# Beispiel eines zweigeschossigen Wohnbaus

# Gebäudegrundlagen

Gebäudetyp:	Einfamilienhaus
Standort:	Großraum Steiermark, ländliches Gebiet
Seehöhe:	300 m ü. A.
x x x	

Abb. 1: Einfamilienhaus "Jeitler"

# Gebäudeabmessungen

Abb. 2: Gebäudeabmessungen "Einfamilienhaus Jeitler"

## Systemmaße für die zu bemessenden Bauteile

Abb. 3: Systemabmessungen "Einfamilienhaus Jeitler" - Überblick

Abb. 4: Systemabmessungen "Einfamilienhaus Jeitler" - Wände im Erdgeschoss

Abb. 5: Systemabmessungen "Einfamilienhaus Jeitler" - Deckenelement des Erdgeschosses für den Plattennachweis

Abb. 6: Systemabmessungen "Einfamilienhaus Jeitler" - Wandelemente im Oberschoss (tragend)

Abb. 7: Systemabmessungen "Einfamilienhaus Jeitler" - Wandscheibe (Richtung Westen) für den Scheibennachweis

# Lastaufstellung - Ermittlung der Einwirkungen nach EN 1991-1:2006

# Einwirkungssituation g, q, s, w aus Nord kommend

Abb. 8: Einwirkungssituation für die Decke EG, Decke OG und die Wandbauteile

Eigengewicht: g

#### **Decke EG:**

Fußbodenbelag	0,05 kN/m <sup>2</sup>
Estrich	1,04 kN/m <sup>2</sup>
Schüttung	0,06 kN/m <sup>2</sup>
Brettsperrholz	0,80 kN/m <sup>2</sup>



\$g_{Decke}\$ =	2,10 kN/m <sup>2</sup>
Gipskartonplatte	0,15 kN/m <sup>2</sup>

#### **Decke OG:**

\$g_{Dach}\$ =	2,10 kN/m <sup>2</sup>
Gipskartonplatte	0,15 kN/m <sup>2</sup>
Brettsperrholz	0,80 kN/m <sup>2</sup>
Abdichtung	0,12 kN/m <sup>2</sup>
Kiesschüttung	1,03 kN/m <sup>2</sup>

#### Wand:

<b>\$g_{Wand}\$</b> =	0,95 kN/m <sup>2</sup>
Gipskartonplatte	0,15 kN/m <sup>2</sup>
Brettsperrholz	0,52 kN/m <sup>2</sup>
Dämmung	0,18 kN/m <sup>2</sup>
Putz	0,10 kN/m <sup>2</sup>

# Nutzlast: q

Für eine Geschossdecke in einem Wohnhaus ist eine Nutzlast von q = 2,0 kN/m² anzusetzen.

# Schneelast: s

Nach örtlichen Verhältnissen, unter Berücksichtigung der Dachform, wird eine Schneelast von \$s\$ = 1,80 kN/m² angesetzt.

#### Windlast: w

**Anmerkung:** Es wird nur ein Windlastfall untersucht.



Abb. 9: Lastbild "Wind"

# Lastfallkombination - Bemessungsschnittgrößen

# Schnittgrößen Decke EG

Einwirkungen und Beiwerte, nach ON EN 1990:2002 und 1995-1-1:2004

	kN/m²	\$g\$	\$k_{mod}\$	\$\psi_0\$	\$\psi_2\$
--	-------	-------	-------------	------------	------------

	kN/m²	\$g\$	<b>\$k_{mod}</b> \$	\$\psi_0\$	\$\psi_2\$
\$g_{Decke}\$	2,10	1,35	0,6	-	-
\$q\$	2,00	1,5	0,8	0,7	0,3

Anmerkung: Die Schnittgrößen sind für einen 1 m breiten Plattenstreifen definiert.

#### Lastbilder mit den zugehörigen Schnittgrößen

#### **Eigengewicht:**

Abb. 10: Schnittgrößen und Verformungen zu Folge LF1 – Eigengewicht

#### **Nutzlast:**

Abb. 11: Schnittgrößen und Verformungen zu Folge LF2 – Nutzlast im Feld 1

Abb. 12: Schnittgrößen und Verformungen zu Folge LF2 – Nutzlast im Feld 2

Abb. 13: Schnittgrößen und Verformungen zu Folge LF2 – Nutzlast im Feld 3

Abb. 14: Schnittgrößen und Verformungen zu Folge LF2 - Nutzlast im Feld 1 und 3

## Maßgebende Lastfallkombinationen für die Plattennachweise

# Lastfallkombination nach ON EN 1990:2003 für die ständige und vorübergehende Bemessungssituation:

Abb. 15: Belastungsbild für das maximale Biegemoment

 ${M_{\rm Q}} = 1,35 \cdot {M_G} + 1,5 \cdot {M_Q} = 11,36kNm$ 

 ${A_{max}} = 1,35 \cdot {A_G} + 1,5 \cdot {A_Q} = 11,51 \cdot {A_Q} = 11,$ 

Abb. 16: Belastungsbild für die maximale Querkraft

 $\{V \{\max \}\} = 1,35 \cdot \{V G\} + 1,5 \cdot \{V Q\} = 15,85 \cdot \{N \}$ 

 $P_d = 1,35 \cdot \{P_G\} + 1,5 \cdot \{P_Q\} = 27,60 \cdot \{$ 

Abb. 17: Minimale, maximale Schnittkraftverläufe für die Schnittgrößen Querkraft V und Moment M

#### Lastfallkombination nach ON EN 1990:2003 für die außergewöhnliche

#### **Bemessungssituation:**

$$E d = \sum {\{G \{k,i\}\} + \{A d\} + \sum \{\{psi \{2,i\}\} \setminus \{Q \{k,i\}\}\} \}}$$

• Maximales Biegemoment

$$\{M \{\max \}\} = \{M G\} + 0.3 \setminus \{M Q\} = 5.08 \setminus \{M Q\} = 5$$

• Maximale Querkraft

$$\{V \{\max \}\} = \{V G\} + 0.3 \setminus \{V Q\} = 7.29 \setminus \{V \}$$



Abb. 18: Minimale, maximale Schnittkraftverläufe für die Schnittgrößen Querkraft V und Moment M (außergewöhnliche Bemessungsstituation)

# Lastaufstellung für die Scheibennachweise

#### Einwirkungen und Beiwerte, nach ON EN 1990:2002 und 1995-1-1:2004

	kN/m²	\$g\$	<b>\$k_{mod}</b> \$	\$\psi_0\$	\$\psi_2\$
\$g_{Dach}\$	2,10	1,35	0,6	-	-
\$g_{Decke}\$	2,10	1,35	0,6	-	-
\$g_{Wand}\$	0,95	1,35	0,6	-	-
\$s\$	1,80	1,5	0,9	0,5	-
\$q\$	2,00	1,5	0,8	0,7	0,3
<pre>\$w_{\parallel}\$</pre>	1,30	1,5	0,9	0,6	-
\$w_{\bot}\$	0,9	1,5	0,9	0,6	-

## Auflagerkraft aus den Geschossdecken

×

Abb. 19: Einheitslastfall "Voll" für die Bestimmung der Auflagerkraft im Auflager "A"

Abb. 20: Einheitslastfall "Feld 1 und 3" für die Bestimmung der Auflagerkraft im Auflager "A"

# Aufteilung der Windkräfte auf die einzelnen Geschosse

×

Abb. 21: Lasteinflussflächen für die Einwirkung "Wind"

Abb. 22: Aufteilung der Windeinwirkung auf die Wandscheibenelemente des Erdgeschosses

#### Maßgebende Lastfallkombinationen für die Scheibennachweise

Grundkombination nach ON EN 1990:2003



#### Abb. 23: Systemskizze Seitenwand

#### **Für kmod = 0,6 - Eigengewicht:**

×

Abb. 24: Lastbild "Eigengewicht"

Lastfallkombination:

$$\{g \ 1\} = \{g \ 3\} = 1,35 \setminus 2,10 \setminus 1,91 = 5,41 \in 3,41 \in 3$$

$$\{g \ 2\} = 1,35 \cdot 0,95 \cdot 0,95 \cdot 0,40 = 4,49 \cdot 0,40 = 4,40 \cdot 0,40 = 4,40$$

$$\{q 4\} = 1,35 \cdot 0,95 \cdot 3,10 = 3,98kN/m$$
\$

 $\{g_5\} = 1,35 \cdot (3,10 + 0,4) \cdot \{\{4,60\} \cdot \{1 \cdot \{1,60\}\} = 6,45kN/m$ 

#### Für kmod = 0,8 - Eigengewicht und Nutzlast:



Abb. 25: Lastbild "Eigengewicht" und "Schnee"

Lastfallkombination:

$$\{g\ 1\} = \{g\ 3\} = 1,35 \cdot 2,10 \cdot 1,91 = 5,41 \cdot 1,91 = 5,4$$

$$\{q 2\} = 1,35 \cdot 0,95 \cdot (3,10 + 0,40) = 4,49kN/m$$
\$

$$\{g 4\} = 1,35 \cdot 0,95 \cdot 3,10 = 3,98kN/m$$
\$

 $\{g_5\} = 1,35 \cdot (3,10 + 0,4) \cdot \{\{4,60\} \cdot \{1 \cdot \{1,60\}\} = 6,45kN/m\}$ 

 $q = 1.5 \cdot 2.00 \cdot 2.03 = 6.09 \cdot N/m$ 

#### Für kmod = 0,9 - Eigengewicht, Nutzlast, Wind und Schnee:



Abb. 26: Lastbild "Eigengewicht", "Nutzlast, "Schnee" und "Wind"

Lastfallkombination Nutzlast führend:

$$\{g 1\} = \{g 3\} = 1,35 \cdot 2,10 \cdot 1,91 = 5,41 \cdot 1,91 = 5,41$$

$$\{g_2\} = 1,35 \cdot 0,95 \cdot (3,10 + 0,40) = 4,49kN/m$$

$$\{q 4\} = 1,35 \cdot 0,95 \cdot 0,95 \cdot 0,10 = 3,98 \cdot 0,00 = 3,98 \cdot$$

$$\{g_5\} = 1,35 \cdot (3,10 + 0,4) \cdot \{\{4,60\} \cdot \{1 \cdot \{1,60\}\} = 6,45kN/m$$

$$q = 1.5 \cdot 2.00 \cdot 2.03 = 6.09 \cdot 1.5 \cdot 2.03 = 6.09 \cdot 1.5 \cdot 1$$

$$s = 1,5 \cdot 0,5 \cdot 1,80 \cdot 2,03 = 2,74kN/m$$

```
w = 1.5 \cdot 0.6 \cdot 1.30 = 1.17kN/\{m^2\}
\{W \{H1\}\} = 1,17 \cdot 3,10 \cdot 12,55 \cdot 0,5 \cdot 0,5 \cdot 1,10 \cdot 1,10
\{W \{H2\}\} = 1,17 \cdot 1,95 \cdot 1,9
\{w \{Platte\}\} = 1,5 \cdot 0,6 \cdot 0,6 \cdot 0,9 = 0,81kN/m
```

Lastfallkombination Schnee führend:

\$\eqalign{

```
& \{g\ 1\} = \{g\ 3\} = 1,35 \setminus 2,10 \setminus 1,91 = 5,41 \in \mathbb{Z}
& \{g 5\} = 1,35 \setminus 0,95 \setminus (3,10 + 0,4) \setminus (\{4,60\} \setminus 2\} \setminus \{1,60\}
\langle ver \{1,60\} \rangle = 6,45 \text{kN/m} \ \langle cr \rangle
& q = 1,5 \cdot 0,7 \cdot 0,7 \cdot 0,0
& s = 1.5 \cdot 1.80 \cdot 2.03 = 5.48 \cdot 1.80 \cdot 2.03 = 5.48 \cdot 1.80 \cdot 1.
& w = 1,5 \cdot 0,6 \cdot 1,30 = 1,17kN/\{m^2\} \cdot cr
2,68kN/m \ cr
& {w {H2}} = 1,17 \cdot 1,95 \cdot 12,55 \cdot 0,5 \cdot {1 \over {8,5}} =
1,68kN/m \ cr
& \{w \{Platte\}\} = 1,5 \setminus 0,6 \setminus 0,9 = 0,81kN/m \setminus cr\} $
```

Lastfallkombination Wind führend:

Fix Me!

From:

https://www.ihbv.at/wiki/ - IHBV Wiki

Permanent link:

https://www.ihbv.at/wiki/doku.php?id=bsphandbuch:design:example&rev=1423490818

Last update: 2019/02/21 10:18 Printed on 2025/11/02 09:02