



EG

Poz - Plan

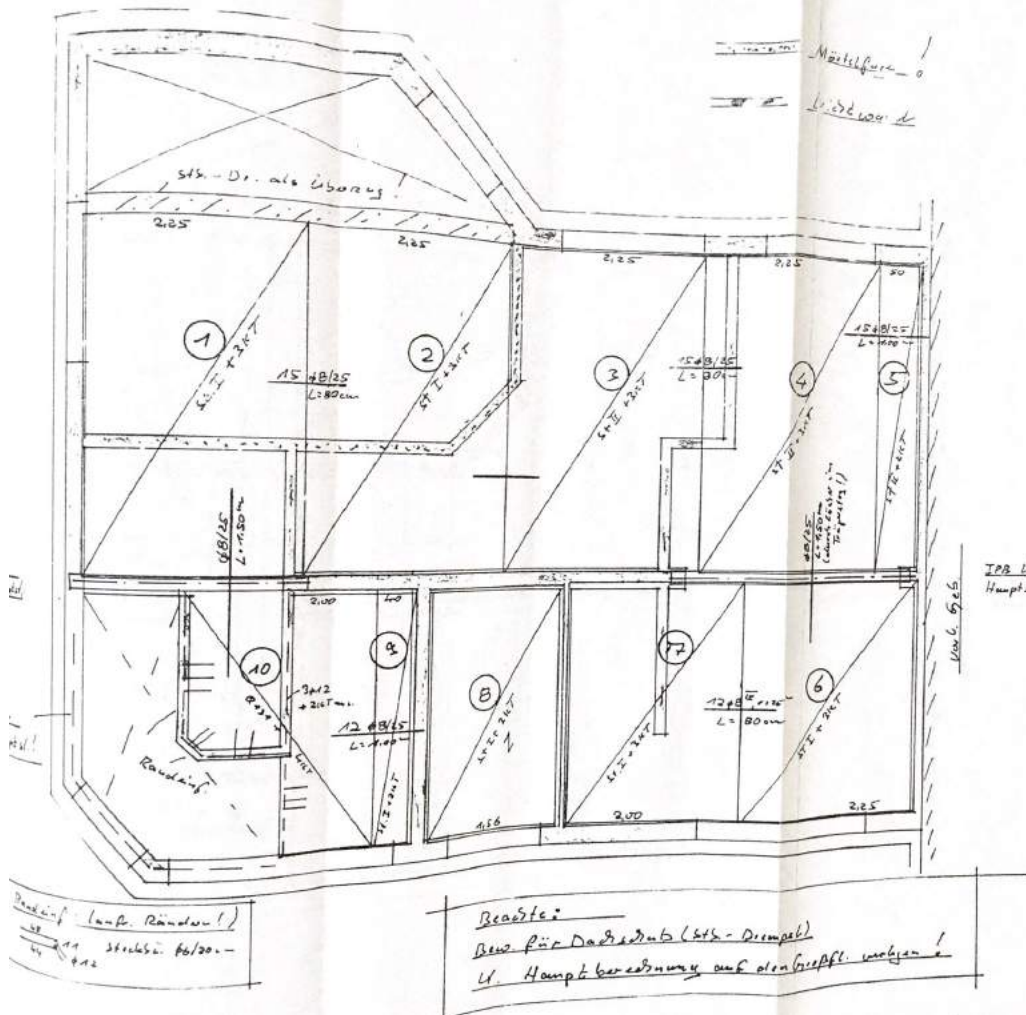
EG - Decke, als 16 cm

Ma 1:50

IPR 1/1
Hemptel

Vom L. 6/65

Handwritten letters 'E' and 'G' in black ink on a white background. The 'E' is on the left and the 'G' is on the right.

[illegible]

BAUHERR

Statische Berechnung (nur Decken)

nicht geprüft
Lt. Prüfe.-VO v. 15.05.86

Herrn/Frau/Frl./Fa. [REDACTED]

Wohnort: [REDACTED] 4

Baustelle: [REDACTED]

Berechnungsgrundlagen:

- DIN 1041 - 1048
- DIN 1052 - 1053
- DIN 1055
- DIN 1050
- DIN 4114
- DIN 4224

Anger - Bd. II
elekt. Berechnung
Betonkalender 1979/1982

nicht geprüft
Lt. Prüfe.-VO v. 15.05.86

- BST.: 420/500 (K)
- BST.: 500/550 (RK)
- ST. 37
- Betongüte: B 15; B 25
- Zement: Z 35 F; Z 45 F
- Zuschlagstoffe: 0-2, 2-8, 8-16, 16-32
- Mauerwerk:

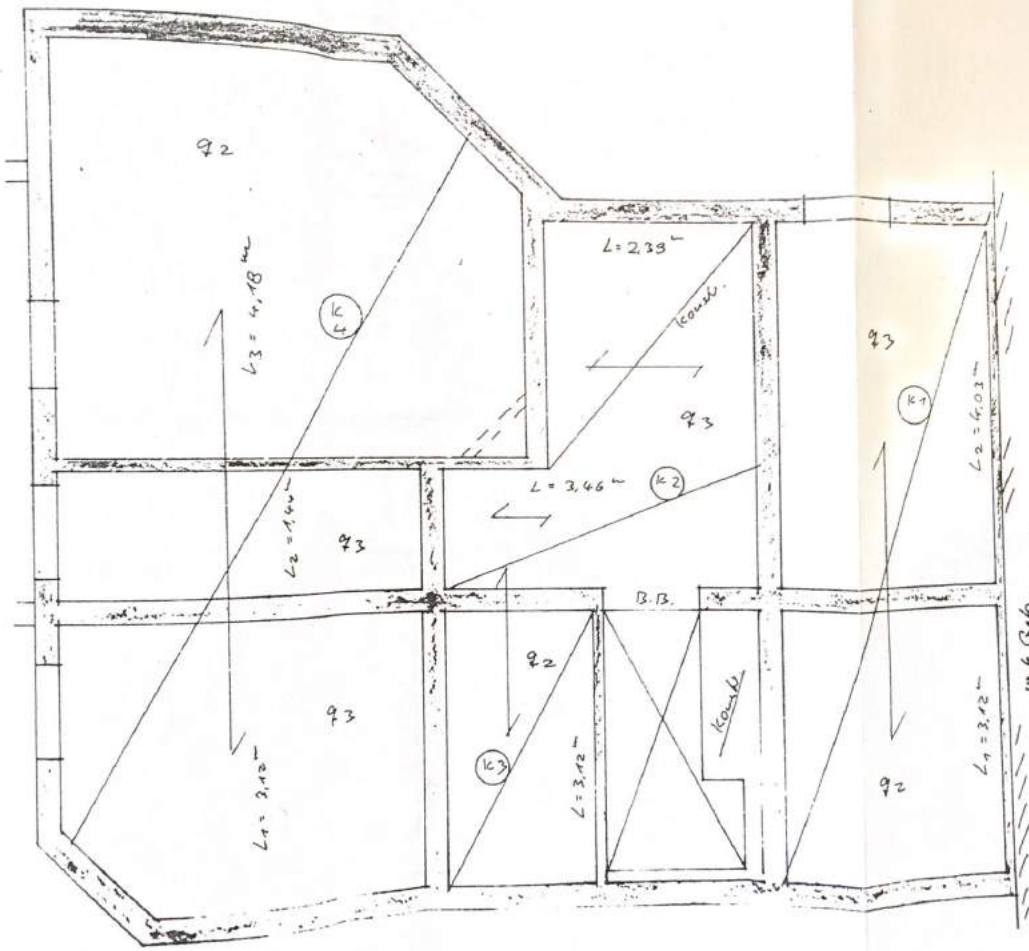
innen	=
außen	=
trag. Innenw.	=
LW	≤ 1,50 KN/m ² einschl. Putz

} - wie Hauptstatik

Bodenpressung: σ zul. 0,02 KN/cm² (örtlich prüfen)

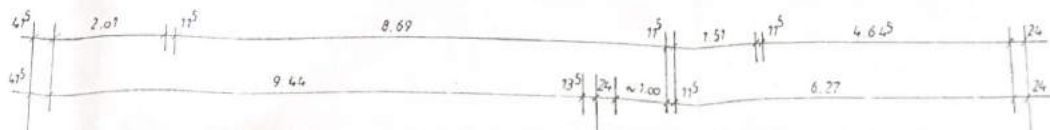
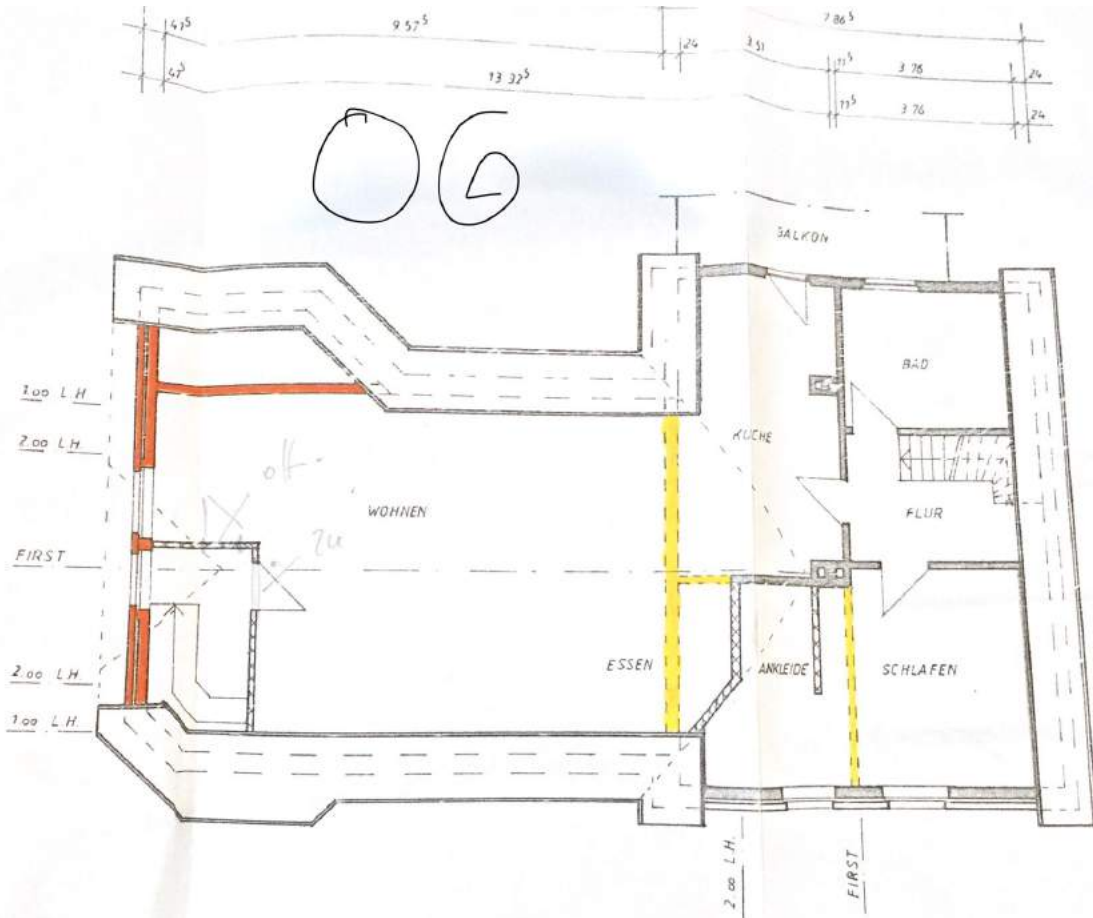
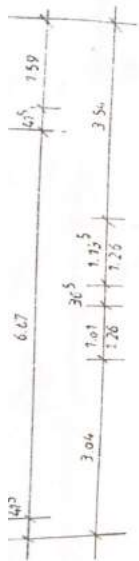
KG

B. U. ~~_____~~
 Pos. - Plan
 KG - Dedee, ol. 16 cm
 M. 1:50



BAI

06



Bemmessung:

$s/h = 16144 \text{ cm}$
Gitterträg

Kaiser-Gitterträger: KT 800

Trägerhöhe: 11 cm
Burt: ø 8 BSt

Obergurt: Ø 8 BSt. 500/550 GK
 Seilen: Ø 5 BSt. 500/550 GK

Obergurt: 2 Ø 5 BSt. 500/550 GK
Diagonalen: 2 Ø 5 BSt. 500/550 R

Untergruppe: 2 Ø 5 BSt. 500/550 RK

Trägerabstand max. 75 cm

Träger UG:
fe Anteil UG:
100/75

$$0,39 \times 100/75 = 0,52 \text{ cm}^2/\text{m}$$

Sonstige Richtlinien und
techn. Daten lt. Zulassung

Bewehrung in den Platten
Rundstahl BSt. 500/550 RK

[illegible]

BETONWERK AHRENS
2839 VARREL AUF DER LOGE 14 TEL. 04274/576
DURCHLAUFTRAEGER DLT 10 11/89 MS-DOS QB
Projekt : ~~XXXX~~

- 6 -

Pos : E 1

Stahlbetonplatte ueber 2 Felder

SYSTEM	Laenge	Querschnittswerte			
Feld	L (m)	konstant	b (cm)	d (cm)	I (cm ⁴)
1	2.96	konstant	100.0	16.0	34133.3
2	3.86	konstant	100.0	16.0	34133.3

BELASTUNG Typ : 1=Gleichlast ueber L , 2=Einzellast bei a
(kN,m) 3=Einzelmoment bei a , 4=Trapezlast von a bis a+b
5=Dreieckslast ueber L , 6=Trapezlast ueber L

Feld	Typ	g1	p1	Abstand	g2	p2	Laenge	ausPOS
1	1	5.50	2.75					
2	1	5.50	2.75					

Feldmomente Maximum

Feld	x0 =	Mf	M li	M re	Q li	Q re
1	1.08	4.83	.00	-9.72	8.93	-15.49
2	2.29	10.23	-11.31	.00	18.85	-12.99

Stuetzmomente Maximum

Stuetze	M li	M re	Q li	Q re	V
1	.00	.00	.00	8.93	8.93
2	-12.62	-12.62	-16.47	19.19	35.66
3	.00	.00	-12.99	.00	12.99

Bemessung : B 25 Bst IV

Alle Auflager gleich : Mauerwerk b = 12 cm
Abminderung der Stuetzmomente (= 15 %

Feldbewehrung

Feld	Nr.	L (m)	Moment (kNm)	mind. Moment (kNm)	h (cm)	kh	Unten As	Oben As	cm ²	St. I + K	St. II + K
1	1	1.08	4.83	5.08	14.0	0.21	1.32	.00		St. I + K	St. II + K
2	2	2.29	10.23	8.64	14.0	0.38	2.70	.00		St. I + K	St. II + K

BETONWERK AHRENS
2839 VARREL AUF DER LOGE 14 TEL. 04274/576
DURCHLAUFTRAEGER DLT10 11/89 MS-DOS QB
Projekt : ~~XXXXXXXXXX~~

- 17 -

P o s : E 1

Stuetzbewehrung * = Mindeststuetzmoment DIN 1045

Stuetze Nr.	x (m)	Moment (kNm)	Bem. Moment (kNm)	h (cm)	kh	unten As	oben (cm ²)
2 li	.00	-12.62	-10.21	14.0	4.38	.00	2.69
2 re	.00	-12.62	-10.79	14.0	4.26	.00	2.85

> R317

Schubbewehrung BSt IV kz = .875

Stuetze Nr.	Abstand (m)	Querkraft (kN)	Schub- Bereich	Tau0 (N/mm ²)	Tau	As Buegel (cm ² /m)
1 re	.13	7.85	1	.064	.064	
2 li	.13	15.40	1	.126	.126	
2 re	.13	18.12	1	.148	.148	
3 li	.13	11.92	1	.097	.097	

< 0,175 → k₉. e = 175 cm aus 1

BETONWERK AHRENS
2839 VARREL AUF DER LOGE 14 TEL. 04274/576
DURCHLAUFTRAEGER DLT 10 11/89 MS-DOS 08
Projekt : ~~XXXXXXXXXX~~

- 8 -

Pos : E 2

Stahlbetonplatte ueber 3 Felder

SYSTEM	Laenge		Querschnittswerte		
Feld	L (m)		b (cm)	d (cm)	I (cm ⁴)
1	2.96	konstant	100.0	16.0	34133.3
2	1.42	konstant	100.0	16.0	34133.3
3	2.44	konstant	100.0	16.0	34133.3

BELASTUNG Typ : 1=Gleichlast ueber L , 2=Einzellast bei a
(kN,m) 3=Einzelmoment bei a , 4=Trapezlast von a bis a+b
5=Dreieckslast ueber L , 6=Trapezlast ueber L

Feld	Typ	g1	p1	Abstand	g2	p2	Laenge	ausPOS
1	1	5.50	2.75					
2	1	5.50	2.75					
3	1	5.50	2.75					

Feldmomente Maximum

Feld		Mf	h li	M re	Q li	Q re
1	x0 = 1.23	6.27	.00	-6.02	10.18	-14.24
2	x0 = .86	-1.27	-4.33	-2.56	7.11	-4.61
3	x0 = 1.38	4.61	-3.28	.00	11.41	-8.72

Stuetzmomente Maximum

Stuetze	M li	M re	Q li	Q re	V
1	.00	.00	.00	10.18	10.18
2	-6.43	-6.43	-14.38	8.86	23.24
3	-3.89	-3.89	-5.70	11.66	17.36
4	.00	.00	-8.72	.00	8.72

BEI...
2839 VARREL AUF DER LOGE 14 TEL. 04274/576
DURCHLAUFTRAEGER DLT10 11/89 MS-DOS QB
Projekt : ~~XXXX~~

- 9 -

P o s : E 2

B e m e s s u n g : B 25 BSt IV

Alle Auflager gleich : Mauerwerk $b = 12 \text{ cm}$
Abminderung der Stuetzmomente $\leq 15 \%$

Feldbewehrung

Feld Nr.	x (m)	Moment (kNm)	mind. Moment (kNm)	h (cm)	kh	unten As	oben (cm2)
1	1.23	6.27	5.08	14.0	5.59	1.63	.00
2	.86	-1.27	.69	14.0	12.43	.18	.32
3	1.38	4.61	3.45	14.0	6.52	1.19	.00

} St. I + IC

Stuetzbewehrung

* = Mindeststuetzmoment DIN 1045

Stuetze Nr.	x (m)	Moment (kNm)	Bem. Moment (kNm)	h (cm)	kh	unten As	oben (cm2)
2 li	.00	-6.43	-5.68	14.0	5.87	.00	1.48
2 re	.00	-6.43	-5.13	14.0	6.18	.00	1.33
3 li	.00	-3.89	-3.06	14.0	8.01	.00	.79
3 re	.00	-3.89	-3.06	14.0	8.01	.00	.79

> R188

> R131

Schubbewehrung

BSt IV

kz = .875

Stuetze Nr.	Abstand (m)	Querkraft (kN)	Schub-Bereich	Tau0 (N/mm2)	Tau	As Buegel (cm2/m)
1 re	.13	9.10	1	.074	.074	
2 li	.13	13.31	1	.109	.109	
2 re	.13	7.78	1	.064	.064	
3 li	.13	4.63	1	.038	.038	
3 re	.13	10.59	1	.086	.086	
4 li	.13	7.65	1	.062	.062	

} $\frac{0.1175}{kz \cdot e = 175 \text{ cm}}$

2839 VAKKEL VER LOGE 14 TEL. 04274/576
 DURCHLAUFTRAEGER DLT 10 11/89 MS-DOS QB
 Projekt : ~~XXXXXX~~

- 10 -

Pos : E 3

Stahlbetonplatte ueber 2 Felder

SYSTEM	Laenge	Querschnittswerte			
Feld	L (m)		b (cm)	d (cm)	I (cm ⁴)
1	1.40	konstant	100.0	16.0	34133.3
2	2.44	konstant	100.0	16.0	34133.3

BELASTUNG Typ : 1=Gleichlast ueber L , 2=Einzellast bei a
 (kN,m) 3=Einzelmoment bei a , 4=Trapezlast von a bis a+b
 5=Dreieckslast ueber L , 6=Trapezlast ueber L

Feld	Typ	g1	p1	Abstand	g2	p2	Laenge	ausPOS
1	1	5.50	2.75					
2	1	5.50	2.75					

Feldmomente Maximum

Feld		Mf	M li	M re	Q li	Q re
1	x0 = .41	.70	.00	-3.34	3.39	-8.16
2	x0 = 1.44	4.14	-4.39	.00	11.87	-8.26

Stuetzmomente Maximum

Stuetze	M li	M re	Q li	Q re	V
1	.00	.00	.00	3.39	3.39
2	-4.64	-4.64	-9.09	11.97	21.05
3	.00	.00	-8.26	.00	8.26

Bemessung : B 25 Bst IV

Alle Auflager gleich : Mauerwerk b = 12 cm
 Abminderung der Stuetzmomente <= 15 %

Feldbewehrung

Feld	x	Moment	mind. Moment	h	kh	unten As	oben
Nr.	(m)	(kNm)	(kNm)	(cm)		(cm ²)	(cm ²)
1	.41	.70	1.14	14.0	13.13	.29	.00
2	1.44	4.14	3.45	14.0	6.88	1.07	.00

3 St. I + 1 St. II

BETONWERK AHRENS
 2839 VARREL AUF DER LOGE 14 TEL. 04274/576
 DURCHLAUFTRAEGER DLT10 11/89 MS-DOS QB
 Projekt : ~~XXXXXXXXXX~~

P o s : E 3

Stuetzbewehrung

* = Mindeststuetzmoment DIN 1045

Stuetze Nr.	x (m)	Moment (kNm)	Bem. Moment (kNm)	h (cm)	kh	unten As	oben
2 li	.00	-4.64	-3.64	14.0	7.34	.00	.94
2 re	.00	-4.64	-4.08	14.0	6.93	.00	1.05

} R13-1

Schubbewehrung

BSt IV

kz = .875

Stuetze Nr.	Abstand (m)	Querkraft (kN)	Schub-Bereich	Tau0 (N/mm2)	Tau	As Buegel (cm2/m)
1 re	.13	2.32	1	.019	.019	} $k_9 \cdot e \leq 975 \text{ cm}$
2 li	.13	8.02	1	.065	.065	
2 re	.13	10.89	1	.089	.089	
3 li	.13	7.19	1	.059	.059	