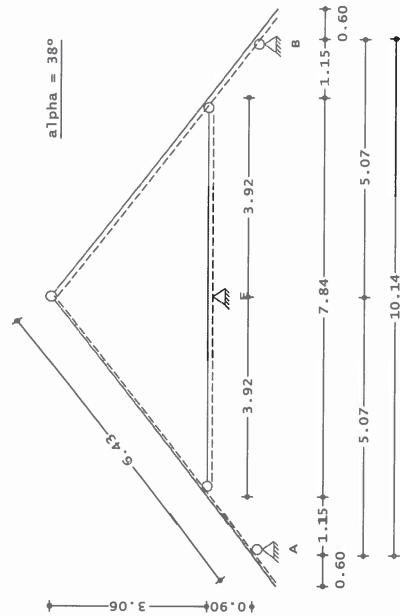


Pos. 1.1

System
M 1:100

Kehlbalkendach



Dachneigung	$\frac{1}{1}/re =$	38.00	/	38.00
Stützweite	$\frac{1}{1}/re =$	5.07	/	5.07
Überstand	$\frac{1}{1}/re =$	0.60	/	0.60
Kehlbalkenhöhe		hk	=	0.90
Kehlbalken		a		= 3.92
Auflager E	unterst.	am	keh l balken	vorhanden
			vertikal	

Abschnitt	l _h [m]	l _v [m]	l _g [m]
sp li u	1.15	0.90	1.46
sp li o	3.92	3.06	4.97
sp re o	3.92	3.06	4.97
sp re u	1.15	0.90	1.46
keh l li	3.92	0.00	3.92
keh l re	3.92	0.00	3.92

Eindeckung und Konstruktion	(DF)	g	0.65
Verkleidung	(DF) <td>gk</td> <td>0.30</td>	gk	0.30
Sparrn unten	(GF) <td>gu</td> <td>0.50</td>	gu	0.50
kehlbaiken ständig	(GF) <td>p</td> <td>1.00</td>	p	1.00
Regelbaiken Verkehr	(GF) <td>s0</td> <td>0.75</td>	s0	0.75
Regelschneelast	(GF) <td>s</td> <td>0.60</td>	s	0.60
Schneelast	(GF) <td>s</td> <td>0.60</td>	s	0.60
Windlast DIN 1055-4	(8.86)	mit 25% Zuschlag für wd	
Staudruck		q	0.50
Winddruck	1.25*	(0.56*0.50)	0.35
Windwuck		ws	-0.30
			kn/m ²

Stablängen

Belastung

Stützkräfte

Auflager	vertikal			horizontal		
	Lf [kN/m]	Lf H [kN/m]	Lf HZ [kN/m]	Lf [kN/m]	Lf H [kN/m]	Lf HZ [kN/m]
A	5.83	11.00	11.30	7.13	13.98	14.67
B	5.83	11.00	11.30	7.13	13.98	14.67
E	2.48	7.40	7.40	-0.00	-6.41	-4.87

Schnittgrößen

Lf Abschnitt		x max M zugeh N	x min M zugeh N
		[m] [kNm/m]	[m] [kNm/m]
H	Sp li u	0.00	0.03
	Sp li o	2.96	2.14
	Sp re u	2.01	2.35
	Sp re o	1.46	0.03
	Kehl li	1.46	1.59
HZ	Kehl re	2.46	1.59
	Sp li u	0.00	-0.08
	Sp li o	2.96	2.50
	Sp re u	2.01	3.22
	Sp re o	1.46	-0.08
	Kehl li	1.46	1.59
	Kehl re	2.46	1.59

Bemessung

vollholz NH sortierklasse s10/ms10

Vollholz NH Sortierklasse S10/MS10					
Biegung	Lf H	zul	sigB		10.00 N/mm2
Zug	Lf H	zul	sigZ	par.	7.00 N/mm2
Druck	Lf H	zul	sigD	par.	8.50 N/mm2
Druck	Lf H	zul	sigD	sen.	2.50 N/mm2
Schub aus Q	Lf H	zul	tauQ		0.90 N/mm2
Elastizitätsmodul		E			10000 N/mm2
durchbiegung sparen		zul	fs		1/300
durchbiegung kehlb.		zul	fk		1/300

erf. Flächenwerte

infolge	Durchbiegungsnachweis	erf Iy [cm4]
sparren links		2512
sparren rechts		2512
kehlbalken		1159

gewählt

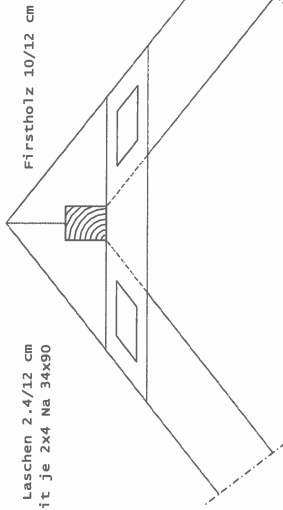
Gebindeabstand	e =	0,80
Sparrnen links	b/d =	8 / 20
Sparrnen rechts	b/d =	8 / 20
Kiehlbalken zweiteilig	b/d =	8 / 6
Mittelholz	b/d =	2 x 6 / 24
Seitenholz		

vorh. Flächenwerte

	A	wy	Iy
	[cm2]	[cm3]	[cm4]
Sparren links	160	533	5333
Sparren rechts	160	533	5333
Kehlbalken	288	1152	13824

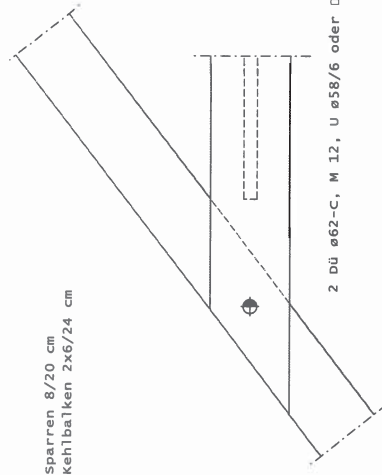
keh1b. y-Richtung	keh1balken zweiteilig Querschnittsfläche	A = 336.00	cm2
	keh1balken ist in y-Richtung auszusteifen.		

Firstpunkt
M 1:15



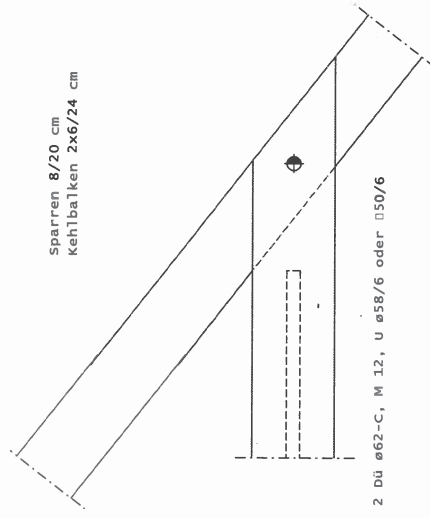
	Q/N	
Dübel Typ C (Bull dog)	=	1.75 / -10.78
zuhl. Dübelbelastung	dd	= 62 mm
	zul Nd	= 12.00 kN

Kehlbalkenanschluß als Doppelzange
M 1:15



keh1b.-anschluß re

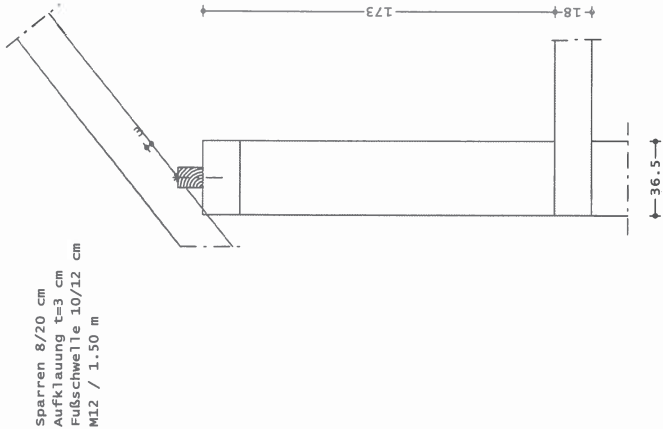
kehlbaalkenanschluß als Doppelzange
M 1:15



Fußpunkt	Links	maßgebl.	Schnittgr.	v/h						
				N/Q	=	9.04	/	11.73	kN	
					=	-14.39	/	0.47	kN	
		Mauerwerk-Drempe				Höhe	=	173.00	cm	
						Dicke	=	36.50	cm	
						Dicke	=	18.00	cm	
		Stb.-Decke				t	=	3.00	cm	
		Aufklaffung Sparren				sigmaD	=	2.32	N/mm2	
Beachte:		senkr. Pressung				zur Aufnahme der		horizontalen		
		Verbindungsselemente				an jedem Sparren		erforderlich !		
		Auflagerkräfte				zul. Querkraft		8.16	kN	
		Decke				zum Moment		28.16	kNm/m	
		Drempe				M		26.84	kNm/m	
Beachte:		Stahlbeton - Ringbalken				mit Stützen		oder sonstigen		
		horizontal aussteifenden				Bauteilen		erforderlich !		

Fußpunkt
M 1:25

horizontale Fußfette auf Mauerwerk-Drempe



Fußpunkt rechts

maßgebl. Schnittgr. $\frac{v}{h}$ = 9.04 / 11.73 kN

Mauerwerk-Drempe $\frac{N}{Q}$ = -14.39 / 0.47 kN

Stb.-Decke Höhe = 173.00 cm

Aufklauung Sparren Dicke = 36.50 cm

senkr. Pressung t = 18.00 cm

Verbindungselemente σ_{max} = 2.32 N/mm² zur Aufnahme der horizontalen

Auflagerkräfte an jedem Sparren erforderlich !

zul. Querkraft (ka = 1.00) zul Q = 8.16 kN

Decke Moment M = 28.16 kNm/m

Drempe Moment M = 26.84 kNm/m

Stahlbeton - Ringbalken mit Stützen oder sonstigen

horizontal aussteifenden Bauteilen erforderlich !

Fußpunkt
M 1:25

horizontale Fußfette auf Mauerwerk-Drempe

