BSP, Schwingungen, Berechnungsbeispiel

# Schwingungsnachweis am Durchlaufträger mit Kragarm nach ÖNORM B 1995-1-1:2014

In diesem Beispiel wird eine durchlaufende und auskragende Wohnungsdecke mit schwerem Aufbau schwingungstechnisch nachgewiesen.

• Spannweiten: 4,1 m; 4,1 m; Auskragung 1,5 m

• Querschnitt: 5s á 30 mm

• Material: GL24h\*

• Eigengewicht der BSP-Platte:  $g_{1,k} = 0.825 \text{ kN/m}^2$ 

• ständige Lasten: g<sub>2,k</sub> = 2,0 kN/m<sup>2</sup>

• Nutzlast der Kategorie A: q<sub>k</sub> = 3,0 kN/m<sup>2</sup>

#### Querschnitt

×

#### **System**



#### Annahmen für die Schwingungsberechnung:

- Deckenklassse I nach ÖNORM B 1995-1-1:2014 Tabelle NA.7.2-E1
- Dämpfungsfaktor:  $\zeta = 4,0\%$  nach ÖNORM B 1995-1-1:2014 Tabelle NA.7.2-E5
- Breite des Deckenfeldes: b<sub>D</sub> = 5,0 m
- Betonestrich (E = 25.000 N/mm<sup>2</sup>); Dicke: 50 mm

### **Plattenkennwerte**

Materialparameter für GL24h\*:

- $E_0 = 11.600 \text{ N/mm}^2$
- $E_{90} = 0 \text{ N/mm}^2$
- $G = 720 \text{ N/mm}^2$
- $G_r = 72 \text{ N/mm}^2$

### Biegesteifigkeit

#### Biegesteifigkeit der BSP-Platte in Deckenspannrichtung:

 $\{K_{clt}\} = \sum_{i=1}^2 \cdot \{I_i\} \cdot \{E_i\} \cdot \{E_i\}\} + \sum_{i=1}^2 \cdot \{E_i\}\}$ 

#### \right)}\$

#### Biegesteifigkeit der BSP-Platte rechtwinkelig zur Deckenspannrichtung:

#### Auszug aus ÖNORM B 1995-1-1:2014:

{10^5}{\text{ Nm}}^2{\text{/m}}\$

Die Biegesteifigkeit von Estrichen darf, im Allgemeinen ohne Angabe der Verbundwirkung, in der Berechnung berücksichtigt werden, wenn diese den geltenden Normen hinsichtlich Eigenschaften und Anforderungen sowie der Herstellung von Estrichen (gemäß ÖNORM EN 13813 und ÖNORM B 2232) entsprechen.

#### Effektive Biegesteifigkeit in Deckenspannrichtung inkl. Eigenbiegesteifigkeit des Estrichs:

```
$(EI)_{I,ef} = K_{clt}+(EI)_{Estrich}$$$ $(EI)_{I,ef} = 2.58 \cdot \{10^6\} + 2.50 \cdot \{10^{10}\} \cdot \{10^6\} \cdot \{10^6\} + 2.60 \cdot \{10^5\} = 2.84 \cdot \{10^6\} \cdot \{10^
```

# Effektive Biegesteifigkeit der Decke rechtwinkelig zur Deckenspannrichtung inkl. Eigenbiegesteifigkeit des Estrichs:

```
$(EI)_{b,ef} = K_{clt,90} + (EI)_{Estrich}$$$ $(EI)_{b,ef} = 6,79 \cdot \{10^5\} + 2,50 \cdot \{10^{10}\} \cdot \{10^5\}^3\} \cdot \{12\} = 6,79 \cdot \{10^5\} + 2,60 \cdot \{10^5\} = 9,39 \cdot \{10^5\} \cdot \{10^5\} \cdot \{10^5\} + 2,60 \cdot \{10^5\} = 9,39 \cdot \{10^5\} \cdot \{10^
```

# Schubsteifigkeit

# Schubkorrekturfaktor für einen 5-schichtigen Aufbau mit konstanten Schichtdicken nach dieser Glg. für \$\kappa\$:

3/6

Liegt keine konstante Schichtdicke vor, so ist der Schubkorrekturfaktor aus dieser Glg. oder mittels einer FE-Rechnung zu ermitteln. Eine weitere Möglichkeit besteht in der Anwendung von [1].

#### **Effektive Schubsteifigkeit:**

# Nachweisführung

#### Frequenzkriterium

Für einen Durchlaufträger mit Kramarm liegt keine Formel zur Berechnung der Frequenz vor. Zur Abschätzung wird einmal der Kramarm vernachlässigt und dann nur der Kragarm betrachtet.

#### Vernachlässigung des Kragarms

Beiwert \$k\_{e,2}\$ zur näherungsweisen Ermittlung der Eigenfrequenz von Durchlaufträgern (ohne Berücksichtigung des Kragarms):

Aus Tabelle NA.7.2-E3 folgt für 1 2/1 = 4,1/4,1 = 1,00 ein Beiwert  $k \{e,2\} = 1,00$ .

#### **Eigenfrequenz \$f 1\$ bei 2-seitiger Lagerung (ohne Querverteilungswirkung):**

#### Betrachtung eines Kragträgers (starre Einspannung) mit der Länge von 1,5 m

Beiwert  $k_{e,1}$  aus Tabelle NA.7.2-E2:  $k_{e,1} = 0.356$ 

Da bei einem Durchlaufträger mit Kragarm keine starre, sondern eine elastische Einspannung vorliegt, ist die hier ermittelte Eigenfrequenz viel zu hoch!

Bei Durchlaufträgern mit Kragarm sollte die Eigenfrequenz auf jeden Fall genauer berechnet werden.

#### Berechnung der Eigenfrequenz des Durchlaufträgers mit Kragarm mit [1]

$$f_1 = 8,33 \text{ Hz} > f_{gr,l} = 8,00\text{ Hz}$$

Wenn zusätzlich noch die Schubverformung berücksichtigt wird, ergibt sich eine Eigenfrequenz von f = 8.04 Hz (mit [1] ermittelt).

#### Steifigkeitskriterium

#### Auszug aus ÖNORM B 1995-1-1:2014:

Der Nachweis des Steifigkeitskriteriums kann bei durchlaufenden Deckensystemen vereinfacht mit der größten Feldweite am gelenkig gelagerten (Ersatz-)Einfeldträger geführt werden.

#### Mitwirkende Breite \$b\_F\$ nach Glg. (NA.7.2-E3):

# Durchbiegung infolge einer vertikal wirkenden statischen Einzellast F = 1 kN ohne Anteil der Schubverformung:

Mitwirkende Breite bei einem Kragträger? Bzw. soll beim Kragträger die Einzellast ganz am Ende aufgebracht werden, denn dann geht sich das Steifigkeitskriterium mit Sicherheit nur in den seltensten Fällen aus.

Wird die Durchlaufwirkung (Auskragung vernachlässigt) beim Steifigkeitskriterium berücksichtigt, ergibt sich eine Durchbiegung von w(1k) = 0.13 kext (mit [1] ermittelt).

Werden die Durchlaufwirkung sowie die Auskragung beim Steifigkeitskriterium berücksichtigt, ergibt sich eine Durchbiegung von w(1kN) = 1,29 m (\$b\_F\$ am Kragträger?) (mit [1] ermittelt).

# Durchbiegung infolge einer vertikal wirkenden statischen Einzellast F = 1 kN inkl. Anteil der Schubverformung:

Wird die Durchlaufwirkung (Auskragung vernachlässigt) beim Steifigkeitskriterium berücksichtigt, ergibt sich eine Durchbiegung von w(1k) = 0.15 k (mit [1] ermittelt).

Werden die Durchlaufwirkung sowie die Auskragung berücksichtigt, ergibt sich eine Durchbiegung von w(1k) = 1,43 k m (\$b\_F\$ am Kragträger?) (mit [1] ermittelt).

### **Schwingbeschleunigung**

Da die erste Eigenfrequenz größer als der Grenzwert des Frequenzkriteriums ist, ist kein Nachweis der Schwingbeschleunigung erforderlich.

# Zusammenfassung der Ergebnisse

#### 2-seitige Lagerung ohne Berücksichtigung der Schubverformung

Nachweis nicht erfüllt		
Schwingbeschleunigung	-	nicht erforderlich
Steifigkeitskriterium am Durchlaufträger	<pre>\$w(1kN)=1,29 \text{ mm} &gt; w_{gr,I}=0,25 \text{ mm}\$</pre>	×
Steifigkeitskriterium am (Ersatz- )Einfeldträger	<pre>\$w(1kN)=0,18 \text{ mm} &lt; w_{gr,I}=0,25 \text{ mm}\$</pre>	<b>✓</b>
Frequenzkriterium	$f_1=8,33 \text{ text{ Hz}} > f_{gr,I}=8,00 $ \text{ Hz}\$	✓

# 2-seitige Lagerung unter Berücksichtigung der Schubverformung

Frequenzkriterium	\$f_1=8,04 \text{ Hz} > f_{gr,I}=8,00 \text{ Hz}\$	✓	
Steifigkeitskriterium am (Ersatz- )Einfeldträger	\$w(1kN)=0,20 \text{ mm} < w_{gr,I}=0,25 \text{ mm}\$	✓	
Steifigkeitskriterium am Durchlaufträger	<pre>\$w(1kN)=1,43 \text{ mm} &gt; w_{gr,I}=0,25 \text{ mm}\$</pre>	×	
Schwingbeschleunigung	-	nicht erforderlich	
Nachweis nicht erfüllt			

# Referenzen

Last

update: 2019/02/21 clt:design:plate\_loaded\_out\_of\_plane:vibration:example:continuousbeamwithcantilever https://www.ihbv.at/wiki/doku.php?id=clt:design:plate\_loaded\_out\_of\_plane:vibration:example:continuousbeamwithcantilever&rev=1511953535 10:30

From:

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

https://www.ihbv.at/wiki/doku.php?id=clt:design:plate\_loaded\_out\_of\_plane:vibration:example:continuousbeamwithcantilever&rev=1511953535

Last update: **2019/02/21 10:30** Printed on 2025/11/03 00:26