cm}^3; F_x = 3060 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{294500}{278} = 1060 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 22

Pos 38

$$L = 5,20 \text{ m}, L' = 5,50 \text{ m} \quad b = 1,65 \text{ m}$$

$$Q = 5,5 \cdot 1,65 (435 + 275) = 6440 \text{ kg}$$

$$M = 6440 \cdot \frac{5,5}{8} = 4440 \text{ mkg}$$

$$\text{erf } F = 150 \cdot 444 \cdot 5,5 = 3660 \text{ cm}^4$$

mit $W_x = 354 \text{ cm}^3$
 $F_x = 4250 \text{ cm}^4$

1 I N 24

Pos 39

$\frac{1}{2}$ von Pos. 38

$$Q = \frac{6440}{2} = 3220 \text{ kg}$$

$$M = \frac{4440}{2} = 2220 \text{ mkg}$$

$$\text{erf } F = \frac{3660}{2} = 1830 \text{ cm}^4$$

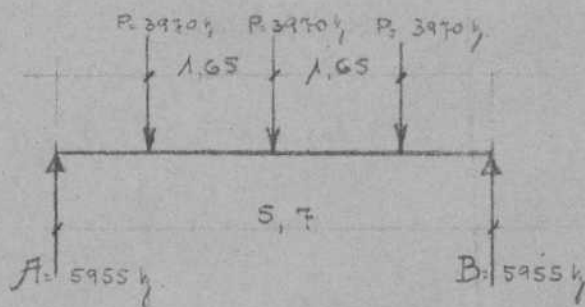
mit $W_x = 214 \text{ cm}^3$
 $F_x = 2140 \text{ cm}^4$

1 I N 20

Pos 40

Unterzug
 $L = 5,22 \text{ m}, L' = 5,7 \text{ m}$

1) Gleichm. d. Aus- u. Aufmauerung
 $5,7: 0,51, 0,5, 1800 = 2620 \text{ kg}$
 Trärgewicht: 580



$$\frac{M_1}{2} = \frac{3200 \cdot 5,7}{2} = 1140 \text{ mkg} \quad Q = 3200 \text{ kg}$$

2) Der innere Träger noch
 Einzellasten von Pos. 36

$$P = \frac{7940}{2} = 3970 \text{ kg}$$

$$A = B = 1,5 \cdot 3970 = 5955 \text{ kg}$$

$$M_2 = 5955 \cdot 2,85 = 17000 \text{ mkg}$$

$$- 3970 \cdot 1,65 = - 6550$$

$$M_2 = 10450 \text{ mkg}$$

3) Der äußere Träger noch
 vorhandene Decke

$$Q = 5,7 \cdot \frac{2,37}{2} (435 + 375) = 5470 \text{ kg}$$

$$M_3 = 5470 \cdot \frac{5,7}{8} = 3900 \text{ mkg}$$

Der innere Träger

$$M = \frac{M_1}{2} + M_2 = 1140 \text{ mkg} + 10450$$

$$\Sigma M = 11590 \text{ mkg}$$

$$\text{erf } F = 150 \cdot 11,59 \cdot 5,7 = 9900 \text{ cm}^4$$

Der äußere Träger

$$M = \frac{M_1}{2} + M_3 = \frac{1140}{2} + 3900 = 5040 \text{ mkg}$$

$$\text{erf } J = 150 \cdot 5,04 \cdot 5,7 = 4310 \text{ cm}^4$$

innen 1 I NP 34

$$\text{mit } W_x = 923 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 15700 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{1159000}{923} = 1255 \text{ kg/cm}^2$$

außen 1 I NP 26

$$\text{mit } W_x = 442 \text{ cm}^3$$

$$J_x = 5740 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{504000}{442} = 1140 \text{ kg/cm}^2$$

$$\begin{aligned} \Sigma F = \Sigma B &= \frac{3200}{2} + 1600 + 5955 \\ &+ \frac{5470}{2} = 2735 \text{ kg} \\ \Sigma F = \Sigma B &= 10290 \text{ kg} \end{aligned}$$

Platten 30 x 51 cm

$$\sigma = \frac{10290}{30 \cdot 51} = 6,73 \text{ kg/cm}^2$$

Pos 41 Entlastungsträger über den Fenstern

$$L = 1,4 \text{ m}, L' = 1,6 \text{ m}$$

Belastet durch

$$\text{Pos 34} = \frac{6960}{2} = 3480 \text{ kg}$$

$$M = 3480 \cdot \frac{1,6}{4} = 1392 \text{ mkg}$$

1 I NP 16

$$\text{mit } W_x = 117 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{139200}{117} = 1190 \text{ kg/cm}^2$$

Pos 42 Entlastungsträger über den Türen

$$L = 1,0 \text{ m}, L' = 1,2 \text{ m}$$

$$P \text{ von Pos 36} = \frac{7940}{2} = 3970 \text{ kg}$$

$$M = 3970 \cdot \frac{1,2}{4} = 1191 \text{ mkg}$$

1 I NP 14

$$\text{mit } W_x = 81,9 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{119100}{81,9} = 1455 \text{ kg/cm}^2$$

Träger über dem Erdgeschoss

Belastungsannahme

Dieselbe Ausführung der Decke
wie über dem 2. Obergeschoss

Eigengewicht 435 kg/m²

Verkehrslast

Unter den Büroräumen 200 kg/m²

Zuschlag für Wände 75

Unter dem Vortragssaal 375

Unter der Bibliothek 500

Pos. 43	wie	Pos 34	I NP 26
" 44	"	" 35	" " 22
" 45	"	" 36	" " 26
" 46	"	" 37	" " 22
" 47	"	" 40	innen I NP 34 außen " " 26 Platten 30x51
" 48	"	" 13	I NP 16
" 49	"	" 28	" " 16
" 50	"	" 31	" " 14
" 51	"	" 32	" " 12
" 52	"	" 33	" " 14

Pos 53 $l = 5,20 \text{ m}$, $l' = 5,50 \text{ m}$, $b = 1,65 \text{ m}$

$$Q = 5,5 \cdot 1,65 (435 + 500) = 8500 \text{ kg}$$

$$M = 8500 \cdot \frac{5,5}{8} = 5850 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } \bar{J} = 150 \cdot 5,85 \cdot 5,5 = 4825 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } Wx' = 442 \text{ cm}^3$$

$$\bar{J}x' = 5740 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{585000}{442} = 1325 \text{ kg/cm}^2$$

Pos 54 $\frac{1}{2}$ von Pos 53

$$Q = 4250 \text{ kg}$$

$$M = 2925 \text{ mkg}$$

$$\text{erf. } \bar{J} = 2413 \text{ cm}^4$$

$$\text{mit } Wx' = 278 \text{ cm}^3$$

$$\bar{J}x' = 3060 \text{ cm}^4$$

$$\sigma = \frac{292500}{278} = 1052 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 26

1 I NP 22

Pos. 55 Entlastungsträger über der Tür

$$L = 1,0 \text{ m} \quad L' = 1,2 \text{ m}$$

$$P \text{ von Pos 53} = \frac{8300}{2} = 4250 \text{ kg}$$

$$M = 4250 \cdot \frac{1,2}{4} = 1275 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 117, \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{127500}{117} = 1090 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 16

Pos 56 Entlastungsträger über d. Fenster

$$L = 1,4 \text{ m} \quad L' = 1,6 \text{ m}$$

$$P \text{ wie vor} = 4250 \text{ kg}$$

$$M = 4250 \cdot \frac{1,6}{4} = 1700 \text{ mkg}$$

$$\text{mit } W_x = 117, \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{170000}{117} = 1450 \text{ kg/cm}^2$$

1 I NP 16

Träger über dem Kellergeschoss

Belastungsannahme

Dieselbe Ausführung der Decke
wie über dem 2. Obergeschoss

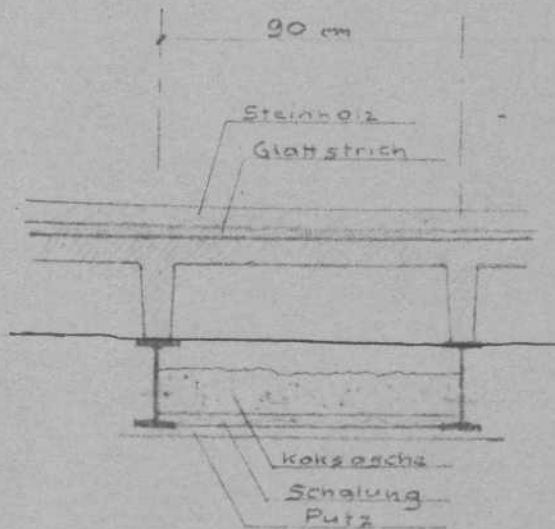
Eigengewicht 435 kg/m^2
Verkehrslast im Büro 200.
Zuschlag für Wände 75.

<u>Pos 57</u>	wie Pos 34	<u>1 NP 26</u>
<u>Pos 58</u>	" " 35	" " 22
<u>Pos 59</u>	" " 28	" " 16
<u>Pos 60</u>	" " 31	" " 14

Friedrich Bambowsky
Ingenieur

BERLIN-FRIEDENAU
Handjerystraße 71

F. Bambowsky



Sollen für die Decken unter den Fluren die auf Seite 1 aufgeführten Fertigbetonteile zur Verwendung kommen, dann ist die Belastungsannahme:

Fertigteile	125 kg/m ²
Glattstrich	22 "
2 cm Steinholz	36 "
	183 kg/m ²
Verkehrslast	500 "
	683 kg/m ²
7 cm Koksasche u. Schalung	70 "
Putz	20 "
Trägergewicht	~ 17 "
	790 kg/m ²

Dann ist für das Fertigteil:

$$Q = 0,9 \cdot 0,9 \cdot 683 = 295 \text{ kg}$$

$$M = 295 \cdot \frac{90}{8} = 3320 \text{ cmkg}$$

$$\sigma_e = \frac{3320}{0,77 \cdot 9,83} = 440 \text{ kg/cm}^2$$

$$\sigma_0 = \frac{2 \cdot 3320}{0,9 \cdot 20 \cdot 9,83} = 7,05 \text{ kg/cm}^2$$

$$V = \frac{295}{2} = 150 \text{ kg}$$

$$\tau_0 = \frac{150}{2 \cdot 3,5 \cdot 9,83} = 2,18 \text{ kg/cm}^2$$

$$\tau_1 = \frac{2,18 \cdot 2 \cdot 3,5}{2 \cdot 2,2} = 3,47 \text{ kg/cm}^2$$

Und für den Träger

$$l = 2,0 \text{ m}, \quad l' = 2,2 \text{ m}, \quad b = 0,9 \text{ m}$$

$$Q = 2,2 \cdot 0,9 \cdot 790 = 1565 \text{ kg}$$

$$M = 1565 \cdot \frac{2,2}{8} = 430 \text{ mkg}$$

1 I NP 12

aus konstruktiven Gründen
mit $W_x = 54,7 \text{ cm}^2$

$$\sigma = \frac{43000}{54,7} = 787 \text{ kg/cm}^2$$

Gewichtsaufstellung

<u>Dachgeschoss</u>						
Pos	flz	INP	Länge	zm	Einzel Gew.	Gesamt Gewicht
1	6	12	19,0	114,0	11,2	1278 kg
"	6	12	28,0	168,0	"	1880 "
2	32	12	2,4	76,8	"	860 "
3	17	20	5,2	88,4	26,3	2325 "
4	4	16	5,1	20,7	17,9	365 "
5	20	12	1,5	30,0	11,2	336 "
						<u>7044 kg</u>

7044 kg

<u>3. Obergeschoss</u>						
6	2	12	19,0	38,0	11,2	426 kg
"	2	12	33,0	66,0	"	740 "
7	11	30	6,4	70,4	54,2	3820 "
8	10	26	6,3	63,0	41,9	2640 "
9	8	26	5,8	46,4	"	1943 "
10	6	24	5,8	34,8	36,2	1258 "
11	2	30	6,4	12,8	54,2	694 "
12	2	24	6,3	12,6	36,2	456 "
14	5	16	1,5	7,5	17,9	134 "
15	5	12	1,5	7,5	11,2	84 "
16	2	14	2,0	4,0	14,4	58 "
17	9	20	1,9	17,1	26,3	450 "
18	5	20	1,9	9,5	"	250 "
19	1	20	2,1	2,1	"	55 "
						<u>13008 kg</u>

13008 kg

<u>2. Obergeschoss</u>						
20	11	26	6,3	69,3	41,9	2900 kg
21	10	22	6,3	63,0	31,1	1960 "
22	8	24	5,8	46,4	36,2	1680 "
23	6	20	5,8	34,8	26,3	915 "
24	2	26	6,3	12,6	41,9	486 "
25	2	22	6,3	12,6	31,1	361 "
27	1	42 1/2	6,2	6,2	104,0	645 "
"	1	40	6,2	6,2	92,6	575 "
28	6	16	1,9	11,7	17,9	204 "
29	4	16	1,9	7,6	"	136 "
30	1	16	2,1	2,1	"	38 "
31	10	14	1,5	15,0	14,4	216 "
32	4	12	1,4	5,6	11,2	63 "
33	2	14	2,0	4,0	14,4	58 "
						<u>10237 kg</u>

10237 kg

<u>1. Obergeschoss</u>						
34	8	26	6,2	49,6	41,9	2080
35	8	22	6,2	49,6	31,1	1540
36	3	26	6,2	18,6	41,9	780
37	2	22	6,2	12,4	31,1	386
38	8	24	5,7	45,6	36,2	1650
39	6	20	5,7	34,2	26,3	900
40	1	34	5,9	5,9	68,1	402
"	1	26	5,9	5,9	41,9	247
						<u>7985</u>

Übertrag

30289 kg

Pos	Anz	INP	Länge	em	Einzel Gew.	Gesamt- Gewicht		
41	10	16	1,9	19,0	17,9	79851	Übertrag	302894
42	8	14	1,4	11,2	17,4	3401		
						161		
						8486 kg		8486

Erdgeschoss

43	8	26	6,2	49,6	41,9	2080	kg	
44	8	22	6,2	49,6	31,1	1540	"	
45	3	26	6,2	18,6	41,9	780	"	
46	2	22	6,2	12,4	31,1	386	"	
47	1	34	5,9	5,9	68,1	402	"	
"	1	26	5,9	5,9	41,9	247	"	
49	6	16	1,9	11,4	17,9	204	"	
50	4	14	1,5	6,0	14,4	86	"	
51	5	12	1,4	7,0	11,2	78	"	
52	2	14	2,0	4,0	14,4	58	"	
53	3	26	5,8	17,4	41,9	729	"	
54	2	22	5,8	11,6	31,1	361	"	
55	1	16	1,5	1,5	17,9	27	"	
56	2	16	1,9	3,8	"	68	"	
						7046 kg		7046

Kellergeschoss

57	4	26	6,2	24,8	41,9	1038	kg	
58	4	22	6,2	24,8	31,1	770	"	
59	2	16	1,9	3,8	17,9	68	"	
60	1	14	1,5	1,5	14,4	22	"	
						1898 kg		1898

~ 15% für Platten, Anker, Kleinschraubwerk ~ 47719 kg
 ~ 7281 kg
55000 kg

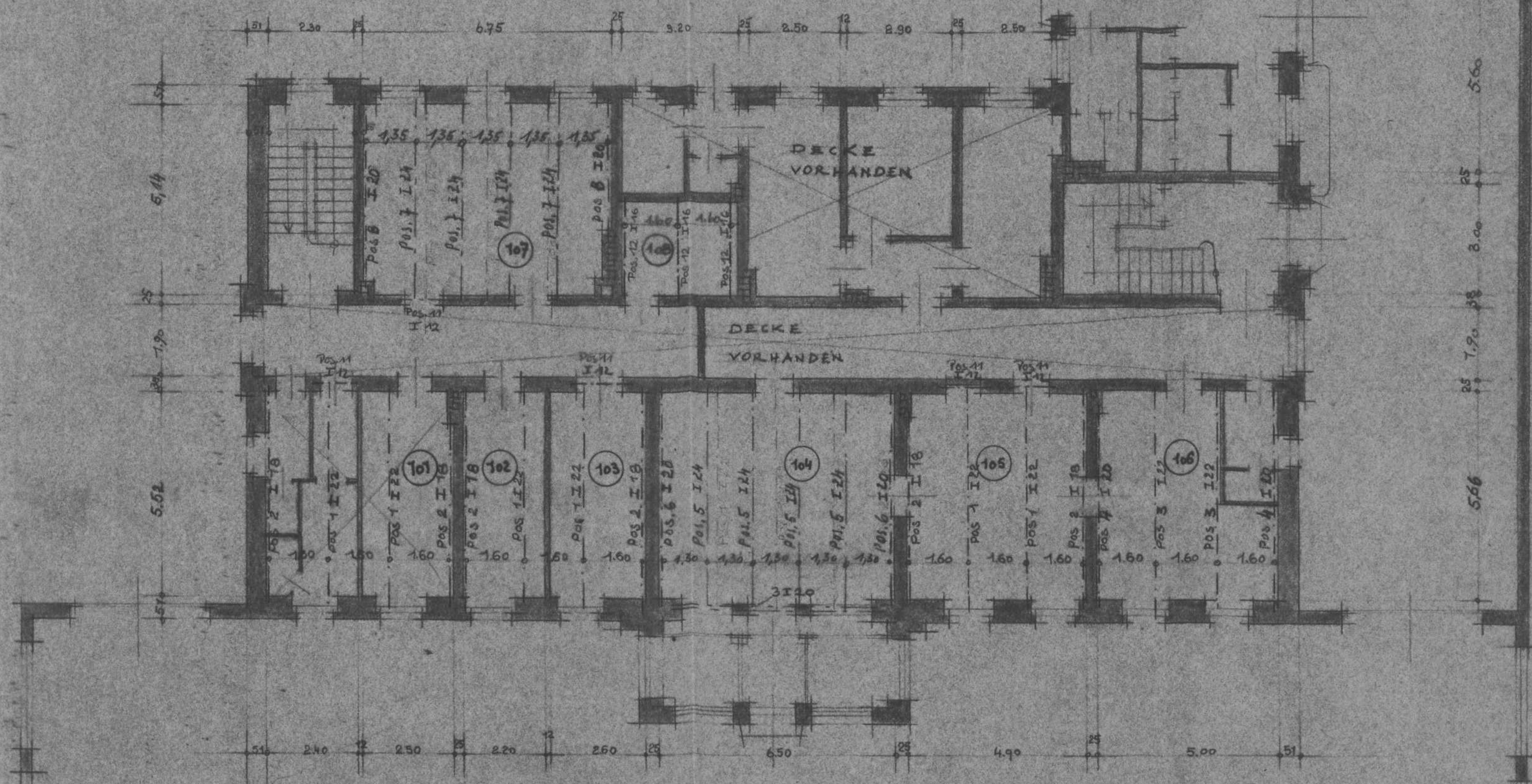
ohne Flure

Friedrich Bambowsky
 Ingenieur

BERLIN-FRIEDENAU
 Handjerystraße 71

F. Bambowsky

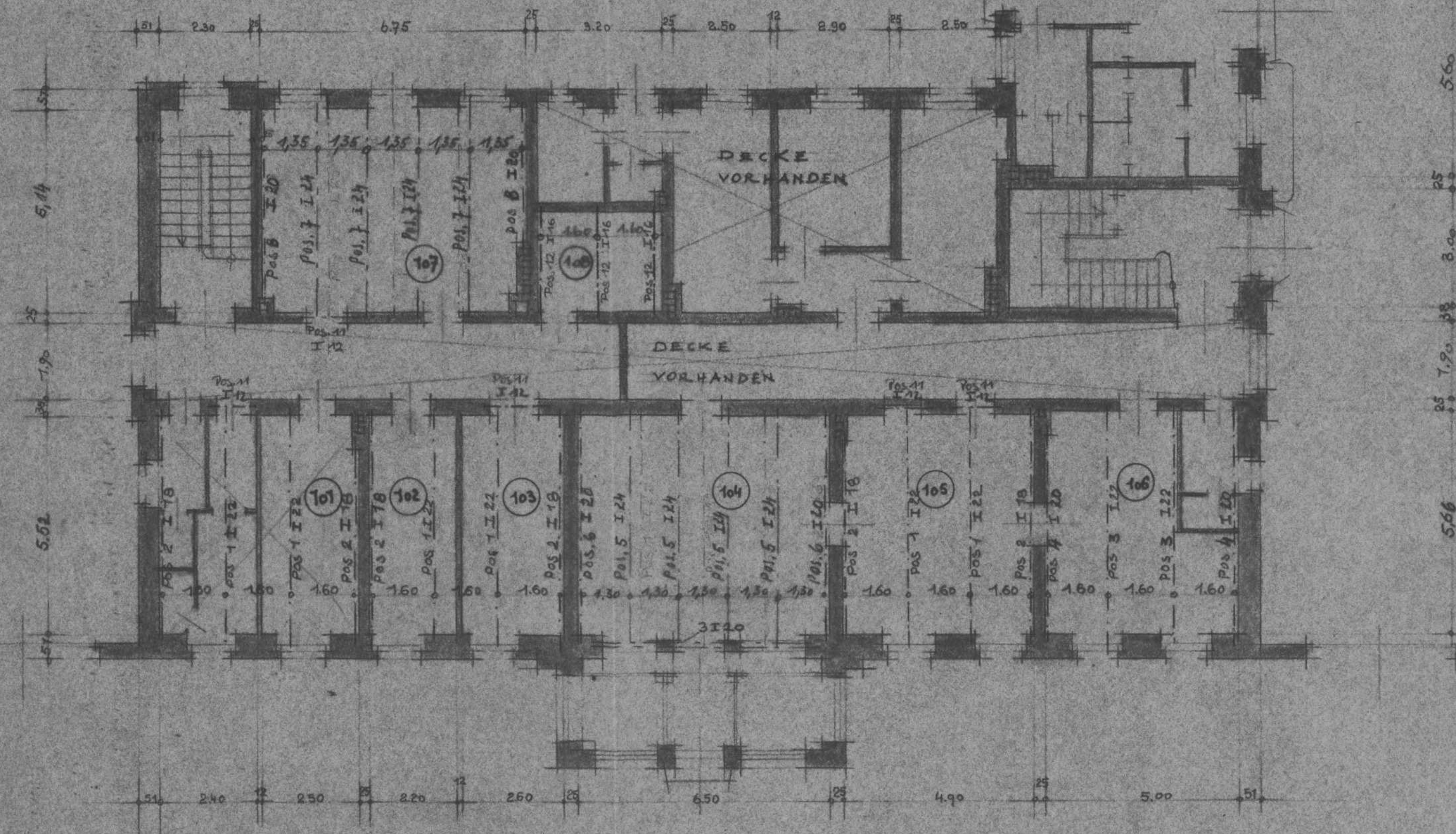
1:100



GOSSNER'SCHE MISSION

TRÄGERLAGE ÜBER ERDGESCHOSS

1:100



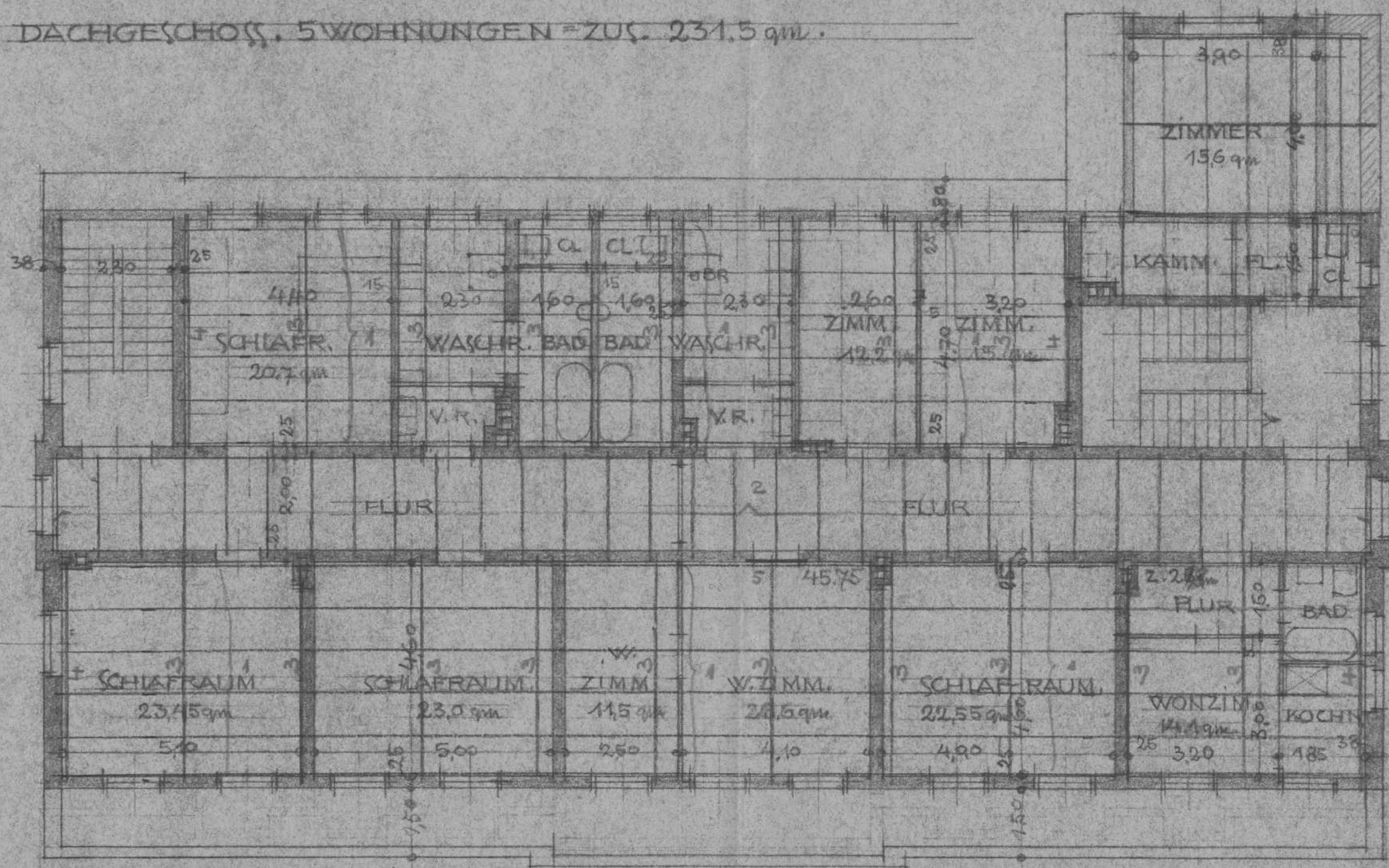
Berlinische Bau-Gesellschaft
mit beschränkter Haftung

16. I. 03 / *Krieger*

9

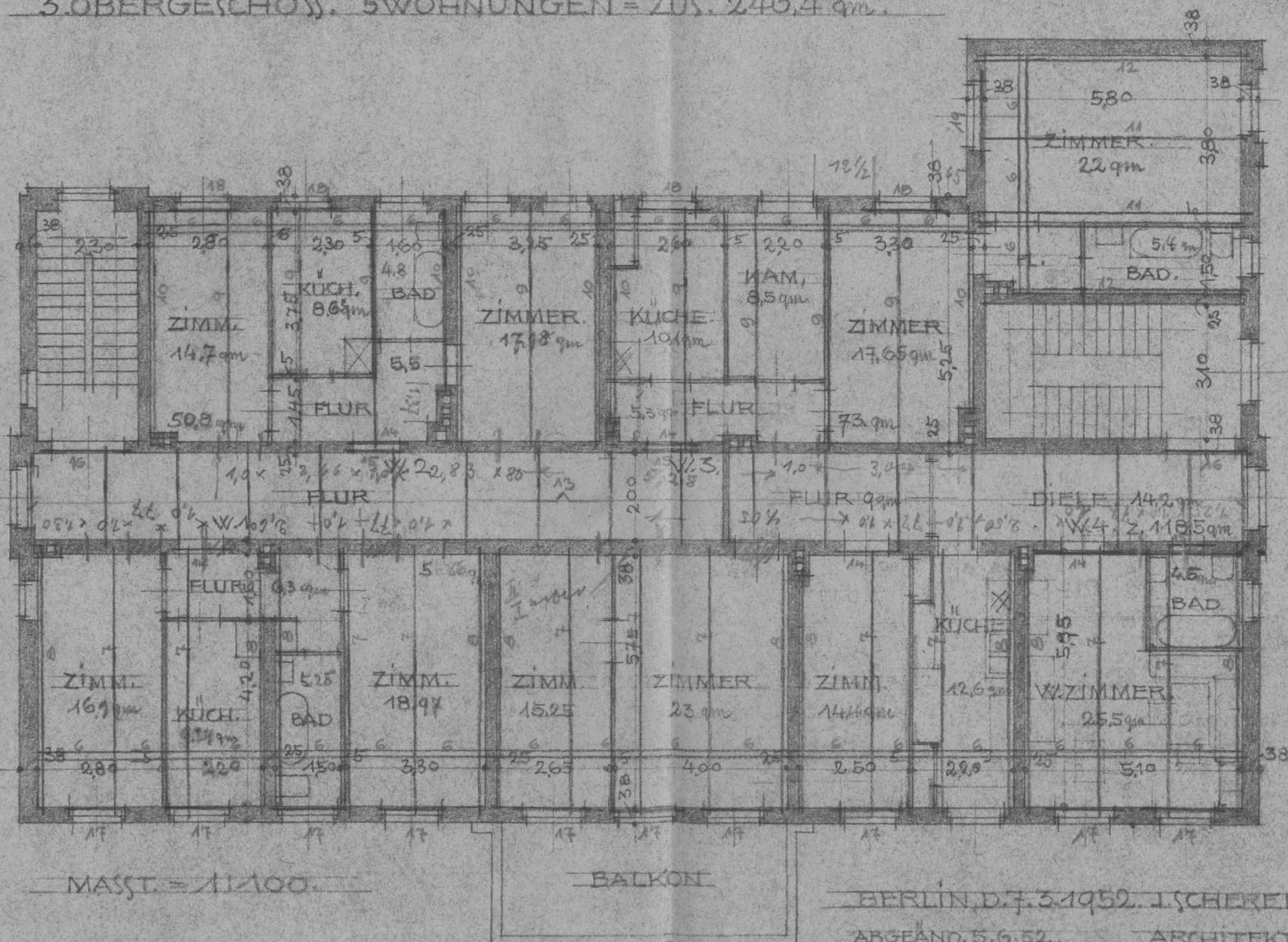
GOSSNER-MISSIONSHAUS HANDJERYSTR. 10/20 IN BERLIN-FRIEDENAU.

DACHGESCHOSS, 5 WOHNUNGEN = ZUS. 231,5 qm.



ALTE MAUER NEUE MAUER

3. OBERGESCHOSS, 5 WOHNUNGEN = ZUS. 246,4 qm.



MASS. = 1:100.

BALKON

BERLIN, D.F. 3.1952. J. SCHERER

ABGEF. 5.6.52.

ARCHITEKT. 1735985

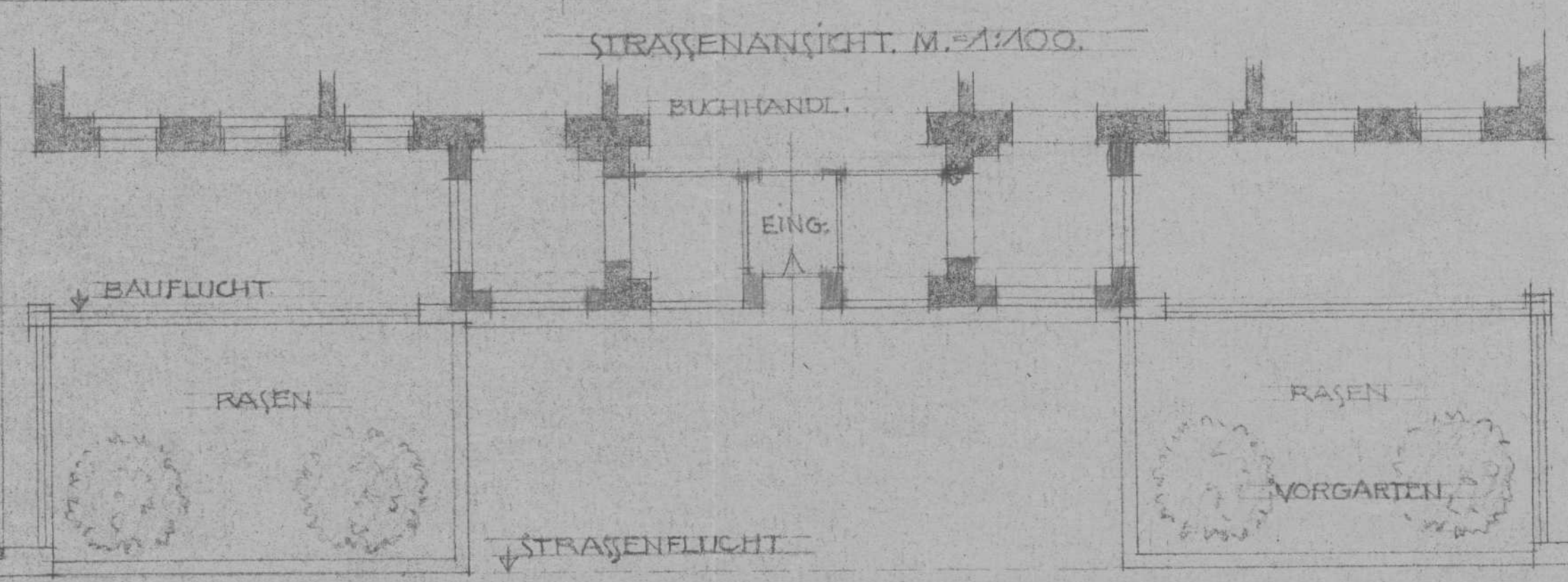
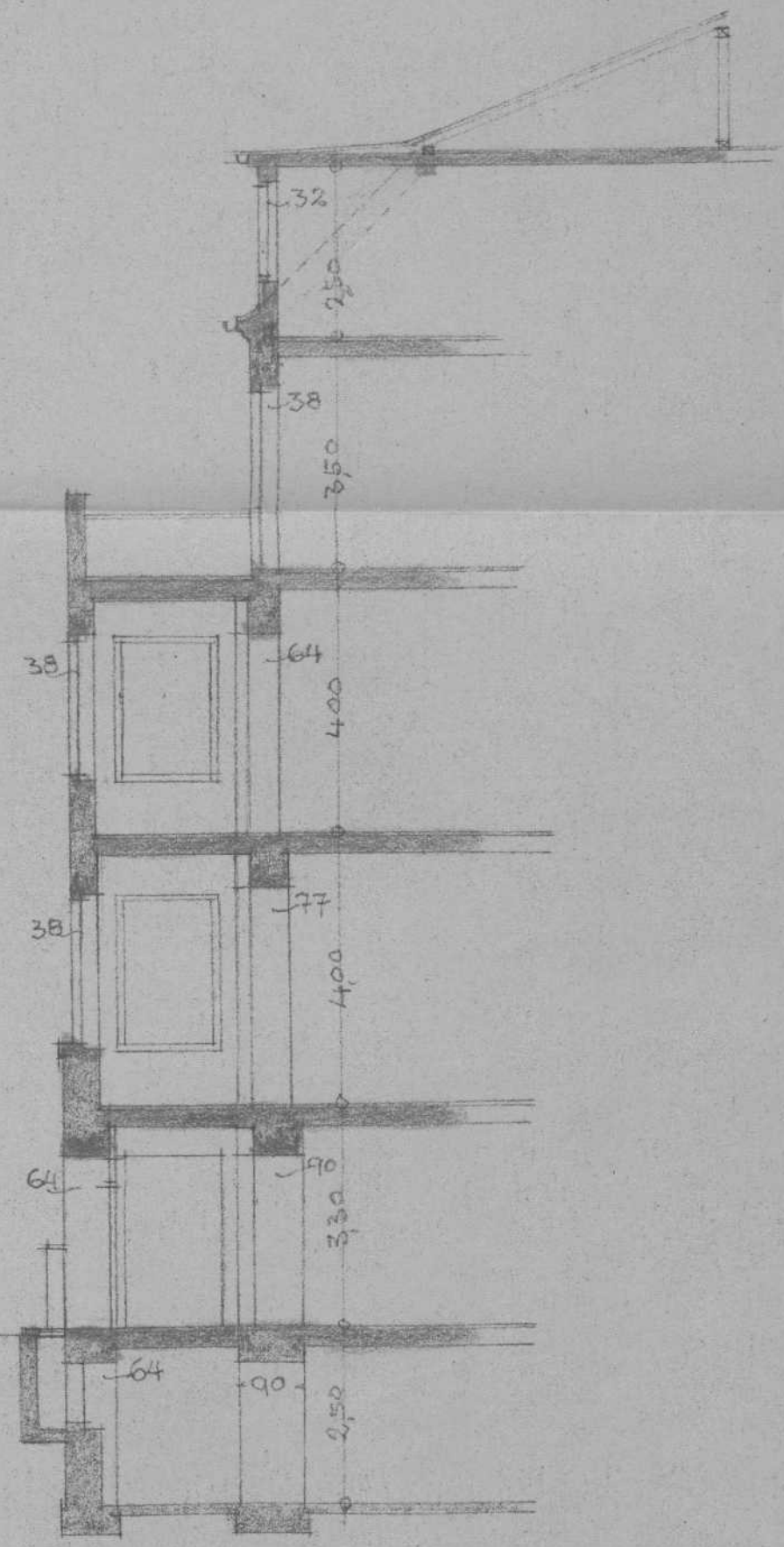
DER BAUHERR:

8

West-Berliner Erzeugnis
LICHTPAUSEREI KRAMER
Berlin-Steglitz
Berlinerstraße 11
Tel. 72 48 62

✓

1



BERLIN, D. 31.5.1952.
ISCHERER, ARCHITEKT. 735085.

GOSSNER-MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 10/20 IN BERLIN-FRIEDENAU. DER BAUHERR:

42/51

7

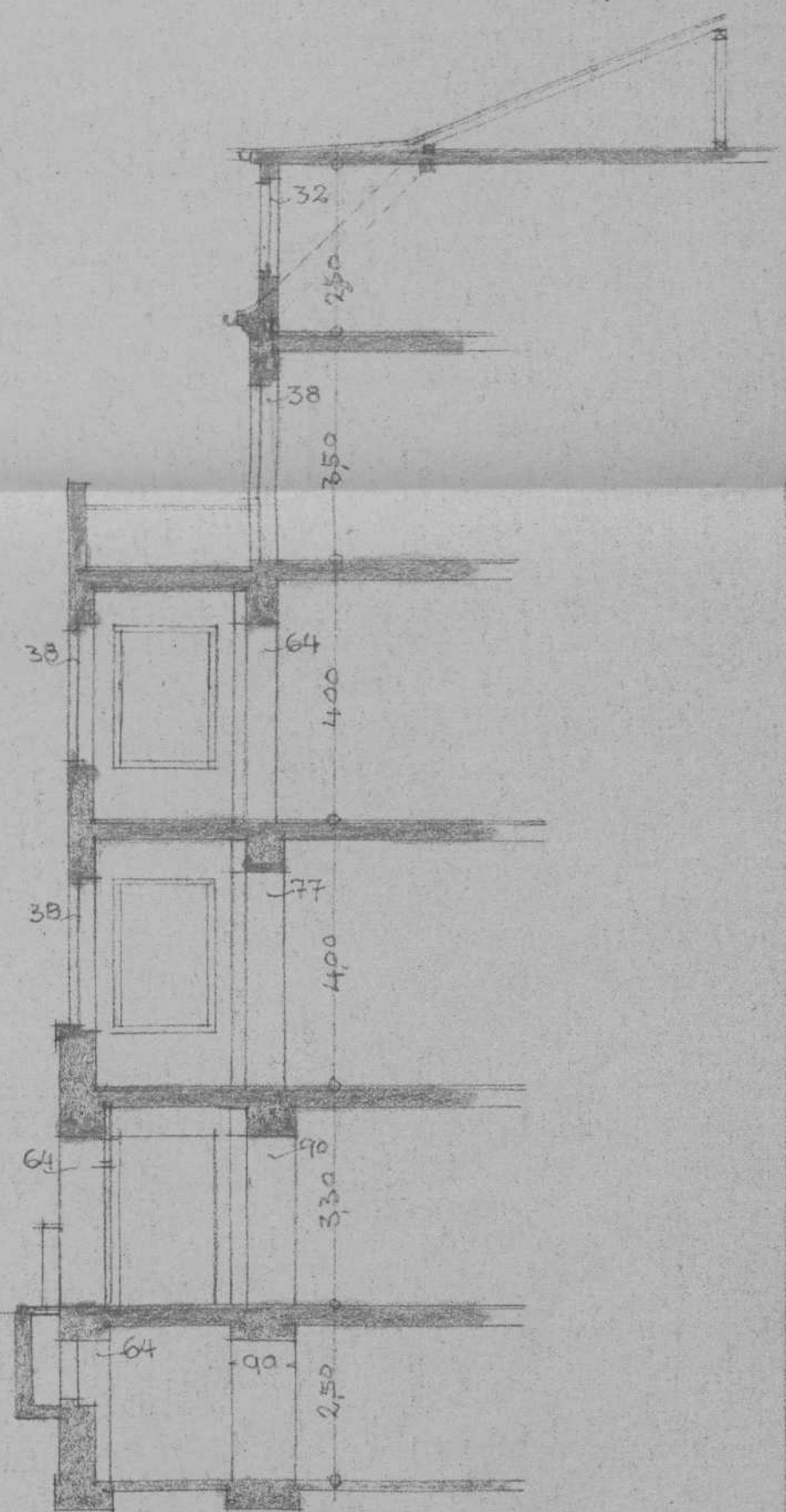
11

✓

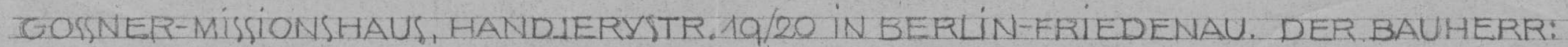
Gossner Missionshaus
Ansicht

gütlich

-7. JAN. 1953



BERLIN, D. 31.5.1952.
ISCHERER, ARCHITEKT. 735085.



Gossner
Mission

10

6

Gopner-Missionshaus
Parsicht

gültig

-7. JAN. 1953

BL. 4



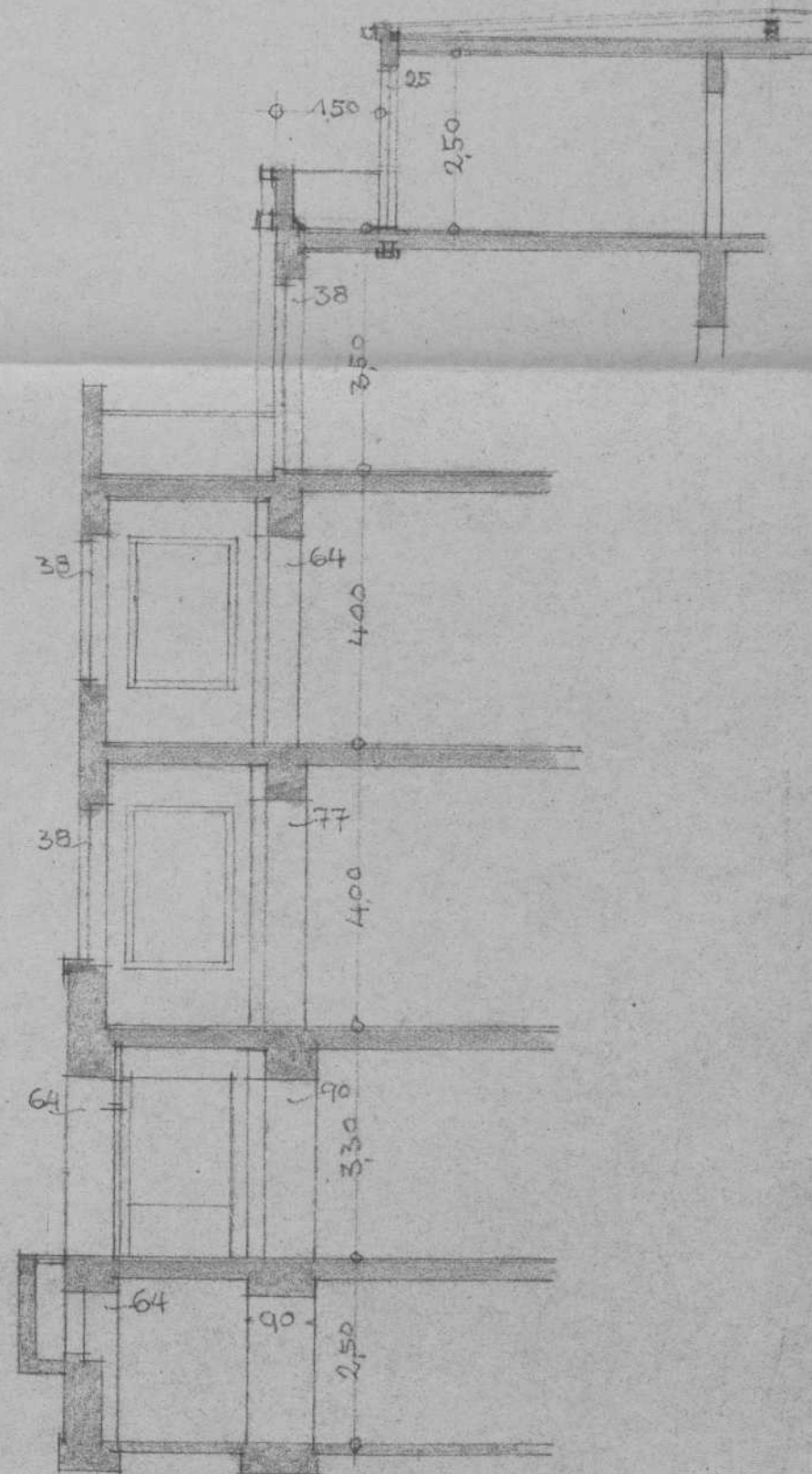
STRASSENANSICHT. M. = 1:100.

BUCHHANDL.

BAUFLUCHT

RASEN

RASEN.



QUERSCHNITT.

BERLIN, D. 31. 5. 1952.

JÄSCHERER, ARCHITEKT. (735985)

GOSSNER-MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 19/20 IN BERLIN-FRIEDENAU. DER BAUHERR:

42/51

5

V

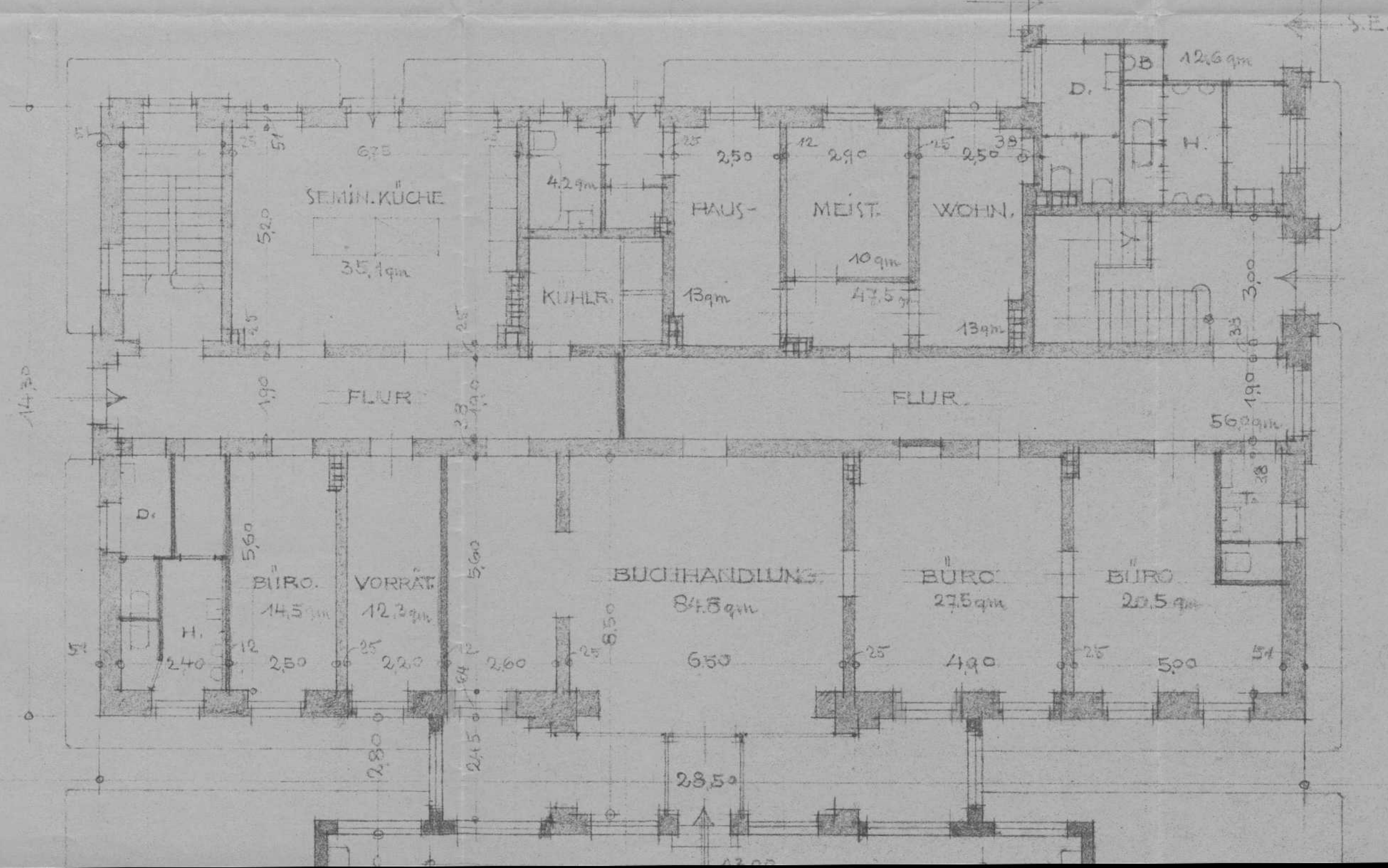
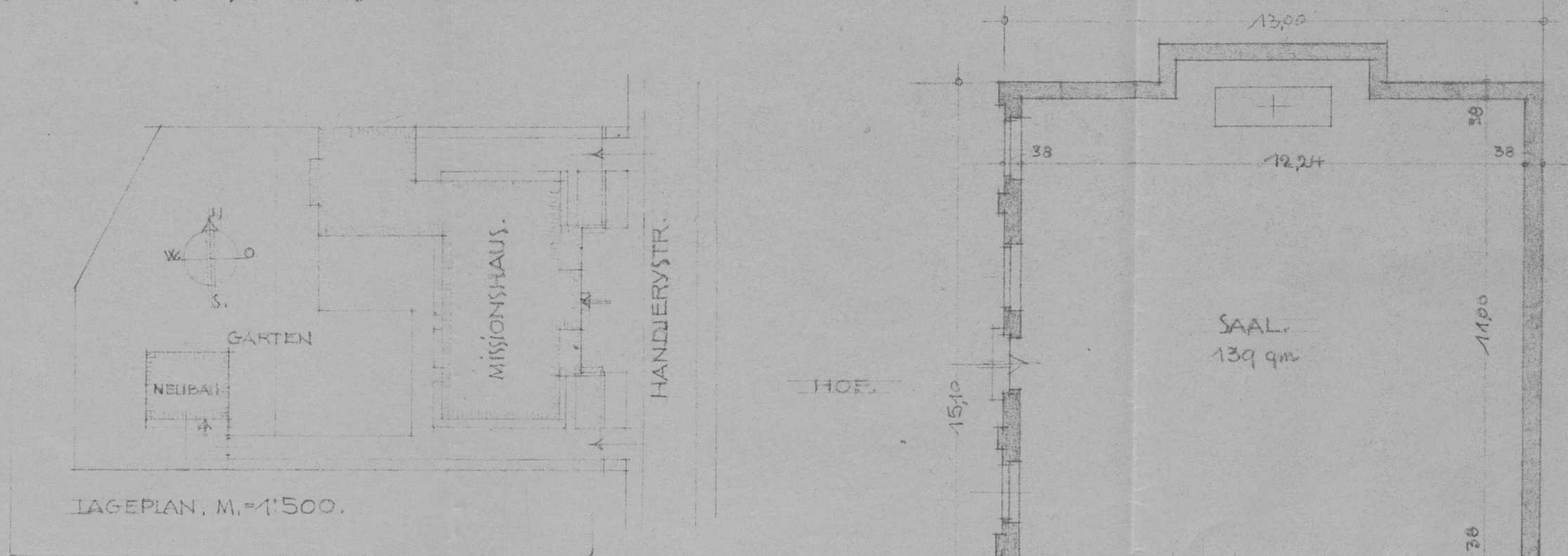
John Missionhaus

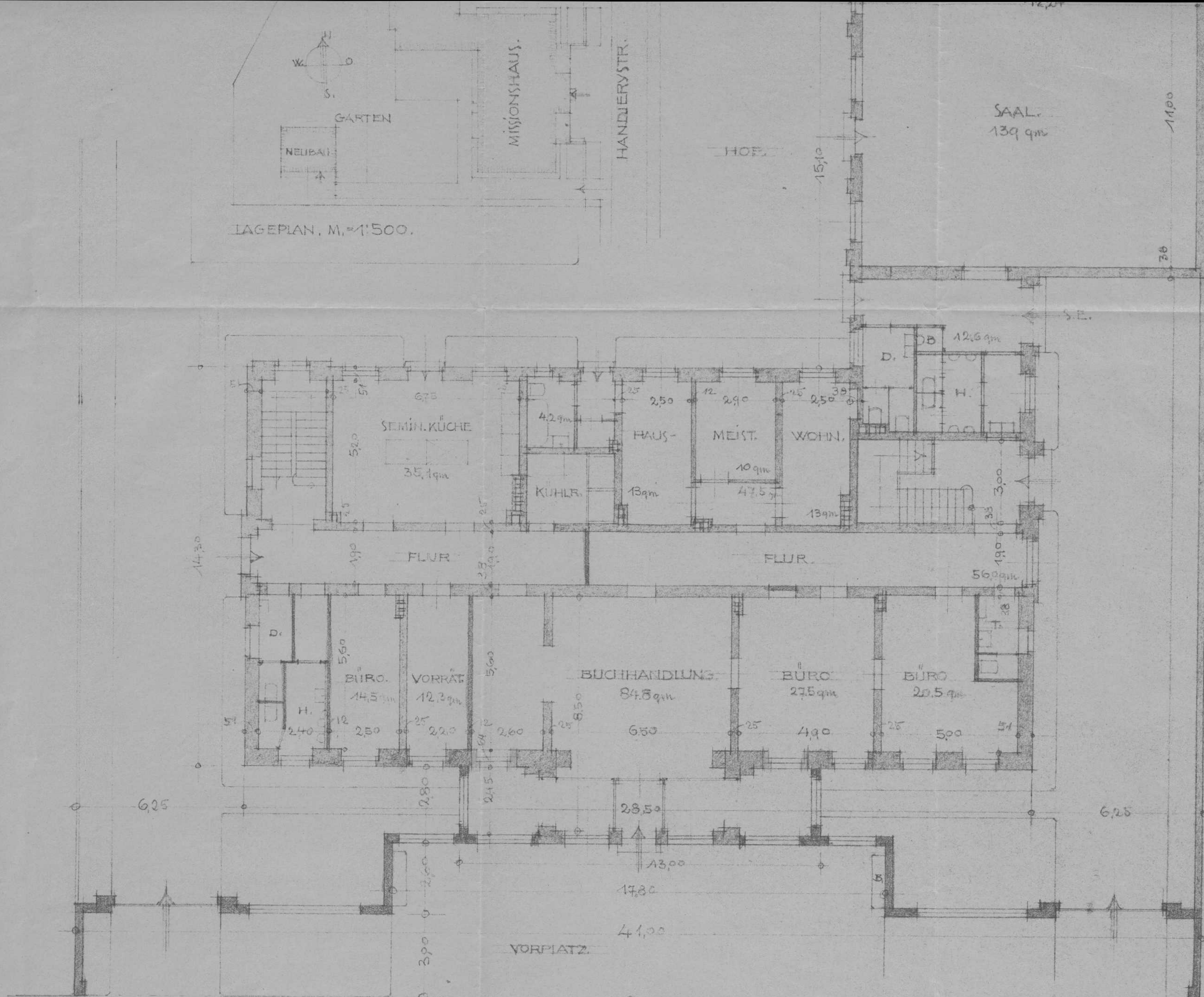
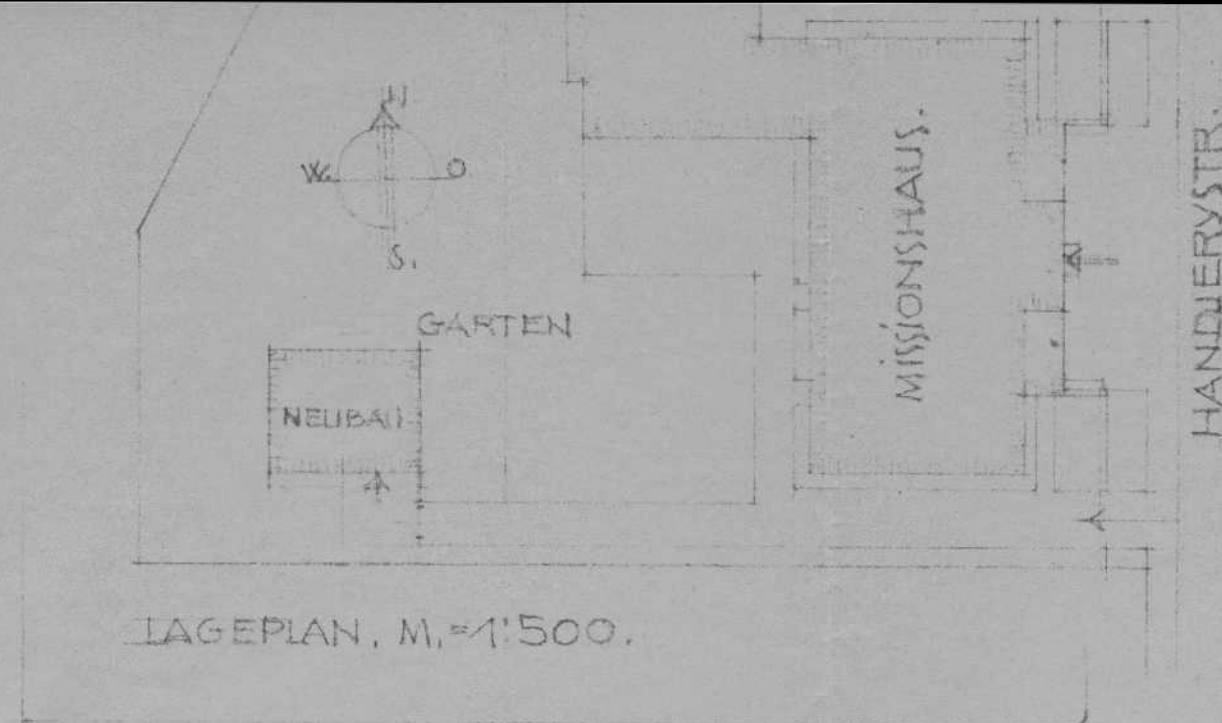
Beitrag

neu!
30. JAN. 1953

GOSNER - MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 19-20, IN BERLIN-FRIEDENAU. ERDGESCHOSS. M.=1:100.

BERLIN, D. 10. 3. 1952. J. SCHERER, ARCHITEKT.





DER BAUHERR:
BERLIN, D. 9. 3. 1952.

50/51

West-Berliner Erzeugnis
LICHTPAUSEREI KRAMER
Berlin-Steglitz
Berlinerstrasse 11
Tel. 72 48 62

10. III. 52

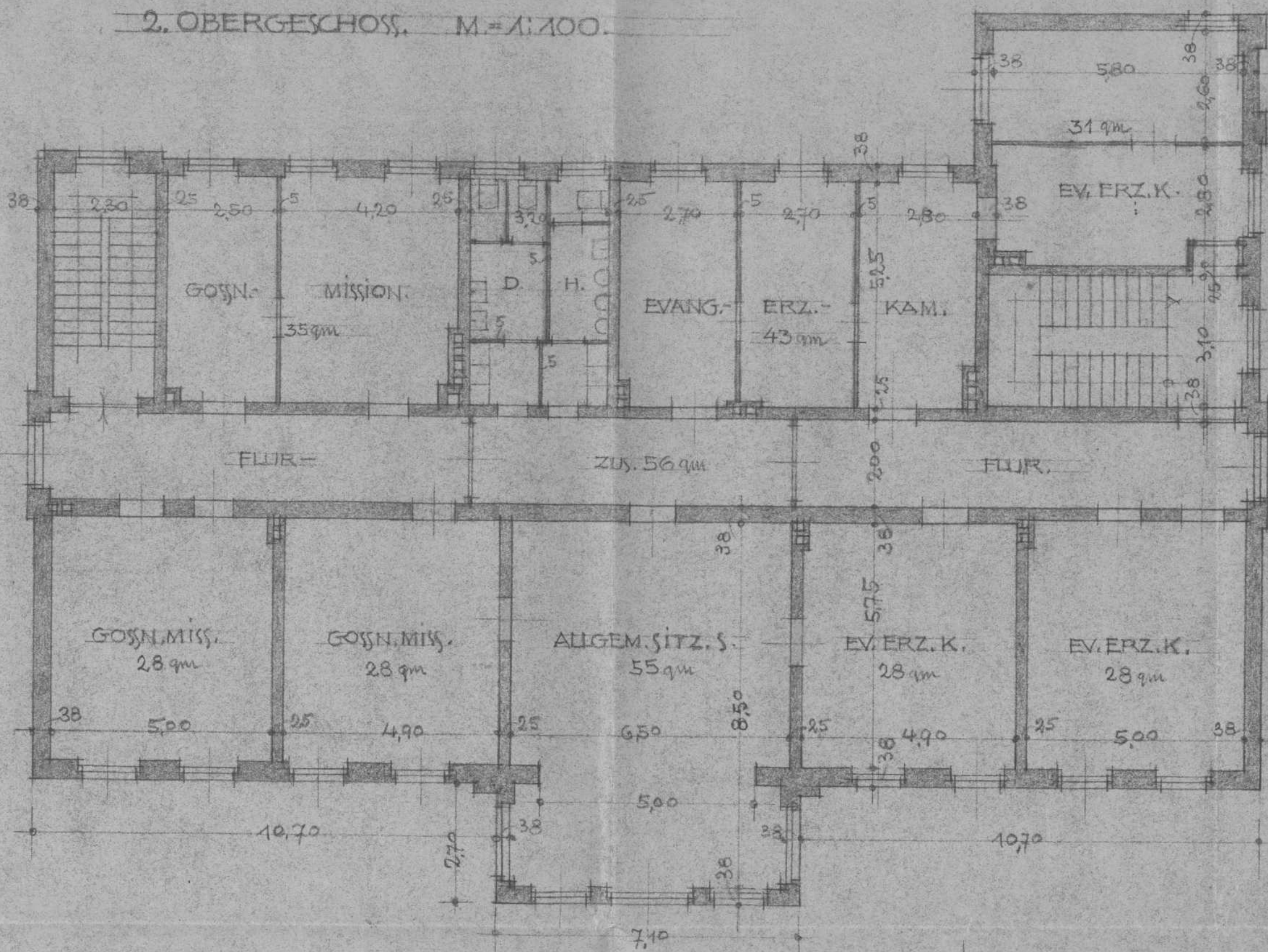
K III

Gorbner Missionstheater
Gorbnerstrasse

gültig - 7. JAN. 1953

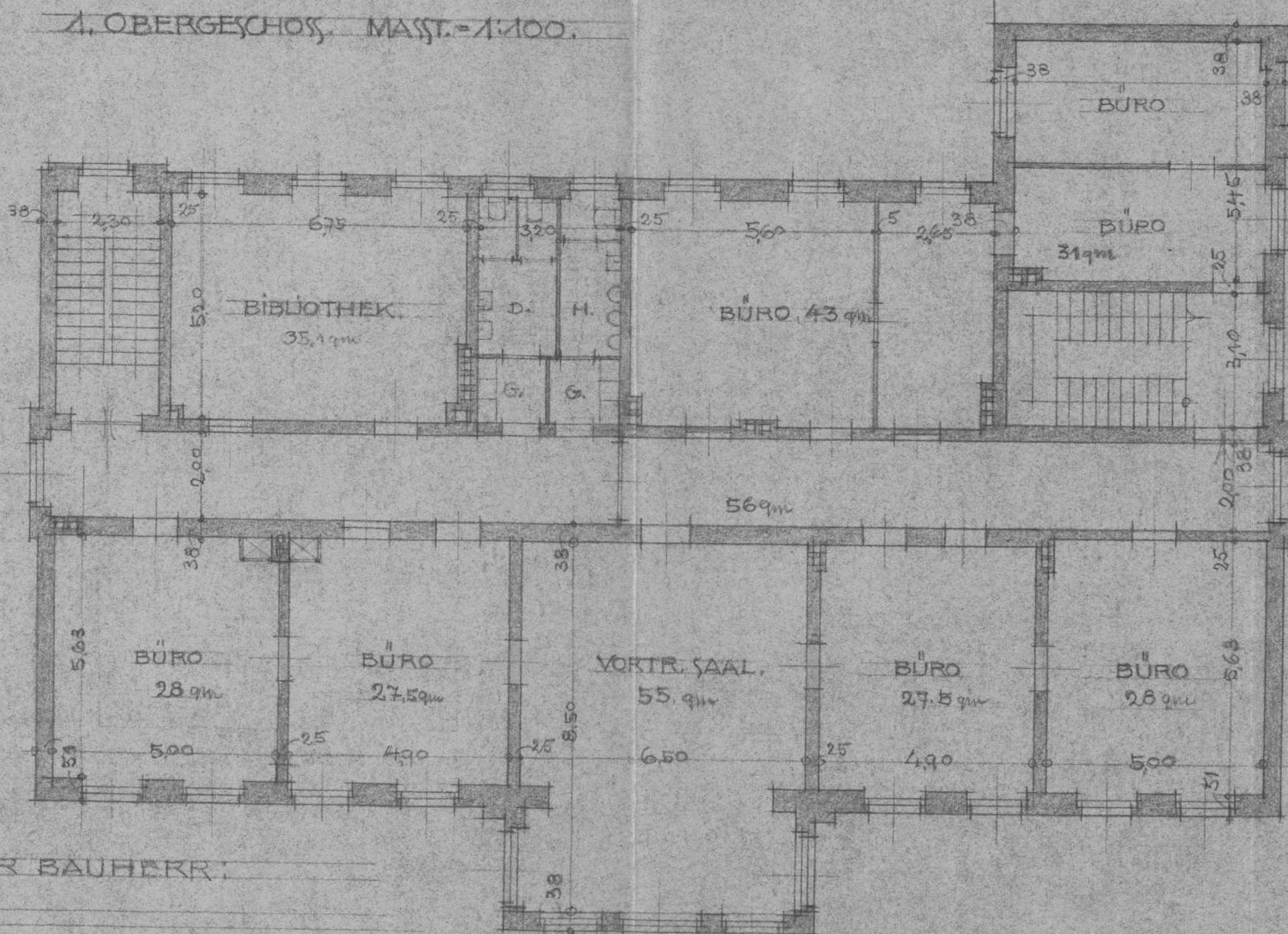
GOSNER-MISSIONSHAUS HANDJERYSTR. 10-20. IN BERLIN-FRIEDENAU.

2. OBERGESCHOSS. M. = 1:400.



ALTE MAUER, NEU

2. OBERGESCHOSS. MASS. = 1:100.



DER BAUHERR:

9. 3. 1952. J. SCHERER, ARCHITEKT.

3

Göppner Missionshaus

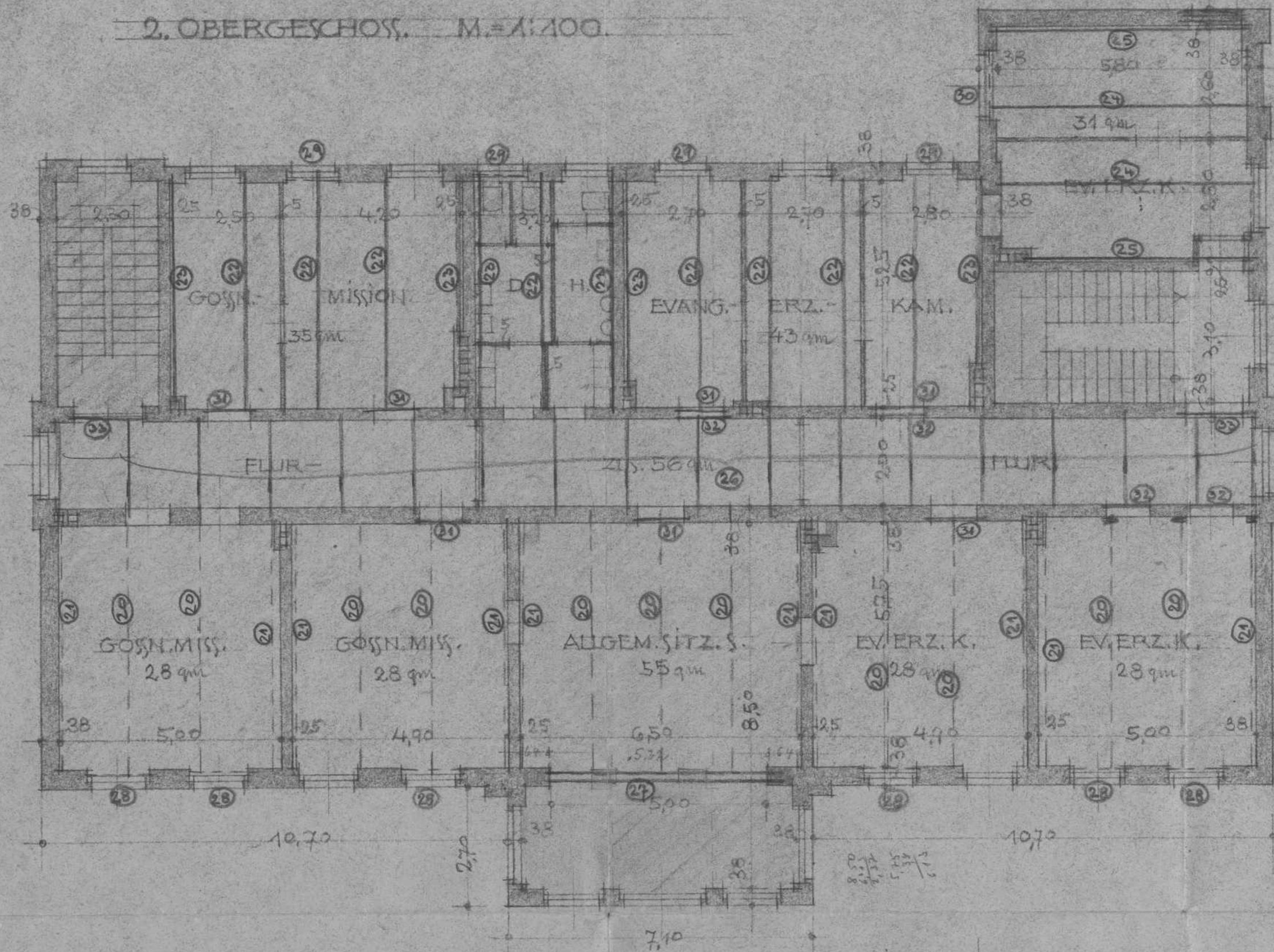
A. u. Z. Gerchow

Gültig

-7. JAN. 1953

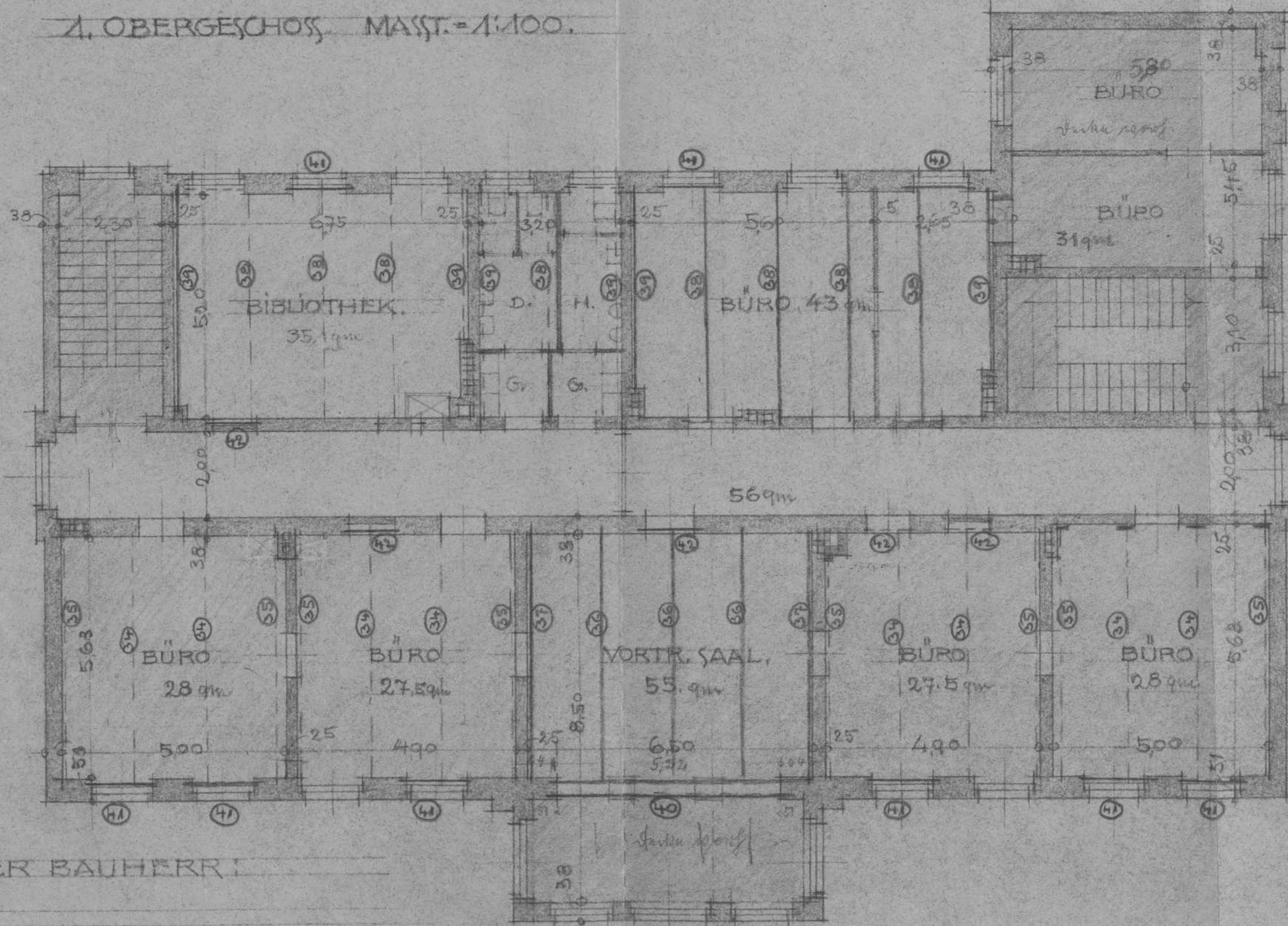
GÖSSNER-MISSIONSHAUS HANDJERYSTR. 19-20. IN BERLIN-FRIEDENAU.

2. OBERGESCHOSS. M. = 1:100.



ALTE MAUER. NEU

1. OBERGESCHOSS. MASS. = 1:100.



DER BAUHERR:

Q. 3. 1052. J. SCHERER, ARCHITEKT.

West-Berliner Erzeugnis
LICHTPAUSER I KRAMER
Berlin-Steglitz
Tel. 22 48 62

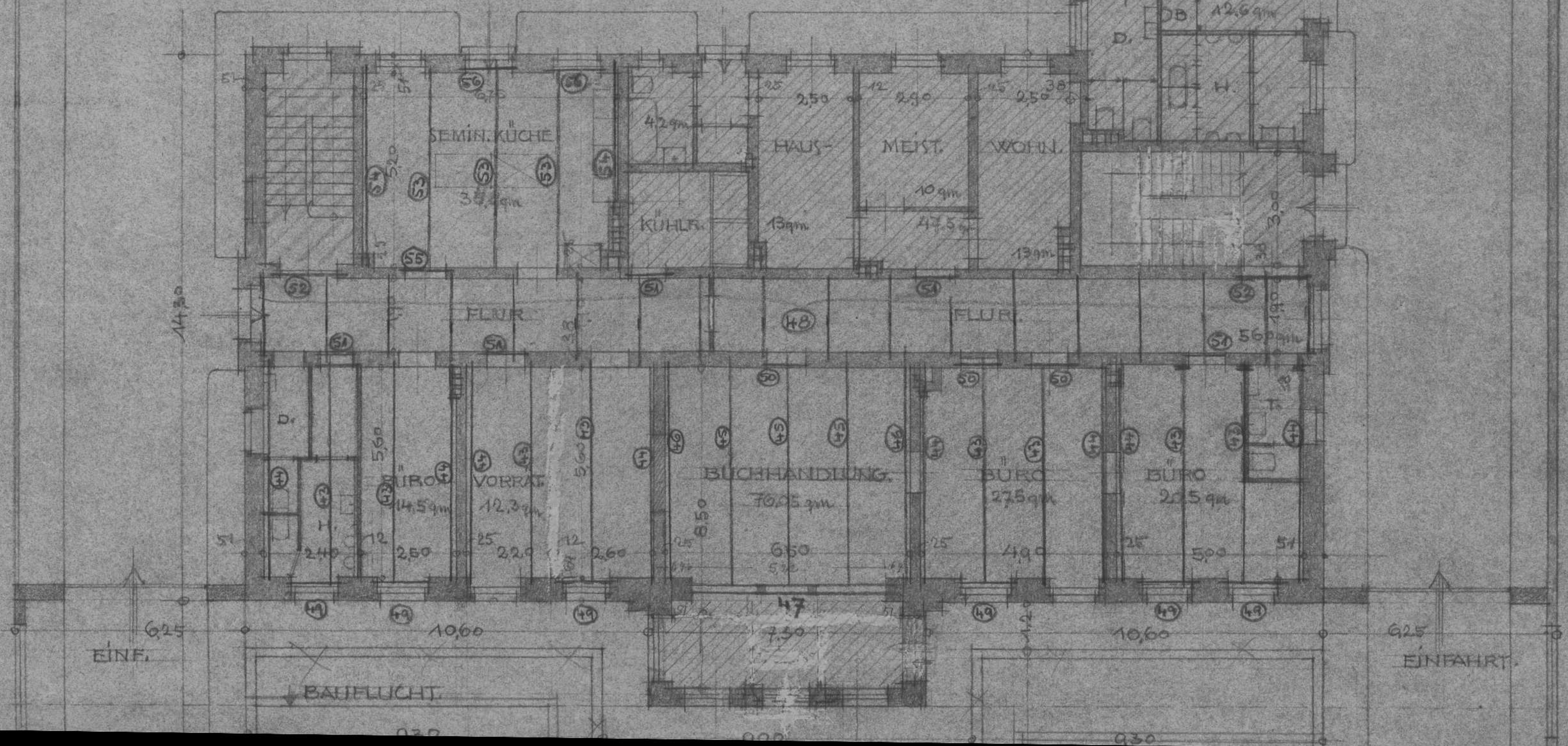
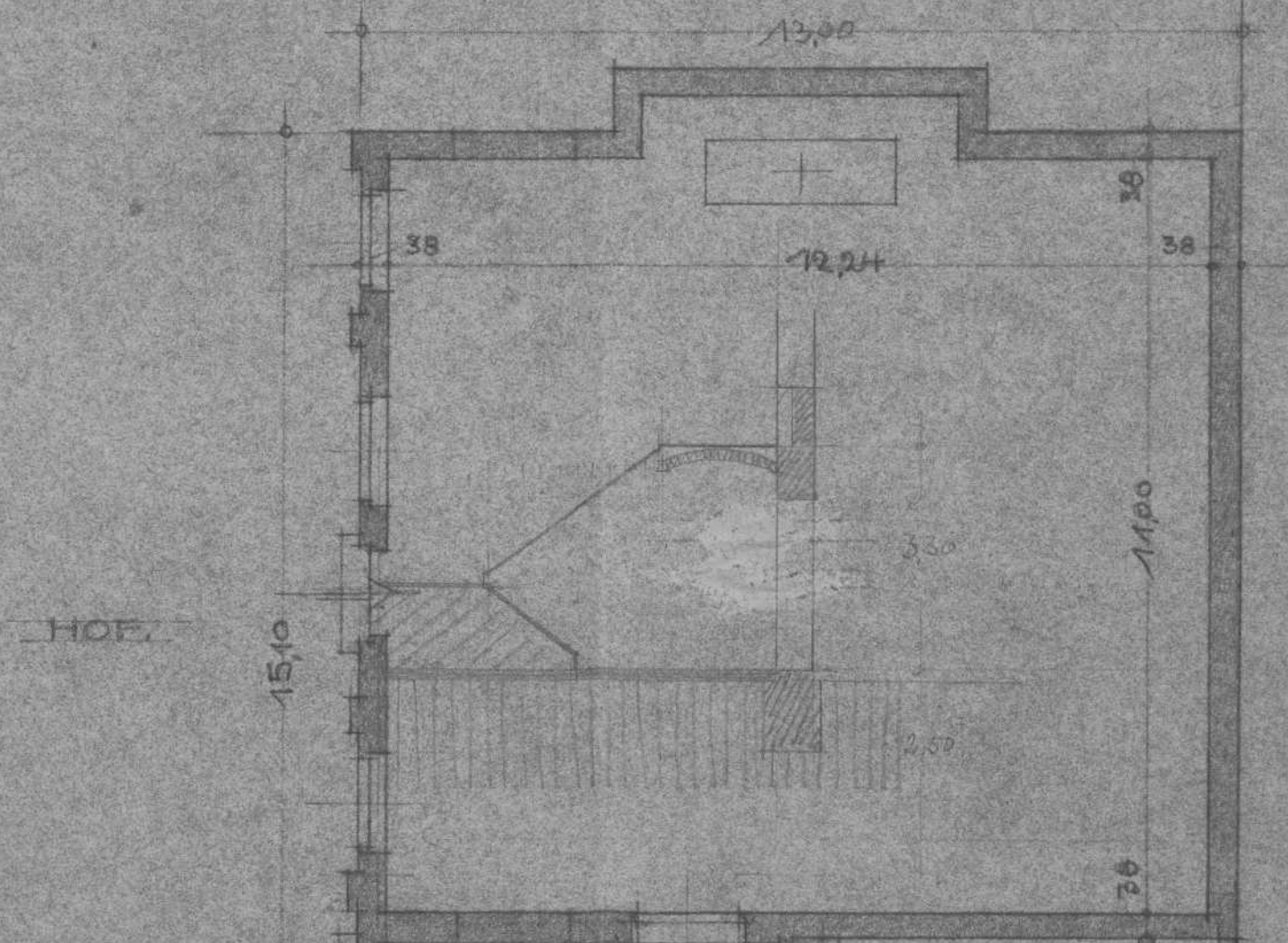
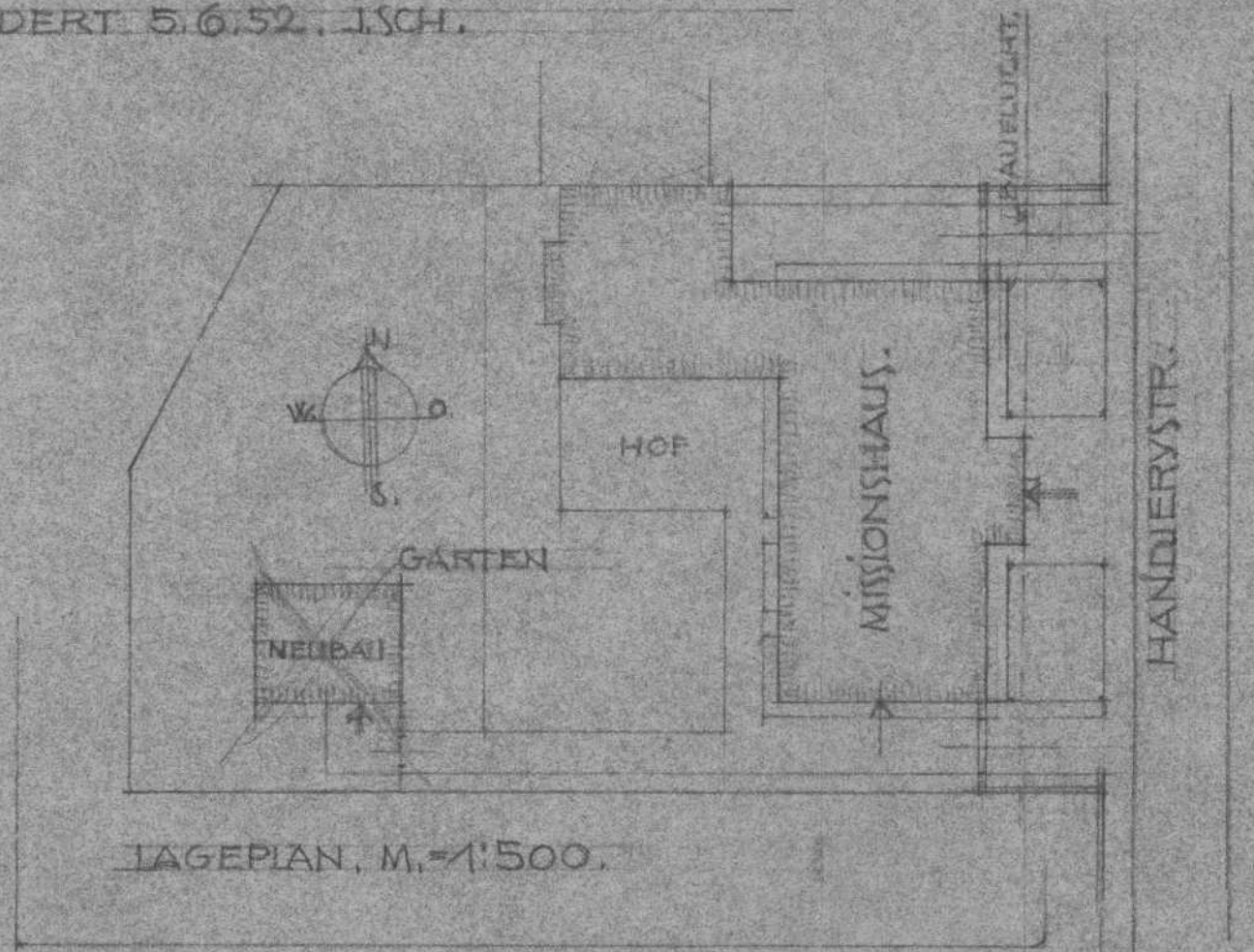
21

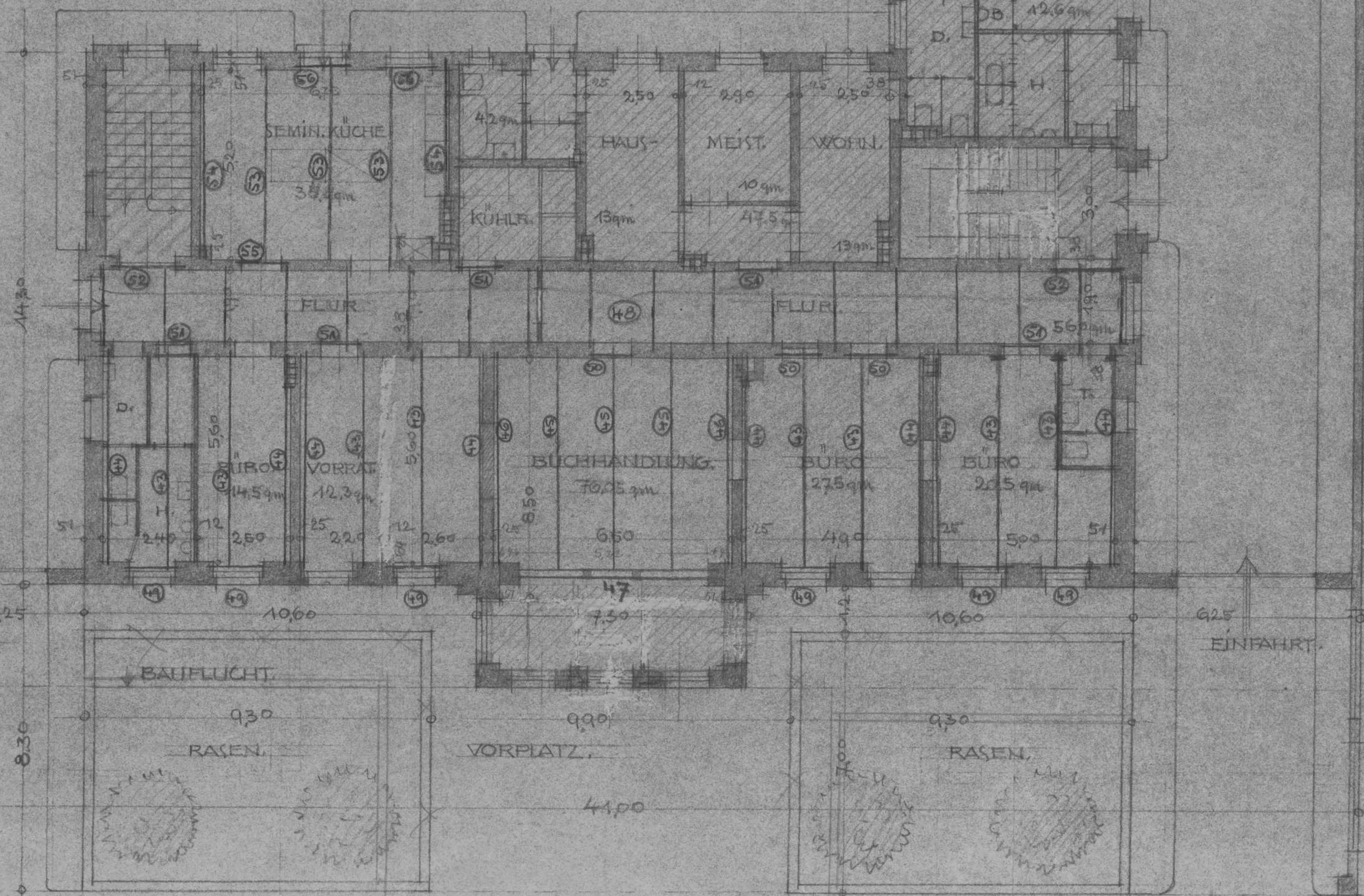
SL. 1

GOSNER - MISSIONSHAUS, HANDJERYSTR. 10-20, IN BERLIN-FRIEDENAU. ERDGESCHOSS M=1:100.

BERLIN, D. 10.3.1952, J. SCHERER, ARCHITEKT.

ABGEÄNDERT 5.6.52, J.SCH.





DER BAUHERR:

HANDJERY STRASSE

West-Berlin-Lichtpausen
LICHTPAUSEN KRAMER
Berlin-Steglitz
Berichtstraße 11
Tel. 72 48 42

1
Großes Missionshaus
Erdgebäude