

# Stärkeberechnung für Holzgartenhausdach

Kompanie: Revismo OÜ (www.revismo.com)

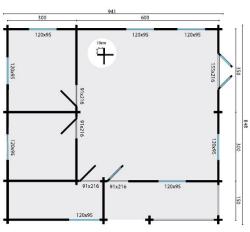
Ingenieur: Mirko Arras (39108154931)

Klient: Tuindeco International BV (www.tuindeco.com)

Datum: 25.11.2019

Produkt: Azores





All sizes are approximate and in cm



# 1. Ausgangswerte:

Breite im Durchschnitt (b)	70	mm
Höhe im Durchschnitt (h)	145	mm
Effektiver Querschnittshöhenversatz (h <sub>v</sub> )	100	mm
Stützweite (L)	3500	mm
Trägerabstand (s)	1030	mm
Stützlänge (I)	70	mm
Stärkeklasse	C24	

# Normative Belastungen, die auf das Dach einwirken:

Belastung durch Eigengewicht	g <sub>k</sub>	0,21	kN/m²
Windlast	q <sub>wind,k</sub>	0,32	kN/m²
Schneelast	<b>q</b> schnee,k	0,6	kN/m²

# 2. Materialeigenschaften

# 2.1 Normative Eigenschaften

# Normative Eigenschaften des Materials

Biegestärke	f <sub>m,k</sub>	24	N/mm <sup>2</sup>
Schnittstärke	$f_{v,k}$	4	N/mm <sup>2</sup>
Druckfestigkeit	f <sub>c,90,k</sub>	2,5	N/mm <sup>2</sup>
Durchschnittliches Elastizitätsmodul bei Längsschnitt	E <sub>m,0,mean</sub>	11000	N/mm <sup>2</sup>
5%-Wert des Elastizitätsmoduls bei Längsschnitt	E <sub>m,0.5,k</sub>	7400	N/mm <sup>2</sup>

# 2.2 Berechnete Eigenschaften

Dauerhaftigkeitsklasse der Belastungen		Kurzzeitig
Verwendungsklasse		2
Teilsicherheitsbeiwert des Materials	γm	1,3
Modifikationsfaktor	$\mathbf{k}_{mod}$	0,9
Querschnittsfaktor	$\mathbf{k}_{h}$	1,01
Systemstärkefaktor	k <sub>sys</sub>	1,1



# Berechnete Eigenschaften des Materials:

Biegestärke: 
$$f_{m,d} = (k_{mod} * k_h * k_{sys} * f_{m,k})/\gamma_m$$
  $f_{m,d} = 18,46$  N/mm<sup>2</sup>

Schnittstärke: 
$$f_{v,d} = (k_{mod} * k_{sys} * f_{v,k})/\gamma_m$$
  $f_{v,d} = 3,05$  N/mm<sup>2</sup>

Druckfestigkeit: 
$$f_{c,90,d} = (k_{mod} * k_{sys} * f_{c,90,k})/\gamma_m$$
  $f_{c,90,d} = 1,90$  N/mm<sup>2</sup>

#### 3. Trägerbelastung

Normative Belastungen, die auf den Träger einwirken:

Belastung durch Eigengewicht: 
$$g_k^* = g_k^* s$$
  $g_k^* = 0,21$  N/mm

Windlast: 
$$q_{wind,k}^* = q_{wind,k}^* s$$
  $q_{wind,k}^* = 0.33$  N/mm

Schneelast: 
$$q_{schnee,k}^* = q_{schnee,k}^* s$$
  $q_{schnee,k}^* = 0,62$  N/mm

#### 4. Berechnung im Tragegrenzzustand

- 4.1 Querschnittkontrolle
- 4.1.1 Berechnete innere Spannungen

Auf den Träger wirken in STR-Belatungskombinationen die berechneten summierten Belastungen:

a) Dominierende variable Belastung ist Wind:

$$P_{d} = \gamma_{G,1} * g_k^* + \gamma_Q^* q_{wind,k}^* + \gamma_Q^* \Psi_{0,schnee}^* q_{schnee,k}^*$$

$$P_d = 1,23 \text{ kN/m}$$

# Wird nicht entscheidend!

b) Dominierende variable Belastung ist Schnee:

$$P_{d} = \gamma_{G,1} * g_{k} * + \gamma_{Q} * q_{schnee,k} * + \gamma_{Q} * \Psi_{0,wind} * q_{wind,k} *$$

 $P_d = 1,49 \text{ kN/m}$ 

Wird entscheidend!



c)	Überprüfung der Berechnungssituation, bei der nur die Belastung durch Eigengewicht
	betrachtet wird:

$$P_{d} = \gamma_{G,1} * g_{k}^{*}$$

 $P_d = 0.30 \text{ kN/m}$ 

# Wird nicht entscheidend!

Berechnete innere Spannungen (maximal):

Biegemoment:

 $M_d = (P_d * L^2)/8$ 

 $M_d = 2,27 \text{ kNm}$ 

Querkraft:

 $V_d = (P_d * L)/2$ 

 $V_d = 2,60 \text{ kN}$ 

# 4.1.2 Kontrolle zur Biegung

Stärkebedingung:  $\sigma_{m,d} < f_{m,d}$ 

Querschnittswiderstandsmoment:

 $W=(b*h^2)/6$ 

 $W = 245291 \text{ mm}^3$ 

Berechneter Biegedruck:

 $\sigma_{m,d} = M_d/W$ 

 $\sigma m, d = 9,27 \text{ N/mm}^2$ 

Kontrolle der Biegedrucke:

= 9,27 N/mm <sup>2</sup>	< f <sub>m,d</sub> =	18,46	N/mm <sup>2</sup>
--------------------------	----------------------	-------	-------------------

PASST!



erschiebung

Stärkebedingung:  $\tau_d < f_{v,d}$ 

Querschnittsfläche:

 $A=b*h_v$ 

A= 7000 mm<sup>2</sup>

Berechneter Verschiebungsdruck:

 $\tau_d = (3/2)*(V_d/A)*(1/k_{cr})$ 

 $\tau_{d} = 0.83 \text{ N/mm}^{2}$ 

Kontrolle des Verschiebungsdrucks:

T <sub>d</sub> = 0,83 N/mr	< f <sub>v,d</sub> =	3,05	N/mm <sup>2</sup>
----------------------------	----------------------	------	-------------------

PASST!

# 4.1.4 Kontrolle zum Druck (im Stützbereich)

Stärkebedingung:  $\sigma_{c,90,d} < k_{c,90} * f_{c,90,d}$ 

Effektive Druckfläche:

 $A_{ef} = b*I$ 

 $A_{ef} = 4900 \text{ mm}^2$ 

Berechnete Druckspannung:

 $\sigma_{c,90,d}$ =  $V_d/A_{ef}$ 

 $\sigma_{c,90,d}$  = 0,53 N/mm<sup>2</sup>

Hilfsfaktor  $k_{c,90} = 1,00$ 



# Kontrolle der Druckspannungen:

$\sigma_{c,90,d} = 0,53$ N/mm <sup>2</sup>	<	<b>k</b> <sub>c,90</sub> * <b>f</b> <sub>c,90,d</sub>	1,90	N/mm <sup>2</sup>
--	---	---	------	-------------------

PASST!

#### 5. Zusammenfassung

Kontrolle	Erfüllung der Anforderungen (%)		
Biegung	<mark>199</mark>		
Verschiebung	<mark>366</mark>		
Druck	<mark>358</mark>		

Die Festigkeitsanforderungen des Trägers sind erfüllt.