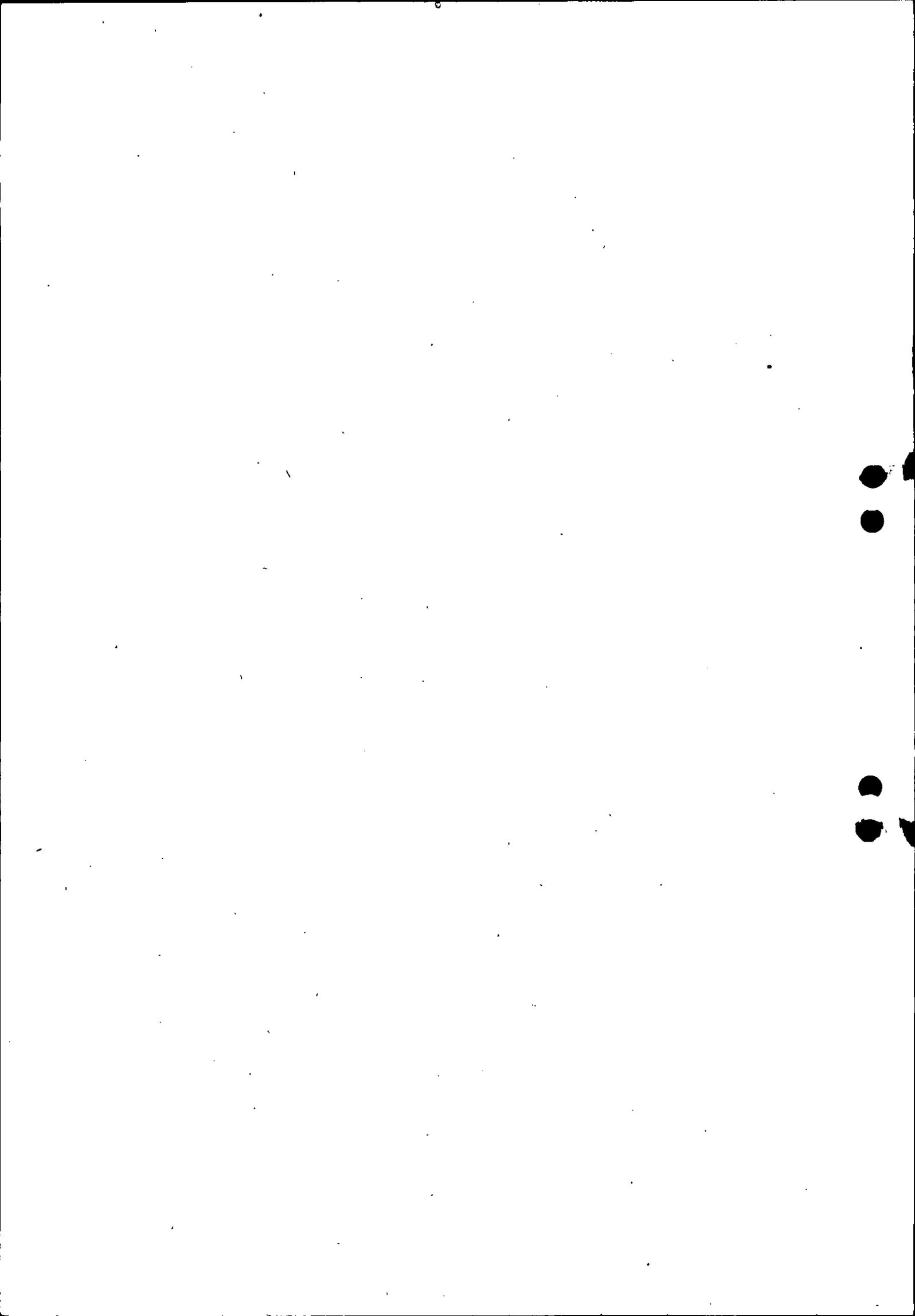




<b>Aktenzeichen</b>	
<b>Vorgangs-Nr.</b>	23332
<b>Abteilung:</b>	49416
<b>Akte:</b>	Hausakte
<b>Straße1 / Hausnummer:</b>	Am Hang / 21 /
<b>Straße2 / Hausnummer:</b>	/
<b>Eingangsdatum:</b>	70
<b>Checkliste:</b>	





II. Bewilligungsbehörde:

Eingang des Antrages: 27. Okt. 1970

- Sollten für das Vorhaben öffentliche Mittel in Anspruch genommen werden? ~~ja~~ / nein  
~~z. Zt. unbekannt~~
- Liegt bereits ein Antrag vor? ~~ja~~ / nein
- Ist eine Förderung des Vorhabens mit öffentlichen Mitteln zulässig? ~~ja~~ / nein
- Ist auf dem Grundstück bereits ein Vorhaben mit öffentlichen Mitteln gefördert worden? ~~ja~~ / nein
- Sollen für das Vorhaben Festbetragsdarlehen in Anspruch genommen werden? ~~ja~~ / nein  
z. Zt. unbekannt
- Liegt bereits ein Antrag vor? ~~ja~~ / nein
- Ist eine Förderung mit Festbetragsdarlehen zulässig? ja / nein

Bemerkungen: \_\_\_\_\_

Ausgang des Antrages: 27. Okt. 1970

*Gundas*  
(Unterschrift)  
*K. Weisung*

III. Planungsabteilung:

Eingang des Antrages: 29. 10. 1970

Das Bauvorhaben liegt

1. nach dem Baugebiets- bzw. Baustufenplan innerhalb eines ausgewiesenen ..... Gebietes.

Es liegt - innerhalb eines im Zusammenhang bebauten Ortsteiles -  
- im Außenbereich -

Eine Befreiung von den planerischen Festsetzungen ist  
- nicht - erforderlich.

Wenn ja, von welcher Vorschrift? .....

Das Bauvorhaben ist in diesem Gebiet - ausnahmsweise - zulässig.

2. innerhalb des räumlichen Geltungsbereichs eines rechtsverbindlichen Bebauungsplanes nach § 30 BBauG.

Bebauungsplan Nr. 7 GRZ 0,4 GFZ 0,8 Dachneigung Flachdach

Das Gebiet ist als WR-II-0 Gebiet festgesetzt.

Eine Befreiung von den planerischen Festsetzungen ist  
- nicht - erforderlich.

Wenn ja, von welcher Vorschrift? .....

Das Einvernehmen mit der Gemeinde liegt - ~~nicht~~ - vor.



3. innerhalb eines Gebietes, für das die Gemeinde beschlossen hat, einen Bebauungsplan nach § 30 BBauG. aufzustellen.

Die Erschließung ist - nicht - gesichert.

Besteht eine Veränderungssperre nach § 14 BBauG.? ja / nein

Liegt ein Antrag der Gemeinde auf Zurückstellung der Entscheidung über den Bauantrag nach § 15 BBauG. vor? ja / nein

Ist das Vorhaben mit den künftigen Festsetzungen des Bebauungsplanes vereinbar? ja / nein

Läßt der Stand der Planungsarbeiten die Durchführung des Baugenehmigungsverfahrens nach § 33 BBauG. zu? ja / nein

Hat der Antragsteller die nach § 33 BBauG. vorgeschriebene Erklärung abgegeben? ja / nein

Das Einvernehmen der Gemeinde liegt - nicht - vor.

---

4. innerhalb eines im Zusammenhang bebauten Ortsteiles nach § 34 BBauG.

Das Vorhaben entspricht hinsichtlich Art und Maß der geplanten baulichen Nutzung - nicht - der vorhandenen Bebauung.

Das Gebiet ist nach der Örtlichkeit als ..... Gebiet anzusprechen.

Eine Befreiung hinsichtlich Art und Maß der baulichen Nutzung ist - nicht - erforderlich.

Wenn ja, von welcher Vorschrift?.....

Das Einvernehmen der Gemeinde liegt - nicht - vor.

---

5. im Außenbereich.

Es handelt sich um ein Vorhaben nach § 35 Abs. BBauG.

Das Einvernehmen der Gemeinde liegt - nicht - vor.

Dem Vorhaben stehen öffentliche Belange - nicht - entgegen.

.....  
.....

Zustimmung der höheren Verwaltungsbehörde liegt - nicht - vor.

Verfügung vom .....

---

6. Das Grundstück liegt an einem - öffentlichen Weg - Privatweg.

---

7. Im Daulastenverzeichnis ist für das Grundstück noch keine - eine - Baulast eingetragen.

---



8. Es sind folgende Zustimmungen bzw. Stellungnahmen erforderlich:

8.1 Höhere Verwaltungsbehörde,

8.2 Höhere - Untere - Naturschutzbehörde,  
weil das Vorhaben in einem Naturschutz-/ Landschaftsschutz-  
gebiet ausgeführt werden soll.

8.3 Siedlungsverband Ruhrkohlenbezirk,  
weil das Vorhaben in der Verbandsgrünfläche .....  
ausgeführt werden soll.

8.4 Forstamt,  
weil das Vorhaben in einem Abstand von weniger als 100 m Ent-  
fernung von einem mehr als 5 ha großen Wald ausgeführt werden  
soll.

8.5 Straßenbaubehörde,  
weil das Vorhaben in einer Entfernung von weniger als  
100 m von der Bundesautobahn ..... liegt.  
40 m von der Bundesstraße ..... liegt.  
40 m von der Landstraße ..... außerhalb  
einer geschlossenen Ortslage liegt.  
20 m von der Landstraße ..... innerhalb  
einer geschlossenen Ortslage liegt.  
20 m von der Kreisstraße ..... außerhalb/  
innerhalb einer geschlossenen Ortslage liegt.

Wird für das Vorhaben zu einer der vorgenannten Straßen ein  
unmittelbarer Zugang angelegt oder wird eine bestehende Zu-  
fahrt geändert?

8.6 Deutsche Bundesbahn,  
weil das Vorhaben in einem Abstand von weniger als 25 bzw.  
62,50 m von einer Eisenbahnlinie ausgeführt werden soll.

8.7 Versorgungsunternehmen,  
weil das Vorhaben im Schutzstreifen einer Hochspannungslei-  
tung liegt oder den Schutzstreifen berührt.

Bemerkungen: *Nach der Festsetzung im Flurbauniplan Nr. 7 der Gemeinde  
Holzen ist an der im Lageplan eingezeichneten Stelle lediglich eine Ga-  
rage mit 1 Stellplatz zulässig. Die beauftragten 3 Garagen  
sind im Zulässig.*

Das Vorhaben ist planungsrechtlich zulässig - ~~unzulässig~~ -  
sofern die unter Ziffer .....  
~~aufgeführten Dienststellen zustimmen.~~ *ohne Garagegruppe*

Ausgang des Antrages:

*1/11/70*

*B. H.*  
*Bewingen*  
*u.H.*  
( Unterschrift )

*No. 30/70*

Gewässeraufsicht:

Eingang des Antrages: 17. Nov. 1970

Liegt das Bauvorhaben innerhalb

1. einer Wasserschutzzone? ja / ~~nein~~ Schutzzone  
I / II / III
2. eines gesetzlich festgelegten Überschwemmungsgebietes? ja / nein
3. Wasserversorgung: Ortsnetz, ~~Brunnen~~
4. Entwässerung: Kanal, ~~Kleinkläranlage,~~  
Verrieselung, Sandfiltergräben, Sickerschacht,  
 ~~feste Grube,~~
5. Ist eine wasseraufsichtliche Genehmigung erforderlich? ja / nein

Bedingungen

1. Die anliegenden Betriebsvorschriften und Bedingungen für den Einbau von Behältern flüssiger Brennstoffe sind genauestens zu beachten.
2. Der Bauschein darf erst nach Erteilung der für die Entwässerung/Wasserversorgung notwendigen Erlaubnis nach dem WHG ausgestellt werden.

(Ölheizung!)

Ausgang des Antrages: 20. 11. 70

i.A. Ebe

(Unterschrift)

V. Leiter der Bauaufsicht:

an

ab 1. Jan. 1971

Bemerkungen:

- 1.) Keine Bemerkungen der Planungsabtg.
- 2.) Das Gebäude ist 2-gesch. zu errichten.
- 3.) § 60 n. 61 des BauONW beachten.



|

Mit Grenzgerade

bekannt

( Unterschrift )

Sp.

7. JAN. 1971

VI. Technische Prüfung:

an

- Ist eine Befreiung erforderlich? ja / nein
- Wenn ja, von welcher Vorschrift? .....
- .....
- Ist eine Einzelzustimmung der höheren Verwaltungsbehörde erforderlich? ja / nein
- Liegt eine generelle Zustimmung vor? ja / nein
- Wenn ja, mit welcher Verfügung wurde sie erteilt? .....
- .....
- Ist die Eintragung einer Baulast notwendig? ja / nein
- Wenn ja, Begründung: .....
- .....
- .....
- .....

Bedingungen, Auflagen und Hinweise:

Die Forderungen in den Berechnungsplänen müssen beachtet werden.

Für die Ölheizung ist ein bes. Antrag mit beiliegenden Richtlinien einzureichen.

Die Steigung der Treppe muß nach § 21(4) IDVO zu § 38 BONW ausgeführt werden.  
Die beigefügten Anlagen Bl. 1, 3 u 4 sind Bestandteil dieser Genehmigung

Abnahmen:

a) Stahlbetonabnahmen

b) Rohbauabnahme

c) Schlußabnahme

Ausgang des Antrages:

20. APR. 1971

Müller  
(Unterschrift)

Eheleute W. Beitat

46 DO-Aplerbeck, den 22.8.70  
Böcklerstr. 10

427/70

An den  
Landkreis Iserlohn  
Kreisbauamt

60

4.8.70

5860 Iserlohn/Westf.

Postfach 103

Betr.: Neubau eines Wohnhauses innerhalb des Bebauungsplanes  
Nr. 7 der Gemeinde Holzen, Amt Westhofen,  
Grundstück Nr. 30, *am Hang 21*

Als Anlage überreichen wir Ihnen die erforderlichen Unterlagen  
mit der Bitte um Prüfung und Genehmigung.

Die Rohbausumme beträgt DM 70.000,-  
Die Gesamtbaukosten betragen DM 168.000,-

Die statische Berechnung wird zu gegebener Zeit nachgereicht.  
Das Bauvorhaben wird nicht mit öffentlichen Mitteln gefördert.  
Für eine baldige Erteilung der Baugenehmigung wären wir Ihnen  
dankbar.

Hochachtungsvoll

*Werner Beitat*

Anl.

- 3 x Bauzeichnungen
- 3 x Baubeschreibung
- 3 x Wohnflächenberechnung
- 3 x Lageplan
- 3 x Erklärung bezügl. § 33 BBG

1. The first part of the document is a list of names and addresses.

2. The second part of the document is a list of names and addresses.

3. The third part of the document is a list of names and addresses.

4. The fourth part of the document is a list of names and addresses.

5. The fifth part of the document is a list of names and addresses.

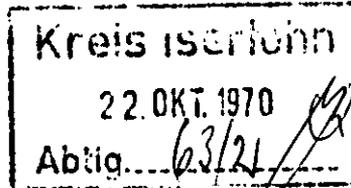
6. The sixth part of the document is a list of names and addresses.

7. The seventh part of the document is a list of names and addresses.

Gemeinde/~~Stadt~~ Holzen  
- Bauamt - 601/427/10/Bo.

Westhofen, den 20.10.1970

An den  
Oberkreisdirektor des  
Kreises Iserlohn  
- Kreisbauamt -  
5860 I s e r l o h n



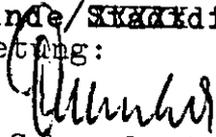
Betreff  
Bauantrag ~~des~~ der Ehel. W. Beitz, 4600 Dortmund-Aplerbeck,  
Böcklerstraße 10

Bauvorhaben: Neubau eines Wohnhauses mit Einlieger-Wohnung  
und Garage in Holzen, Am Hang 21

Als Anlage überreichen wir Ihnen den o. a. Bauantrag mit der  
Bitte um Prüfung und Entscheidung.

Seitens der ~~Stadt~~/Gemeinde werden keine/~~folgende~~ Bedenken  
gegen die Zulassung des Vorhabens erhoben.

Der Gemeinde/~~Stadt~~direktor  
In Vertretung:

  
Schmerbeck  
Beigeordneter

.....  
.....  
.....  
.....  
.....



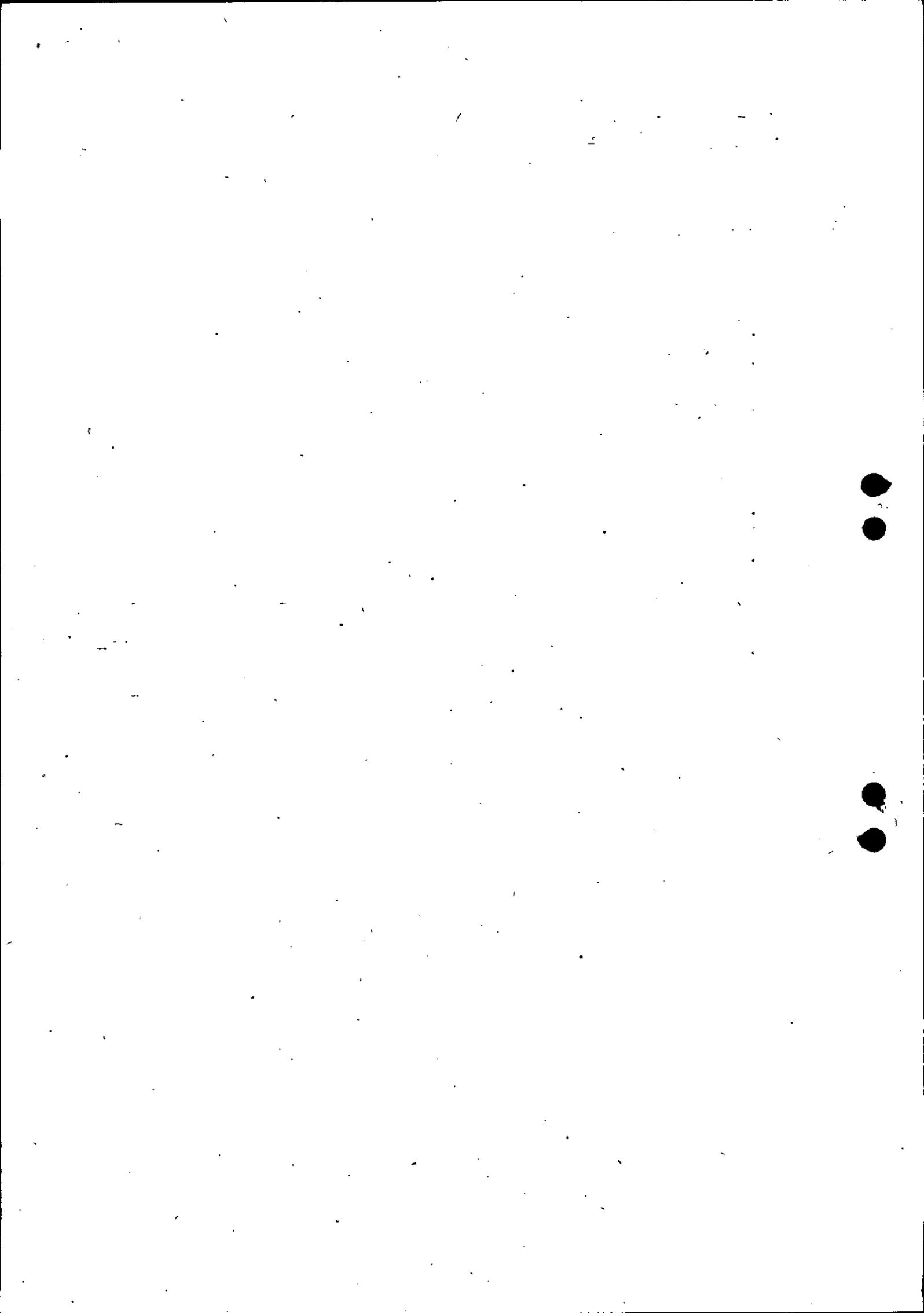
Örtliche Vorprüfung

- 1.) Die Angaben des Lageplanes sind zutreffend.
- 2.) Das Grundstück liegt nicht an einer vom Anbau freizu-  
haltenden Verkehrsstraße.
- 3.) Das Grundstück liegt im Bereich des Bebauungsplanes  
Nr. 7 " Reines Wohngebiet (WR) zwischen Sommerbergweg,  
Steyler Straße und Krinkelweg " der Gemeinde Holzen.  
Das Vorhaben widerspricht nicht den Festsetzungen des  
Bebauungsplanes.
- 4.) Schwierigkeiten bei der Bauausführung sind nicht zu  
erwarten.
- 5.) Es ist anzunehmen, daß sich das Gebäude einwandfrei  
in die Umgebung einfügt.
- 6.) Vorschriften des Landschafts-, Natur- und Denkmal-  
schutzes sind nicht zu beachten.
- 7.) Gegen die Zulassung des Vorhabens sprechen keine all-  
gemeine Bedenken.

Die Wasserversorgung erfolgt durch die Dortmunder-  
Stadtwerke.

Straße- und Abwasserkanal werden im Zuge der Bebauung  
durch den regieführenden Architekten Harde mit erstellt.  
Ein entsprechender Erschließungsvertrag ist abgeschlossen.

  
Steyer  
Amtsbaurat



Eheleute Werner Beitat

4600 DO-Aplerbeck, den 21.8.70  
Böcklerstr. 10

An den  
Landkreis Iserlohn  
Kreisbauamt

5860 Iserlohn/Westf.  
Postfach 103

Betr.: Unser Bauvorhaben Holzen, innerhalb des Bebauungs-  
planes Nr. 7 der Gemeinde Holzen, Amt Westhofen,  
Grundstück Nr. 30.

Hiermit erklären wir, daß wir die künftigen Festsetzungen  
des Bebauungsplanes gemäß § 33 des Bundesbaugesetzes für  
uns und unsere Rechtsnachfolger anerkennen.

..... Werner Beitat .....

Ulrich Beitat



Eheleute Werner Beitat

4600 DO-Aplerbeck, den 21.8.70  
Böcklerstr. 10

An den  
Landkreis Iserlohn  
Kreisbauamt

5860 Iserlohn/Westf.  
Postfach 103

Betr.: Unser Bauvorhaben Holzen, innerhalb des Bebauungs-  
planes Nr. 7 der Gemeinde Holzen, Amt Westhofen,  
Grundstück Nr. 30.

Hiermit erklären wir, daß wir die künftigen Festsetzungen  
des Bebauungsplanes gemäß § 33 des Bundesbaugesetzes für  
uns und unsere Rechtsnachfolger anerkennen.

.....  
Werner Beitat

Maria Beitat

U.S. ... ..  
...

...

...

...

...

...

.....

Eheleute Werner Beifat

4600 DO-Aplerbeck, den 21.8.70  
Böcklerstr. 10

An den  
Landkreis Iserlohn  
Kreisbauamt

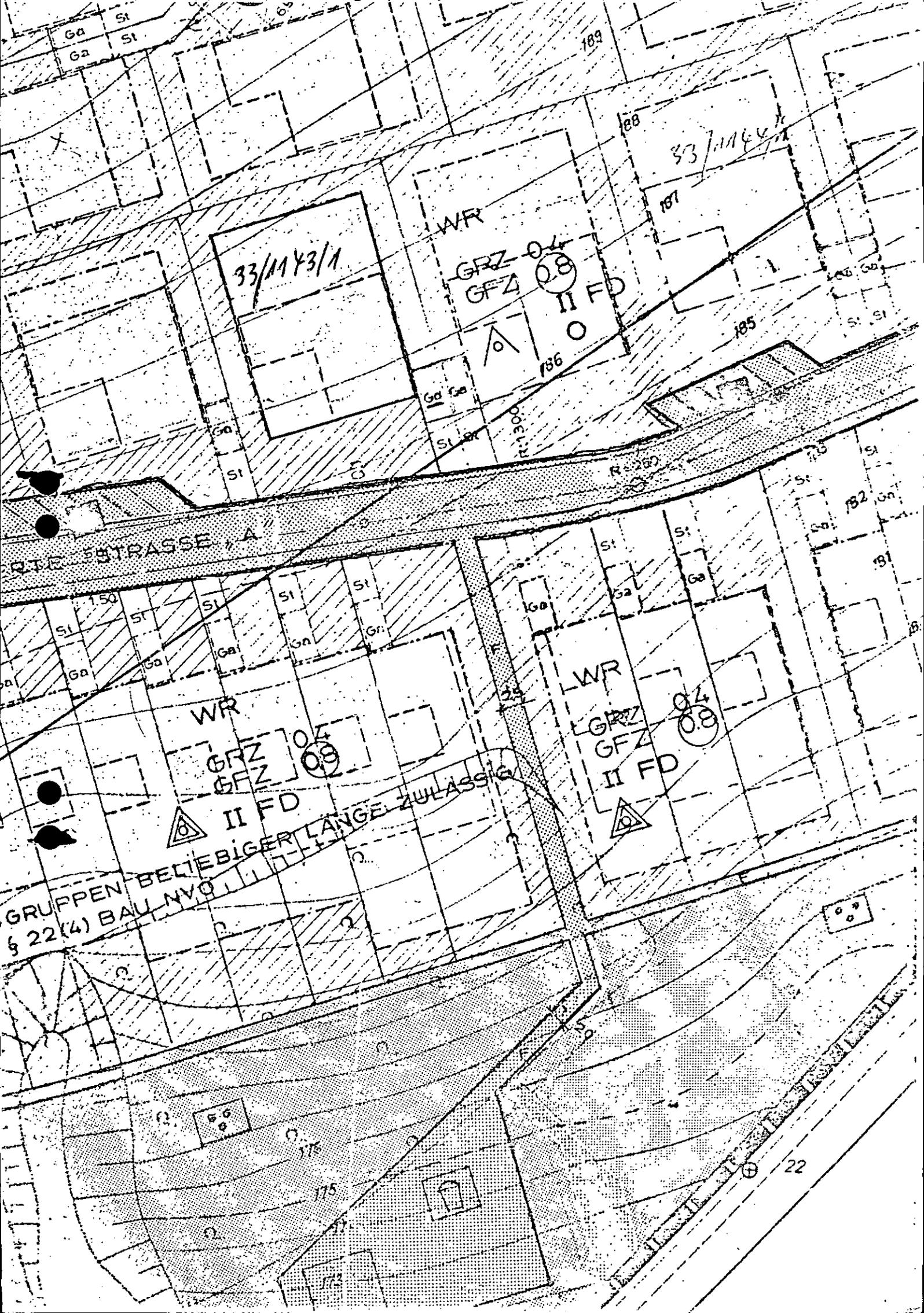
5860 Iserlohn/Westf.  
Postfach 103

Betr.: Unser Bauvorhaben Holsen, innerhalb des Bebauungs-  
planes Nr. 7 der Gemeinde Holsen, Amt Westhofen,  
Grundstück Nr. 30.

Hiermit erklären wir, daß wir die künftigen Festsetzungen  
des Bebauungsplanes gemäß § 53 des Bundesbaugesetzes für  
uns und unsere Rechtsnachfolger anerkennen.

Werner Beifat.  
.....

Maria Beifat



Ga St  
Ga St

189

188

187

33/1143/1

WR

GRZ 0.4  
GFZ 0.8  
II FD

186

185

Ga fca

St Gr

1:300

R=200

185

St

Ga

182

St

STRASSE A

150

St

St

St

St

St

Gr

St

St

Ga

Ga

Ga

WR

GRZ 0.4  
GFZ 0.8  
II FD

WR

GRZ 0.4  
GFZ 0.8  
II FD



GRUPPEN BELIEBIGER LANGE ZULASSIG  
§ 22(4) BAU NVO

175

175

173

22

E. Thiel 10. Feb. 1971

H E I N Z T H I E L A R C H I T E K T - P.

33/1143/1

An das  
Kreisbauamt Iserlohn  
586 Iserlohn  
Postfach 103

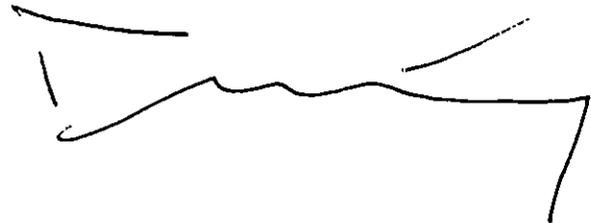
46 DORTMUND-HOCHSTEN  
LANGE HEED 26  
FERNRUF ~~Neue~~ Rufnummer 46 27 96  
TAG 8.2.71

Betr.: Bauvorhaben Eheleute Beitat, Holzen-Sommerberg,  
Am Hang 21

Beigefügt überreiche ich Ihnen die statische Berechnung  
in dreifacher Ausfertigung mit der Bitte um Prüfung.

Die Prüfung soll von dem Png.-Büro J. Schürmann,  
4600 Dortmund, Goebenstr. 9 durchgeführt. werden. Ich  
bitte um Weiterleitung der statischen Berechnung an  
dieses Büro.

Hochachtungsvoll



.....

.....

.....

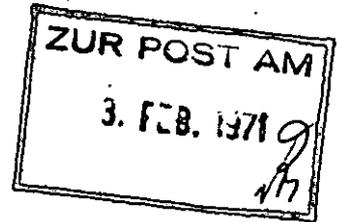
.....

.....

.....

Kreis Iserlohn  
Der Oberkreisdirektor

als untere Bauaufsichtsbehörde



1) Eheleute  
Werner Beitat

Kreisangestellter Beukenberg

46 Dortmund-Aplerbeck  
Böcklerstraße 10

221 68302

2.2.1971 63/2-33/1143/1/994/70

Betr.: Neubau eines Wohnhauses mit Einliegerwohnung und Garage in  
Holzen, Am Hang 21

Sehr geehrte Frau Beitat !  
Sehr geehrter Herr Beitat !

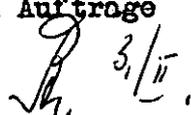
Bei der Überprüfung Ihres o.g. Bauantrages habe ich festgestellt,  
daß die statische Berechnung und die Bewehrungspläne fehlen. Ich  
bitte Sie, mir diese Unterlagen in dreifacher Ausfertigung zu über-  
senden.

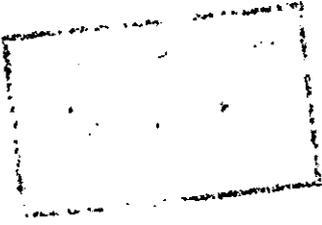
Gleichzeitig teile ich Ihnen mit, daß es mir aus zeitlichen Gründen  
nicht möglich ist, die statische Berechnung im eigenen Hause zu  
prüfen. Ich beabsichtige daher, das Prüfamt für Baustatik oder einen  
Prüfingenieur für Baustatik mit der Prüfung zu beauftragen.

Ich bitte um Ihre Zustimmung.

2) Wv. 10. 3.-1971

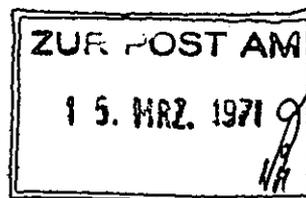
Hochachtungsvoll  
Im Auftrage

  
(Beukenberg)  
Kreisangestellter



Kreis Iserlohn  
Der Oberkreisdirektor

als untere Bauaufsichtsbehörde



1) Eheleute  
Werner Beitat

Kreisangestellter Beukenberg

46 Dortmund-Aplerbeck  
Böcklerstraße 10

221 68302

12.3.1971 63/2-33/1143/1/411/68

Betr.: Neubau eines Wohnhauses mit Einliegerwohnung und Garage in  
Holzen, Am Hang 21

Sehr geehrte Frau Beitat !  
Sehr geehrter Herr Beitat !

Die mit meinem Schreiben vom 2.2. 1971 angeforderte statische Berechnung ist inzwischen hier eingegangen. Leider fehlt mir immer noch Ihre schriftliche Zustimmung, dass die Statik durch das Arch.-Büro Schürmann, Dortmund, geprüft werden soll.

Ich bitte um ungehende Erledigung.

2) Wv. 20. 4 1971

Hochachtungsvoll  
Im Auftrag

*VH 12/3*  
(Beukenberg)  
Kreisangestellter

Do. Aplerbeck 30.3.1971

Werner Beitat

46 Dortmund Aplerbeck

Böcklerstr.10

Aktenzeichen 63/2\_33/1143/1/411/68

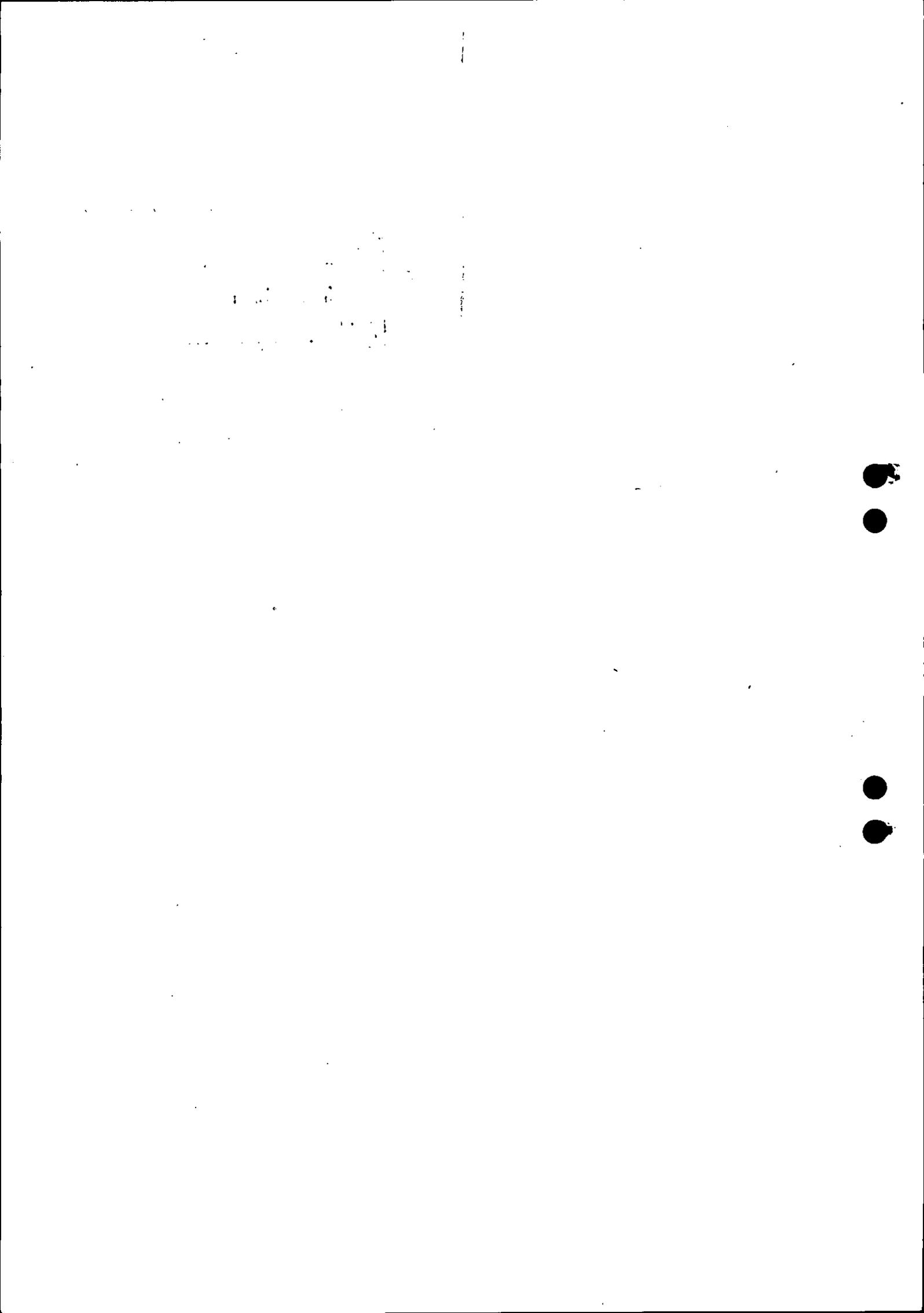
Kreisbauamt Iserlohn

Kreis Iserlohn
31. MARZ. 1971
Abtlg. 6372

Auf Ihr Schreiben vom 12.3.1971 erteile ich Ihnen hiermit meine Zustimmung dass die Statik durch das Arch-Büro Schürmann geprüft werden kann.

Hochachtungsvoll.

Werner Beitat



ZUR POST AM  
30. APR. 1971

Ob. 1.014  
Kontr. Nr. 413  
E. B. Nr. —

**BAUGENEHMIGUNG**

1)  
Auf Antrag des **Eheleute Werner Beite**  
in **46 Dortmund-Aplerbeck, Böcklerstr. 10** wird unbeschadet der Rechte Dritter hiermit die

Genehmigung erteilt, auf dem Grundstück in **Holzen, Am Hang 21**  
Gemarkung **Holzen** Flur Flurstück

das in den beigegeführten Bauvorlagen (Baubeschreibung, Zeichnungen usw.) dargestellte Bauvorhaben  
**Neubau eines Wohnhauses mit Einliegerwohnung und Garage**

auszuführen. ~~Von den Bestimmungen der Bauordnung~~ ~~Zusammenfassung des Bauordnungsplans~~ ~~Ansatz der Grundstücke~~ ~~der Bauordnung~~ ~~der Bauordnung~~ ~~der Bauordnung~~

Bei der Bauausführung sind zu beachten:

1. die Vorschriften der Bauordnung für das Land Nordrhein-Westfalen (BauO NW in der Fassung der Bekanntmachung vom 27. 1.1970) (GV. NW. 1970, S. 96) und der hierzu ergangenen Rechtsverordnungen,
2. die den Bauvorlagen angehefteten und in die Bauvorlagen in grün eingetragenen besonderen Bedingungen und Prüfungsbemerkungen,
3. die Bestimmungen über den Schutz der Arbeiter, insbesondere die Unfallverhütungsvorschriften der Bau-Berufsgenossenschaft.

Der Baubeginn ist spätestens eine Woche vorher unter Angabe des Bauleiters und der Fachbauleiter der o.a. Behörde schriftlich anzuzeigen, ebenso ist jeder Wechsel dieser Personen und des Bauherrn sogleich zu melden. Ergibt sich im Laufe der Bauausführung die Notwendigkeit, vom genehmigten Bauplan abzuweichen, so ist die beabsichtigte Abweichung sofort anzuzeigen und für sie die Baugenehmigung nachzusuchen. Die Änderung darf erst dann vorgenommen werden, wenn hierfür die Genehmigung vorliegt.

Die Überprüfung der Stahlbewehrung wird vorgeschrieben.

**Rohbauabnahme** ist — ~~nicht erforderlich~~ schriftlich zu beantragen, sobald die tragenden Teile, Schornsteine, Brandwände, Treppen und die Dachkonstruktion vollendet sind. Die baulichen Anlagen müssen sicher zugänglich sein. Soweit möglich, sind die Bauteile, die für die Stand- und Feuersicherheit und für den Wärme- und Schallschutz sowie für die Abwasserbeseitigung wesentlich sind, derart offen zu halten, daß Maße und Ausführungsart geprüft werden können. Über die Tauglichkeit der Schornsteine ist eine Bescheinigung des Bezirksschornsteinfegermeisters beizubringen. Mit dem Innenausbau und der Putzarbeit darf erst nach der Rohbauabnahme oder nach der Teilabnahme begonnen werden.

**Schlußabnahme** ist — ~~nicht erforderlich~~ schriftlich zu beantragen. Vor Aushändigung des Schlußabnahme-scheines darf die bauliche Anlage nicht in Benutzung genommen werden.

Zur Schlußabnahme ist eine Bescheinigung des Bezirksschornsteinfegermeisters über die Benutzbarkeit der Schornsteine einschließlich der Anschlüsse beizubringen.

11000  
11000  
11000  
11000

Dieser Bauschein mit den genehmigten Bauvorlagen darf nicht getrennt werden und muß vom Beginn der Bauarbeiten an auf der Baustelle zur Einsicht bereitgehalten werden.

Den mit der Überwachung betrauten Personen ist jederzeit Zutritt zur Baustelle und Einblick in den Bauschein und die Bauvorlagen zu gewähren.

Nach § 13 BauO NW hat der Bauherr an der Baustelle ein Schild, das die Bezeichnung des Bauvorhabens und die Namen und Anschriften des Bauherrn, der Entwurfsverfasser, des verantwortlichen Bauleiters und der Bauunternehmer enthalten muß, dauerhaft und von der öffentlichen Verkehrsfläche aus sichtbar anzubringen.

Der Bauschein verliert seine Gültigkeit, wenn nicht innerhalb Jahresfrist nach seiner Aushändigung mit dem Bau begonnen ist oder wenn die Bauausführung ein Jahr lang unterbrochen wird.

Die Gebühr für diesen Bauschein einschließlich einmaliger Rohbau- und einmaliger Schlußabnahme betragen

1.034.-- DM.

Auflagen und Bedingungen:

- 1.) Die Eintragungen in den Bewehrungsplänen müssen beachtet werden.
- 2.) Für die Ölheizung ist ein besonderer Antrag lt. beigefügten Richtlinien in dreifacher Ausfertigung einzureichen.
- 3.) Die Steigung der Treppe muß nach § 21 (4) der 1.DVO zu § 38 BauO NW ausgeführt werden.
- 4.) Die beigefügten besonderen Auflagen und Hinweise, Blatt 1, 3 und 4, sind Bestandteil dieser Genehmigung.

**Belehrung über den Rechtsbehelf:**

Gegen diesen Verwaltungsakt kann innerhalb eines Monats nach Bekanntgabe Widerspruch erhoben werden. Der Widerspruch ist schriftlich bei der o.a. Behörde unter Angabe des o.a. Aktenzeichens einzulegen oder zur Niederschrift zu erklären.

Die festgesetzte Gebühr ist fristgerecht zu entrichten, wenn sich der Widerspruch auch oder nur gegen die Festsetzung der Gebühr richten sollte.

Falls die Frist durch das Verschulden eines von Ihnen Bevollmächtigten versäumt werden sollte, so würde dessen Verschulden Ihnen zugerechnet werden.

- 2) An den Amtsdirektor Westhofen
- 3) Eintragung ins Gebührenbuch
- 4) Bauscheinregister berichtigen } etc. Se.
- 5) Z.d.A.

Im Auftrage

*WA 29. IV. 71*  
(Wachsmuth)  
Kreisbaurat

*At 22/10*

B a u g e b ü h r e n - B e r e c h n u n g

nach der Verwaltungsgebührenordnung für das Land Nordrhein-Westfalen  
vom 19. 12. 1961

Bauwert: ..... DM  $1905 \cdot 02 = 62300$   
 Rohbauwert: ..... ~~64400~~ DM  $244 \cdot 40 = 1800$   
64400

	Gebühren DM	Pfg.
<b>I. Grundgebühr</b>		
Genehmigung und Überwachung, einschl. einmaliger Rohbau- und einmaliger Schlußabnahme von Baumaßnahmen nach Tarifstelle 11 I 1a VwGeb0 .....	650,-	.....
Baumaßnahmen nach Tarifstelle 11 I 1b der VwGeb0 .....		.....
Abnahme von Grundstückseinrichtungen, Entwässerungen, Feuerungsanlagen, Lagerbehälter für Heizöl nach Tarifstelle 11 I 2 VwGeb0 .....		.....
Werbeanlagen nach Tarifstelle 11 I 3 VwGeb0 .....		.....
Genehmigung von Nutzungsänderungen nach Tarifstelle 11 I 4a VwGeb0 .....		.....
Abbruchgenehmigungen nach Tarifstelle 11 I 4b VwGeb0 .....		.....
Gebühren für die Prüfung von Standsicherheitsnachweisen nach Tarifstelle 11 I 5a VwGeb0 .....		.....
nach Tarifstelle 11 I 5b VwGeb0 .....	384,00	.....
nach Tarifstelle 11 I 5c VwGeb0 .....		.....
<b>II. Sondergebühren</b>		
Nachtragsgenehmigungen nach Tarifstelle 11 II 1 VwGeb0 ...		.....
Für die Überwachung, einschl. einmaliger Rohbau- und Schlußabnahme für Baumaßnahmen nach Tarifstelle 11 II 2 VwGeb0 .....		.....
Für jede gesonderte Rohbau- und Schlußabnahme, oder Wiederholung nach Tarifstelle 11 II 3 VwGeb0 .....		.....
Verlängerung des Bauscheines nach Tarifstelle 11 II 4 VwGeb0 .....		.....
Gebrauchsabnahme fliegender Bauten nach Tarifstelle 11 II 4 VwGeb0 .....		.....
	<u>1.034,00</u>	.....

	Gebühren	
	DM	Pfg
Übertrag:	1034	.....
Für die Überprüfung von Räumen, deren Nutzungsart vorübergehend geändert wird nach Tarifstelle 11 II 5 VwGeb0.....		.....
Bearbeitung unvollständiger Bauvorlagen nach Tarifstelle 11 II 8 VwGeb0 .....		.....
Prüfung von Nachträgen unzureichender oder fehlerhafter Standsicherheitsnachweise nach Tarifstelle 11 II 9 ...		.....
Versagung der Baugenehmigung nach Tarifstelle 11 II 10 VwGeb0 .....		.....
Gebühren für Befreiungen von Festsetzungen des Bebauungsplanes nach dem Bundesbaugesetz und von Vorschriften der Bauordnung, <u>ohne</u> Zustimmung des Herrn Regierungspräsidenten, 1 v.H. von dem Wert des wirtschaftl. Vorteils, mind. 20,- DM .....		.....
<u>mit Zustimmung des Herrn Regierungspräsidenten -</u>		
a) 0,75 v.H. von dem wirtschaftl. Vorteil, mind. 10,-DM für Baugenehmigungsbehörde .....		.....
b) 0,25 v.H. von dem wirtschaftl. Vorteil, mind. 10,-DM für den Regierungspräsidenten - die Landesbaubehörde Ruhr - .....		.....
<b>III. Auslagen</b>		
Bare Auslagen für die Prüfung der Standsicherheitsnachweise durch einen Prüflingenieur oder Prüfamt, Gebühren für Sachverständige für die Überwachung und Abnahme ...		.....
	1034	.....

B e d i n g u n g e n

1. Die Höhe des Sockels ist vom Amtsbauamt festzulegen. Die Absteckung der Baufluchtlinie erfolgt ebenfalls durch das Amtsbauamt und ist bei diesem rechtzeitig zu beantragen.

A u f l a g e n

1. Bei Stahlbetonarbeiten ist die Überprüfung der Stahlbewehrung mind. 48 Stunden vor dem Betonieren beim Kreisbauamt zu beantragen. Nach der Überprüfung darf mit dem Betonieren begonnen werden. (§ 94 BauO NW)
2. Die gezogenen Teile des - der Schornsteine(s) sind -ist- zu untermauern. Die Untermauerung ist, falls sie nicht auf einer tragenden Wand steht, durch eine feuerbeständige Konstruktion abzufangen (Stahlbetonplatte o. ä.)  
An den Knickungen sind zusätzlich Kaminschieber anzuordnen. Ferner sind an den Knickpunkten mit der Innenkante des Schornsteins bündig liegende Rundeisen anzuordnen. (Gegen Ausschleifen der Fugen beim Kehren des Kamins.)  
Die Wangen und Zungen der (des) Schornsteine(s) müssen mind. 11,5 cm dick sein. Am Schornsteinkopf und in unbeheizten Räumen müssen die Wangen mind. 17,5 cm dick sein.
3. Stockwerksheizungen (Etagenheizungen) müssen je Feuerstätte einen eigenen Schornstein erhalten. An diesem Schornstein darf keine weitere Feuerstätte, Ablufteinrichtung oder dergleichen angeschlossen werden.
4. An den in der Zeichnung mit "Fh - Tür" bezeichneten Stellen sind feuerhemmende Türen anzuordnen. (DIN 18082)  
An den in der Zeichnung mit "Fb - Tür" bezeichneten Stellen sind feuerbeständige Türen anzuordnen. (DIN 18081)
5. Tragende Konstruktionen der Säulen, Stützen, Unterzüge sind nach den Vorschriften DIN 4102 feuerhemmend bzw. feuerbeständig auszuführen (siehe Zeichnung).

Innenliegende Aborte- und Baderäume

Die Be- und Entlüftungsanlagen der innenliegenden Aborte und Baderäume sind nach DIN 18017 Blatt 1, Runderlaß des Ministers für Wiederaufbau vom 27. 7. 1960 - II A 2 - 2. 072 Nr. 2202/60 - Lüftung von Bädern und Spülaborten - auszuführen.

H i n w e i s e

1. Baugerüste und Bauzäune, welche auf öffentlichen Straßen oder Bürgersteigen vortreten, dürfen nur mit Erlaubnis des Straßenbaulastträgers und nur solange errichtet werden, als es die Bauausführung erfordert. Sie müssen bei Dunkelheit erleuchtet werden.

Baugerüste, die eine Höhe von 12 m überschreiten, oder in einer Höhe von mehr als 12 m angebracht werden, sind bauanzeigepflichtig.

2. Das Auflagern und Zubereiten von Baumaterialien sowie Niederlegen von Schutt usw. auf öffentlichen Straßen und Plätzen ist nur mit Genehmigung des Baulastträgers zulässig.
3. Für die Ausführung des Mauerwerks gelten ohne Einzelhinweise die Vorschriften der DIN 1053, Mauerwerk, Berechnung und Ausführung.
4. Bei Ausführung von Stahlbetonarbeiten gelten die Bestimmungen für Ausführung von Bauwerken aus Stahlbeton, DIN 1045.
5. Für die Ausführung der Holzkonstruktion gelten ohne Einzelhinweise in den Auflagen die Bestimmungen DIN 1052. Bei der Verankerung der Dachkonstruktion ist DIN 1055 Pos. 4 zu beachten.
6. Für die Ausführung der Stahlkonstruktion gelten ohne Einzelhinweise in den Auflagen die Bestimmungen DIN 1050, Stahl im Hochbau. Bei Schweissungen sind die Vorschriften DIN 4100 geschweißte Stahlhochbauten zu beachten.

Garagen-Auflagen

1. In der Garage ist folgender Anschlag anzubringen:

"Feuer und Rauchen verboten! Vorsicht bei laufenden Motoren! Vergiftungsgefahr!"

2. Die Garage(n) und zugehörigen Nebenräume - ist - sind mit einer ausreichenden Entlüftung zu versehen.

Der der Lüftung dienende Querschnitt muß mind. betragen:

- a) bei Garagen unter  $25 \text{ m}^2$  .....  $150 \text{ cm}^2$  je Stellplatz, diese Öffnungen genügen in den Außentüren unmittelbar über den Fußboden
- b) bei Garagen von  $25 - 100 \text{ m}^2$  .....  $200 \text{ cm}^2$  je Stellplatz,
- c) bei Garagen über  $100 \text{ m}^2$  .....  $600 \text{ cm}^2$  je Stellplatz,

Zu b und c:

Diese Öffnungen sind an entgegengesetzten Seiten und zur Hälfte möglichst unmittelbar unter der Decke, zur Hälfte unmittelbar über dem Fußboden anzuordnen. Verschließbare Fenster gelten nicht als Lüftungsöffnungen.

Garagen, in denen eine natürliche Lüftung nicht gesichert ist, müssen mechanische Zu- und Abluftanlagen erhalten.

3. Zwischen der Garage und ..... ist eine feuerhemmende Tür (DIN 18082) anzuordnen.
4. Zwischen der Garage und ..... darf keine unmittelbare Verbindung bestehen. Die Durchgangsöffnung ist zuzumauern, oder es ist eine Schleuse mit selbsttätig schließenden feuerbeständigen, gas- und rauchdichten Türen nach DIN 18081 anzuordnen.
5. In der Garage ~~und in der Schleuse~~ dürfen sich keine Zündquellen, Reinigungsöffnungen von Schornsteinen, Gasmesser oder Ähnliches befinden.
6. Die elektrischen Anlagen in den Garagen und ihren Nebenräumen müssen den VDE-Vorschriften für feuergefährdete Räume entsprechen.

Hinweis:

Beim Anlegen eines Wagenwaschplatzes mit Ablauf zur Entwässerungsanlage oder Einbau von Bodeneinläufen in der/den Garage(n) ist ein Benzinabscheider einzubauen.

## Richtlinien

für die bauaufsichtliche Behandlung von Ölheizungsanlagen  
DIN 4755 - Ölfeuerungen in Heizungsanlagen und DIN 4787 - Ölbrenner  
RdErl. d. Ministers für Wiederaufbau vom 19.1.1960 - II A 2/3  
- 7.011 Nr. 130/60 -

### 1. Genehmigungspflicht

Für den Einbau und den Betrieb neuer oder für die Veränderung vorhandener Feuerstätten in bestehenden Gebäuden ist eine Baugenehmigung nach der Bauordnung erforderlich.

### 2. Einführung

Das Normblatt DIN 4755 (Ausgabe Januar 1959) - Ölfeuerungen in Heizungsanlagen; Richtlinien - ist mit Wirkung vom 1. April 1960 für das Land Nordrhein-Westfalen bauaufsichtlich eingeführt. Die Bestimmungen dieses Normblattes gelten neben den einschlägigen Vorschriften der Bauordnungen als maßgebende Konstruktionsvorschriften bzw. als Richtlinien für die Prüfung der Bauanträge und für die Überwachung der Bauten. Auf das Normblatt DIN 4787 (Ausgabe Januar 1959) - Ölbrenner; Begriffe, Anforderungen, Bauprüfung - werden die Bauaufsichtsbehörden des Landes Nordrhein-Westfalen hingewiesen.

### 3. Bauvorlagen

Die Bauvorlagen (Bauzeichnungen, Baubeschreibungen) für die Aufstellung neuer Heizkessel mit Ölfeuerungen oder für den Einbau von Ölfeuerungen in vorhandenen Heizkesseln sind nur dann ausreichend prüfungsfähig, wenn sie mindestens folgende Angaben enthalten:

- 3.1) Lage, Größe und bauliche Beschaffenheit des Heizraumes, seiner Zu- und Ablufteinrichtung, des Schornsteines und gegebenenfalls des Brennstofflagerraumes;
- 3.2) Stellung, Art und Nennheizleistung des Kessels, sowie Lage und bauliche Beschaffenheit der Rauchrohre bzw. Rauchkanäle (Füchse);
- 3.3) Lage, Fassungsraum, Konstruktion und betriebliche Ausstattung der Heizölbehälter einschl. der zugehörigen Leitungen sowie den Flammpunkt des zur Verwendung kommenden Heizöles.

### 4. Kennzeichnungspflicht der Ölbrenner

Vom 1. Juli 1960 ab dürfen nur noch solche Ölbrenner eingebaut werden, die das Baumuster-Kennzeichen nach DIN 4787 tragen. Dieses Baumuster-Kennzeichen gilt den Bauaufsichtsbehörden gegenüber als Nachweis, daß die Ölbrenner den technischen Bedingungen des Normblattes DIN 4787 entsprechen.

### 5. Unternehmer und Fachbauleiter

Vor Ausführung der Heizungsanlage sind entsprechend § 2 Bauordnung nach Maßgabe des Abschnittes 6 des RdErl. v. 19.1.1960 - II A 2/3 - 7.011 Nr. 130/60 - die Namen des Fachbauleiters und des Erstellers der Heizungsanlage der Bauaufsichtsbehörde rechtzeitig schriftlich anzuzeigen.

### 6. Gebrauchsabnahme

Der Bauherr hat zur Gebrauchsabnahme eine schriftlich Erklärung des verantwortlichen Unternehmers bzw. Fachbauleiters vorzulegen, in der es ausdrücklich bescheinigt, daß die Bestimmungen der Normblätter DIN 4755 und DIN 4787 sowie der mit RdErl. v. 23.4.59 (MBl. NW. S. 1285) bauaufsichtlich eingeführten vorläufigen Richtlinien für Lagerbehälter aus Stahl für flüssige Brennstoffe beachtet sind und daß die Anlage betriebsicher ist.

## 7. Sachverständige und Prüfstellen

- 7.1) Anerkannte Sachverständige im Sinne des Normblattes DIN 4755 sind die Sachverständigen der Technischen Überwachungsvereine.
- 7.2) Anerkannte Prüfstellen für die Durchführung der Baumusterprüfungen nach DIN 4787 sind die Technischen Überwachungsvereine Essen, Hannover, Köln und München.

**Baubeschreibung**

zum Darlehnsantrag vom \_\_\_\_\_

Gemeinde: Holzen Kreis: Iserlohn  
 Bauvorhaben: Bebauungsplan Nr. 7 Grundstück Nr. 30

	Bauherr	Betreuer/Beauftragter	Entwurfsverfasser	Bauleiter
Name:	<u>Beitat</u>		<u>Architekt</u>	
Wohnort:	<u>DO-Aplerbeck</u>		<u>Heinz Thiel</u>	
Straße:	<u>Böcklerstr. 10</u>		<u>DO-Höchsten</u>	
			<u>Lange Heed 26</u>	

**1. Baugelände****1.1 Oberflächenbeschaffenheit, Nutzung:**Ackerland**1.2 Bodenart**

[Angaben nach DIN 1054, Abschn. 2.11 bis 2.13]

Lehmboden bzw.leichter Fels

Tragfähigkeit des Bodens in 2,50 m Tiefe  
2,500 kg/qcm

**1.3 Höchststand des Grundwassers** - m unter Geländeoberkante**1.4 Das Baugrundstück liegt an** nicht ~~an~~ **ausgebauter Straße;**

der Ausbau ist bis zum Jahresende 1970 vorgesehen.

**1.5 Es liegt** nicht **im Bergsenkungsgebiet.****2. Planung****2.1 Bauweise, Geschözzahl, Spännerform:** \_\_\_\_\_2-geschossig**2.2 Zur räumlichen Ausstattung der Wohnungen gehörende Keller- und Speicherräume:** \_\_\_\_\_Kellerräume

Zur gemeinsamen Benutzung verfügbar:

- Waschküche(n)  
- Wäschetrockenraum(räume), Größe \_\_\_\_\_

- Abstellraum(räume) für Fahrräder- Abstellraum(räume) für Kinderwagen1x Garage(n) für Pkw**2.3 Zentrale Anlagen**

(Blockheizung, Fernheizung, Zentralwaschanlage, Garagenanlage)

**2.4 Bei der Planung sind neben den bauaufsichtlich eingeführten Normen die in Nr. 27(2) WFB 19 7 genannten Wohnungsbaunormen berücksichtigt worden.**

Begründung, falls diese Normen nicht angewendet worden sind:

**3. Rohbau \*)****3.1 Es wird durch Stichproben überwacht, daß normengerechte Baustoffe verwendet werden.****3.2 Bauart der Wände**

(die Wanddicken sind in der Zeichnung eingetragen):

Fundamente: Kiesbeton

Außenwände des Kellergeschosses: \_\_\_\_\_

Kalksandsteinmauerwerk

*[The text in this section is extremely faint and illegible. It appears to be a multi-paragraph document, possibly a letter or a report, with several lines of text per paragraph. The content is not discernible.]*

Außenwände der Wohngeschosse

- a) Erdgeschoß: Gitterziegel  
b) \_\_\_\_\_ Obergeschoß: \_\_\_\_\_  
c) \_\_\_\_\_ Obergeschoß: \_\_\_\_\_  
d) Dachgeschoß (Giebel): \_\_\_\_\_  
Brandwände: \_\_\_\_\_

Wohnungstrennwände, Treppenraumwände:

Gitterziegel

Sonstige Trennwände

- a) tragende: Kalksandsteine  
b) nicht tragende: Schwemmsteine  
Schnornsteine: Ziegelsteine  
Schnornsteinköpfe: Klinker

3.3 Abdichtung gegen Erdfeuchtigkeit, Art und Ort:

Isolierputz m. Isolieranstrich  
Bitumenpappe

3.4 Bauart der Decken

- über dem Kellergeschoß: Stahlbeton  
über den Wohngeschossen: Stahlbeton  
über dem ausgebauten Dachgeschoß: \_\_\_\_\_

3.5 Bauart der Treppen

- Außentreppen: Stahlbeton  
bzw. Waschbeton  
Kellertreppen: Terrazzo  
Geschoßtreppen: \_\_\_\_\_  
Dachbodentreppen: \_\_\_\_\_  
Treppengeländer: Stahl m. Nipolan-  
handlauf

3.6 Balkone, Loggien

- Entwässerung \_\_\_\_\_  
Brüstungsgeländer Stahl

3.7 Dach

- Dachneigung: Flachdach  
Dachkonstruktion: Warmdach  
Dachdeckung: dachfolie PVC

Dachgauben

(Konstr., Wärmedämmung, Eindeckung):

Dachrinnen: \_\_\_\_\_

Abfallrohre: \_\_\_\_\_

4. Ausbau

4.1 Putz, Wandfliesen  
(mit Flächenangabe)

Außenputz

(ggf. Verblendung, Bekleidung):

Kratzputz

teilw. Klinker-Riemchen

Kellerräume: Glatter Wandputz

Waschküche: \_\_\_\_\_

Treppenraum: \_\_\_\_\_

Wohnräume, Flure: \_\_\_\_\_

Küchen: teilw. Fliesen

Bäder, Aborte: teilw. Fliesen

4.2 Fußböden

(Ausbildung oberhalb der Rohdecke unter Berücksichtigung des Schallschutzes und der Wärmedämmung)

Kellergeschoß: Betonfußboden

Wohnräume über Kellern: Teppichböden

bzw. PVC-Böden

Wohnräume über nicht unterkellerten oder nicht bewohnten Räumen, Durchfahrten usw.:

4 cm Korkplatten + Teppich-  
böden bzw. PVC

übrige Wohnräume: \_\_\_\_\_

Flure, Dielen: Teppichböden

bzw. Solnhofner Platten

Balkone, Loggien: Keram. Platten

Bäder, Aborte: \_\_\_\_\_

Dachboden: \_\_\_\_\_



#### 4.3 Fenster

(Material, Konstruktion, Beschlag, Verglasung)

Kellergeschoß: Holzfenster m. Drehkippsbeschlag

Treppenraum: "

Wohnräume: "

Küchen und Nebenräume: "

Rolläden — Schlagläden: Rolläden

Fensterglitter: -

zusätzliche Lüftungseinrichtung Küche: -

#### 4.4 Türen

(Material, Konstruktion, Beschlag)

Kellergeschoß: Holztüren

Haustüren: Stahl m. Aluprof.

Wohnungsabschlußtüren: Holztüren

Zimmertüren: Holztüren

Balkontüren, Fenstertüren: Holztüren

#### 4.5 Einbaumöbel

(Größe, Material, Behandlung)

Speiseschrank — Speisekammerregal: -

andere Einbaumöbel: -

#### 4.6 Anstriche und Tapeten

Außenanstrich: -

Kellergeschoß: Binderanstrich

Treppenraum: Tapeten

Sockel: -

Wohnräume: Tapeten

Küchen: Tapeten

Sockel: Fliesen

Bäder: Fliesen, oberh. Binder

Sockel: Lackfarbenastrich bzw. Naturholz

Türen: Lackfarbe

Fenster: Lackfarbe

#### 5. Haustechnische Anlagen

##### 5.1 Wasserversorgungsanlagen

Art der Versorgung: Anschl. an das öffent. Netz

Zapfstellen in Küche, Bad WC

Schallschutzmaßnahmen: nach DIN

##### 5.2 Gasanlagen

Art der Versorgung: -

Anschlußstellen in -

##### 5.3 Elektrische Anlagen

Anschluß an das öffentliche Netz mit Freileitung — Kabel

Art der Leitungen

Keller, Waschküche: Isolierrohr

Treppenraum: Stegleitung

Wohnräume: "

Brennstellen, Schalter, Steckdosen sind in der Zeichnung eingezeichnet.

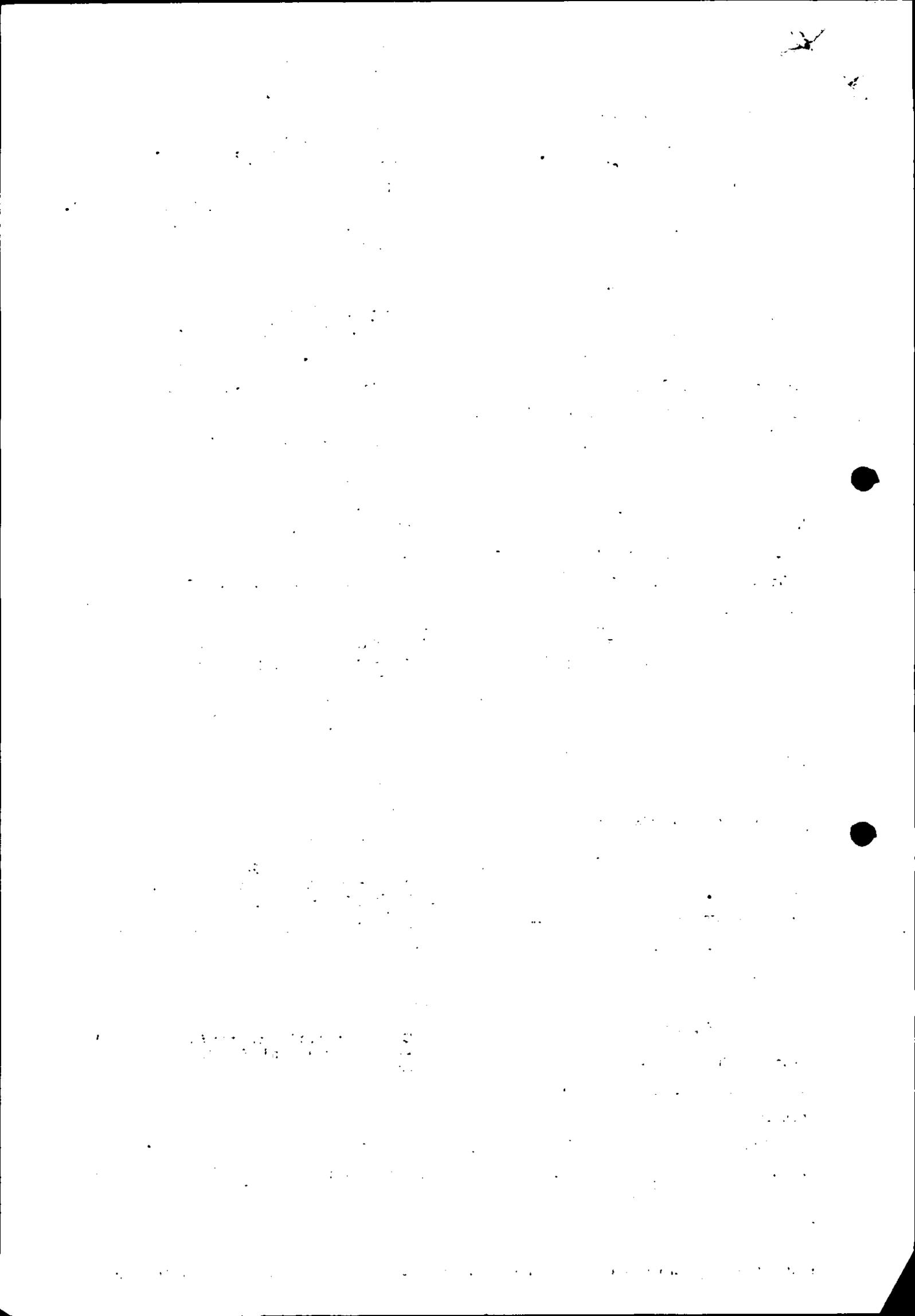
Elektrische Klingel- und Haustüröffneranlage je Wohnung:

Gemeinsame Rundfunkantenne (mit — ohne UKW) — Fernsehantenne mit Anschlußstecker je Wohnung:

vorgesehen

Fernsprechanlage: vorgesehen

Blitzschutzanlage: -



5.4 Heizung und Warmwasserbereitungsanlagen

Art der Heizung: Warmwasser  
Brennstoffart: Öl bes. Auftrag  
Art der Warmwasserbereitung: Durchlauferhitzer

5.5 Ausstattungsstücke

(Genauere Bezeichnung der Becken, Wannen, Warmwasserbereiter, Herde usw.)

Küche: Spültisch  
Bad: Waschbecken + Wanne  
WC: Klosettopf

Washküche: -

5.6 Andere haustechnische Anlagen

(Abfallschächte, Aufzüge oder dergl.)

6. Entwässerung und Beseitigung der Abfallstoffe

Anschluß an die öffentliche Kanalisation —  
Kleinkläranlage

Anschl. an die öffentl.  
Kanalisation

7. Außenanlagen

Wohnwege: Washbetjn

Die Angaben in der Baubeschreibung sind für die Ausführung verbindlich. Änderungen können nur mit vorheriger Genehmigung der Bewilligungsbehörde vorgenommen werden.

**Bauaufsichtsbehördlich geprüft!**

Gehört zum  
Bauschein  
No. 994 19 70

Iserlohn, 20.8.70  
KREIS ISERLOHN  
Der Oberkreisdirektor  
Untere Bauaufsichtsbehörde  
im Auftrags:

Dortmund 22.8.70  
(Ort) (Datum)

**HEINZ THIEL**

Entwurfsverfasser:

Architekt

46 Dortmund-Höchst  
1, Lange Heed 26 Ruf 46 27 96

Dortmund 22.8.70  
(Ort) (Datum)

Bauherr: Werner Beidell

Die Angaben müssen mit den Angaben über die Wand- und Deckenbaustoffe in der für die Ausführung des Bauvorhabens maßgeblichen bauaufsichtlich geprüften Festigkeitsberechnung übereinstimmen.

**Bepflanzung**

Vorgärten: \_\_\_\_\_

Einfriedigung: Jägerzaun

Hofplätze: -

- Teppichklopfstangen

- Wäschepfähle

- Hausgarten: \_\_\_\_\_

andere Außenanlagen  
(Grünanlagen, Kinderspielplätze, Garagen und Stellplätze für Kraftfahrzeuge usw.):

8. Weitere baubeschreibende Angaben

9. Ausschreibung und Vergabe

Die Ausschreibung der Bauleistungen und die Vergabe der Bauaufträge erfolgen nach der Verbindungsordnung für Bauleistungen (VOB), Teil A, Fassung 1965. Auswärtige Unternehmen werden bei der Ausschreibung — nicht — berücksichtigt.

Handwritten mark or signature in the top right corner.

Faint, illegible text at the bottom left of the page.

Faint, illegible text located below the bottom left text.

Geht zum  
Bauschein  
No. 19

Faint, illegible text at the bottom left, below the second block.

HEINZ THIEB

Antistika

12. Dorfstr.-Hauptstr.  
Lange Hald 2A, Ruf Nr. 2328

Bauvorhaben: W. Beitat, Holzen, Bebauungsplan Nr. 7,  
Grundstück Nr. 30

Berechnung der Wohnflächen und des umbauten Raumes

1. Wohnflächen

Erdgeschoß

Wohnen	$4,90 \times 7,01 \times 0,97$	=	33,32 m <sup>2</sup>
Loggia	$\frac{2,00 \times 4,84}{2} \times 0,97$	=	4,70 m <sup>2</sup>
Küche	$2,40 \times 4,01 \times 0,97$	=	9,34 m <sup>2</sup>
WC	$1,25 \times 2,26 \times 0,97$	=	2,74 m <sup>2</sup>
Vorraum	$1,25 \times 1,635 \times 0,97$	=	1,98 m <sup>2</sup>
Essdiele	$3,76 \times 5,26 \times 0,97$	=	19,18 m <sup>2</sup>
Eltern	$5,10 \times 3,76 \times 0,97$	=	18,60 m <sup>2</sup>
Diele	$(2,49 \times 2,01 + 1,345 \times 0,75) \times 0,97$	=	5,82 m <sup>2</sup>
Windfang	$2,01 \times 1,635 \times 0,97$	=	3,18 m <sup>2</sup>
Bad	$(2,76 \times 2,135 + 2,01 \times 0,375) \times 0,97$	=	6,44 m <sup>2</sup>
Flur	$1,14 \times 2,135 \times 0,97$	=	2,36 m <sup>2</sup>
Kind	$(4,50 \times 3,51 - 0,19 \times 0,445) \times 0,97$	=	15,25 m <sup>2</sup>
			<u>122,91 m<sup>2</sup></u>
			*****

Untergeschoß

Wohnen	$4,87 \times 4,76 \times 0,97$	=	22,48 m <sup>2</sup>
Kochen	$2,51 \times 3,76 \times 0,97$	=	9,15 m <sup>2</sup>
Windfang	$1,67 \times 1,51 \times 0,97$	=	2,44 m <sup>2</sup>
Schlafen	$4,35 \times 3,73 \times 0,97$	=	15,73 m <sup>2</sup>
Bad	$2,62 \times 1,885 \times 0,97$	=	4,79 m <sup>2</sup>
Diele	$(1,385 \times 4,295 + 1,675 \times 2,25 + 0,69 \times 1,26) \times 0,97$	=	10,26 m <sup>2</sup>
Flur	$(1,26 \times 3,26 + 0,44 \times 1,00) \times 0,97$	=	4,38 m <sup>2</sup>
			<u>69,23 m<sup>2</sup></u>
			*****

Wohnflächen insgesamt:

192,14 m<sup>2</sup>  
\*\*\*\*\*

Faint, illegible text, possibly bleed-through from the reverse side of the page. The text is arranged in several columns and appears to be a list or a series of entries. Some words are difficult to discern but may include terms like "No. 1", "No. 2", "No. 3", "No. 4", "No. 5", "No. 6", "No. 7", "No. 8", "No. 9", "No. 10", "No. 11", "No. 12", "No. 13", "No. 14", "No. 15", "No. 16", "No. 17", "No. 18", "No. 19", "No. 20", "No. 21", "No. 22", "No. 23", "No. 24", "No. 25", "No. 26", "No. 27", "No. 28", "No. 29", "No. 30", "No. 31", "No. 32", "No. 33", "No. 34", "No. 35", "No. 36", "No. 37", "No. 38", "No. 39", "No. 40", "No. 41", "No. 42", "No. 43", "No. 44", "No. 45", "No. 46", "No. 47", "No. 48", "No. 49", "No. 50".

2. Umbauter Raum

$(15,40 \times 10,05 - (4,03 \times 0,805 + 4,87 \times 0,44) + 5,10 \times 3,50) \times 2,75 = 459,91 \text{ m}^2$

$(15,46 \times (0,30 + 4,01 + 0,24 + 5,26 + 0,30) + 2,50 \times 5,10 - (4,90 \times 0,50 + 4,90 \times 1,70 + 4,03 \times 0,805)) \times 3,30 = 511,60 \text{ m}^2$   
-----  
971,41 m<sup>2</sup>  
-----

Garagen:  $8,795 \times 6,49 \times 2,50 = 142,70 \text{ m}^2$   
-----

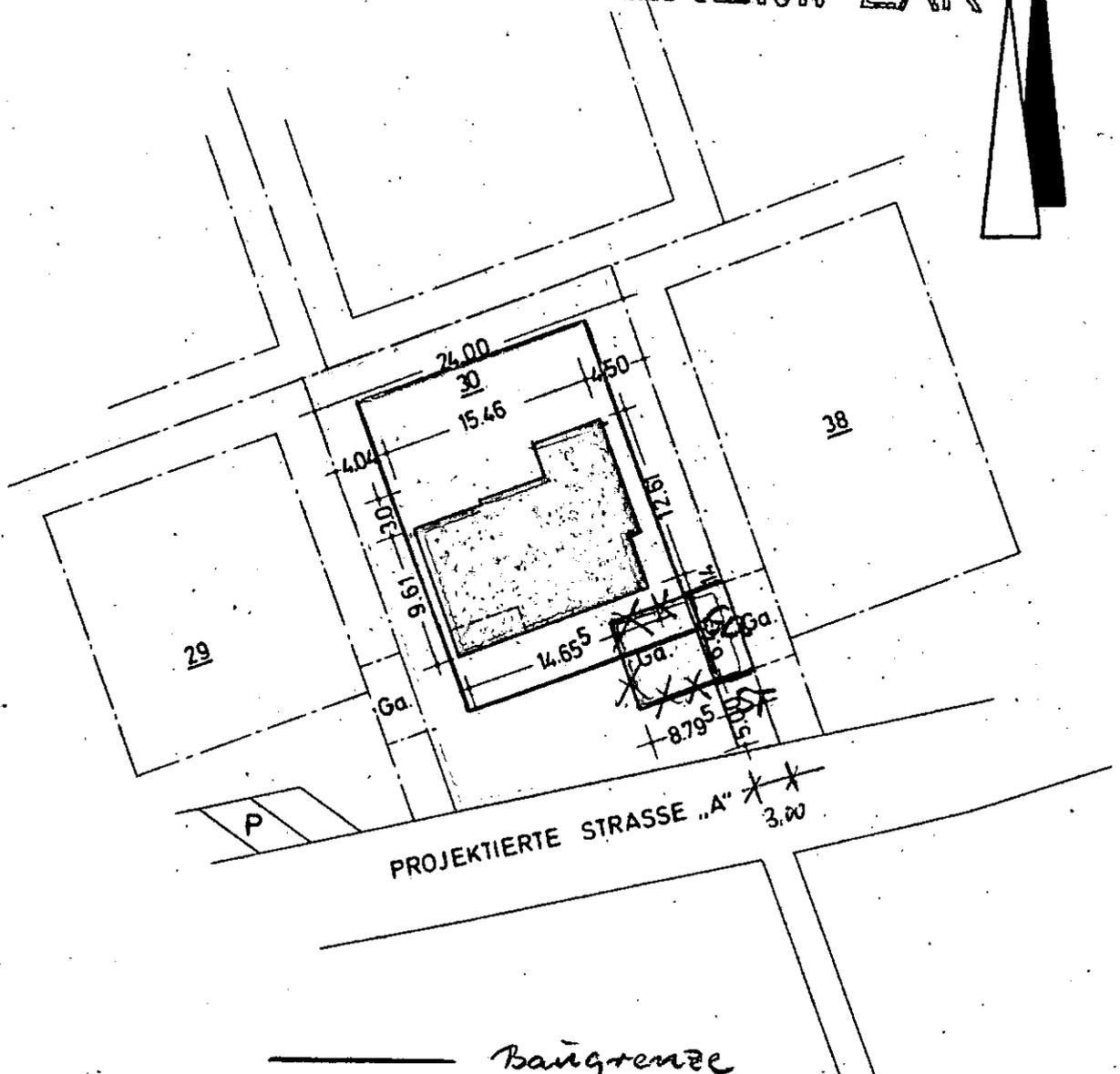
Dortmund, den 21.8.1970

Der Architekt:

~~HEINZ THIEL~~  
~~Architekt~~  
46 Dortmund-Höchst  
Lange Heed 26 Ruf 46 27 96



# PRÜFEXEMPLAR



*Baugrenze*

Bauaufsichtsbehördlich geprüft!

Iserlohn,

20. APR. 1971

KREIS ISERLOHN

Der Oberkreisdirektor

U. v. d. Bauaufsichtsbehörde

im Auftrag:

*[Signature]*  
Kreisbauamt

Gehört zum
Bauschein
No. <u>9914</u> 19 <u>70</u>

BAUVORHABEN M.=1:500

EHELEUTE BEITAT

HOLZEN, BEBAUUNGSPLAN / Nr. 7

PROJ.- STRASSE

WR.

GRZ 0.4

GFZ. 0.8

II FD

DORTMUND, D. 4. 8. 1970

ARCHITEKT:

## HEINZ THIEL

Architekt

46 Dortmund-Höchst

Lange Heed 26 Ruf 46 27 04

Faint text at the top of the page, possibly a header or title.

Small mark or symbol in the upper middle section.

Faint text or markings in the upper middle section.



Faint text at the bottom left of the page, possibly a footer or page number.



# Zeichnungsentnahme

An dieser Stelle befand sich eine Zeichnung,  
die separat gescannt wurde.

Das Original erscheint  
mit unten aufgeführter Nummerierung im  
gleichlautenden Zeichnungsteil der Akte!

*A-4*



S T A T I S C H E      B E R E C H N U N G

Für den Neubau eines Bungalows in  
5841) H o l z e n - S o m m e r b e r g  
Am Hang 21

Bauherr: Eheleute W. B e i t a t  
46) Dortmund, Böcklerstr. 10

Architekt: Heinz Thiel, 46) Dortmund - Höchsten  
Lange Heed 26, Tel. 462796

Statik: Walter Blumberg 4618) Kamen  
Gottesbergstr. 13    Tel. 2566

Bestimmungen:

DIN 1045 Stahlbeton  
DIN 2448 Flußstahlrohr  
DIN 1053 Mauerwerk  
DIN 1054 Baugrund  
DIN 1055 Lastannahmen

Material:

Beton: B 225  
Fundamentbeton: B 160  
Stahl: St. IIIb (ger) St. IV b( ger), St. 35  
Mauerwerk: KSV 150/II + Hlz 150/II + III

1971

33/1143

Objekt:

Seite: 3

Pos:

Pos. ② ③ Zweifeld

$l_1 = 5,5 \text{ m}$   $l_2 = 4,2 \text{ m}$   $M_p, M_p/m, M_p/m^2, M_p/m$

PROGRAMM:

Belastung: Feld 1

Belastung: Feld 2

$g = 0,530$

$g = 0,530$

$q = 0,610$

$q = 0,610$

$R_{1g} =$

$R_{1q} =$

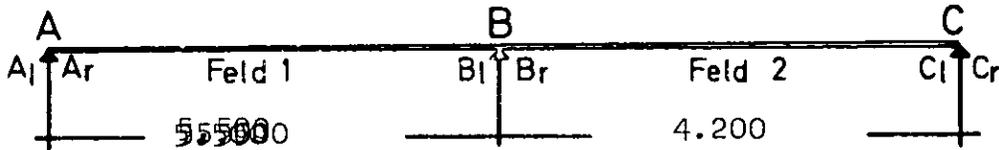
$L_{2g} =$

$L_{2q} =$

$M A_g =$

$M A_q =$

$J_1/J_2 =$



$M C_g =$

$M C_q =$

olivetti programma

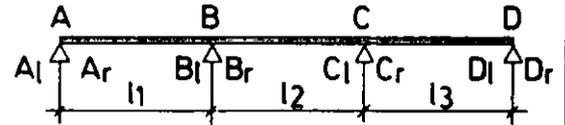
1	$q_1$ $q_2$		$q_1 (R_{1q})$	$q_2 (L_{2g})$	$M A_g$	$M C_q$	$M B$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$	$M_1'$	$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$		$b_0 (C)$	$M C'$	
2 <th colspan="2"><math>g_1</math> <math>g_2</math></th> <th><math>g_1 (R_{1g})</math></th> <th><math>q_1 (L_{2q})</math></th> <th><math>M A_q</math></th> <th><math>M C_g</math></th> <th><math>M B</math></th>	$g_1$ $g_2$		$g_1 (R_{1g})$	$q_1 (L_{2q})$	$M A_q$	$M C_g$	$M B$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$		$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$	$M_2'$	$b_0 (A)$	$M A'$	
3 <th colspan="2"><math>q_1</math> <math>q_2</math></th> <th><math>q_1 (L_{1q})</math></th> <th><math>q_2 (L_{2q})</math></th> <th><math>M A_g</math></th> <th><math>M C_g</math></th> <th><math>M B</math></th>	$q_1$ $q_2$		$q_1 (L_{1q})$	$q_2 (L_{2q})$	$M A_g$	$M C_g$	$M B$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$	$M_1'$	$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$	$M_2'$	$b_0 (B)$	$M B'$	
4 <th colspan="2"><math>g_1</math> <math>g_2</math></th> <th><math>g_1 (R_{1g})</math></th> <th><math>g_2 (R_{2g})</math></th> <th><math>M A_q</math></th> <th><math>M C_q</math></th> <th><math>M B</math></th>	$g_1$ $g_2$		$g_1 (R_{1g})$	$g_2 (R_{2g})$	$M A_q$	$M C_q$	$M B$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$		$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$				

FORMULAR: 1004

Objekt:

Seite: 4

Pos:



Pos. (4) (5) (6) Dreifeld

$l_1 = 4,00 \text{ m}, l_2 = 4,50 \text{ m}, l_3 = 3,70 \text{ m}$

Belastung: Feld 1 (Mp/m)    Belastung: Feld 2 (Mp/m)    Belastung: Feld 3 (Mp/m)

$g = 0,53$

$0,53$

$0,53$

$q = 0,61$

$0,61$

$0,61$

$R_{1g} =$      $L_{2g} =$      $R_{2g} =$      $R_{3g} =$

$R_{1q} =$      $L_{2q} =$      $R_{2q} =$      $R_{3q} =$

$MA_g = -$     Mpm    
 $MD_g = -$     Mpm  
 $MA_q = -$     Mpm     $MD_q = -$     Mpm

	$q_1 (R_{1q})$	$g_2 (L_{2g})$	$(R_{2g})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_g$	$MD_g$	$MB$
MC 0.921-	A 0.959	<u><math>M_1</math></u> 0.755	$M_1'$ 0.683	$M_2$ 0.361	D 0.879	<u><math>M_3</math></u> 0.633	$M_3'$ 0.584
	$g_1 (R_{1g})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$g_3 (L_{3g})$	$MA_q$	$MD_q$	$MB$
MC 0.965-	A 0.794	$M_1$ 0.595	<u><math>M_2</math></u> 0.531	$M_2'$ 0.514	D 0.719	$M_3$ 0.488	
	$q_1 (R_{1q})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$g_3 (L_{3g})$	$MA_g$	$MD_q$	$MB$
MC 0.943-	B 1.505	$Br$ 1.416	B 2.922	$b_0$ 0,24	<u><math>MB'</math></u> 1.056		
	$g_1 (R_{1g})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_q$	$MD_g$	$MB$
MC 1.032-	C 1.370	$Cr$ 1.407	C 2.777	$b_0$ 0,24	<u><math>MC'</math></u> 0.949-		
	$q_1 (R_{1q})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_g$	$MD_g$	$MB$
MC 1.009-	A 0.938	B 1.501	$Br$ 1.397	C 1.347	$Cr$ 1.401	D 0.855	
	$g_1 (R_{1g})$	$g_2 (L_{2g})$	$(R_{2g})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_q$	$MD_g$	$MB$
MC 0.944-	B 1.299	$Br$ 1.195	B 2.495	$b_0$	$MA'$		
	$q_1 (R_{1q})$	$g_2 (L_{2g})$	$(R_{2g})$	$g_3 (L_{3g})$	$MA_g$	$MD_q$	$MB$
MC 0.855-	C 1.147	$Cr$ 1.211	C 2.359	$b_0$	$MD'$		

PROGRAMM: 203/10

▽

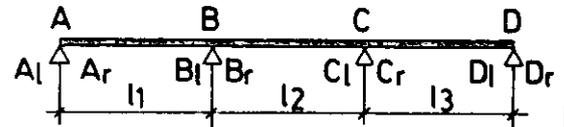
olivetti programma

FORMULAR: 1010

Objekt:

Seite: 12

Pos:



Pos. 16x 18x 19x Dreifeld

$l_1 = 5,10$  m,  $l_2 = 4,60$  m,  $l_3 = 4,60$  m

Belastung: Feld 1 (Mp/m)    Belastung: Feld 2 (Mp/m)    Belastung: Feld 3 (Mp/m)

$q_1 = 0,39$

$q_2 = 0,48$

$q_3 = 0,19$

$q_1 = 0,46$

$q_2 = 0,75$

$q_3 = 0,25$

$R_{1g} =$      $L_{2g} =$      $R_{2g} =$      $R_{3g} =$   
 $R_{1q} =$      $L_{2q} =$      $R_{2q} =$      $R_{3q} =$

○  $MA_g = -$     Mpm    ○  $MD_g = -$     Mpm  
 $MA_q = -$     Mpm     $MD_q = -$     Mpm

	$q_1 (R_{1q})$	$g_2 (L_{2g})$	$(R_{2g})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_g$	$MD_g$	$MB$
MC 0.520-	A 1.589	$M_1$ 1.662	$M_1'$ 1.383	$M_2$ 0.197	D 0.461	$M_3$ 0.426	$M_3'$ 0.370
	$g_1 (R_{1g})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$g_3 (L_{3g})$	$MA_q$	$MD_q$	$MB$
MC 0.894-	A 0.720	$M_1$ 0.666	$M_2$ 0.846	$M_2'$ 0.661	D 0.242	$M_3$ 0.154	
	$q_1 (R_{1q})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$g_3 (L_{3g})$	$MA_g$	$MD_q$	$MB$
MC 0.726-	$B_l$ 2.343	$B_r$ 2.016	B 4.360	$b_o$ 0,24	$MB'$ 1.946-		
	$g_1 (R_{1g})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_q$	$MD_g$	$MB$
MC 0.978-	$C_l$ 1.638	$C_r$ 0.787	C 2.426	$b_o$ 0,24	$MC'$ 0.931-		
	$q_1 (R_{1q})$	$q_2 (L_{2q})$	$(R_{2q})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_g$	$MD_g$	$MB$
MC 0.810-	A 1.536	$B_l$ 2.339	$B_r$ 1.993	$C_l$ 1.456	$C_r$ 0.751	D 0.398	
	$g_1 (R_{1g})$	$g_2 (L_{2g})$	$(R_{2g})$	$q_3 (L_{3q})$	$MA_q$	$MD_g$	$MB$
MC 0.689-	$B_l$ 1.211	$B_r$ 1.194	B 2.405	$b_o$	$MA'$		
	$q_1 (R_{1q})$	$g_2 (L_{2g})$	$(R_{2g})$	$g_3 (L_{3g})$	$MA_g$	$MD_q$	$MB$
MC 0.436-	$C_l$ 0.808	$C_r$ 0.531	C 1.340	$b_o$	$MD'$		

PROGRAMM: 203/10

✓

olivetti programma

FORMULAR: 1010

Objekt:

Seite: 14

Pos:

15  
Pos. (16y) (12) Zweifeld

$l_1 = 6,6 \text{ m}$   $l_2 = 2,2 \text{ m}$   $Mp, Mp/m, Mpm^2, Mpm$

PROGRAMM:

Belastung: Feld 1

Belastung: Feld 2

$g = 0,20$

$g = 0,52$

$q = 0,48$

$q = 0,76$

$R_{1g} =$

$R_{1q} =$

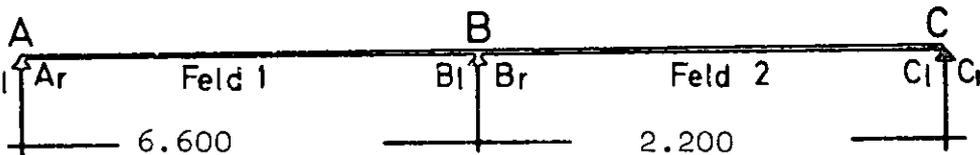
$L_{2g} =$

$L_{2q} =$

$MA_g = 0,28$

$MA_q = 0,86$

$J_1/J_2 =$



$MC_g =$

$MC_q =$

olivetti programma



1	$q_1$ $q_2$		$q_1(R_{1q})$	$q_2(L_{2q})$	$MA_g$	$MC_q$	$MB$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$	$M_1'$	$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$	$M_2'$	$b_0(C)$	$MC'$	
2 <th colspan="2"><math>g_1</math> <math>g_2</math></th> <th><math>g_1(R_{1g})</math></th> <th><math>g_2(L_{2g})</math></th> <th><math>MA_q</math></th> <th><math>MC_g</math></th> <th><math>MB</math></th>	$g_1$ $g_2$		$g_1(R_{1g})$	$g_2(L_{2g})$	$MA_q$	$MC_g$	$MB$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$	$M_1'$	$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$	$M_2'$	$b_0(A)$	$MA'$	
3 <th colspan="2"><math>q_1</math> <math>q_2</math></th> <th><math>q_1(l_1q)</math></th> <th><math>q_2(L_{2q})</math></th> <th><math>MA_g</math></th> <th><math>MC_g</math></th> <th><math>MB</math></th>	$q_1$ $q_2$		$q_1(l_1q)$	$q_2(L_{2q})$	$MA_g$	$MC_g$	$MB$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$	$M_1'$	$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$	$M_2'$	$b_0(B)$	$MB'$	
4 <th colspan="2"><math>g_1</math> <math>g_2</math></th> <th><math>g_1(R_{1g})</math></th> <th><math>g_2(R_{2g})</math></th> <th><math>MA_q</math></th> <th><math>MC_q</math></th> <th><math>MB</math></th>	$g_1$ $g_2$		$g_1(R_{1g})$	$g_2(R_{2g})$	$MA_q$	$MC_q$	$MB$
	$A_l$	$A_r$	$M_1$		$B_l$	$B_r$	$B$
	$C_l$	$C_r$	$M_2$				

FORMULAR: 1004

Objekt:

Seite: 16

Pos:

Pos. (18y) (23) Zweifeld

$l_1 = 5,5$  m  $l_2 = 4,2$  m Mp, Mp/m, Mpm<sup>2</sup>, Mpm

PROGRAMM:

Belastung: Feld 1

Belastung: Feld 2

$g = 0,10$

$g = 0,57$

$q = 0,16$

$q = 0,82$

$R_{1g} =$

$R_{1q} =$

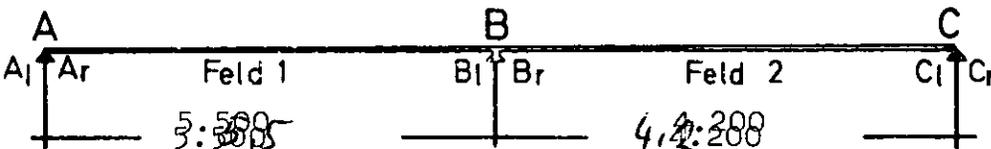
$L_{2g} =$

$L_{2q} =$

$MA_g =$

$MA_q =$

$J_1/J_2 =$



$MC_g =$

$MC_q =$

olivetti programma

1		$q_1 (R_{1q})$ 0.160	$q_2 (L_{2g})$ 0.520	$MA_g$ 0.000	$MC_q$ 0.000	$MB$ 0.839-
---	--	-------------------------	-------------------------	-----------------	-----------------	----------------

$A_l$	$A_r$ 0.287	A	$M_1$ 0.258	$M_1'$ 0.338	$B_l$ 0.592	$B_r$ 1.291	B 1.884
-------	----------------	---	----------------	-----------------	----------------	----------------	------------

$C_l$ 0.892	$C_r$	C	$M_2$ 0.765	0.642	$b_0 (C)$	$MC'$	
----------------	-------	---	----------------	-------	-----------	-------	--

2		$g_1 (R_{1g})$ 0.100	$q_1 (L_{2q})$ 0.820	$MA_q$ 0.000	$MC_g$ 0.000	$MB$ 0.997-
---	--	-------------------------	-------------------------	-----------------	-----------------	----------------

$A_l$	$A_r$ 0.093	A	$M_1$ 0.043	0.211	$B_l$ 0.456	$B_r$ 1.959	B 2.415
-------	----------------	---	----------------	-------	----------------	----------------	------------

$C_l$ 1.484	$C_r$	C	$M_2$ 1.343	$M_2'$ 1.012	$b_0 (A)$	$MA'$	
----------------	-------	---	----------------	-----------------	-----------	-------	--

3		$q_1 (L_{1q})$ 0.160	$q_2 (L_{2q})$ 0.820	$MA_g$ 0.000	$MC_g$ 0.000	$MB$ 1.125-
---	--	-------------------------	-------------------------	-----------------	-----------------	----------------

$A_l$	$A_r$ 0.235	A	$M_1$ 0.172	$M_1'$ 0.338	$B_l$ 0.644	$B_r$ 1.990	B 2.634
-------	----------------	---	----------------	-----------------	----------------	----------------	------------

$C_l$ 1.453	$C_r$	C	$M_2$ 1.288	$M_2'$ 1.012	$b_0 (B)$ 0.270	$MB'$ 1.087-	
----------------	-------	---	----------------	-----------------	--------------------	-----------------	--

4		$g_1 (R_{1g})$	$g_2 (R_{2g})$	$MA_q$	$MC_q$	$MB$
---	--	----------------	----------------	--------	--------	------

$A_l$	$A_r$	A	$M_1$		$B_l$	$B_r$	B
-------	-------	---	-------	--	-------	-------	---

$C_l$	$C_r$	C	$M_2$				
-------	-------	---	-------	--	--	--	--

FORMULAR: 1004

Objekt:

Seite: 17

Pos:

Pos. (19y) (20y) (21y) (22) Vierfeld

$l_1 = 4,0 \text{ m}$ ,  $l_2 = 4,5 \text{ m}$ ,  $l_3 = 3,8 \text{ m}$ ,  $l_4 = 1,0 \text{ m}$

Mp, Mp/m, Mpm

PROGRAMM:

1		$q_1^\circ$ 0,43	$q_2^\circ$ 0,45	$q_3^\circ$ 0,62	$q_4^\circ$ 0,6			
	max A	max M <sub>l</sub>	M <sub>l</sub> '	min M <sub>2</sub>	max M <sub>3</sub>	M <sub>3</sub> '	min M <sub>4</sub>	min E
	0.659	0.505	0.483	0.349	0.435	0.373	0.000	0.294-
2		$q_1^\circ$ 0,33	$q_2^\circ$ 0,71	$q_3^\circ$ 0,48	$q_4^\circ$ 1,1			
	min A	min M <sub>l</sub>	max M <sub>2</sub>	M <sub>2</sub> '	min M <sub>3</sub>	max M <sub>4</sub>	M <sub>4</sub> '	max E
	0.412	0.258	0.786	0.599	0.235	0.027	0.077	0.244
3		$q_1^\circ$ 0,43	$q_2^\circ$ 0,71	$q_3^\circ$ 0,48	$q_4^\circ$ 1,1			
	max B <sub>l</sub>	max B <sub>r</sub>	max B	b <sub>0</sub>	min M <sub>B</sub>	M <sub>B</sub> '	M <sub>B</sub> ''	
	1.132	1.617	2.749		1.090-	1.022-	0.957-	
4		$q_1^\circ$ 0,33	$q_2^\circ$ 0,45	$q_3^\circ$ 0,62	$q_4^\circ$ 0,6			
	min B <sub>l</sub>	min B <sub>r</sub>	min B					
	0.766	0.914	1.680					
5		$q_1^\circ$ 0,43	$q_2^\circ$ 0,71	$q_3^\circ$ 0,62	$q_4^\circ$ 0,6			
	max C <sub>l</sub>	max C <sub>r</sub>	max C	b <sub>0</sub>	min M <sub>C</sub>	M <sub>C</sub> '	M <sub>C</sub> ''	
	0.654	0.825	1.479		0.470-	0.431-	0.394-	
6		$q_1^\circ$ 0,43	$q_2^\circ$ 0,45	$q_3^\circ$ 0,48	$q_4^\circ$ 1,1			
	min C <sub>l</sub>	min C <sub>r</sub>	min C					
	0.693	1.106	1.110	1.049				
7		$q_1^\circ$ 0,43	$q_2^\circ$ 0,45	$q_3^\circ$ 0,62	$q_4^\circ$ 1,1			
	max D <sub>l</sub>	max D <sub>r</sub>	max D	b <sub>0</sub>	min M <sub>D</sub>	M <sub>D</sub> '	M <sub>D</sub> ''	
8		$q_1^\circ$ 0,33	$q_2^\circ$ 0,71	$q_3^\circ$ 0,48	$q_4^\circ$ 0,6			
	min D <sub>l</sub>	min D <sub>r</sub>	min D					
9		$q_1^\circ$ 0,43	$q_2^\circ$ 0,71	$q_3^\circ$ 0,62	$q_4^\circ$ 1,1			
	A	B <sub>l</sub>	B <sub>r</sub>	C <sub>l</sub>	C <sub>r</sub>	D <sub>l</sub>	D <sub>r</sub>	E

olivetti programma

FORMULAR: 1037

Objekt:

Seite:

25

Pos:

Pos. 31   Zweifeld

$l_1 = 2,60\text{m}$   $l_2 = 1,90\text{m}$   $M_p, M_p/m, M_p/m^2, M_p/m$

PROGRAMM:

Belastung: Feld 1

Belastung: Feld 2

$q = 2,80$   
 $p = 2,20$   
 $q = 5,00$

$q = 2,80$   
 $p = 2,65$   
 $q = 5,65$

$R_{1g} =$

$R_{1q} =$

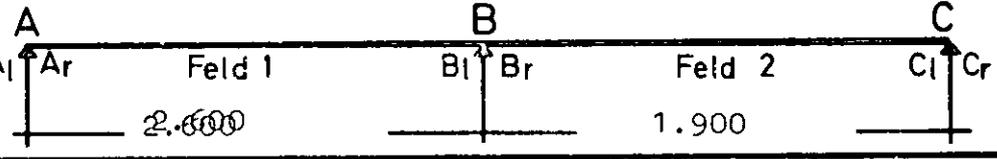
$L_{2g} =$

$L_{2q} =$

$MA_g =$

$MA_q =$

$J_1/J_2 =$



$MC_g =$

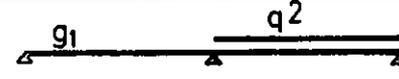
$MC_q =$

olivetti programma

1		$q_1(R_{1q})$ 5.000	$q_2(L_{2g})$ 2.800	$MA_g$ 0.000	$MC_q$ 0.000	$MB$ 2.974-
---	---	------------------------	------------------------	-----------------	-----------------	----------------

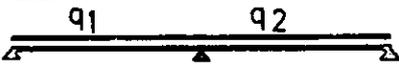
$A_l$	$A_r$ 5.355	A	$M_1$ 2.868	$M_1'$ 2.366	$B_l$ 7.644	$B_r$ 4.225	B 1.869
-------	----------------	---	----------------	-----------------	----------------	----------------	------------

$C_l$ 1.094	$C_r$	C	$M_2$ 0.213	$M_2'$ 0.707	$bo(C)$	$MC'$	
----------------	-------	---	----------------	-----------------	---------	-------	--

2		$g_1(R_{1g})$ 2.800	$q_1(L_{2q})$ 5.650	$MA_q$ 0.000	$MC_g$ 0.000	$MB$ 2.443-
---	---	------------------------	------------------------	-----------------	-----------------	----------------

$A_l$	$A_r$ 2.700	A	$M_1$ 1.301	$M_1'$ 1.324	$B_l$ 4.579	$B_r$ 6.653	B 1.233
-------	----------------	---	----------------	-----------------	----------------	----------------	------------

$C_l$ 4.081	$C_r$	C	$M_2$ 1.474	$M_2'$ 1.427	$bo(A)$	$MA'$	
----------------	-------	---	----------------	-----------------	---------	-------	--

3		$q_1(L_{1q})$ 5.000	$q_2(L_{2q})$ 5.650	$MA_g$ 0.000	$MC_g$ 0.000	$MB$ 3.517-
---	---	------------------------	------------------------	-----------------	-----------------	----------------

$A_l$	$A_r$ 5.147	A	$M_1$ 2.649	$M_1'$ 2.366	$B_l$ 7.852	$B_r$ 7.218	B 15.071
-------	----------------	---	----------------	-----------------	----------------	----------------	-------------

$C_l$ 3.516	$C_r$	C	$M_2$ 1.094	$M_2'$ 1.427	$bo(B)$	$MB'$	
----------------	-------	---	----------------	-----------------	---------	-------	--

FORMULAR: 1004

4		$g_1(R_{1g})$	$g_2(R_{2g})$	$MA_q$	$MC_q$	$MB$
---	---	---------------	---------------	--------	--------	------

$A_l$	$A_r$	A	$M_1$		$B_l$	$B_r$	B
-------	-------	---	-------	--	-------	-------	---

$C_l$	$C_r$	C	$M_2$				
-------	-------	---	-------	--	--	--	--

Objekt:

Seite: 35

Pos:

Pos. (40) (41) Zweifeld

$l_1 = 3,0 \text{ m}$   $l_2 = 5,60 \text{ m}$   $Mp, Mp/m, Mpm^2, Mpm$

PROGRAMM:

Belastung: Feld 1

Belastung: Feld 2

$g = 0,52$

$g = 0,52$

$q = 0,60$

$q = 0,60$

$R1g =$

$R1q =$

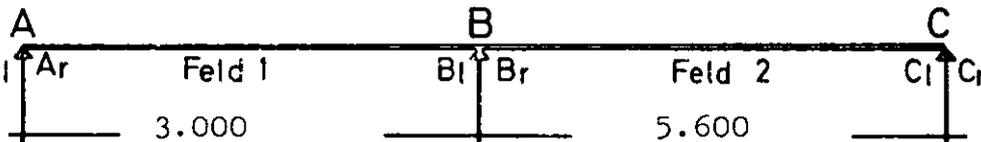
$L2g =$

$L2q =$

$MAg =$

$MAq =$

$J1/J2 =$



$MCg =$

$MCq =$

1			$q1 (R1q)$ 0.600	$g2 (L2g)$ 0.520	$MAg$ 0.000	$MCq$ 0.000	$MB$ 1.562-
Al	Ar 0.379	A	$M1$ 0.119	$M1'$ 0.378	$Bl$ 1.420	$Br$ 1.735	B 3.156
Cl	Cr	C	$M2$ 1.331	1.141	$bo (C)$	$MC'$	
1.176							
2			$g1 (R1g)$ 0.520	$q1 (L2q)$ 0.600	$MAq$ 0.000	$MCg$ 0.000	$MB$ 1.735-
Al	Ar 0.201	A	$M1$ 0.039	0.327	$Bl$ 1.358	$Br$ 1.989	B 3.348
Cl	Cr	C	$M2$ 1.564	$M2'$ 1.317	$bo (A)$ 0.240	$MA'$ 1.654-	
1.370							
3			$q1 (L1q)$	$q2 (L2q)$	$MAg$	$MCg$	$MB$
Al	Ar	A	$M1$	$M1'$	$Bl$	$Br$	B
Cl	Cr	C	$M2$	$M2'$	$bo (B)$	$MB'$	
4			$g1 (R1g)$	$g2 (R2g)$	$MAq$	$MCq$	$MB$
Al	Ar	A	$M1$		$Bl$	$Br$	B
Cl	Cr	C	$M2$				

olivetti programma

FORMULAR: 1004

*Heppner Balken*

Objekt:

Seite: 31

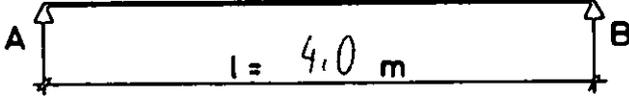
Pos:

Pos. (35)

PROGRAMM:

Beton B                      Stahl III b                      Belastung:                      Mp, Mp/m

$q = 1,58$



A Mp 3.160	B Mp 3.160	max M Mpm 3.160	Gb/Ge zul. /	d/h/h' cm / /	b/bo cm /
Gb Mp/cm <sup>2</sup> 0.095	Ge Mp/cm <sup>2</sup> 2.400	Fe cm <sup>2</sup> 5.784	Ge' Mp/cm <sup>2</sup>	Fe' cm <sup>2</sup>	τ kp/cm <sup>2</sup> 4.627

Fe:                      ∅                      mm =                      cm<sup>2</sup>                      Fe':                      ∅                      mm =                      cm<sup>2</sup>

Schubsicherung:

nach Wahl:

τzul =                      kp/cm<sup>2</sup>                      τvorh =                      kp/cm<sup>2</sup>

Stahlträger

Fe τ erf. =                      cm<sup>2</sup>

Gzul =                      kp/cm<sup>2</sup>, f = 1/

Aufgebogen                      ∅                      mm =                      cm<sup>2</sup>

Wx =                      cm<sup>3</sup>, Jx =                      cm<sup>4</sup>

Bügel                      ∅                      mm, e =                      cm =                      cm<sup>2</sup>

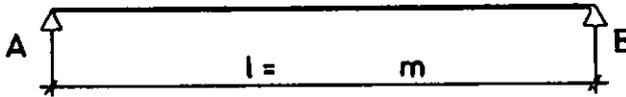
oder BSTG. R                      =                      cm<sup>2</sup>

Fe τ =                      cm<sup>2</sup>

Wx vorh. =                      cm<sup>3</sup>, Jx =                      cm<sup>4</sup>

Pos. ○

Beton B                      Stahl III b                      Belastung:                      Mp, Mp/m



A Mp 3.160	B Mp 3.160	max M Mpm 3.160	Gb/Ge zul. /	d/h/h' cm / /	b/bo cm /
Gb Mp/cm <sup>2</sup> 0.057	Ge Mp/cm <sup>2</sup> 0.095	Fe cm <sup>2</sup> 182.027	Ge' Mp/cm <sup>2</sup>	Fe' cm <sup>2</sup>	τ kp/cm <sup>2</sup> 5.790

Fe:                      ∅                      mm =                      cm<sup>2</sup>                      Fe':                      ∅                      mm =                      cm<sup>2</sup>

Schubsicherung:

nach Wahl:

τzul =                      kp/cm<sup>2</sup>                      τvorh =                      kp/cm<sup>2</sup>

Stahlträger

Fe τ erf. =                      cm<sup>2</sup>

Gzul =                      kp/cm<sup>2</sup>, f = 1/

Aufgebogen                      ∅                      mm =                      cm<sup>2</sup>

Wx =                      cm<sup>3</sup>, Jx =                      cm<sup>4</sup>

Bügel                      ∅                      mm, e =                      cm =                      cm<sup>2</sup>

oder BSTG. R                      =                      cm<sup>2</sup>

Fe τ =                      cm<sup>2</sup>

Wx vorh. =                      cm<sup>3</sup>, Jx =                      cm<sup>4</sup>

FORMULAR: 107

olivetti programma

Objekt:

Seite: 35

Pos:

Pos. (40) (41) Zweifeld

$l_1 = 3,00$  m  $l_2 = 5,60$  m  $M_p, M_p/m, M_p/m^2, M_p/m$

PROGRAMM:

Belastung: Feld 1

Belastung: Feld 2

$q_1 = 0,6$

$q_2 = 0,48$

$R_{1g} =$

$R_{1q} =$

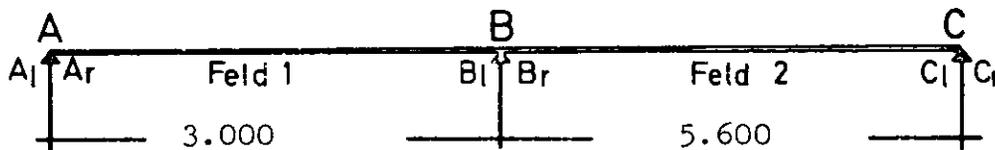
$L_{2g} =$

$L_{2q} =$

$M_{Ag} =$

$M_{Aq} =$

$J_1/J_2 =$



$M_{Cg} =$

$M_{Cq} =$

olivetti programma

1			$q_1 (R_{1q})$ 0.600	$q_2 (L_{2g})$ 0.480	$M_{Ag}$ 0.000	$M_{Cq}$ 0.000	$M_B$ 1.460-	
	$A_l$	$A_r$ 0.413	A	$M_1$ 0.142	$M_1'$ 0.378	$B_l$ 1.386	$B_r$ 1.604	B 2.991
	$C_l$ 1.083	$C_r$	C	$M_2$ 1.222	$M_2'$ 1.053	$b_0 (C)$ 0.240	$M_B'$ 1.377-	
2			$g_1 (R_{1g})$	$q_1 (L_{2q})$	$M_{Aq}$	$M_{Cg}$	$M_B$	
	$A_l$	$A_r$	A	$M_1$		$B_l$	$B_r$	B
	$C_l$	$C_r$	C	$M_2$	$M_2'$	$b_0 (A)$	$M_{A'}$	
3			$q_1 (L_{1q})$	$q_2 (L_{2q})$	$M_{Ag}$	$M_{Cg}$	$M_B$	
	$A_l$	$A_r$	A	$M_1$	$M_1'$	$B_l$	$B_r$	B
	$C_l$	$C_r$	C	$M_2$	$M_2'$	$b_0 (B)$	$M_{B'}$	
4			$g_1 (R_{1g})$	$g_2 (R_{2g})$	$M_{Aq}$	$M_{Cq}$	$M_B$	
	$A_l$	$A_r$	A	$M_1$		$B_l$	$B_r$	B
	$C_l$	$C_r$	C	$M_2$				

FORMULAR: 1004

# PRÜFEXEMPLAR

## Baugrund:

Der Baugrund besteht aus Lehm. Es wird mit einer zul. Bodenpressung von  $\sigma = 2,0 \text{ kp/cm}^2$  gerechnet. Falls beim Ausschachten der Baugrube jedoch schlechterer Boden vorgefunden wird, ist der Statiker zu benachrichtigen.

## Vorbemerkung

- a) Die Decken und die Treppe bestehen aus Stahlbeton.
- b) Kaminwechsel werden konstruktiv berücksichtigt, Handmatten werden rundherum angeordnet.
- c) Nichttragende Leichtwände ( V 25/II) werden nachträglich untermauert.
- d) Es wird ein Kaltdach aus Holz vorgesehen. Die Dachaufkantung wird ebenfalls konstruktiv aus Holz angefertigt. Die gesamte Holzdachkonstruktion ist gegen Abheben ( Windsog) ausreichend stark mit der Stahlbetondecke zu verankern.
- e) Die Dachdecke wird gleitend ausgebildet.

## A) OBERGESCHOSS

Pos. 1 Teilweise eingespannte Platte  $d = 16 \text{ cm}$

### Belastung

3 Lagen Pappe	= 25 <sup>kp</sup> /m <sup>2</sup>
Ertex oder Holz und Isolierung	= 75 "
16 cm Stb.	= 400 "
Putz oder Rigips	= 30 "
	<hr/>
	g = 530 "
Verkehrslast ( Schnee)	p = 80 "
	<hr/>
	q = 610 "

100-100000-100000

100-100000-100000

100-100000-100000

100-100000-100000



DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

l = 4,90 + 0,16 = 5,06 m

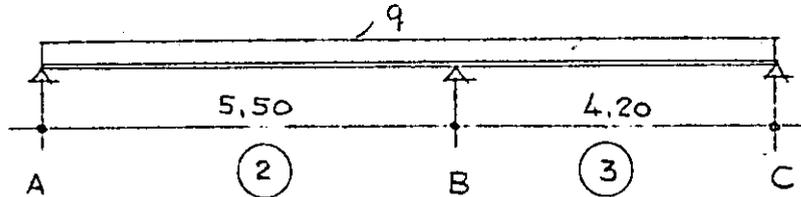
A = 0,61 · 5,06 / 2 = 1,54 Mp

MF = MS = ± 0,61 · 5,06<sup>2</sup> /  $\frac{10}{8}$  = ± 1,56 Mpm <sup>1,45</sup>

Bemessung siehe Seite: 6

Pos. 2+3 Zweifeldplatte d = 16 cm

Belastung wie Pos. 1 q = 0,61 Mp/m<sup>2</sup>



DURCH

nach "Cross"

K2 = 7,5 / 5,5 = 1,36      K3 = 7,5 / 4,2 = 1,78

V BA = 1,36 / 3,14 = 0,43 ( 0,57)

M2 = 0,61 · 5,5<sup>2</sup> / 8 = 2,31 Mpm

M3 = 0,61 · 4,2<sup>2</sup> / 8 = 1,35 Mpm

0,43	0,57
-2,31	+1,35
+0,41	+0,55
-1,90	+1,90

A = 0,61 · 2,75 - 1,9 / 5,5 = 1,675 - 0,345 = 1,33 Mp

B1 = 1,675 + 0,345 = 2,02 Mp

Br = 0,61 · 2,1 + 1,9 / 4,2 = 1,28 + 0,45 = 1,73 "

B = 3,75 "

C = 1,28 - 0,45 = 0,83 Mp

M2 = 1,33<sup>2</sup> / 2 · 0,61 = 1,45 Mpm

M3 = 0,83<sup>2</sup> / 2 · 0,61 = ~~0,59~~ " 0,76

max M3 = 0,61 · 4,2<sup>2</sup> / 14,2 = 0,76 "

MB' = - 1,90 + 0,24 · 1,73 / 4 = - 1,80 "

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

1948



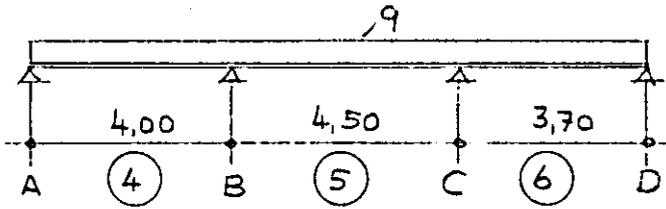
Bemessung siehe Seite: 6

PRÜFEXEM. LAR

Pos. 4+5+6 Dreifeldplatte

d = 16 cm

q = 0,61 Mp/m<sup>2</sup> wie Pos. 1



DURCH VERGLEICHSPRECHNUNG GEPHT

$K4 = 7,5 / 4,0 = 1,88$

$K5 = 10 / 4,5 = 2,22$

$K6 = 7,5 / 3,7 = 2,03$

$V_{BA} = 1,88 / 4,10 = 0,46 (0,54)$

$V_{CB} = 2,22 / 4,25 = 0,52 (0,48)$

$M4 = 0,61 \cdot 4,0^2 / 8 = 1,22 \text{ Mpm}$

$M5 = 0,61 \cdot 4,5^2 / 12 = 1,03 \text{ Mpm}$

$M6 = 0,61 \cdot 3,7^2 / 8 = 1,05 "$

DURCH VERGLEICHSPRECHNUNG GEPHT

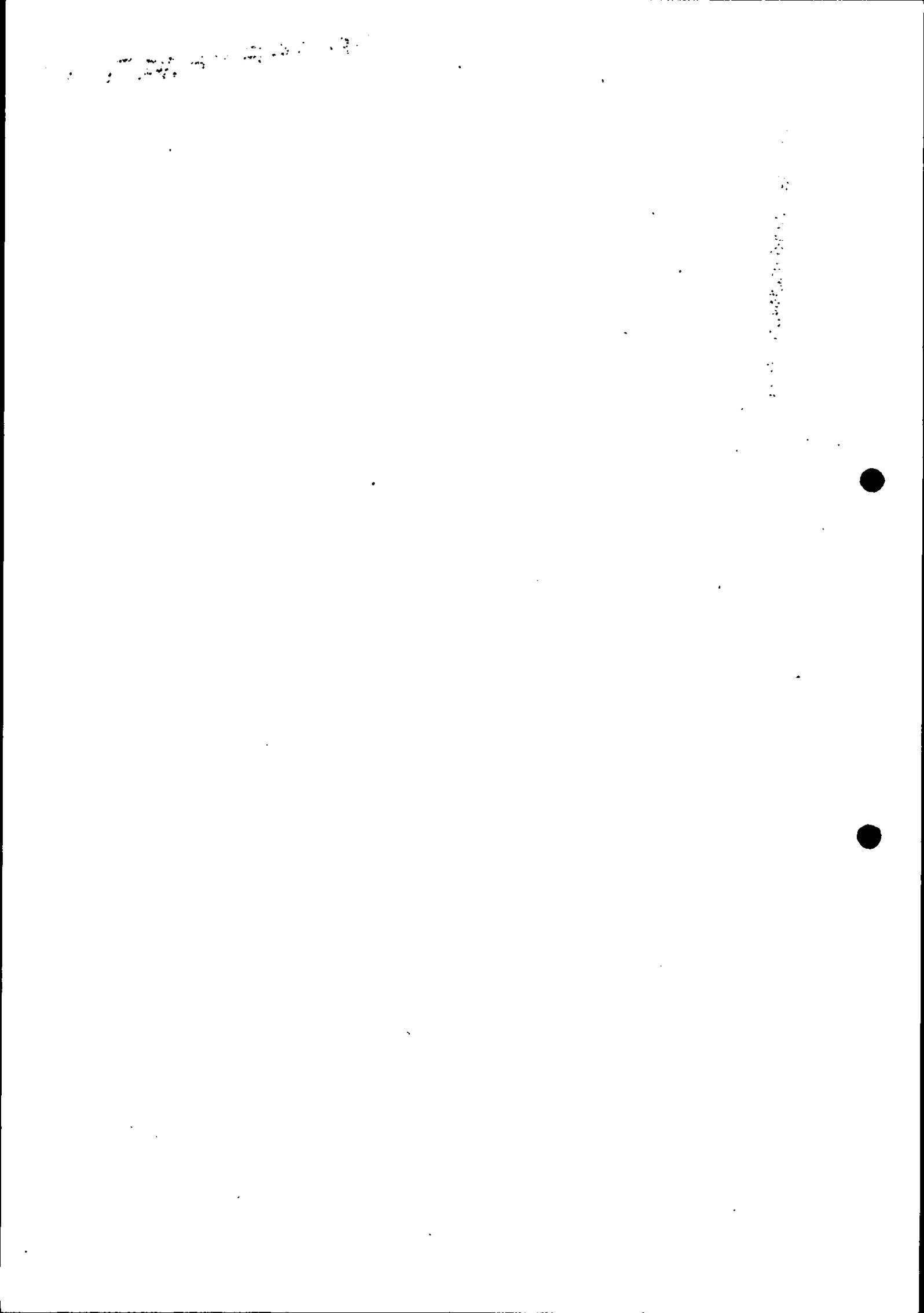
0,46	0,54	0,52	0,48
-1,22	+1,03	-1,03	+1,05
+0,09	+0,10	+0,05	
	-0,02	-0,04	-0,03
+0,01	+0,01		
-1,12	+1,12	-1,02	+1,02

$A = 0,61 \cdot 2,00 - 1,12 / 4,0 = 1,22 - 0,28 = 0,94 \text{ Mp}$

$B1 = 1,22 + 0,28 = 1,50 "$

$B_r = 0,61 \cdot 2,25 + 0,10 / 4,5 = 1,37 + 0,02 = 1,40 "$

$B = 2,90 "$



DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

$C1 = 1,37 - 0,02$	$= 1,35 \text{ Mp}$
$Cr = 0,61 \cdot 1,85 + 1,02 / 3,7$	$= 1,41 \text{ ''}$
$= 1,13 + 0,28$	<hr/>
	$C = 2,76 \text{ ''}$
$D = 1,13 - 0,27$	$= 0,86 \text{ Mp}$
$M4 = 0,94^2 / 2 \cdot 0,61$	$= 0,73 \text{ Mpm}$
$M5 = (1,40^2 / 2 \cdot 0,61) - 1,12$	$= 0,49 \text{ ''}$
$\text{max } M5 = 0,61 \cdot 4,5^2 / 24$	$= 0,52 \text{ ''}$
$M6 = 0,86^2 / 2 \cdot 0,61$	$= 0,61 \text{ ''}$
$MB' = -1,12 + 0,24 \cdot 1,4 / 4$	$= -1,04 \text{ ''}$
MC	$= -1,02 \text{ ''}$

Bemessung siehe Seite: 6

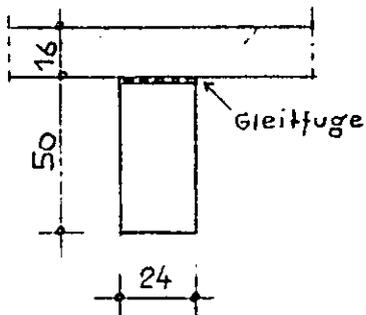
Pos. 7 Stb.- Balken  $b_0/d_0 = 24 / 50 \text{ cm}$   
 $l = 2,40 \text{ m}$

Belastung

a. Pos. 1	$0,61 \cdot 1,25 \cdot 2,53$	$= 1,93 \text{ Mp}$
Anteil Pos. 2	$0,61 \cdot 5,5/4$	$= 0,84 \text{ ''}$
Eig.		$= 0,33 \text{ ''}$

$q = 3,10 \text{ ''}$

$A = 3,10 \cdot 2,4 / 2$	$= 3,72 \text{ Mp}$
$M = 3,10 \cdot 2,4^2 / 8$	$= 2,23 \text{ Mpm}$



$b_0/d_0 \dots h = 24 / 50 \dots 46 \text{ cm}$   
 $h = 15,0 \sqrt{2,23 / 0,24} = 46 \text{ cm}$

$\sigma < 50/2400 \quad f_e = 2,23 \text{ cm}^2$

gewählt:  $4 \text{ } \bar{\sigma} 10 = 3,1 \text{ cm}^2$

ME + Steg je  $2 \text{ } \bar{\sigma} 10 \text{ Bü } \bar{\sigma} 6 / 20 \text{ cm}$

$\tau_0 < 3,0 \text{ Kp/cm}^2$

Auflager:  $b/l = 24 / 25 \text{ cm}$

KSV 150/II

1945



# - 6 PRÜFFEXEMPLAR

## Bemessung der BAUSTAHLGEWEBE-Bewehrung

Bauvorhaben: Eheleute Beitat  
 Bauteil: Dachdecke  
 Betongüte: B 225 Bewehrung: geripptes BAUSTAHLGEWEBE (St IV b)  $\sigma_s =$  2800 kp/cm<sup>2</sup>  
 Sonstige Grundlagen: \_\_\_\_\_

Pos. (Bauteil)	M*) kpm/m	d cm	h cm	$\sigma_b / \sigma_s$ kp/cm <sup>2</sup>	erf $f_s$ cm <sup>2</sup> /m	BAUSTAHLGEWEBE	vorh $f_s$ cm <sup>2</sup> /m
1	<u>1,45</u> <del>4,56</del>	16,0	14,0	<u>66</u> <del>66</del>	<u>5,6</u> <del>2,40</del>	<u>1R317 + 1R222</u> <del>2 R 222</del>	<u>5,99</u> <del>4,44 / 1,12</del>
2	<u>1,45</u>	"	"	<u>64</u>	<u>4,15</u>	<u>2 R 222</u>	<u>4,44 / 1,12</u>
3	<u>0,76</u>	"	"	<u>44</u>	<u>2,10</u>	<u>1 R 222</u>	<u>2,22 / 0,56</u>
4	<u>0,73</u>	"	"	<u>43</u>	<u>2,00</u>	<u>1 R 222</u>	<u>2,22 / 0,56</u>
5	<u>0,52</u>	"	"	<u>36</u>	<u>1,42</u>	<u>1 R 168</u>	<u>1,68 / 0,56</u>
6	<u>0,61</u>	"	"	<u>38,5</u>	<u>1,62</u>	<u>1 R 168</u>	<u>1,68 / 0,56</u>
112 + 113	<u>1,45</u> <del>1,56</del>	16,0	14,0	<u>66</u>	<u>4,40</u>	<u>1R317 + 1R222</u> <del>2 R 222</del>	<u>5,99</u> <del>4,44 / 1,12</del>
213	<u>1,80</u>	"	"	<u>73</u>	<u>5,15</u>	<u>1 R 317 + 1 R 222</u>	<u>5,39 / 1,22</u>
415	<u>1,04</u>			<u>52</u>	<u>2,90</u>	<u>1 R 317</u>	<u>3,17 / 0,66</u>
5/6	<u>1,02</u>			<u>52</u>	<u>2,85</u>	<u>1 R 317</u>	<u>3,17 / 0,66</u>
3/5 + 3/6	Abreibbewehrung					<u>1 R 168</u>	<u>1,68 / 0,56</u>

Bau-Stahlgewebe GmbH, Düsseldorf

Zul. Stahlspannung für geripptes BAUSTAHLGEWEBE im Stahlbetonbau:

zul  $\sigma_s = 2800$  kp/cm<sup>2</sup> bei B 225  
 zul  $\sigma_s = 2400$  kp/cm<sup>2</sup> bei B 160

\*) M bei kreuzweise bewehrten Decken unter Wohnräumen (DIN 1045 § 29,2) = 0,9 des rechnerischen Momentes.





Pos. 8 Fenstersturz bo/do = 10/ 36 cm

Dieser Sturz darf von der Decke nicht belastet werden.

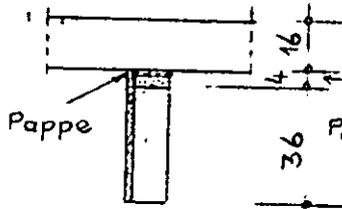
Eig.  $0,17 \cdot 0,42 \cdot 2,5 < 0,20$  Mp/m

$l = 5,20$  m

$A = 0,20 \cdot 5,2 / 2 = 0,52$  Mp

$M = 0,20 \cdot 5,2^2 / 8 = 0,68$  Mpm

bo/do ... h = 10/ 36 ... 32 cm



$h = 12,2 \sqrt{0,68/0,10} = 32$  cm

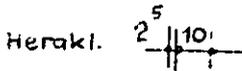
$\sigma < 60/ 2400$  fe = 1,0 cm<sup>2</sup>

gew. unten, Mitte, Oben

je 2  $\bar{\sigma}$  10 = 1,6 cm<sup>2</sup>, ro < 2,0

Bü  $\bar{\sigma}$  6/ 20 cm

Auflager: b/l = 24 / 24 cm



Pos. 9 Fenstersturz bo/do = 10/ 40 cm

Belastung

a. Pos. 1A

= 1,54 Mp/m

Aufkantung (Holz) + Eig.

< 0,26 "

q = 1,80 "

$l = 2,10$  m

$A = 1,80 \cdot 2,1 / 2$

= 1,89 Mp

$M = 1,80 \cdot 2,1 / 8$

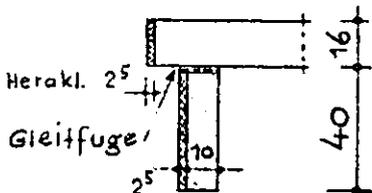
= 0,99 Mpm

bo/do ... h = 10 / 40 ... 36 cm

$h = 11,4 \sqrt{0,99/ 0,10} = 36$  cm

$\sigma < 70/ 2400$  fe = 1,27 cm<sup>2</sup>

gewählt: unten, Mitte, oben je 2  $\bar{\sigma}$  10 = 1,6 cm<sup>2</sup>



Bü  $\bar{\sigma}$  6/ 20 cm ro < 6,0 Kp/cm<sup>2</sup>

Auflager: b / l = 27,5 / 25 cm

Hlz 150/II

SECRET



Pos. 10 Fenstersturz bo/do = 10 / 40 cm

Belastung

a. Pos. 3 C = 0,83 Mp/m

Eig. = 0,27 "

q = 1,10 "

l = 2,10 m Ausführung wie Pos. 9

Pos. 11 + 12 + 13 Fensterstürze bo/do = 10/ 40 cm

Belastung

a. Pos. 6 Anteil 0,61 · 3,7/ 4 < 0,70 Mp/m

Eig. < 0,30 "

q = 1,00 "

l ≤ 2,30 m M = 1,0 · 2,3<sup>2</sup>/8 = 0,66 Mpm

Ausführung wie Pos. 9

Pos. 14 Fenstersturz bo/do = 12 / 40 cm

Belastung

a. Pos. 2 A = 1,33 Mp/m

Eig. = 0,27 "

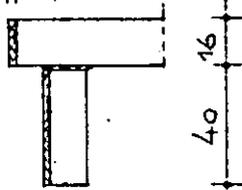
q = 1,60 "

l = 3,40 m

A = 1,60 · 3,40/ 2 = 2,72 Mp

M = 1,60 · 3,40<sup>2</sup>/8 = 2,31 Mpm

2,5 heraki.



25 12

bo/do = 12/ 40 cm

h = 40,0 - ( 1,5 - 0,6 - 0,7 ) = 37 cm

h = 8,45 √ ( 2,31 / 0,12 ) = 37 cm

σ = 80/ 2400

fe = 0,47 · 2,31 / 0,37 = 2,93 cm<sup>2</sup>

fe' = 1,06 · 0,19 · 2,31 / 0,37 = 1,26 cm<sup>2</sup>

gewählt: oben und unten je 2 ∅ 14 = 3,1 cm<sup>2</sup>

(nur gerade Eisen) Steg 2 ∅ 10, Bü ∅ 6/ 17 cm

τ<sub>0</sub> = 2720 / ( 0,89 · 12 · 37 ) = 6,9 kp/cm<sup>2</sup> < 7

Auflager: b/l = 27,5 / 20 cm, Hlz 150/II

1942 - 1943 - 1944 - 1945



PRÜFEXEMPLAR

B) U N T E R G E S C H O S S

Pos. 15 Balkonplatte  $d = 13,5 + 2,5$  cm Heraklith

Belastung

a. Platte  $0,135 \cdot 2,5 = 0,34$  Mp/m<sup>2</sup>

Belag und Putz  $= 0,12$  "

g  $= 0,46$  "

Verkehrslast p  $= 0,50$  "

q  $= 0,96$  "

Brüstung ( evt. Sichtbeton)  $0,10 \cdot 1,0 \cdot 2,5 = 0,25$  Mp/m

$l_k = 1,10$  m

$A = 0,96 \cdot 1,1 + 0,25 = 1,31$  Mp/m

$\min M = - 0,96 \cdot 1,1^2 / 2 - 0,25 \cdot 1,1 = - 0,86$  Mpm

$\max M = - 0,46 \cdot 1,1^2 / 2 = - 0,28$  "

Bemessung siehe Seite: 21

Pos. 16 Kreuzweise bewehrte Platte  $d = 16$  cm

Wegen <sup>der</sup> 1/2 steinigen Fensterbrüstung und 1,50 m tiefen Balkonverkehrslast wird generell mit  $p = 0,50$  Mp/m<sup>2</sup> gerechnet. Unter den darüberliegenden Mauerwerksecken werden  $3 \bar{\sigma} 14$  zugelegt.

Belastung

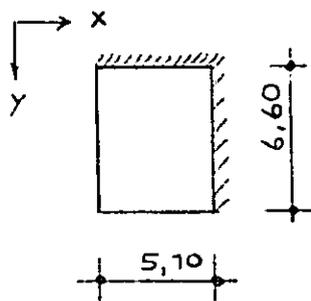
a. Platte  $0,16 \cdot 2,5 = 0,40$  Mp/m<sup>2</sup>

Putz und Belag  $= 0,12$  "

g  $= 0,52$  "

Verkehrslast p  $= 0,50$  "

q  $= 1,02$  "



$\epsilon = 6,6 / 5,1 = 1,30$

$\epsilon' = 5,1 / 6,6 = 0,77$

nach Bstg - Heft.

Handwritten text at the top left of the page, possibly a date or reference number.



Stützung:	4o	$g_x = 0,52 / 1,35$	$= 0,39 \text{ Mp/m}^2$
"	4o	$q_x = 1,02 / 1,35$	$= 0,76 \text{ "}$
"	2u	$g_y = 0,52 / 2,14$	$= 0,24 \text{ "}$
"	2u	$q_y = 1,02 / 2,14$	$= 0,48 \text{ "}$

$v_x = 1,794 / 2 = 0,897$        $v_y = 1,63 / 2 = 0,82$

Pos. 17 Einachsig gespannte Platte       $d = 16 \text{ cm}$

Belastung

a. Platte	$0,16 \cdot 2,5$	$= 0,40 \text{ Mp/m}^2$
Putz und Belag		$= 0,12 \text{ "}$

Verkehrslast	$g$	$= 0,52 \text{ "}$
	$p$	$= 0,15 \text{ "}$
	$q$	$= 0,67 \text{ "}$

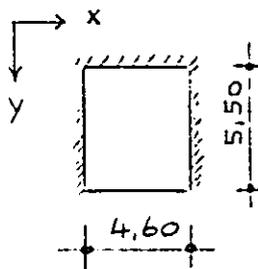
$l = 2,20 \text{ m}$

Pos. 18 Kreuzweise bewehrte Platte       $d = 16 \text{ cm}$

Belastung

a. Platte	$0,16 \cdot 2,5$	$= 0,40 \text{ Mp/m}^2$
Putz und Belag		$= 0,12 \text{ "}$

Verk. + TWZ	$g$	$= 0,52 \text{ "}$
	$p$	$= 0,30 \text{ "}$
	$q$	$= 0,82 \text{ "}$



$\epsilon = 5,5 / 4,6 = 1,20$

Stzg. 3o	$g_x = 0,52 / 1,09$	$= 0,48 \text{ Mp/m}^2$
" 3o	$q_x = 0,82 / 1,09$	$= 0,75 \text{ "}$
" 5o	$g_y = 0,52 / 5,15$	$= 0,10 \text{ "}$
" 5o	$q_y = 0,82 / 5,15$	$= 0,16 \text{ "}$

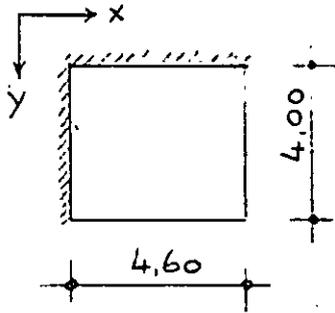
$v_x = 1,824 / 2 = 0,912$        $v_y = 1,869 / 2 = 0,935$

Pos. 19 Kreuzweise bewehrte Platte d = 16 cm

Belastung wie Pos. 17

$g/p/q = 0,52/0,15/0,67 \text{ Mp/m}^2$

$\epsilon = 4,0 / 4,6 = 0,87$



Stützung: 4o

$g_x = 0,52 / 2,75 = 0,19 \text{ Mp/m}^2$

$q_x = 0,67 / 2,75 = 0,25 \text{ ''}$

$g_y = 0,52 / 1,57 = 0,33 \text{ ''}$

$q_y = 0,67 / 1,57 = 0,43 \text{ ''}$

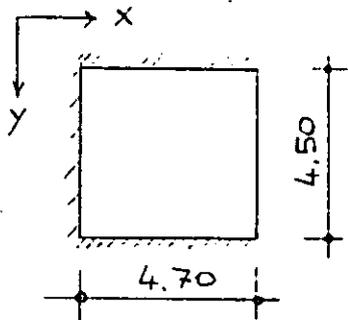
PRÜFEXEMPLAR

$V_x = v_y = 1,776 / 2 = 0,888$

Pos. 20 Kreuzweise bewehrte Platte d = 16 cm

Belastung wie Pos. 18

$g/p/q = 0,52 / 0,30 / 0,82 \text{ Mp/m}^2$



$\epsilon' = 4,7 / 4,5 = 1,05$

Stzg. 5u  $g_x = 0,52 / 3,43 = 0,15 \text{ Mp/m}^2$

" 5u  $q_x = 0,82 / 3,43 = 0,24 \text{ ''}$

" 3u  $g_y = 0,52 / 1,165 = 0,45 \text{ ''}$

" 3u  $q_y = 0,82 / 1,165 = 0,71 \text{ ''}$

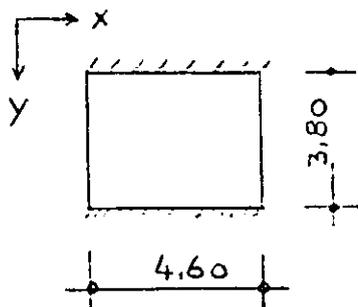
$v_x = 0,85 \quad v_y = 0,783$

Pos. 21 Kreuzweise bewehrte Platte d = 16 cm

Belastung wie Pos. 17

$g/p/q = 0,52/0,15/0,67 \text{ Mp/m}^2$

$\epsilon' = 4,60 / 3,8 = 1,21$



Stzg. 2u  $g_x = 0,52 / 6,36 = 0,08 \text{ Mp/m}^2$

" 2u  $q_x = 0,67 / 6,36 = 0,11 \text{ ''}$

" 3u  $g_y = 0,52 / 1,09 = 0,48 \text{ ''}$

" 3u  $q_y = 0,67 / 1,09 = 0,62 \text{ ''}$



$v_x = 1,808 / 2 = 0,904$        $v_y = 1,846/2 = 0,923$

Pos. 22 Einachsig gespannte Platte       $d = 16 \text{ cm}$

Belastung ( Terrasse)

$g/p/q = 0,60/0,50/1,10 \text{ Mp/m}^2$

$l = 1,00 \text{ m}$

PRÜFEXEMPLAR

Pos. 23 Einachsig gespannte Platte       $d = 16 \text{ cm}$

Belastung wie Pos. 18

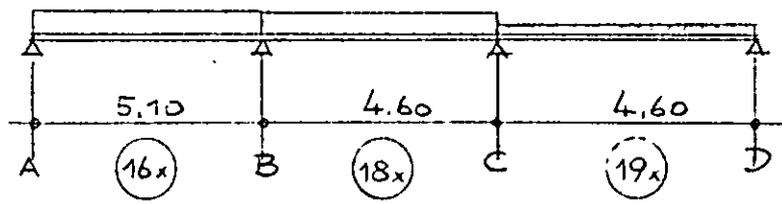
$g/p/q = 0,52/0,30/0,82 \text{ Mp/m}^2$

$l = 4,20 \text{ m}$

Streifen 16x + 18x + 19x

$g/q = 0,39/0,76$        $0,48/0,75$        $0,19/0,25$

VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT



$K_{16} = 7,5 / 5,1 = 1,47$

$K_{18} = 10 / 4,6 = 2,17$

$K_{19} = 7,5 / 4,6 = 1,63$

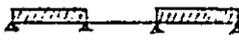
$V_{BA} = 1,47 / 3,64 = 0,40 \text{ (0,60)}$

$V_{CB} = 2,17 / 3,80 = 0,57 \text{ (0,43)}$

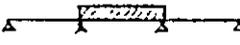
$M_{16} = 0,39(0,76) \cdot 5,1^2 / 8 = 1,27 \text{ (2,48) Mpm}$

$M_{18} = 0,48(0,75) \cdot 4,6^2 / 8 = 0,85 \text{ (1,32) "}$

$M_{19} = 0,19(0,25) \cdot 4,6^2 / 8 = 0,50 \text{ (0,66) "}$



0,40	0,60	0,57	0,43
-2,48	+0,85	-0,85	+0,66
+0,65	+0,98	+0,49	
	-0,08	-0,17	-0,13
+0,03	+0,05	+0,02	
		-0,01	-0,01
<hr/>			
-1,80	+1,80	-0,52	+0,52

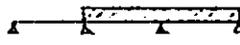


0,40	0,60	0,57	0,43
-1,27	+1,32	-1,32	+0,50
	+0,23	+0,47	+0,35
-0,11	-0,17	-0,08	
	+0,02	+0,05	+0,03
-0,01	-0,01		
<hr/>			
-1,39	+1,39	-0,88	+0,88

PRÜFEXEMPLAR



0,40	0,60	0,57	0,43
-2,48	+1,32	-1,32	+0,50
+0,46	+0,70	+0,35	
	+0,13	+0,27	+0,20
-0,05	-0,08	-0,04	
		+0,02	+0,02
<hr/>			
-2,07	+2,07	-0,72	+0,72



0,40	0,60	0,57	0,43
-1,27	+1,32	-1,32	+0,66
	+0,19	+0,38	+0,28
-0,10	-0,14	-0,07	
	+0,02	+0,04	+0,03
-0,01	-0,01		
<hr/>			
-1,38	+1,38	-0,97	+0,97

$$A = 0,76 \cdot 2,55 - 1,80 / 5,1 = 1,94 - 0,35 = 1,59 \text{ Mp}$$

$$B1 = 1,94 + 2,07 / 5,1 = 2,35 \text{ ''}$$

$$Br = 0,75 \cdot 2,30 + 1,35 / 4,6 = 1,73 + 0,30 = 2,03 \text{ ''}$$

$$C1 = 1,73 - 0,41 / 4,6 = 1,64 \text{ Mp}$$

$$Cr = 0,25 \cdot 2,30 + 0,97 / 4,6 = 0,58 + 0,21 = 0,79 \text{ ''}$$

$$D = 0,58 - 0,58 / 4,6 = 0,47 \text{ Mp}$$

VERGLEICHSGEPRÜFT

VERGLEICHSGEPRÜFT

$$M_{16x} = 0,897 \cdot 1,59^2 / 2 \cdot 0,76 = \frac{1,66}{1,50} \text{ Mpm}$$

$$B_r = 1,73 + (1,39 - 0,88) : 4,6 = 1,84 \text{ Mp}$$

$$M_{18x} = 0,912 (1,84^2 / 2 \cdot 0,75) - 1,39 = \frac{0,84}{0,71} \text{ Mpm}$$

$$M_{19x} = 0,88 \cdot 0,47^2 / 2 \cdot 0,25 = \frac{0,43}{0,40} \text{ Mpm}$$

$$M_{B'} = -2,07 + 0,24 \cdot 2,03/4 = -1,95 \text{ Mpm}$$

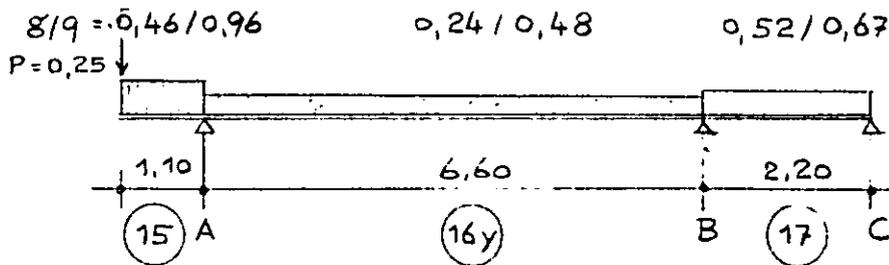
$$M_{C'} = -0,97 + 0,24 \cdot 0,79/4 = -0,93 \text{ Mpm}$$

Bemessung siehe Seite: 21

Streifen 15 + 16y + 17

PRÜFEXEMPLAR

... VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT



Seite: 9 max M 15 = - 0,28 Mpm  
min M15 = - 0,86 Mpm

$$M_{16} = 0,24 (0,48) \cdot 6,6^2 / 8 = 1,31 (2,62) \text{ Mpm}$$

$$M_{17} = 0,52 (0,67) \cdot 2,2^2 / 8 = 0,32 (0,41) \text{ Mpm}$$

$$K_{16} = 7,5 / 6,6 = 1,14$$

$$K_{17} = 7,5 / 2,2 = 3,41$$

$$V_{B/A} = 1,14 / 4,55 = 0,25 (0,75)$$

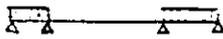
... VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

1947-1948

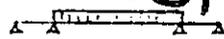


# PRÜFEXEMPLAR

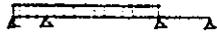
DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT



	0,25	0,75
-0,86	-1,31	+0,41
	+0,43	
	+0,12	+0,35
-0,86	-0,76	+0,76



	0,25	0,75
-0,28	-2,62	+0,32
	+0,14	
	+0,54	+1,62
-0,28	-1,94	+1,94



	0,25	0,75
-0,86	-2,62	+0,32
	+0,43	
	+0,47	+1,40
-0,86	-1,72	+1,72



	0,25	0,75
-0,28	-2,62	+0,41
	+0,14	
	+0,52	+1,55
-0,28	-1,96	+1,96

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

$A_1$  siehe Seite: 9 = 1,31 Mp

$A_r = 0,48 \cdot 3,3 - 0,86 / 6,6$   
 $= 1,58 - 0,13$  = 1,45 "

A = 2,76 "

$B_l = 1,58 + 1,68 / 6,6$  = 1,84 Mp

$B_r = 0,67 \cdot 1,1 + 1,96 / 2,2$   
 $= 0,74 + 0,89$  = 1,63 "

B = 3,47 "

C = 0,74 - 0,76 / 2,2 = 0,40 Mp

$A_r(16y) = 1,58 + (0,28 - 1,94) : 6,6$  = 1,33 Mp

$M_{16y} = 0,82 + (1,33^2 / 2 \cdot 0,48) - 0,28 = 1,29$  Mpm

1,82

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

1944

1944

1944



DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

M17 = 0,40<sup>2</sup> / 2 · 0,67

max M17 = 0,67 · 2,2<sup>2</sup> / 14,2

(oben läuft die Stützbewehrung durch)

= 0,23 Mpm

MA Seite: 9

= - 0,86 Mpm

MB' = - 1,96 + 0,24 · 1,63 / 4

= - 1,87 "

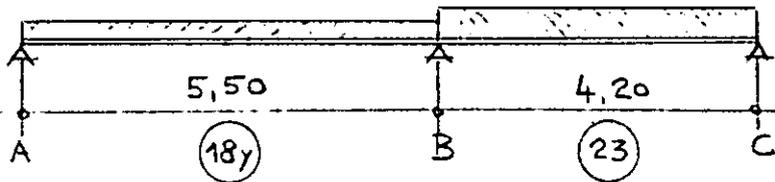
Bewehrung siehe Seite: 21

2,07

Streifen 18y + 23

g/q = 0,10 / 0,16

0,52 / 0,82



K18 = 7,5 / 5,5 = 1,37

K23 = 7,5 / 4,2 = 1,79

VBA = 1,37 / 3,16 = 0,43 / 0,57

M18 = 0,10 ( 0,16 ) · 5,5<sup>2</sup> / 8 = 0,38 ( 0,61 ) Mpm

M23 = 0,52 ( 0,82 ) · 4,2<sup>2</sup> / 8 = 1,15 ( 1,81 ) Mpm

0,43   0,57	0,43   0,57	0,43   0,57
-0,61   +1,15	-0,38   +1,81	-0,61   +1,81
-0,23   -0,31	-0,62   -0,81	-0,52   -0,68
-0,84   +0,84	-1,00   +1,00	-1,13   +1,13

A = 0,16 · 2,75 - 0,84 / 5,5  
= 0,44 - 0,15

= 0,29 Mp

B1 = 0,44 + 1,13 / 5,5

= 0,65 Mp

Br = 0,82 · 2,1 + 1,13 / 4,2  
= 1,73 + 0,27

= 2,00 "

B = 2,65 "

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

11-11-11

11-11-11



PRÜFEXEM. EAR

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

C = 1,73 - 1,0 / 4,2

= 1,50 Mpm

M18y = 0,935 · 0,29<sup>2</sup> / 2 · 0,16

= 0,25 Mpm

max M18y = 0,16 · 5,5<sup>2</sup> / 8

= 0,61 Mpm

min A = 0,10 · 2,75 - 1,0 / 5,5

= +0,09 Mpm

M 23 = 1,50<sup>2</sup> / 2 · 0,82

= 1,37 Mpm

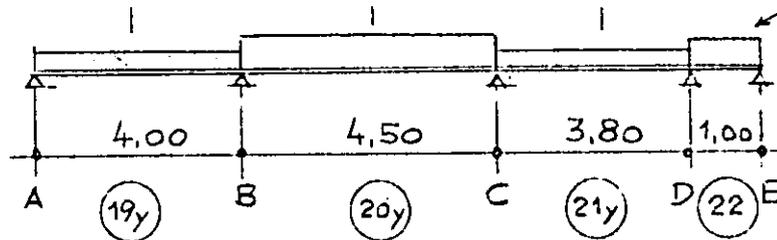
MB' = - 1,13 + 0,24 · 0,65 / 4

= -1,09 Mpm

Bewehrung siehe Seite: 21

Streifen 19y + 20y + 21y + 22

g/q = 0,33/0,43    0,45/0,71    0,48/0,62    0,60/1,10



K19 = 7,5 / 4,0 = 1,88

K20 = 10 / 4,5 = 2,22

K21 = 10 / 3,8 = 2,63

K22 = 7,5 / 1,0 = 7,50

VBA = 1,88 / 4,10 = 0,46 ( 0,54 )

V<sub>CB</sub> = 2,22 / 4,85 = 0,46 ( 0,54 )

V<sub>DC</sub> = 2,63 / 10,13 = 0,26 ( 0,74 )

M19 = 0,33 ( 0,43 ) · 4,0<sup>2</sup> / 8 = 0,66 ( 0,86 ) Mpm

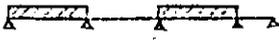
M20 = 0,45 ( 0,71 ) · 4,5<sup>2</sup> / 12 = 0,76 ( 1,20 ) "

M21 = 0,48 ( 0,62 ) · 3,8<sup>2</sup> / 12 = 0,58 ( 0,75 ) Mpm

M22 = 0,60 ( 1,10 ) · 1,0<sup>2</sup> / 8 = 0,07 ( 0,14 ) Mpm



# PRÜFEXEMPLAR

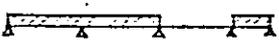


0,46	0,54	0,46	0,54	0,26	0,74
-0,86	+0,76	-0,76	+0,75	-0,75	+0,07
+0,05	+0,05	+0,02	+0,09	+0,18	+0,50
	-0,02	-0,05	-0,05	-0,03	
+0,01	+0,01			+0,01	+0,02
-0,80	+0,80	-0,79	+0,79	-0,59	+0,59

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT



0,46	0,54	0,46	0,54	0,26	0,74
-0,66	+1,20	-1,20	+0,58	-0,58	+0,14
-0,25	-0,29	-0,14	+0,06	+0,12	+0,32
	+0,16	+0,32	+0,38	+0,19	
-0,07	-0,09	-0,04	-0,02	-0,05	-0,14
		+0,03	+0,03		
-0,98	+0,98	-1,03	+1,03	-0,32	+0,32



0,46	0,54	0,46	0,54	0,26	0,74
-0,86	+1,20	-1,20	+0,58	-0,58	+0,14
-0,16	-0,18	-0,09	+0,06	+0,12	+0,32
	+0,15	+0,30	+0,35	+0,17	
-0,07	-0,08	-0,04	-0,02	-0,04	-0,13
		+0,03	+0,03		
-1,09	+1,09	-1,00	+1,00	-0,33	+0,33

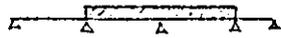
DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

1954-1955

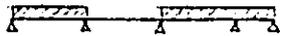
1954-1955



# PRÜFEXEMPLAR



0,46	0,54	0,46	0,54	0,26	0,74
-0,66	+1,20	-1,20	+0,75	-0,75	+0,07
-0,25	-0,29	-0,14	+0,09	+0,18	+0,50
	+0,11	+0,23	+0,27	+0,13	
-0,05	-0,06	-0,03	-0,01	-0,03	-0,10
		+0,02	+0,02		
-0,96	+0,96	-1,12	+1,12	-0,47	+0,47



0,46	0,54	0,46	0,54	0,26	0,74
-0,86	+0,76	-0,76	+0,75	-0,75	+0,14
+0,05	+0,05	+0,02	+0,08	+0,16	+0,45
	-0,02	-0,04	-0,05	-0,03	
+0,01	+0,01			+0,01	+0,02
-0,80	+0,80	-0,78	+0,78	-0,61	+0,61

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

$$A = 0,43 \cdot 2,00 - 0,80 / 4,0$$

$$= 0,86 - 0,20$$

$$= 0,66 \text{ Mp}$$

$$B1 = 0,86 + 1,09 / 4,0$$

$$= 1,13 \text{ Mp}$$

$$Br = 0,71 \cdot 2,25 + 0,09 / 4,5$$

$$= 1,60 + 0,02$$

$$= 1,62 \text{ "}$$

B

$$= 2,75 \text{ "}$$

$$C1 = 1,60 + 0,16 / 4,5$$

$$= 1,64 \text{ Mp}$$

$$Cr = 0,62 \cdot 1,90 + 0,65 / 3,8$$

$$= 1,18 + 0,17$$

$$= 1,35 \text{ "}$$

C

$$= 2,99 \text{ "}$$

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

1945

# PRÜFEXEMPLAR

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPFÜHRT

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPFÜHRT

DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPFÜHRT

$$Dl = 1,18 - 0,17 / 3,8 = 1,14 \text{ Mpm}$$

$$Dr = 1,10 \cdot 0,50 + 0,61 / 1,0 = 1,16 \text{ "}$$

$$D = 2,30 \text{ "}$$

$$E = 0,55 - 0,22 / 1,0 = 0,23 \text{ Mpm}$$

$$\text{min } E = 0,30 - 0,59 / 1,0 = - 0,19 \text{ Mpm}$$

Es wird ein Stb.- Balken angeordnet Pos. 24

$$M19y = 0,88 \cdot 0,66^2 / 2 \cdot 0,43 = 0,45 \text{ Mpm}$$

$$Br = 1,60 + (0,98 - 1,03) : 4,5 = 1,60 \text{ Mpm}$$

$$M20y = 0,783 (1,60^2 / 2 \cdot 0,71) - 0,98 = 0,65 \text{ Mpm}$$

$$Cr = 1,18 + (0,79 - 0,59) : 3,8 = 1,24 \text{ Mpm}$$

$$M21y = 0,923 (1,24^2 / 2 \cdot 0,62) - 0,79 = 0,42 \text{ Mpm}$$

$$M22 = 0,23^2 / 2 \cdot 1,10 = 0,03 \text{ Mpm}$$

$$\text{max } M 22 = 1,10 \cdot 1,0^2 / 14,2 = 0,08 \text{ Mpm}$$

(oben läuft die Stützbewehrung durch )

$$MB' = - 1,09 + 0,24 \cdot 1,13 / 4 = - 1,03 \text{ Mpm}$$

$$MC' = - 1,12 + 0,24 \cdot 1,35 / 4 = - 1,04 \text{ Mpm}$$

$$MD = - 1,10 \cdot 1,0^2 / 2 < - 0,61 \text{ "}$$

$$M 20x = 0,850 \cdot 0,24 \cdot 4,70^2 / 8 = 0,57 \text{ Mpm}$$

$$M21x = 0,904 \cdot 0,11 \cdot 4,60^2 / 8 = 0,27 \text{ Mpm}$$

Aus Gründen der Sicherheit wurde auf die Abminderung mit 0,9 unter Wohnräumen bei kreuzweise bewehrten Decken verzichtet.

1954



## Bemessung der BAUSTAHLGEWEBE-Bewehrung

Bauvorhaben: Eheleute. Beirat  
 Bauteil: Decke über dem Untergeschoss  
 Befongüte: B 225 Bewehrung: geripptes BAUSTAHLGEWEBE (St IV b)  $\sigma_s =$  2800 kp/cm<sup>2</sup>

Sonstige Grundlagen: \_\_\_\_\_

Seite	Pos. (Bauteil)	M*) kpm/m	d cm	h cm	$\sigma_b/\sigma_s$ kp/cm <sup>2</sup>	erf $f_s$ cm <sup>2</sup> /m	BAUSTAHLGEWEBE	vorh $f_s$ cm <sup>2</sup> /m
9	15	<u>1,662</u>	13,5	11,5	konstruktiv		unten	
14	16 x	<u>1,50</u>	16,0	14,0	65	<u>4,30</u>	} 2 Q 222 in y Richt. 1 R 111	<u>4,44 / 4,42</u>
15	16 y	<u>1,29</u> <u>1,82</u>	"	"	60	<u>3,70</u> <u>5,10</u>		
16	17	<u>0,23</u>	"	"	23	<u>0,61</u>	1 Q 131 (oben 1 R 317)	1,31 / 1,31
14	18 x	<u>0,84</u> <u>0,74</u>	"	"	42	<u>2,24</u> <u>1,95</u>	} 1 Q 222	<u>2,22 / 2,21</u>
17	18 y	<u>0,61</u>	"	"	39	<u>1,68</u>		
14	19 x	<u>0,43</u> <u>0,40</u>	"	"	31	<u>1,10</u>	} 1 Q 131	<u>1,31 / 1,31</u>
20	19 y	<u>0,45</u>	"	"	33	<u>1,20</u>		
20	20 x	<u>0,57</u>	"	"	37	<u>1,55</u>	} 1 Q 222	<u>2,22 / 2,21</u>
20	20 y	<u>0,65</u>	"	"	40	<u>1,75</u>		
20	21 x	<u>0,27</u>	"	"	25	<u>0,72</u>	} 1 Q 131	<u>1,31 / 1,31</u>
20	21 y	<u>0,42</u>	"	"	32	<u>1,15</u>		
20	22	<u>0,08</u>	"	"	< 20	<u>0,21</u>	1 Q 131 (ob. $\varnothing 8/20$ cm)	1,31 / 1,31
17	23	<u>1,37</u>	"	"	62	<u>3,95</u>	2 R 222 + 2 $\varnothing 14$	an der Treppe
9	15/16	<u>0,86</u>	"	"	47	<u>2,35</u>	1 R 317	3,17 / 0,66
16	16/17	<u>0,87</u> <u>1,87</u>	"	"	74	<u>5,85</u> <u>5,30</u>	377 oob. 2 R 317 1 R 317 + 1 R 222	5,99 <u>5,39 / 1,22</u>
14	16/18 16+17/23	<u>1,95</u>	"	"	76	<u>5,55</u>	2 R 317	<u>6,34 / 1,32</u>
14	18/19	<u>0,93</u>	"	"	49	<u>2,55</u>	1 R 317	3,17 / 0,66
17	18/23	<u>1,09</u>	"	"	54	<u>3,05</u>	1 R 317	3,17 / 0,66
20	19/20	<u>1,03</u>	"	"	52	<u>2,85</u>	1 R 317	3,17 / 0,66
20	20/21	<u>1,04</u>	"	"	53	<u>2,90</u>	1 R 317	3,17 / 0,66
20	21/22	<u>0,61</u>	"	"	36 / 2400	<u>1,95</u>	$\varnothing 8/20$ cm VE 4 $\varnothing 6$ /m	<u>2,51 / 1,13</u>
	20+21/23	Abreißbewehrung				→	1 R 317	<u>3,17 / 0,66</u>

Bau-Stahlgewebe GmbH, Düsseldorf



Zul. Stahlspannung für geripptes BAUSTAHLGEWEBE im Stahlbetonbau:

zul  $\sigma_s = 2800$  kp/cm<sup>2</sup> bei B 225  
 zul  $\sigma_s = 2400$  kp/cm<sup>2</sup> bei B 160  
 \*) M bei kreuzweise bewehrten Decken unter Wohnräumen (DIN 1045 § 29,2) = 0,9 des rechnerischen Momentes.

Pos. 24 Stb.- Balken zur Aufnahme des negativen  
Auflagerdrucks von Pos. 22 E

$$b_o/d_o = 34 / 30 \text{ cm mit } 1 \bar{\sigma} 10 \text{ je Ecke}$$

$$\text{Bü } \bar{\sigma} 6 / 25 \text{ cm}$$

$$g = 0,36 \cdot 0,35 \cdot 2,5 = 0,315 \text{ Mp/m} > 0,19$$

PRÜFEXEMPLAR

Pos. 25 Stb.- Treppe  $d = 16 \text{ cm}$

Belastung

a. Platte $0,16 \cdot 2,5 / 0,8$	= 0,50 Mp/m <sup>2</sup>
Putz und Belag	= 0,12 "
Keilstufen	= 0,22 "
Verkehrslast	= 0,35 "

$$q = 1,19 \text{ "}$$

$$l = 4,10 \text{ m Grdfl.}$$

$$A = 1,19 \cdot 4,10 / 2 = 2,44 \text{ Mp}$$

$$M = 1,19 \cdot 4,10^2 / 8 = 2,50 \text{ Mpm}$$

$$d/h = 16,0 / 14,5 \text{ cm}$$

$$\sigma = 80 / 2400 \quad f_e = 8,10 \text{ cm}^2$$

$$\text{gewählt: } \bar{\sigma} 10 \text{ a} = 9,0 \text{ cm} = 8,73 \text{ cm}^2$$

$$\dots \text{ VE } 4 \bar{\sigma} 8 / \text{ m}$$

Pos. 26 Stb.- Unterzug  $b_o/d_o = 27,5 / 46 \text{ cm}$

Belastung

$$\text{a. Pos. 21/22 Dr} = 1,16 \text{ Mp/m}$$

$$\text{a. Hlz,- Mauerw. } 0,34 \cdot 3,0 \cdot 1,6 = 1,63 \text{ "}$$

$$\text{a. Pos. 6 D} = 0,86 \text{ "}$$

$$\text{Eig. } 0,33 (0,46 - 0,16) \cdot 2,5 = 0,25 \text{ "}$$

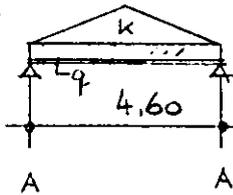
$$\dots = 3,90 \text{ "}$$

$$K \text{ aus Pos. 21} = 1,10 \cdot 0,67 \cdot 4,6^2 / 4 = 3,90 \text{ Mp}$$

1950



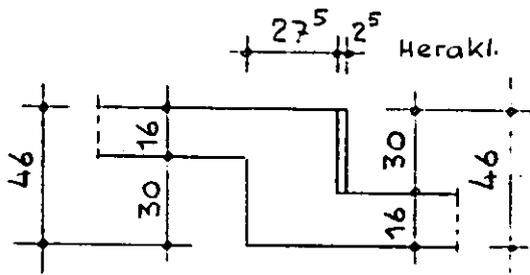
# PRÜFEXEMPLAR



$$l = 1,05 \cdot 4,37 = 4,60 \text{ m}$$

$$A = 3,9 \cdot 2,3 + 3,9 / 2 = 8,95 + 1,95 = 10,80 \text{ Mp}$$

$$M = 3,9 \cdot 4,6^2 / 8 + 3,9 \cdot 4,6 / 6 = 10,30 + 3,00 = 13,30 \text{ Mpm}$$



$$b_o/d_o = 27,5 / 46 \text{ cm}$$

$$h = 42,5 \text{ cm}$$

$$b \text{ zul} = 4,5 \cdot 16 + 27 = 99 \text{ cm}$$

nach " Löser "

$$d/h = 16 / 42,5 = 0,37$$

$$\sigma = 70 / 2400$$

$$f_e = 0,464 \cdot 13,30 / 0,425 = 14,6 \text{ cm}^2$$

$$b \text{ erf} = 225 \cdot 14,6 / 42,5 = 78 \text{ cm} < 99 \text{ cm}$$

$$\text{gewählt: } \underline{5 \bar{\sigma} 20} = 15,7 \text{ cm}^2 \quad \text{Bü } \bar{\sigma} 8 / 30 \text{ cm}$$

$$\tau_o = \frac{10800}{0,9 \cdot 27,5 \cdot 42,5} = 10,3 \text{ kp/cm}^2$$

$$\text{aufgeb. } 3 \bar{\sigma} 20 = 13,3 \text{ cm}^2 + 7 \text{ Bü } \bar{\sigma} 8 > 14,6$$

$$\text{Auflager: } b/l = 30 / 34 \text{ cm} \quad \text{KSV 150/II}$$

$$\sigma = \frac{10800}{34 \cdot 30} = 10,6 \text{ kp/cm}^2 < 12$$

$$\text{Pos. 27 Stb.- Unterzug} \quad b_o/d_o = 27,5 / 46 \text{ cm}$$

Belastung

$$\text{a. Deckenanteil Pos. 1} \quad 0,61 \cdot 5,06 / 4 = 0,78 \text{ Mp/m}$$

$$\text{a. Pos. 17 C Seite: 15} = 0,40 \text{ "}$$

Mauerw.+Eig. wie Pos. 26

$$1,63 \neq 0,25 = 1,88 \text{ "}$$

$$q = 3,06 \text{ "}$$

$$l = 5,10 \text{ m}$$

*[Faint, illegible handwritten or stamped text]*



A = 3,06 · 5,10/2

= 7,80 Mp

M = 3,06 · 5,10<sup>2</sup>/8

= 10,00 Mpm

Die Ausführung erfolgt wie Pos. 26

PRÜFEXEMPLAR

Auflager: b/l ≥ 30/ 24 cm

σ = 7800/720 = 10,9 kp/ cm<sup>2</sup> < 12

Pos. 28 Fenstersturz bo/do = 10/48 cm

Belastung

a. Pos. 1 A = 1,54 Mp/m

Mauerw. 0,34 · 3,0 · 1,6 = 1,63 "

a, Pos. 16 xA 1,59 · 1,2 = 1,91 "

Eig. < 0,22 "

q = 5,30 "

l = 2,40 m

A = 5,30 · 2,4 / 2 = 6,35 Mp

M = 5,30 · 2,4<sup>2</sup>/8 = 3,82 Mpm

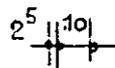
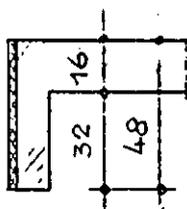
bo/do ... h = 10 / 48 ... 44 cm

b zul = 240/4 > 40 cm

d/h = 16 / 44 = 0,37

σ = 70/ 2400

fe = 0,464 · 3,82 / 0,44 = 4,1 cm<sup>2</sup>



b erf = 225 · 4,1/ 44 = 21 cm

gewählt: 3 ̄ 14 = 4,6 cm<sup>2</sup>

1 ̄ 14 aufgeb. Bü ̄ 6/ 20 cm

τ<sub>0</sub> =  $\frac{6350}{0,9 \cdot 10 \cdot 44}$  = 16 kp/ cm<sup>2</sup> < 18

aufgeb. 1 ̄ 14 = 2,2 cm<sup>2</sup>

6 Bü ̄ 6 / 20 cm = 3,4 "

F<sub>τ</sub> = 5,6 "

Auflager: b/l = 27,5 / 25 cm, Hlz 150/II

100-100000-100000

PRÜFEXEMPLAR

Pos. 29 Fenstersturz bo/do = 10/48 cm

Belastung

a. Pos. 20 0,82 · 2,00 = 1,64 Mp/m

Brüstung < 0,20 · 1,0 · 1,6 = 0,32 "

Eig. < 0,24 "

q = 2,20 "

l = 1,90 m

A = 2,20 · 1,90/2 = 2,10 Mp

M = 2,20 · 1,90<sup>2</sup>/8 = 1,00 Mpm

Skizze wie Pos. 28

bo/do ... h = 10 / 48 ... 44 cm

σ < 50/ 2400 fe = 1,2 cm<sup>2</sup>

gewählt: 2  $\bar{\sigma}$  10 = 1,6 cm<sup>2</sup>, Bü  $\bar{\sigma}$  6/ 20 cm

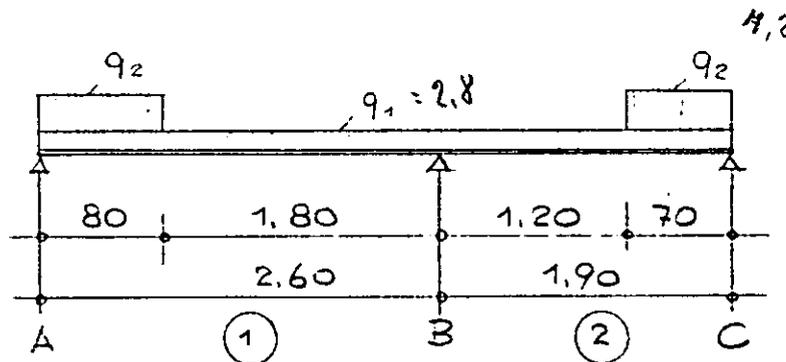
τo < 6 kp/ cm<sup>2</sup>

Pos. 30 Fenstersturz bo/do = 10/48 cm

Bei geringer Last erfolgt die Ausführung wie bei Pos. 28,

Seite: 24

Pos. 31 Fenster- und Türsturz bo/do ≥ 10/ 48 cm



1000

1000



# PRÜFEXEM. LAE

## Belastung für q1

a. Brüstung	$0,2 \cdot 1,0 \cdot 1,6$	= 0,32 Mp/m
a. Pos. 18y	$0,82 \cdot < 2,75$	≤ 2,25 "
Eig.		= 0,23 "
		<hr/>
	q1	< 2,80 "

## Belastung für q2

a. Pos. 14 A	$2,72 / > 0,65$	= 4,19 Mp/m
Mauerw.	$0,34 \cdot 2,6 \cdot 1,6$	= 1,41 "
a. Pos. 14 q		= 1,60 "
		<hr/>
	q2	= 7,20 "

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

$K1 = 7,5 / 2,6 = 2,89$   
 $K2 = 7,5 / 1,9 = 3,95$   
 $VBA = 2,89 / 6,84 = 0,42 \quad (0,58)$

M1 =	$2,80 \cdot 2,60^2 \cdot 0,125$	= 2,36 Mpm
	$+ 7,20 \cdot 2,60^2 \cdot 0,023$	= 1,12 "
		<hr/>
		3,48 "

M2 =	$2,80 \cdot 1,90^2 \cdot 0,125$	= 1,27 Mpm
	$+ 7,20 \cdot 1,90^2 \cdot 0,032$	= 0,83 "
		<hr/>
		2,10 "

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

0,42	0,58
-3,48	+2,10
+0,58	+0,80
-2,90	+2,90

$A = 2,8 \cdot 1,3 + 7,2 \cdot 0,8 \cdot 2,2 / 2,6$   
 $- 0,5 \cdot 2,9 / 2,6$   
 $= 3,64 + 4,88 - 0,56 = 7,96 \text{ Mp}$

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

100-100000-100000

100-100000-100000



DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT  
DURCH VERGLEICHRECHNUNG GEPRÜFT

$$B1 = 3,64 + 7,2 \cdot 0,8 \cdot 0,4 / 2,6 + 2,9 / 2,6$$
$$= 3,64 + 0,89 + 1,11 = 5,64 \text{ Mp}$$

$$B_r = 2,8 \cdot 0,95 + 7,2 \cdot 0,7 \cdot 0,35 / 2,6 + 2,9 / 1,9$$
$$= 2,66 + 0,68 + 1,53 = 4,87 \text{ Mp}$$

$$B = 5,64 + 4,87 = 10,51 \text{ "}$$

$$C = 2,66 \cdot 7,2 \cdot 0,7 \cdot 1,55 / 2,6 - 0,5 \cdot 2,9 / 1,9$$
$$= 2,66 + 3,00 - 0,76 = 4,90 \text{ Mp}$$

$$M1 = 7,96^2 / 2 \cdot 10,0 = 3,18 \text{ Mpm } 2,68$$

$$M2 = 4,90^2 / 2 \cdot 10,0 = 1,20 \text{ " } 1,67$$

$$MB'_l = -2,90 + 0,24 \cdot 5,64 / 4 = -2,57 \text{ " } 2,54$$

$$MB'_r = -2,90 + 0,24 \cdot 4,87 / 4 = -2,61 \text{ " } 2,72$$

PRÜFEXEMPLAR

Bemessung Feld: 1

Skizze wie Pos. 28, Seite: 24

$$b_o/d_o \dots h = 10 / 48 \dots 44 \text{ cm}$$

$$b \text{ zul} = 260/4 > 40 \text{ cm}$$

$$d/h = 16/44 = 0,37 \quad \sigma = 70 / 2400$$

$$f_e = 0,464 \cdot 3,18 / 0,44 = 3,4 \text{ cm}^2$$

$$b \text{ erf} = 225 \cdot 3,4 / 44 = 18 \text{ cm} < 40 \text{ cm}$$

gewählt: 3  $\bar{\sigma}$  14 = 4,6 cm<sup>2</sup>, 1  $\bar{\sigma}$  14 aufgeb.

$$Bü \bar{\sigma} 6/15 \text{ cm}, \text{ Steg } 2 \bar{\sigma} 10, \text{ ME } 2 \bar{\sigma} 14$$

Bemessung Feld: 2

$$b_o/d_o \dots h = 27,5 / 48 \dots 44 \text{ cm}$$

$$b \text{ zul} = 190/4 > 30 \text{ cm}$$

$$\sigma < 30 / 2400 \quad f_e = \underline{1,20 \text{ cm}^2} \quad 2,65 \text{ cm}^2$$

ALL INFORMATION CONTAINED  
HEREIN IS UNCLASSIFIED



gewählt:  $\underline{2 \bar{\sigma} 14} = \underline{3,1 \text{ cm}^2}$  Bü  $\bar{\sigma} 6/15 \text{ cm}$

Stützung: B ( B1)

$$h = 8,7 \sqrt{2,57 / 0,10} = 44 \text{ cm}$$

$$\sigma < 90 / 2400$$

$$f_e = 0,47 \cdot 2,57 / 0,44 = 2,8 \text{ cm}^2$$

gewählt: ME  $\underline{2 \bar{\sigma} 14} = \underline{3,1 \text{ cm}^2}$

Schubspannungsnachweis

Am Rand

$$A' = 7,96 - 0,10 \cdot 10,00 = 6,96 \text{ Mp}$$

$$\tau_A = \frac{6960}{0,9 \cdot 10 \cdot 44} = 17,6 \text{ kp/ cm}^2 < 18$$

$$\text{aufgeb. } 1 \bar{\sigma} 14 = 2,2 \text{ cm}^2$$

$$5 \text{ Bü } \bar{\sigma} 6/15 \text{ cm} = 2,8 \text{ "}$$

$$F_{\tau} = 5,0 \text{ " } > 3,4 \text{ cm}^2$$

Bei B1  $F_{\tau} = 3,4 + 2,8 = 6,2 \text{ cm}^2$

$$\text{aufgeb. } 1 \bar{\sigma} 14 = 2,2 \text{ cm}^2$$

$$12 \text{ Bü } \bar{\sigma} 6/15 \text{ cm} = 6,8 \text{ "}$$

$$F_{\tau} = 9,0 \text{ "}$$

Bei Br :  $F_{\tau} = 2,8 + 1,2 = 4,0 \text{ cm}^2$

$$\text{vorh. } 9 \text{ Bü } \bar{\sigma} 6/15 \text{ cm} = 5,1 \text{ cm}^2$$

Bei C:  $F_{\tau} = 1,2 \text{ cm}^2$

$$\text{vorh } 3 \bar{\sigma} 6/15 \text{ cm} = 1,7 \text{ cm}^2$$

Auflager: A  $b/l = 30 / 21,5 \text{ cm}$

Hlz 150/III(reiner Zementmörtel )

$$\sigma = \frac{7960}{21,5 \cdot 30} = 12,4 \text{ kp/ cm}^2 < 16$$

1921 J. W. B. K. 1000

PRÜFEXEM. LAR

Auflager: C  $b/l = 24 / 24 \text{ cm}$   
Hlz 150/II

$$\sigma = 4900 / 576 = 8,5 \text{ kp/ cm}^2 < 12$$

Pos. 32 Mauerwerkspfeiler  $b/d = 24 / 30 \text{ cm}$

Belastung

a. Pos. 31 B	= 10,51 Mp
Eig. $0,28 \cdot 0,34 \cdot 2,27 \cdot 1,8$	= <u>0,39 "</u>
P	= 10,90 "

$$\sigma = \frac{10900}{24 \cdot 30} = 15,2 \text{ kp/ cm}^2 < 16$$

$$h/d = 227 / 24 < 10$$

gewählt: Hlz 150/III (reiner Zementmörtel)

Pos. 33 Fenstersturz  $bo/do = 12/48 \text{ cm}$

Belastung

a. Pos. 15/16A $2,76 \cdot 1,2$	= <u>3,31 Mp/m</u>
Brüstung $0,2 \cdot 1,0 \cdot 1,6$	= <u>0,32 "</u>
Eig.	< <u>0,27 "</u>
q	= 3,90 "

$$l = 1,05 \cdot 4,02 < 4,30 \text{ m}$$

$$A = 3,90 \cdot 4,30 / 2 = 8,40 \text{ Mp}$$

$$M = 3,90 \cdot 4,30^2 / 8 = 9,00 \text{ Mpm}$$

$$bo/do = 12 / 48 \text{ cm}$$

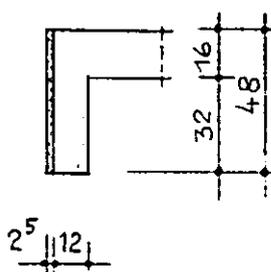
$$h = 43 \text{ cm}$$

$$b \text{ zul} > 430/4 = 107 \text{ cm}$$

$$d/h = 0,37 \quad \sigma = 70 / 2400$$

$$f_e = 0,464 \cdot \frac{9,0 / 0,43}{0,43} = 9,7 \text{ cm}^2$$

$$b \text{ erf} = 225 \cdot 9,7 / 43 = 51 \text{ cm} < 107 \text{ cm}$$



1944



PRÜFEXEM. LAR

gewählt:  $4 \bar{\sigma} 20 = 12,6 \text{ cm}^2$ ,  $2 \bar{\sigma} 20$  aufgeb.

Bü  $\bar{\sigma} 6/25 \text{ cm}$  Steg +ME je  $2 \bar{\sigma} 10$

Am Rand A' =  $8,40 - 0,14 \cdot 3,9 = 7,86 \text{ kp}$

$$\tau_0 = \frac{7860}{0,9 \cdot 12 \cdot 43} = 16,9 \text{ kp/cm}^2 < 18$$

aufgeb.  $2 \bar{\sigma} 20$

8 Bü  $\bar{\sigma} 6/25 \text{ cm}$

$$= 8,9 \text{ cm}^2$$

$$= 4,5 \text{ "}$$

$$F_T = 13,4 \text{ " } > 9,7 \text{ cm}^2$$

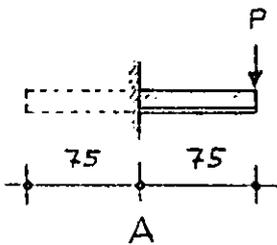
Auflager:  $b/l = 27,5 / 30 \text{ cm}$ , Hlz 150/II

Pos. 34 Platten der Außentreppe  $d = 12 \text{ cm}$

Belastung

a. Platte einschl. Waschbeton  
oder Terrazzo

$$0,12 \cdot 0,30 \cdot 2,5 = 0,09 \text{ Mp/m}$$



$$P = 0,20 + 0,05 \text{ Gelände} = 0,25 \text{ Mp}$$

$$\begin{aligned} \min M &= -0,09 \cdot 0,75^2 / 2 - 0,25 \cdot 0,75 \\ &= -0,03 - 0,19 = -0,22 \text{ Mpm} \end{aligned}$$

$$b_0/d_0 = 30/12 \text{ cm}$$

$$h = 8 \text{ cm}$$

$$h = 9,3 \sqrt{0,22/0,30} = 8 \text{ cm} \cdot \sigma = \frac{40}{2400}$$

$$f_e = 0,47 \cdot 0,22 / 0,08 = 1,30 \text{ cm}^2$$

gewählt: oben und unten je  $4 \bar{\sigma} 8 = 2,0 \text{ cm}^2 / 30 \text{ cm}$

Bü  $\bar{\sigma} 6/15 \text{ cm}$

$$A = 0,09 \cdot 0,75 + 0,25 = 0,32 \text{ Mp}$$

$$\tau_0 = \frac{320}{0,88 \cdot 30 \cdot 8} = 1,5 \text{ kp/cm}^2 < 9$$

Diese Platten werden werkstattmäßig hergestellt.

Verankerung und Befestigung nach Angabe der Lieferfirma

001 9803 X 981000

Pos. 35 Treppenbalken ( Sichtbeton)  $bo/do = 30/30$  cm

$b = 1,50$  m Laufbreite

Belastung

$tg \alpha = 18,3 / 30 = 0,61 \quad \cos \alpha = 0,854$

a. Platten  $0,12 \cdot 1,50 \cdot 2,5 \cdot 33/30 = 0,495$  Mpm

Eig.  $0,30 \cdot 0,30 \cdot 2,5 / 0,854 = 0,265$  "

Stufenkeile  $0,30 \cdot 0,183 \cdot 2,5/2 = 0,070$  "

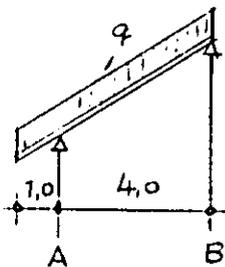
---

$g = 0,830$  "

Verkehrslast  $0,50 \cdot 1,50$   $p = 0,750$  "

---

$q = 1,580$  "



DURCH VERSTÄRKUNGSRECHNUNG GEPRÜFT

$\max MA = - 0,83 \cdot 1,00^2 / 2 = - 0,42$  Mpm

$\min MA = - 1,58 \cdot 1,00^2 / 2 = - 0,79$  "

$A_1 = 1,58 \cdot 1,0 = 1,58$  Mp

$A_r = 1,58 \cdot 2,0 + 0,79/4,0 = 3,36$  "

$A = 4,94$  "

$B = 3,16 - 0,42 / 4,0 = 3,06$  Mp

$MF = 3,06^2 / 2 \cdot 1,58 = 2,96$  Mpm

$bo/do \dots h = 30/30 \dots 26$  cm

$h = 8,25 \sqrt{2,96/0,30} = 26$  cm

$\sigma = 80 / 2200$

$fe = 0,51 \cdot 2,96 / 0,26 = 5,80$  cm<sup>2</sup>

$fe' = 1,58 \cdot 0,17 \cdot 2,96 / 0,26 = 3,05$  cm<sup>2</sup>

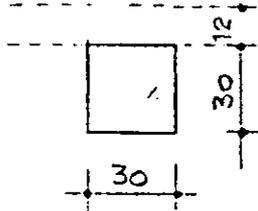
gewählt: unten  $4 \bar{\sigma} 14 = 6,2$  cm<sup>2</sup>

oben  $2 \bar{\sigma} 14 = 3,1$  cm<sup>2</sup>

Bü  $\bar{\sigma} 6 / 30$  cm

$fe A = 0,46 \cdot 0,79 / 0,26 = 1,4$  cm<sup>2</sup> < 3,1 cm<sup>2</sup>

$\tau_o = \frac{3360}{0,88 \cdot 30 \cdot 26} = 4,9$  kp/cm<sup>2</sup> < 7



1942 FEBRUARY 1942

Torsion bei einseitiger Belastung

$$D = 0,50 \cdot 0,75^2 / 2 = 0,14 \text{ Mp}$$

$$M_t = 0,14 \cdot 3,0 = 0,42 \text{ Mpm}$$

$$d/h = 30 / 30 = 1 \quad \varphi = 4,81$$

$$\tau_t = \frac{4,81 \cdot 42000}{30 \cdot 30 \cdot 30} = 7,5 \text{ kp/cm}^2 < 18$$

$$\tau_0 + \tau_t = 4,9 + 7,5 = 12,4 \text{ kp/cm}^2 < 23$$

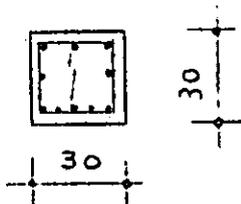
Torsionsbewehrung

$$U_k = 26 \cdot 4 = 104 \text{ cm}$$

$$F_k = 26 \cdot 26 = 675 \text{ cm}^2$$

$$F_t = \frac{104 \cdot 42000}{2 \cdot 2400 \cdot 675} = 1,35 \text{ cm}^2$$

$$F_{Bt} \approx 1,35 \text{ cm}^2 / \text{m}$$



gewählt: 4  $\bar{\sigma}$  14 auf den Querschnitt verteilt,  
geschlossene Bü.  $\bar{\sigma}$  6/30 cm

Bewehrung insgesamt

unten 5  $\bar{\sigma}$  14, oben 3  $\bar{\sigma}$  14

je Seite 1  $\bar{\sigma}$  14, geschlossene Bügel  $\bar{\sigma}$  8/20 cm

im mittleren Feldbereich Bü  $\bar{\sigma}$  8/17 cm

Pos. 36 Podest  $d = 9 \text{ cm}$

Belastung

$$\text{a. Platte, einschl. Belag } 0,14 \cdot 2,5 = 0,35 \text{ Mp/m}^2$$

$$\text{Verkehrsl.} = 0,50 \text{ "}$$

$$l_k = 0,75 \text{ m} \quad q = 0,85 \text{ "}$$

$$\text{bez. P} = 0,25 \text{ Mp/m}$$

$$M = -0,85 \cdot 0,82^2 / 2 = -0,29 \text{ Mpm}$$

$$\text{min } M = -0,35 \cdot 0,82^2 / 2 - 0,25 \cdot 0,82 = -0,33 \text{ Mpm}$$

$$d/h = 9,0 / 7,0 \text{ cm}$$

SAI NABH 94494

$\sigma = 56/2400$

$f_e = 2,15 \text{ cm}$

PRÜFEXEMPLAR

gewählt: unten und oben je  $\bar{\sigma} 6/12 \text{ cm}$

$= 2,36 \text{ cm}^2$

VE  $\bar{\sigma} 6/12 \text{ cm}$ , Eckbewehrung konstruktiv

Pos. 37 Podest balken  $bo/do = 30/30 \text{ cm}$

Belastung

a. Platte  $0,85 \cdot 1,60 = 1,36 \text{ Mp/m}$

Eig.  $= 0,24 \text{ ''}$

$q = 1,60 \text{ ''}$

$l < 2,00 \text{ m}$

$A = 1,60 \text{ Mp}$       $M = 1,6 \cdot 2^2/8 = 0,8 \text{ Mpm}$

Querschnitt wie Pos. 36

Torsionsmoment gering, wird vernachlässigt.

Bewehrung konstruktiv

unten und oben je  $3 \bar{\sigma} 14$ , je Seite  $1 \bar{\sigma} 14$

geschlossene Bügel  $\bar{\sigma} 8/20 \text{ cm}$

Die oberen Eisen werden zur Zentrierung in Pos. 35 eingebunden.

Pos. 38 Flußstahlrohr  $1 \text{ } \sigma 108/5 \text{ mm}$

Belastung

a. Pos. 35 A  $= 4,94 \text{ Mp}$

a. Pos. 37 A  $= 1,60 \text{ ''}$

Podestanteil  $0,75 \cdot 0,80 = 0,60 \text{ ''}$

Eig.  $= 0,16 \text{ ''}$

$P = 7,30 \text{ ''}$

$S_k < 3,00 \text{ m}$

gewählt: nach " Stahl im Hochbau "

12. Auflage, Seite 837

1 Flußstahlrohr  $\sigma 108/5 \text{ mm}$

Kopf- und Fußplatte  $200/200/10 \text{ mm}$

mit 2 angeschweißten Ankern  $\sigma 20$  ( St. I)

Handwritten text at the top of the page, possibly a date or reference number, which is mostly illegible due to blurring and fading.



Pos: 39 Kellerfensterbalken zur Aufnahme der Pos. 37A

P = 1,6 Mp      l = 1,30 m

konstruktiv

bo/do = 34/30 cm, unten und oben je 3  $\bar{o}$  14

Bü  $\bar{o}$ 8/ 15 cm

C) GARAGE

Pos. 40 Einachsig gespannte Platte      d = 16 cm

Belastung

a. Platte 0,16 · 2,5 = 0,40 Mp/m<sup>2</sup>

Putz und Belag ≤ 0,12 "

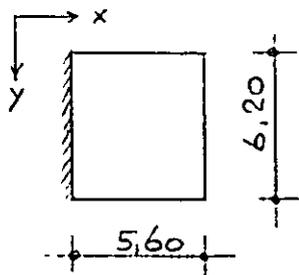
Verkehrslast ( Schnee) = 0,08 "

q = 0,60 "

l = 3,00 m

Pos 41 Kreuzweise gespannte Platte      d = 16 cm

Belastung wie Pos. 40      q = 0,60 Mp/m<sup>2</sup>



$\epsilon = 6,2 / 5,6 = 1,11$

$q_x = 0,60 / 1,263 = 0,48 \text{ Mp/m}^2$

$q_y = 0,60 / 4,800 = 0,13 \text{ "}$

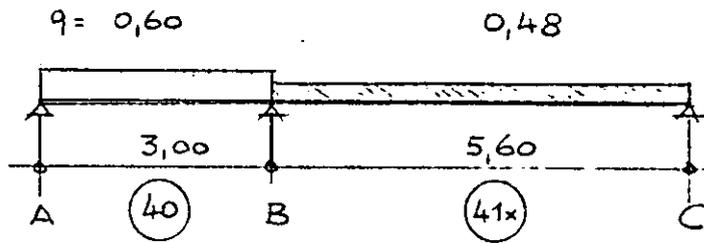
Die Garagendecken werden in Gefälle verlegt.

ALL INFORMATION CONTAINED

CONFIDENTIAL



Streifen: 40 + 41 x



DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

$$K_{40} = 7,5 / 3,0 = 2,50$$

$$K_{41} = 7,5 / 5,6 = 1,34$$

$$V_{BA} = 2,50 / 3,84 = 0,65 \quad (0,35)$$

$$M_{40} = 0,60 \cdot 3,0^2 / 8 = 0,68 \text{ Mpm}$$

$$M_{41} = 0,48 \cdot 5,6^2 / 8 = 1,88 \text{ Mpm}$$

0,65	0,35
-0,68	+1,88
-0,78	-0,42
-1,46	+1,46

$$A = 0,6 \cdot 1,5 - 1,46 / 3,0 = 0,90 - 0,48 = 0,42 \text{ Mp}$$

$$B_l = 0,90 + 0,49 = 1,39 \text{ Mp}$$

$$B_r = 0,48 \cdot 2,8 + 1,46 / 5,6 = 1,35 + 0,26 = 1,61 \text{ ''}$$

$$B = 3,00 \text{ ''}$$

$$C = 1,35 - 0,26 = 1,09 \text{ Mp}$$

$$M_{40} = 0,42^2 / 2 \cdot 0,6 = 0,15 \text{ Mpm}$$

$$\max M_{40} = 0,60 \cdot 3,0^2 / 14,2 = 0,38 \text{ ''}$$

$$M_{41x} = 1,09^2 / 2 \cdot 0,48 = 1,24 \text{ ''}$$

$$M_{41y} = 0,13 \cdot 6,20^2 / 8 = 0,63 \text{ ''}$$

$$M_{B'} = -1,46 + 0,24 \cdot 1,39 / 4 = -1,38 \text{ ''}$$

DURCH VERGLEICHSRECHNUNG GEPRÜFT

RECEIVED



PRÜFEXEMPLAR

Bemessung

d/h = 16,0/ 14,0 cm

hx/hy = 14,0/ 13,0 cm

Feld: 40

$\sigma = 30 / 2800 \quad f_e = 1,02 \text{ cm}^2$

gewählt: 1 Q 131  $f_e = 1,31 / 1,31 \text{ cm}^2$

Feld: 41

$\sigma_x = 58 / 2800 \quad f_{e x} = 3,50 \text{ cm}^2$

$\sigma_y = 43 / 2800 \quad f_{e y} = 1,87 \text{ cm}^2$

gewählt: 1 Q 222 + 1 Q 131

$f_{e x} / f_{e y} = 3,53 / 3,52 \text{ cm}^2$

Stützung: B ( 40/ 41x)

$\sigma = 62 / 2800 \quad f_e = 3,96 \text{ cm}^2$

gewählt: 2 R 222  $f_e = 4,44 / 1,12 \text{ cm}^2$

min d = 2,0 + 0,85 · 560/35 ( Dachdecke )  
= 2,0 + 13,6 = 15,6 cm < 16 cm

Pos. 42 Garagensturz  $b_o/d_o = 24 / 37 \text{ cm}$

Belastung

a. Pos. 4ly  $0,60 \cdot 3,1 \cdot 0,8 = 1,49 \text{ Mp/m}$

Eig.  $0,28 \cdot 0,40 \cdot 2,5 = 0,28 \text{ "}$

q = 1,77 "

$l_1 = l_2 = l_3 = 2,75 \text{ m}$

B = 1,2 · 1,77 · 2,75 = 5,86 Mp

A = 0,5 · 1,77 · 2,75 = 2,43 Mp

$$MF = 1,77 \cdot 2,75^2 / 11 = 1,22 \text{ Mpm}$$

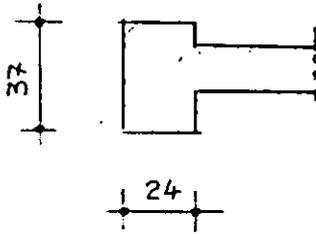
$$MS = -1,77 \cdot 2,75^2 / 8 = 1,49 \text{ Mpm } 1,675$$

$$b_o/d_o \dots h = 24 / 37 \dots 34 \text{ cm}$$

$$h = 13,6 \sqrt{1,49 / 0,24} = 34 \text{ cm}$$

$$\sigma < 50 / 2400$$

$$f_e = 0,46 \cdot 1,49 / 0,34 = \overset{2,2}{\underline{2,02}} \text{ cm}^2$$



gewählt: oben und unten durchlaufend

$$\text{je } 3 \bar{\sigma} 14 = \underline{4,6 \text{ cm}^2}$$

$$\text{Bü } \bar{\sigma} 6 / 20 \text{ cm}$$

$$\tau_o = \frac{5860}{2 \cdot 0,9 \cdot 24 \cdot 34} = 4 \text{ kp/ cm}^2 < 7$$

Pos. 43 Mauerwerkspfeiler  $b / d = 24 / 24 \text{ cm}$

Belastung

$$\text{a. Pos. 42 B} = 5,86 \text{ Mp}$$

$$\text{Eig. } 0,28 \cdot 0,28 \cdot 2,3 \cdot 1,8 = 0,34 \text{ "}$$

$$\text{P.} = \underline{6,20 \text{ "}}$$

$$F = 24 \cdot 24 = 576 \text{ cm}^2$$

$$\sigma_M = \frac{6200}{576} = 10,8 \text{ kp/ cm}^2 < 12$$

$$h/d < 10$$

gewählt: KSV 150/II

Bei Ausfall eines Pfeilers erhält die Pos. 42

eine Spannweite von 5,50m

$$MF = 1,77 \cdot 5,50^2 / 11 = 4,88 \text{ Mpm}$$

$\sigma_{zul} = 160 / 4000 \text{ kp/ cm}^2$  ( Katastrophenspannung )

$$h = 7,5 \sqrt{4,88 / 0,24} = 34 \text{ cm}$$

$$\sigma_{vorh} = 120 / 3500 \quad f_e = 0,322 \cdot 4,88 / 0,34 = \underline{4,6 \text{ cm}^2}$$

vorh. oben und unten durchlaufend 3  $\bar{\sigma}$  14

ALL INFORMATION CONTAINED

D) FUNDAMENTE

Pos. F1 Streifenfundament unter allen Außenwänden

Belastung

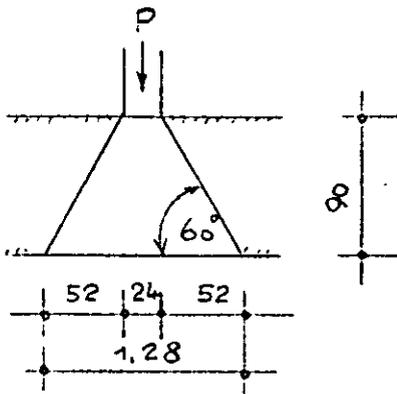
a. Pos. 1A		= 1,54 Mp/m
a. Pos. 16	$1,02 \cdot 5,1 \cdot 0,4$	= 2,08 "
Mauerw.	$0,34 \cdot 3,0 \cdot 1,6$	= 1,63 "
"	$0,40 \cdot 2,8 \cdot 1,8$	= 2,02 "
Eig.	$0,5 \cdot 0,9 \cdot 2,3$	= 1,04 "
		<hr/>
	q	= 8,31 "

b/d = 50/90 cm bez. 50/30 cm

$\sigma = 8310 / 5000 = 1,66 \text{ kp/cm}^2 < 2$

(frostfrei gründen)

Im Bereich unter Pos. 32



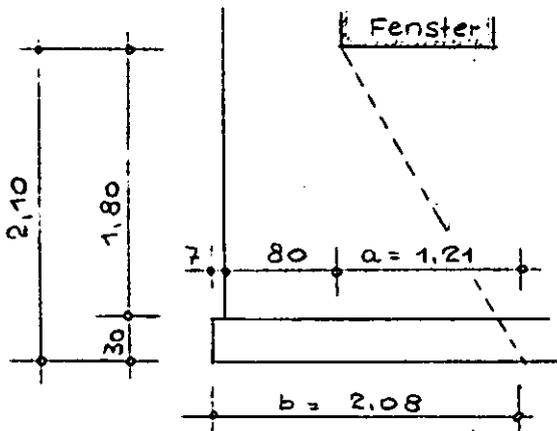
$a = 90 / 1,73 = 52 \text{ cm}$   
 $b = 52 + 24 + 52 = 128 \text{ cm}$

Belastung

a. Pos. 32	$10,9 / 1,28$	= 8,50 Mp/m
Eig. wie vor		= 1,04 "
		<hr/>
	q	= 9,54 "

$\sigma = 9540 / 5000 = 1,91 \text{ kp/cm}^2 < 2$

Im Bereich unter Pos. 27 A



$a = 2,10 / 1,73 = 1,21 \text{ m}$   
 $b = 0,87 + 1,21 = 2,08 \text{ m}$

1942



Belastung

a. Pos. 27	7,80 / 2,08	= 3,75 Mp/m
a. Pos. 1A		= 1,54 "
Mauerw. wie F1		= 3,65 "
Deckenanteil Pos. 17	0,67 · 2/4	= 0,34 "
Eig.	0,5 · 0,3 · 2,3	= 0,35 "
		<hr/>
		= 9,63 "

$\sigma = 9630 / 5000 = 1,93 \text{ kp/ cm}^2 < 2$

analog unter Pos. 26

$10,8 / 3,10 = 3,50 + 3,65 + 0,34 + 0,35 \approx 7,84 \text{ Mp/m}$

Pos. F2 Streifenfundament

Belastung

wie Pos. 7 q		= 3,10 Mp/m
a. Pos. 16x / 18 x B		= 4,38 "
Mz. 0,27 · 5,4 · 1,8		= 2,63 "
Eig. 0,55 · 0,3 · 2,3		= 0,38 "
		<hr/>
		= 10,49 "

$b/d = 55 / 30 \text{ cm}$

$\sigma = 10490 / 5500 = 1,91 \text{ kp/ cm}^2 < 2$

Pos. F3 Streifenfundament

Belastung

a. Pos. 2/3		= 3,75 Mp/m
a. Pos. 18 y / 23		= 2,65 "
Mz.		= 2,63 "
Eig. 0,5 · 0,3 · 2,5		= 0,35 "
		<hr/>
		= 9,38 "

$b/d = 50 / 30 \text{ cm}$

$\sigma = 9380 / 5000 = 1,88 \text{ kp/ cm}^2 < 2$

RECEIVED

Pos. F4 Streifenfundament **PRÜFEXEMPLAR**

Belastung

a. Pos. 4/5 B	= 2,90 Mp/m
a. Pos. 19y / 20 y C	= 2,99 "
Mz	= 2,63 "
Eig.	= 0,35 "

q = 8,87 "

b/d = 50/30 cm      $\sigma < 2 \text{ kp/cm}^2$

Pos. F5 Streifenfundament

Belastung

a. Pos. 3	0,61 · 4,2 / 4	= 0,64 Mp/m
"	5 0,61 · 4,5 / 4	= 0,69 "
"	20x < 0,82 · 4,7/4	= 0,97 "
"	23 0,82 · 4,2 / 4	= 0,86 "
Mz.		= 2,63 "
Eig.		= 0,35 "

q = 6,14 "

b/d = 35 / 30 cm

$\sigma = 6140 / 3500 = 1,76 \text{ kp/cm}^2$

Pos. F 6 Streifenfundament

Nur von einer Decke belastet

konstruktiv b/d = 35 / 30 cm

UNCLASSIFIED

# PRÜFEXEMPLAR

Pos. F7 Streifenfundamente unter den Außenwänden der Garage

b wie Pos. F1 = 128 cm

Belastung

a. Pos. 43 6,20/ 1,28 = 4,85 Mp/m

Mz < 0,28 · 2,50 · 1,8 ≤ 1,27 "

Eig. 0,35 · 0,90 · 2,3 = 0,73 "

q = 6,85 "

b/d = 35 / 90 cm

$\sigma = 6850 / 3500 = 1,96 \text{ kp/ cm}^2 < 2$

Pos. F8 Streifenfundament unter der Garagenmittelwand

Belastung

a. Pos. 40/ 41 x B = 3,00 Mp/m

Mz = 1,27 "

Eig. 0,35 · 0,30 · 2,3 = 0,25 "

q = 4,52 "

b/d = 35 / 30 cm

$\sigma = 4520 / 3500 = 1,30 \text{ kp/ cm}^2 < 2$

Pos. F9 Einzelfundament unter der Freitreppe

Belastung

a. Pos. 38 = 7,30 Mp

Eig. 0,8 · 0,8 · 0,5 · 2,5 = 0,80 "

Erdreich 0,8 · 0,8 · 1,0 · 1,8 = 1,15 "

P = 9,25 "

b/l/d = 80/80/50 cm B 160

$\sigma = 9250 / 80 \cdot 80 = 1,45 \text{ kp/ cm}^2 < 2$

010 1 30 00 3 4 0 0 0 0

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10  
11 12 13 14 15 16 17 18 19 20  
21 22 23 24 25 26 27 28 29 30  
31 32 33 34 35 36 37 38 39 40  
41 42 43 44 45 46 47 48 49 50  
51 52 53 54 55 56 57 58 59 60  
61 62 63 64 65 66 67 68 69 70  
71 72 73 74 75 76 77 78 79 80  
81 82 83 84 85 86 87 88 89 90  
91 92 93 94 95 96 97 98 99 100

1000  
1000

$M = 7,3 \cdot 0,8 / 8 = 0,73 \text{ Mpm}$  **PRÜFEXEMPLAR**  
 $h = 34 \sqrt{1,94 \cdot 0,73 / 0,80} = 45 \text{ cm}$   
 $\sigma < 30 / 2400 \quad f_e = 0,73 \text{ cm}^2$   
 gewählt: oben und unten je 6  $\bar{\sigma}$  8, kreuzweise

Pos. F 10 Einzelfundament unter der Freitreppe

Belastung

a. Pos. 35 A	= 4,94 Mp
Eig. + Erdreich wie vor	= 1,95 "
	<hr/>
P	= 6,90 "

Bei geringerer Belastung erfolgt die Ausführung wie bei Pos. F9. Das geringe Torsionsmoment von 0,42 Mpm ist reichlich berücksichtigt.

Nachsatz

Unter Lastkonzentrationen werden die Fundamente konstruktiv verstärkt. Alle Fundamente sind frostfrei auf tragfähigem Boden zu gründen.

In statischer Hinsicht geprüft  
 Prüfnummer: \_\_\_\_\_  
 Iserlohn, den 26. APR. 1971  
**Kreis Iserlohn**  
 Der Oberkreisdirektor  
 Untere Bauaufsichtsbehörde  
 Im Auftrag: *[Signature]* Bearbeiter: *[Signature]*  
 Kreisbauingenieur

Gehört zum  
 Bauschein  
 No. 994 19 71

aufgestellt:

*Walter Blumberg*  
**WALTER BLUMBERG**  
 BAU-ING. BDB  
 KAMEN / WESTF.  
 GOTTESBERGSTR. 13  
 TEL. 25 64

Kamen, den 25. Jan. 1971

*Werner Bortel*

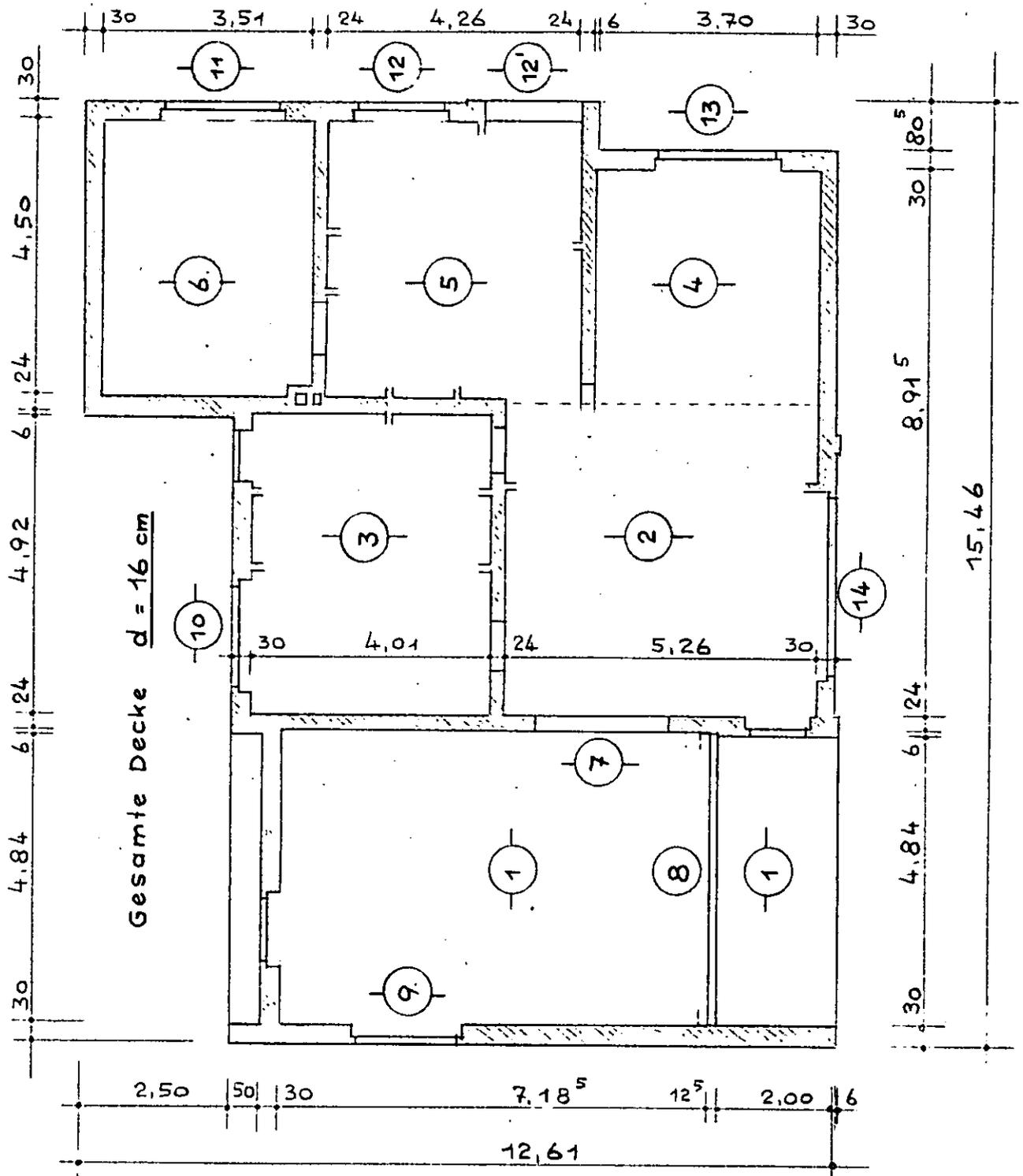
Der Bauherr:

Der Architekt:

**HEINZ THIEL**  
 Architekt  
 46 Dortmund-Höhen  
 Lange Heed 26 Ruf 46 27 96

Der Unternehmer:

DECKE ÜBER DEM OBERGESCHOSS



Material:

Beton: B 225

Stahl: St. III b + St. IV b

Mauerwerk: Hlz 150 / II + KSV 150 / II

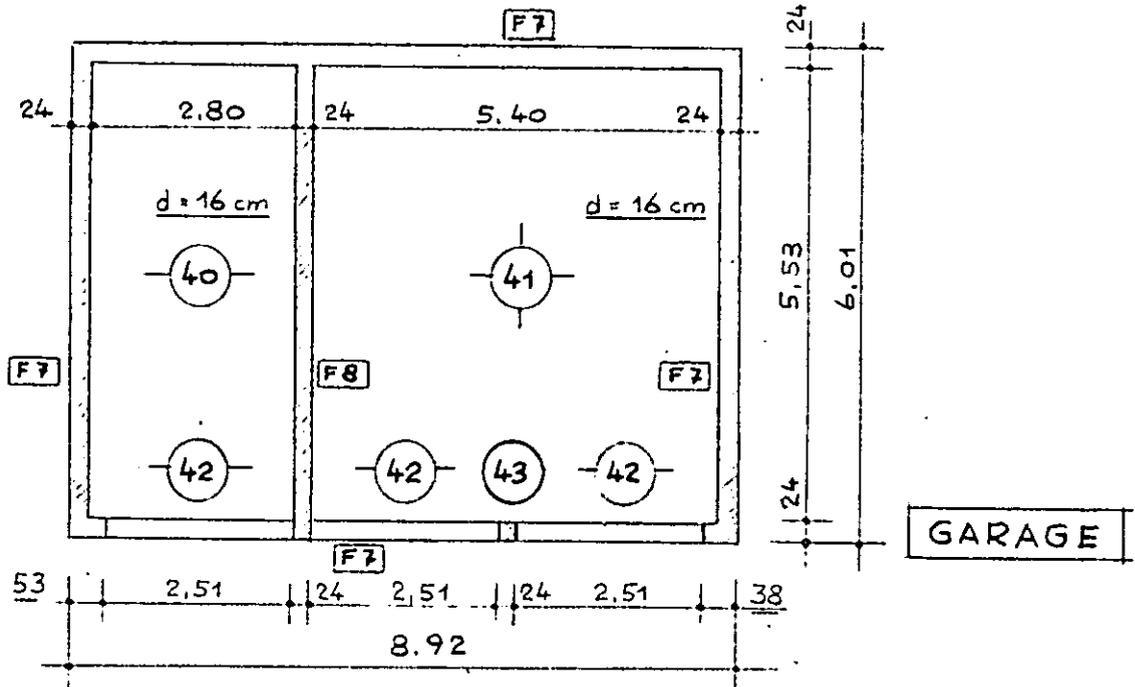
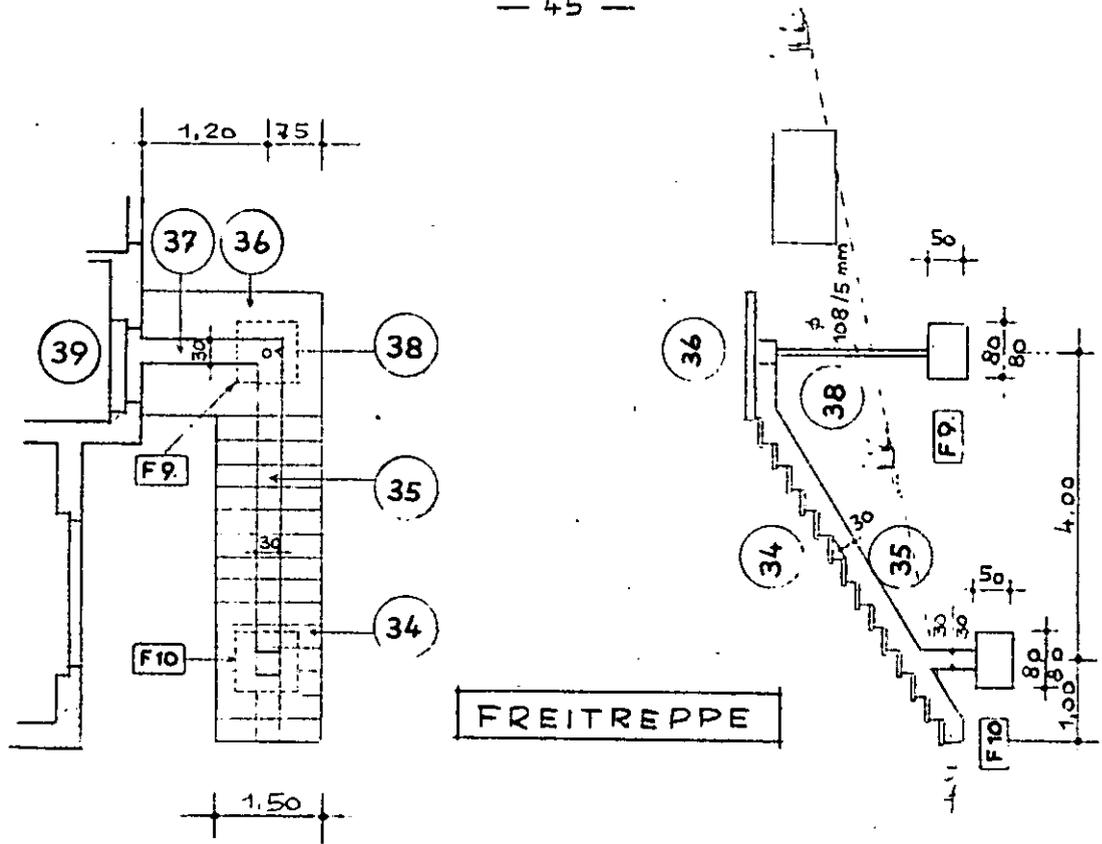
Nichtgezeichnete Leichtwände  
( $\varnothing$  25/II) nachträglich untermauern.

Sämtliche Maße sind auf  
der Baustelle zu prüfen!

Kamen, den 25.1.71

*Bew*





Decke mit Gefälle einschalen, ohne Aufbeton.

Material:

Beton: B 225

Fund.-beton: B 160

Stahl: St. III b + St. IV b

Mauerwerk: KSV 150 / II

Sämtliche Maße sind auf der Baustelle zu prüfen!

Kamen, den 25.1.71

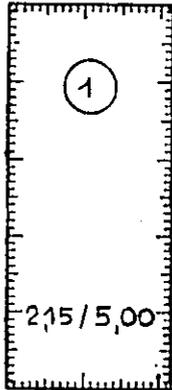
*Bew.*

# Schneideskizzen für BStG-Lagermatten

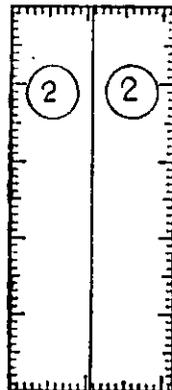
Maßstab 1:100 - Maßteilung in mm

Nachdruck verboten · Vordrucke kostenlos durch die Bau-Stahlgewebe GmbH, Düsseldorf

14 Q 222

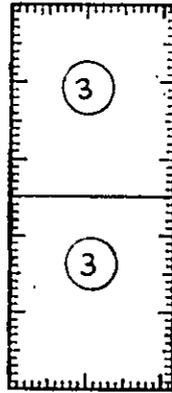


1 Q 222



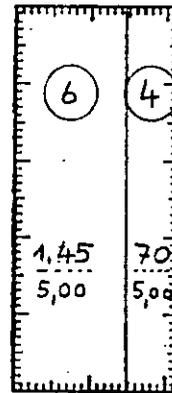
2 x 1,07 / 5,00

2 Q 131

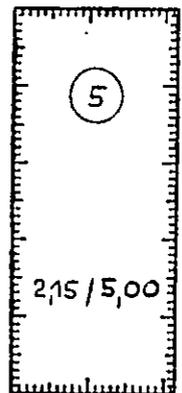


2 x 2,15 / 2,50  
(1/2 m. Rest)

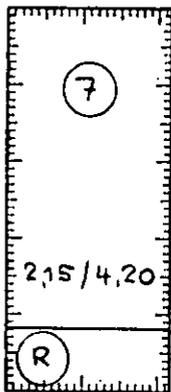
2 R 222



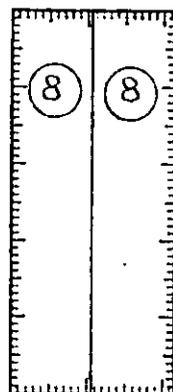
2 R 222



6 Q 131

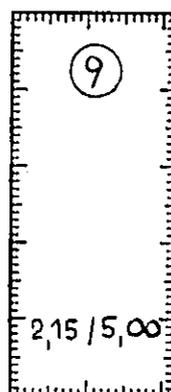


1 Q 131

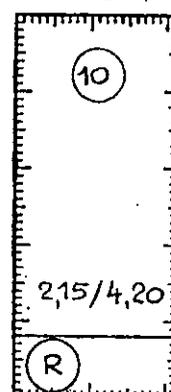


2 x 1,07 / 5,00

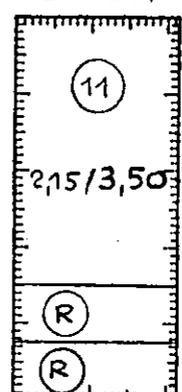
1 Q 222



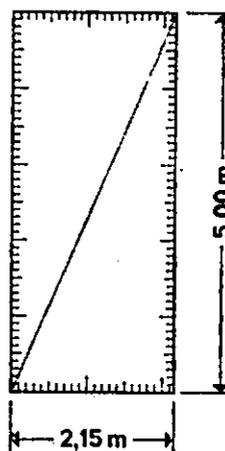
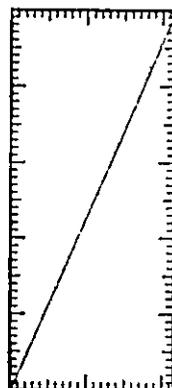
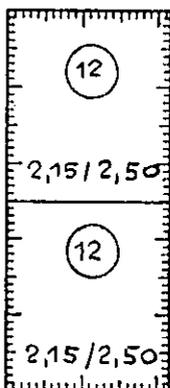
2 R 317



3 R 317



11 R 317



BStG-Lagermatten		
5,00 m lang, 2,15 m breit		
Anzahl	Bezeichnung	Gewicht kg
9	Q 131	
16	Q 222	
4	R 222	
16	R 317	
	—	
	—	
	—	
45	◀ Gesamt ▶	—

Bauvorhaben: Bungalow Beitath

Sommerberg, Am Hang Nr. 21

Bauteil: Decke über dem U.G.

Zum Verlegeplan Nr.: 2 + 3

Datum:

25. 1. 71

Blatt Nr.:

1

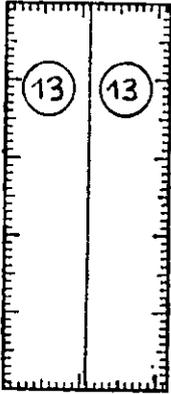
# Schneideskizzen für BStG-Lagermatten

Maßstab 1:100 - Maßteilung in mm



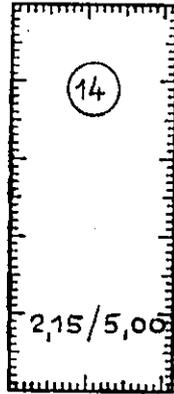
Nachdruck verboten. - Vordrucke kostenlos durch die Bau-Stahl-Gewebe GmbH, Düsseldorf

2 R 222



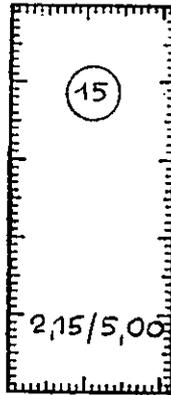
2 x 1,07 / 5,00

20 R 222



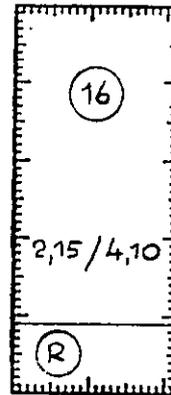
2,15 / 5,00

3 R 168



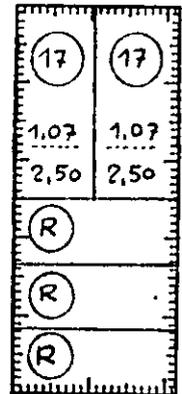
2,15 / 5,00

3 R 168



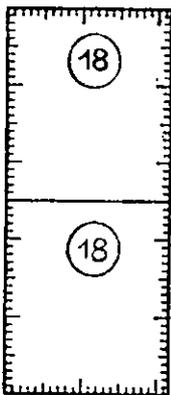
2,15 / 4,10

1 R 222



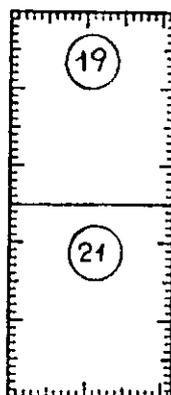
1,07 1,07  
2,50 2,50

5 R 222



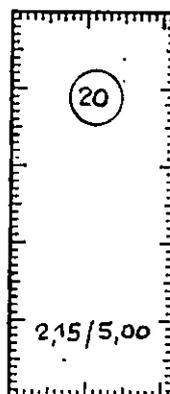
2 x 2,15 / 2,50

4 R 317



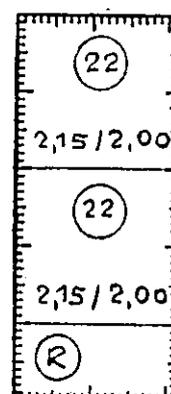
2 x 2,15 / 2,50

1 Q 222



2,15 / 5,00

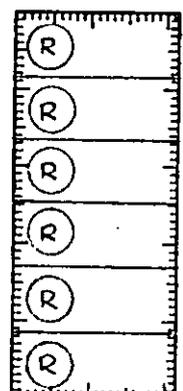
1 R 317



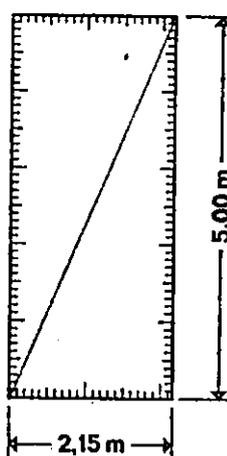
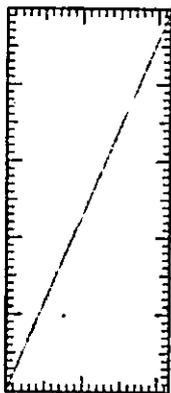
2,15 / 2,00

2,15 / 2,00

2 Q 131



6 x 2,15 / 0,83



BStG-Lagermatten 5,00 m lang, 2,15 m breit		
Anzahl	Bezeichnung	Gewicht kg
2	Q 131	
1	Q 222	
6	R 168	
28	R 222	
5	R 317	
42	◀ Gesamt ▶	-

Bauvorhaben: Bungalow Beitat  
Sommerberg, Am Hang Nr. 21  
Bauteil: Decke über dem OG.  
Zum Verlegeplan Nr.: 4 + 5

Datum:  
25.1.71

Blatt Nr.:  
2

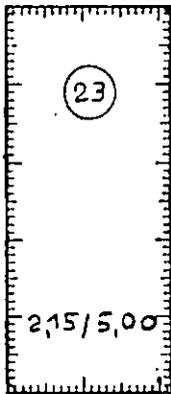


# Schneideskizzen für BStG-Lagermatten

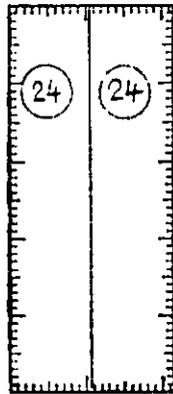
Maßstab 1:100 - Maßteilung in mm

Nachdruck verboten · Vordrucke kostenlos durch die Bau-Stahlgewebe GmbH, Düsseldorf

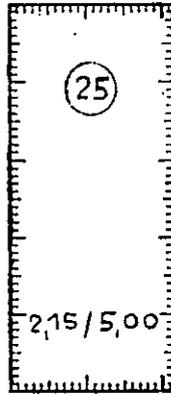
3 Q 222



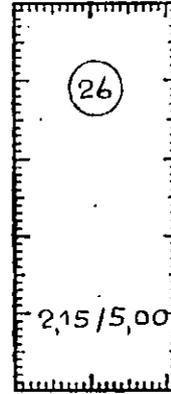
1 Q 222



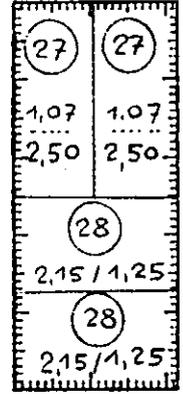
6 Q 131



3 R 222

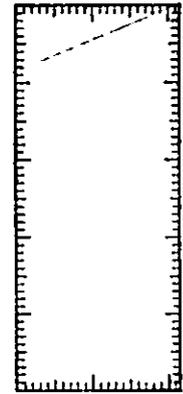
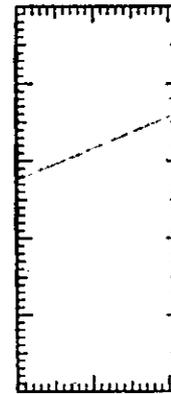
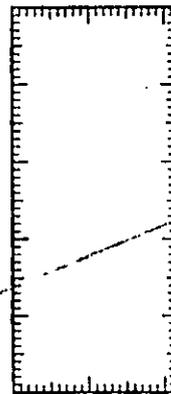
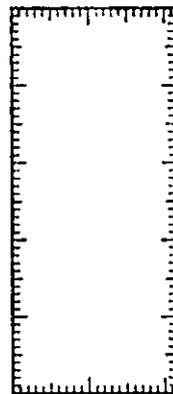
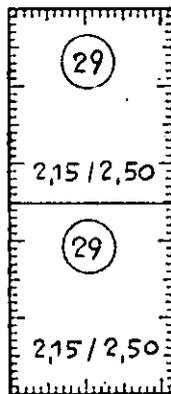


1 R 222



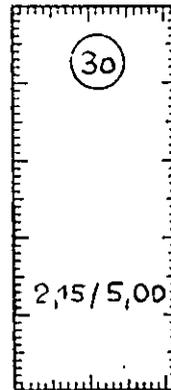
## GARAGE

1 R 222

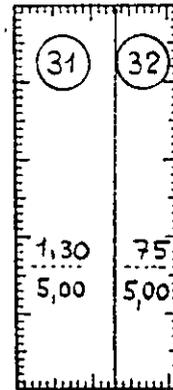


## KELLERBODENPLATTE

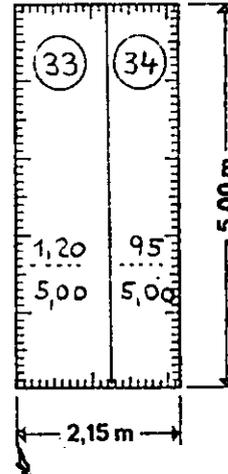
15 Q 131



1 Q 131



1 Q 131



BStG-Lagermatten 5,00 m lang, 2,15 m breit		
Anzahl	Bezeichnung	Gewicht kg
23	Q 131	
4	Q 222	
5	R 222	
	—	
	—	
	—	
	—	
32	◀ Gesamt ▶	—

Bauvorhaben: Bungalow Beitath  
Sommerberg, Am Hang Nr. 21  
 Bauteil: Garage u. Kellerboden  
 Zum Verlegeplan Nr.: 5 + 6

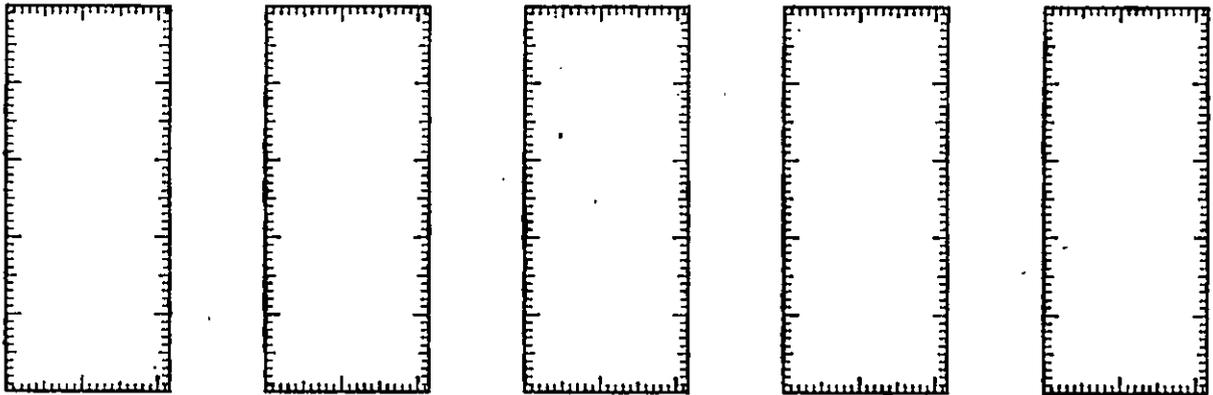
Datum:  
25.1.71

Blatt Nr.:  
3

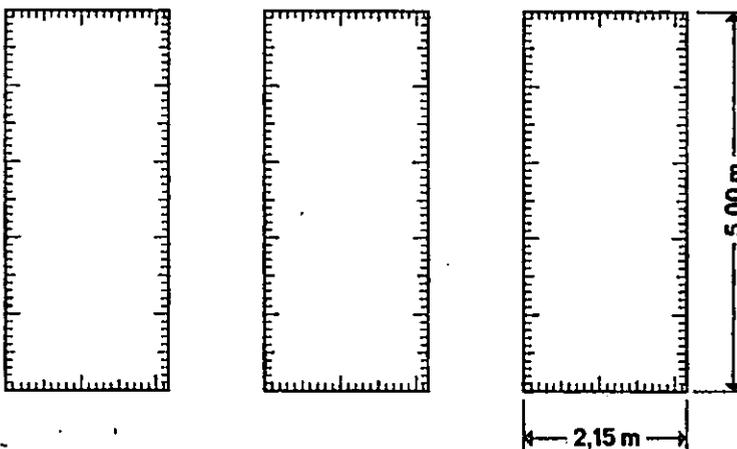
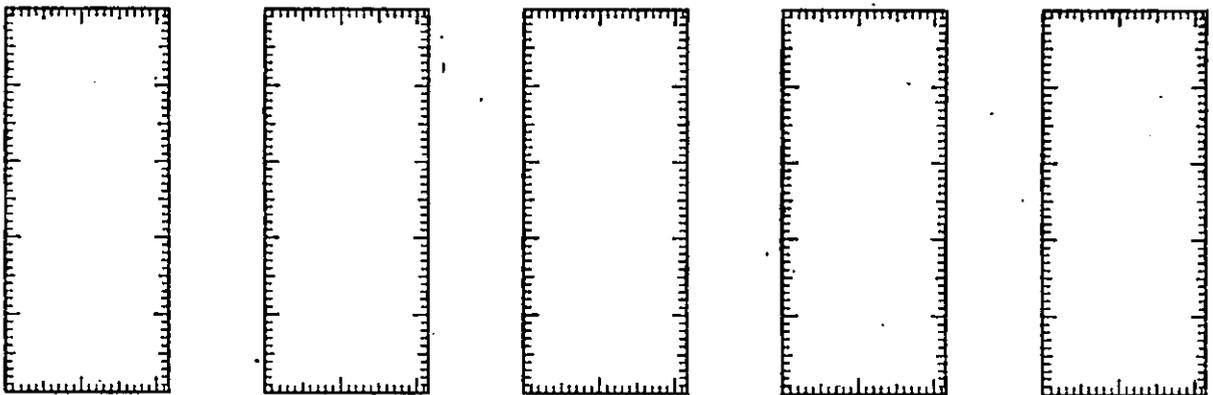
# Schneideskizzen für BStG-Lagermatten

Maßstab 1:100 - Maßteilung in mm

Nachdruck verboten · Vordrucke kostenlos durch die Bau-Stahlgewebe GmbH, Düsseldorf



## ZUSAMMENFASSUNG



BStG-Lagermatten 5,00 m lang, 2,15 m breit		
Anzahl	Bezeichnung	Gewicht kg
	-	
34	Q 131	690,2
21	Q 222	686,7
	-	
6	R 168	105,6
37	R 222	799,2
21	R 317	627,9
	-	
	-	
	-	
119	◀ Gesamt ▶	2910

WALTER BLUMBERG  
BAU-ING. BDB  
KAMEN/WESTF.  
GOTTESBERGSTR. 12  
TEL. 9566

Bauvorhaben: Bungalow Beitat  
Sommerberg, Am Hang Nr. 21  
Bauteil: Zusammenfassung  
Zum Verlegeplan Nr.: \_\_\_\_\_

Datum:  
25.1.71

Blatt Nr.:  
4

Bauherr: Eheleute Beitat

Stahlliste Nr.: 1

Baustelle: Sommerberg, Am Hang Nr. 21

zu Zchg. Nr.: 2

Bauteil: Untergeschoss

Stahlsorte: St. III b (ger.)

Pos.	Nr.	Stückzahl	Ø	Schnittlänge m	Gesamtlänge in m									
					Ø 6	Ø 8	Ø 10	Ø 14	Ø 20					
		Blatt: 2												
23	1	6	14	4,50										
20/21	2	6	14	1,50										
18	3	3	14	3,00										
16	4	3	14	5,20										
"	5	2	14	4,50										
15	6	2	10	8,00										
28	7	2	14	2,50				16,0						
29	8	2	14	2,00										
30	9	2	14	2,50										
31	10	2	14	2,80										
27	11	2	14	5,20										
"	12	2	20	6,00										
"	13	1	20	5,50										12,0
"	14	2	20	5,20										5,5
"	15	18	8	2,10										10,4
"	16	35	8	1,80										
"	17	7	6	5,20	36,4									
24+	18	2	14	4,90										
26	19	4	10	4,90										
"	20	10	6	4,90	49,0									
"	21	2	20	5,70										
"	22	1	20	5,20										11,4
"	23	2	20	4,90										5,2
"	24	24	8	2,40										9,8
"	25	24	8	2,75										
Gesamtlänge m Übertrag:					85,4		224,4		35,6		109,4		54,3	
Einheitsgewicht kg/m														
Gesamtwicht kg														
Datum: 25. 1. 71										Gesamtwicht kg				
Angefertigt:										Unterschrift				

Bauherr: Eheleute Beitat

Stahlliste Nr.: 2

Baustelle: Sommerberg, Am Hang Nr. 21

zu Zchg. Nr.: 2 + 3

Bauteil: Untergeschoss

Stahlsorte: St. III b (ger.)

Pos.	Nr.	Stückzahl	Ø	Schnittlänge m	Gesamtlänge in m								
					Ø 6	Ø 8	Ø 10	Ø 14	Ø 20				
		Übertrag:			85,4		224,4		35,6		109,4		54,3
		Blatt 2											
28+ 30	26	8	8	2,60			20,8						
"	27	4	14	2,60						10,4			
"	28	2	14	2,80						5,6			
"	29	26	6	1,90	49,4								
29	30	4	8	2,10			8,4						
"	31	2	10	2,10				4,2					
	32	11	6	1,90	20,9								
		Blatt 3											
30 min	33	4	14	3,00						12,0			
31	34	4	14	4,65						18,6			
"	35	2	8	4,65			9,3						
"	36	1	14	4,00						4,0			
"	37	2	14	2,05						4,1			
"	38	1	8	2,00			2,0						
"	39	17	6	1,90	32,3								
"	40	14	6	1,50	21,0								
33	41	2	14	4,50						9,0			
"	42	2	8	4,50			9,0						
"	43	2	20	4,50								9,0	
"	44	2	20	5,00								10,0	
"	45	18	6	1,90	34,2								
25	46	12	10	7,00				84,0					
"	47	VE	8	35,0			35,0						
39	48	6	14	1,55						93,0			
"	49	1	8	1,55			1,6						
"	50	11	8	1,80			19,8						
BÜ	51	VE	6	30,0	30,0								
Gesamtlänge m Übertrag:					273,2		330,3		123,8		266,1		73,3
Einheitsgewicht kg/m													
Gesamtwicht kg													
Datum: 25. 1. 71.										Gesamtwicht kg			
Angefertigt:										Unterschrift			

Bauherr: Eheleute Beitat

Stahlliste Nr.: 3

Baustelle: Sommerberg, Am Hang Nr. 21

zu Zchg. Nr.: 4

Bauteil: Obergeschoss

Stahlsorte: St. III b (ger.)

Pos.	Nr.	Stückzahl	Ø	Schnittlänge m	Gesamtlänge in m								
					Ø 6	Ø 8	Ø 10	Ø 14	Ø 20				
Übertrag:					273,2	330,3	123,8	266,1	73,3				
Decke													
kg-min	52	2	14	1,50				3,0					
5	53	2	14	1,80				3,6					
9	54	2	14	2,40				4,8					
1	55	2	14	1,60				3,2					
"	56	3	14	5,20				15,6					
"	57	26	6	1,20	31,2								
10	58	2	14	2,40				4,8					
3	59	2	10	1,10			2,2						
11	60	2	14	2,40				4,8					
12	61	2	14	2,00				4,0					
13	62	2	14	2,40				4,8					
14	63	2	14	3,50				7,0					
1	64	3	14	5,20				15,6					
"	65	26	6	1,40	36,4								
"	66	3	6	5,20	15,6								
14	67	4	14	3,50				14,0					
"	68	2	10	3,50			7,0						
"	69	21	6	1,10	23,1								
11+13	70	12	10	2,50			30,0						
"	71	24	6	1,00	24,0								
9+10	72	12	10	2,30			27,6						
"	73	22	6	1,00	22,0								
12	74	6	10	2,00			12,0						
"	75	10	6	1,00	10,0								
Gesamtlänge m Übertrag:					435,5	330,3	202,6	351,3	73,3				
Einheitsgewicht kg/m													
Gesamtwicht kg													
Datum: 25. 1. 71					Gesamtwicht kg								
Angefertigt:													
					Unterschrift								

Bauherr: Eheleute Beitat Stahlliste Nr.: 4  
 Baustelle: Sommerberg, Am Hang Nr. 21 zu Zchg. Nr.: 4 + 5  
 Bauteil: Obergeschoss Stahlsorte: St. III b (ger.)

Pos.	Nr.	Stückzahl	Ø	Schnittlänge m	Gesamtlänge in m								
					Ø 6	Ø 8	Ø 10	Ø 14	Ø 20				
		Übertrag:			435,5	330,3	202,6	351,3	73,3				
		Blatt 4											
12	76	6	10	2,00			12,0						
"	77	10	6	1,35	13,5								
8	78	6	10	5,20			31,2						
"	79	26	6	0,80	20,8								
7	80	8	10	2,60			20,8						
	81	13	6	1,50	19,5								
		Blatt 5											
Ka min	82	4	14	2,50					10,0				
		GARAGE											
Auf- kän- tung	83	5	8	10,00		50,0							
"	84	10	8	7,55		75,5							
"	85	106	6	0,95	100,7								
"	86	106	6	0,70	74,2								
"	87	VE	6	40,0	40,0								
42	88	6	14	6,85					41,1				
"	89	1	8	6,85		6,9							
"	90	34	6	1,30	44,2								
Gesamtlänge m Übertrag:					748,4	462,7	266,6	402,4	73,3				
Einheitsgewicht kg/m													
Gesamtwicht kg													
Datum: 25. 1. 71										Gesamtwicht kg			
Angefertigt:										Unterschrift			

Bauherr: Eheleute Beitat

Stahlliste Nr.: 5

Baustelle: Sommerberg, Am Hang Nr. 21.

zu Zchg. Nr.: 6

Bauteil: Freitreppe

Stahlsorte: St. III b (ger.)

Pos.	Nr.	Stückzahl	Ø	Schnittlänge m	Gesamtlänge in m								
					Ø 6	Ø 8	Ø 10	Ø 14	Ø 20				
Übertrag:					748,4	462,7	266,6	402,4	73,3				
37	91	6	14	2,10									
"	92	2	14	1,60						12,6			
"	93	8	8	1,60						3,2			
36	94	28	6	1,90	53,2								
"	95	8	10	1,90				15,2					
"	96	36	6	1,60	57,6								
"	97	8	10	1,60				12,8					
35	98	6	14	6,50									
"	99	2	14	6,00						39,0			
"	100	4	14	6,00						12,0			
"	101	36	8	1,45						24,0			
"	102	36	6	0,40	14,4								
"	103	60	8	1,10									
"	104	VE	6	15,0	15,0								
F10	105	10	6	1,20	12,0								
"	106	20	6	0,40	8,0								
"	107	8	14	2,40						19,2			
F9+ F10	108	48	8	1,05									
Gesamtlänge m					909		645		295		513		74
Einheitsgewicht kg/m					0,222		0,395		0,617		1,21		2,47
Gesamtgewicht kg					202		255		182		621		183
Datum: 25. 1. 71					Gesamtgewicht kg 1443								
Angefertigt: Bw.					Unterschrift (ohne Verschnitt)								



# Zeichnungsentnahme

An dieser Stelle befand sich eine Zeichnung,  
die separat gescannt wurde.

Das Original erscheint  
mit unten aufgeführter Nummerierung im  
gleichlautenden Zeichnungsteil der Akte!

5 - 10



als untere Bauaufsichtsbehörde

Eheleute  
Werner Beitat

Kreisangestellter Beukenberg

46 Dortmund  
Böcklerstraße 10

221 68302

*ab*  
30.4.1971 / 63/2-33/1143/1/994/70

Betr.: Neubau eines Wohnhauses mit Einliegerwohnung und Garage in  
Holzen

Sehr geehrte Frau Beitat !  
Sehr geehrter Herr Beitat !

Als Anlage übersende ich Ihnen die Baugenehmigung für das o.g. Bau-  
vorhaben und bitte Sie, die Bauscheingebühr in Höhe von

1.034.-- DM

mittels beigefügter Zahlkarte innerhalb eines Monats an die Kasse  
des Kreises Iserlohn zu überweisen.

Hochachtungsvoll  
Im Auftrage

*Je 30.4.71*  
(Jennevein)  
Kreisangestellte

Beitrat Werner  
( Name )

Do. Aplerbeck Böcklerstr  
( Ort ) ( Datum ) Nr. 10

33/1143/11

1. 6. 71

Anzeige über Baubeginn

Bauschein Nr. ... 994 ... / 1970 vom 27.4.1971 ...

Mit der Ausführung des Bauvorhabens in .. Holzten ..  
.. Sommerberg .. Am Hang 21 ..  
( Ort ) ( Straße Nr. )

soll am 10. Juni 1971 ... begonnen werden.

Nachstehend gebe ich Namen und Anschriften des verantwortlichen Bauleiters und des Bauunternehmers an.

	Bauleiter	Unternehmer
Name	<u>Arch. Thiel</u>	<u>Dickhoff</u>
Wohnort	<u>Do. H. Schsten</u>	<u>Do. Sölde</u>
Fernruf	<u>46.27.96</u>	

Hinweis: Diese Anzeige ist  
8 Tage vor Baubeginn zu  
erstatten.

Werner Beitrat  
( Unterschrift )

Kreis Iserlohn  
- 2 JUNI 1971  
Abtg. 63/2

An den  
Oberkreisdirektor  
des Kreises Iserlohn

586 Iserlohn  
Friedrichstraße 70