

Beispiel zur mitwirkenden Breite bei Plattenbalken aus BSH und BSP

Der Plattenbalken des nachfolgend dargestellten Berechnungsbeispiels besteht aus einem BSH-Träger mit den Abmessungen 160 x 480 mm und einer 5-schichtigen BSP-Platte mit konstanter Schichtdicke von 30 mm ($h_{\text{BSP}} = 150 \text{ mm}$). Der Rippenabstand beträgt 1,45 m. Das statische System ist ein Einfeldträger mit der Länge $L = 10 \text{ m}$. Als Material wird GL24h für den BSH-Träger und GL24h* für die BSP-Platte verwendet. Der Plattenbalken wird durch das Eigengewicht $g_{1,k}$, die ständigen Last $g_{2,k} = 2,0 \text{ kN/m}^2$ und eine Nutzlast $q_k = 3,0 \text{ kN/m}^2$ belastet.



Plattenkennwerte

Materialparameter für GL24h*:

$$E_0 = 11.600 \text{ N/mm}^2$$

$$E_{90} = 0$$

$$G = 720 \text{ N/mm}^2$$

$$G_r = 72 \text{ N/mm}^2$$

Dehnsteifigkeit in Längsrichtung:

$$c_x = E_0 \cdot \sum \{t_x\} = 3 \cdot 0,03 \cdot 11.600 \cdot 10^3 = 1.044.000 \text{ kN/m}$$

Dehnsteifigkeit in Querrichtung:

$$c_y = E_0 \cdot \sum \{t_y\} = 2 \cdot 0,03 \cdot 11.600 \cdot 10^3 = 696.000 \text{ kN/m}$$

Scheibenschubsteifigkeit:

$$c_{xy} = \frac{G_0 \cdot h_{\text{BSP}}}{1 + 6 \cdot 0,32 \cdot \left(\frac{t}{a}\right)^{-0,77}} \cdot \left(\frac{t}{a}\right)^2 = \frac{720 \cdot 10^3 \cdot 0,15}{1 + 6 \cdot 0,32 \cdot \left(\frac{0,03}{0,15}\right)^{-0,77}} \cdot \left(\frac{0,03}{0,15}\right)^2 = 85.362 \text{ kN/m}$$

Biegesteifigkeit:

$$b_x = K_{\text{clt}} = \sum \left(E_i \cdot I_i \right) + \sum \left(E_i \cdot A_i \cdot e_i^2 \right) = 11.600 \cdot 10^6 \cdot \left(3 \cdot \frac{0,03^3 \cdot 1,0}{12} + 0,03 \cdot 1,0 \cdot 0,06^2 + 0,03 \cdot 1,0 \cdot (-0,06)^2 \right) = 2,58 \cdot 10^6 \text{ Nm}^2/\text{m}$$

Mitwirkende Breite

Verhältnis der Spannweite L zum Rippenabstand b: $\frac{L}{b} = \frac{10,0}{1,45} = 6,9$



aus dem Diagramm ergibt sich:

- für die Gleichlast bzw. den Feldbereich: $\frac{b_{ef}}{b} = 0,73$ $\rightarrow b_{ef} = 0,73 \cdot 1,45 = 1,06 \text{ m}$
- für die Einzellast bzw. den Auflagerbereich: $\frac{b_{ef}}{b} = 0,395$ $\rightarrow b_{ef} = 0,395 \cdot 1,45 = 0,573 \text{ m}$

Querschnittswerte

Feldbereich



Berechnung des Schwerpunkts (mit $E_{0,BSH} = E_{0,BSP} = E_0$ und $E_{90,BSP} = 0$):

$$z_S = \frac{\sum A_i \cdot e_i}{\sum A_i} = \frac{160 \cdot 480 \cdot 240 + 1060 \cdot 90 \cdot \left(\frac{480 + 75}{2} \right)}{160 \cdot 480 + 1060 \cdot 90} = 414,5 \text{ mm}$$

$$e = \frac{h_{BSH}}{2} + \frac{h_{BSP}}{2} = \frac{480}{2} + \frac{150}{2} = 315 \text{ mm}$$

$$e_{BSH} = z_S - \frac{h_{BSH}}{2} = 414,5 - \frac{480}{2} = 174,5 \text{ mm}$$

$$e_{BSP} = \frac{h_{BSH}}{2} + \frac{h_{BSP}}{2} - z_S = \frac{480}{2} + \frac{150}{2} - 414,5 = 140,5 \text{ mm}$$

Biegesteifigkeit (mit $E_{0,BSH} = E_{0,BSP} = E_0$ und $E_{90,BSP} = 0$):

$$E_0 I_{y,ef} = \sum E_i \cdot I_{y,i} + \sum E_i \cdot A_i \cdot e_i^2 = E_0 \cdot \left[\frac{160 \cdot 480^3}{12} + 160 \cdot 480 \cdot 174,5^2 + \frac{3 \cdot 1060 \cdot 30^3}{12} + 1060 \cdot 30 \cdot \left(\frac{150 - \frac{30}{2} + 480 - 414,5}{2} \right)^2 + 1060 \cdot 30 \cdot \left(\frac{30}{2} + 480 - 414,5 \right)^2 \right] = E_0 \cdot 5,93 \cdot 10^9 = 11.600 \cdot 5,93 \cdot 10^9 = 6,88 \cdot 10^{13} \text{ Nmm}^2$$

effektives Trägheitsmoment:

$$I_{y,ef} = 5,93 \cdot 10^9 \text{ mm}^4$$

effektive Widerstandsmomente:

$$W_{y,ef,o} = \frac{I_{y,ef}}{e_o} = \frac{5,93 \cdot 10^9}{- \left(140,5 + 150/2 \right)} = \frac{5,93 \cdot 10^9}{- 215,5} = - 2,75 \cdot 10^7 \text{ mm}^3$$

$$W_{y,ef,u} = \frac{I_{y,ef}}{e_u} = \frac{5,93 \cdot 10^9}{414,5} = 1,43 \cdot 10^7 \text{ mm}^3$$

Schubkorrekturfaktor (aus FE-Berechnung bzw. [1]):

$$\kappa = 0,337$$

Anmerkung: Der Schubkorrekturfaktor wurde mittels einer FE-Berechnung ermittelt, da derzeit keine allgemeingültige Lösung für Plattenbalken aus BSH und BSP vorliegend ist.

Schubsteifigkeit:

$$\begin{aligned} \left(GA \right)_{ef} &= \kappa \cdot \sum \left(G_i \cdot A_i \right) = \\ &= 0,337 \cdot \left(3 \cdot 720 \cdot 1060 \cdot 30 + 2 \cdot 72 \cdot 1060 \cdot 30 + 720 \cdot 160 \cdot 480 \right) = 4,33 \cdot 10^7 \text{ N} = 4,33 \cdot 10^4 \text{ kN} \end{aligned}$$

Auflagerbereich



Berechnung des Schwerpunkts (mit $E_{0,BSH} = E_{0,BSP} = E_0$ und $E_{90,BSP} = 0$):

$$z_S = \frac{\sum A_i \cdot e_i}{\sum A_i} = \frac{160 \cdot 480 \cdot 240 + 573 \cdot 90 \cdot \left(480 + 75 \right)}{160 \cdot 480 + 573 \cdot 90} = 366,5 \text{ mm}$$

$$e = \frac{h_{BSH}}{2} + \frac{h_{BSP}}{2} = 480/2 + 150/2 = 315 \text{ mm}$$

$$e_{BSH} = z_S - \frac{h_{BSH}}{2} = 366,5 - 480/2 = 126,5 \text{ mm}$$

$$e_{BSP} = \frac{h_{BSH}}{2} + \frac{h_{BSP}}{2} - z_S = 480 + 150/2 - 366,5 = 188,5 \text{ mm}$$

Biegesteifigkeit (mit $E_{0,BSH} = E_{0,BSP} = E_0$ und $E_{90,BSP} = 0$):

$$\begin{aligned} E_0 I_{y,ef} &= \sum E_i \cdot I_{y,i} + \sum E_i \cdot A_i \cdot e_i^2 = \\ &= E_0 \cdot \left[\frac{160 \cdot 480^3}{12} + 160 \cdot 480 \cdot 126,5^2 + \frac{3 \cdot 573 \cdot 30^3}{12} + 573 \cdot 30 \cdot \left(150 - \frac{30}{2} + 480 - 366,5 \right)^2 + \right. \\ &\quad \left. + 573 \cdot 30 \cdot \left(\frac{30}{2} - 60 + 480 - 366,5 \right)^2 + 573 \cdot 30 \cdot \left(\frac{30}{2} + 480 - 366,5 \right)^2 \right] = \\ &= E_0 \cdot 4,66 \cdot 10^9 = 11.600 \cdot 4,66 \cdot 10^9 = 5,41 \cdot 10^{13} \text{ Nmm}^2 \end{aligned}$$

effektives Trägheitsmoment:

$$I_{y,ef} = 4,66 \cdot 10^9 \text{ mm}^4$$

Belastung



Das Eigengewicht des Trägers ist $g_{1,k} = (1,45 \cdot 0,15 + 0,16 \cdot 0,48) \cdot 5,5 = 1,62 \text{ kN/m}$. Die ständige Last $g_{2,k} = 2,0 \text{ kN/m}^2$ (Aufbau) und die Nutzlast $q_k = 3,0 \text{ kN/m}^2$ wirken über die gesamte Breite b . Es ergibt sich damit als Streckenlast des Trägers $g_{2,k} \cdot b = 2,90 \text{ kN/m}$ und $q_k \cdot b = 4,35 \text{ kN/m}$.

Die Belastung des Trägers beträgt somit $q_d = 1,35 \cdot (1,62 + 2,90) + 1,50 \cdot 4,35 = 12,63 \text{ kN/m}$.

Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit (ULS)

Biegung

Maximales Biegemoment in Feldmitte:

$$M_{y,\max} = \frac{q_d \cdot L^2}{8} = \frac{12,63 \cdot 10,0^2}{8} = 157,84 \text{ kNm}$$

Biegerandspannungen:

$$\sigma_{o,\max} = \frac{M_{y,\max}}{W_{y,ef,o}} = \frac{157,84 \cdot 10^6}{-2,75 \cdot 10^7} = -5,74 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{u,\max} = \frac{M_{y,\max}}{W_{y,ef,u}} = \frac{157,84 \cdot 10^6}{1,43 \cdot 10^7} = 11,04 \text{ N/mm}^2$$

Nachweis:

$$\sigma_{\max, BSH,d} \leq k_{\text{bmod}} \cdot f_{m, BSH,k} \cdot \gamma_M \text{ bzw. } \sigma_{\max, BSP,d} \leq k_l \cdot k_{\text{bmod}} \cdot f_{m, BSP,k} \cdot \gamma_M$$

Nachweis der Biegenormalspannungen im BSH-Träger:

$$11,04 \text{ kN/mm}^2 \leq \frac{0,8 \cdot 24,0}{1,25} = 15,36 \text{ kN/mm}^2 \left(\eta = 71,9\% \right)$$

Nachweis der Biegenormalspannungen in der BSP-Platte (siehe [2][3]):

$$5,74 \text{ kN/mm}^2 \leq 1,1 \cdot \frac{0,8 \cdot 24,0}{1,25} = 16,90 \text{ kN/mm}^2 \left(\eta = 34,0\% \right)$$

Schub

Maximale Querkraft am Auflager:

$$\{V_{z,\max}\} = \left\{ \frac{\{q_d\} \cdot L}{2} \right\} = \left\{ \frac{12,63 \cdot 10,0}{2} \right\} = 63,15 \{\text{kN}\}$$

Schubspannungen τ_{xz} :

Statisches Moment in der Höhe des Schwerpunktes:

$$\{S_y\}(z_S) = 160 \cdot 366,5 \cdot \left\{ \frac{366,5}{2} \right\} = 1,07 \cdot \{10^7\} \{\text{mm}\}^3$$

Statisches Moment in der Höhe der Fuge BSH-Träger und BSP-Platte:

$$\{S_y\}(z = -113,5) = 160 \cdot 480 \cdot 126,5 = 9,72 \cdot \{10^6\} \{\text{mm}\}^3$$

Statisches Moment in der Höhe der maßgebenden Querlage in der BSP-Platte:

$$\{S_y\}(z = -143,5) = 573 \cdot 60 \cdot (480 + 150 - 366,5 - 30 - 15) = 7,51 \cdot \{10^6\} \{\text{mm}\}^3$$

$$\tau(z) = \left\{ \frac{\{V_z\} \cdot \{S_y\}(z)}{\{I_{y,ef}\} \cdot b(z)} \right\}$$

Maximale Schubspannung ($z = 0$):

$$\{\tau_{\max}\} = \left\{ \frac{63,15 \cdot \{10^3\} \cdot 1,07 \cdot \{10^7\}}{4,66 \cdot \{10^9\} \cdot 160} \right\} = 0,91 \{\text{N/mm}\}^2$$

Schubspannung in der Fuge BSH-BSP:

$$\tau(z = -113,5) = \left\{ \frac{63,15 \cdot \{10^3\} \cdot 9,72 \cdot \{10^6\}}{4,66 \cdot \{10^9\} \cdot 160} \right\} = 0,82 \{\text{N/mm}\}^2$$

Maximale Rollschubspannung ($z = -143,5$ mm):

$$\{\tau_{r,\max}\} = \left\{ \frac{63,15 \cdot \{10^3\} \cdot 7,51 \cdot \{10^6\}}{4,66 \cdot \{10^9\} \cdot \left(160 + 2 \cdot 30 \right)} \right\} = 0,46 \{\text{N/mm}\}^2$$

Anmerkung: Beim Übergang von der BSH-Rippe zum BSP-Element handelt es sich um ein lokales Lasteinleitungsproblem. Es treten hier in der BSP-Platte lokal höhere Schubspannungen auf als sich nach der Technischen Biegelehre (strichlierter Schubspannungsverlauf) ergeben würden. Es wird daher vorgeschlagen, für die Ermittlung der maximalen Rollschubspannung eine wirksame Breite in der Größe von der BSH-Trägerbreite zuzüglich einer Verteilbreite zufolge der untersten, parallel zur BSH-Achse orientierten Decklage der BSP-Platte heranzuziehen. Der Verteilungswinkel wird dabei mit 45° angenommen. Die vorgeschlagene Berechnungsweise wurde mit Hilfe einer FE-Berechnung verifiziert und führte zu akzeptablen Abweichungen.

Nachweis:

$$\{\tau_{\max,d}\} \leq \left\{ \frac{\{k_{\text{bmod}}\} \cdot \{f_{v,k}\}}{\{\gamma_M\}} \right\} \{\text{ bzw. } \} \{\tau_{r,\max,d}\} \leq \left\{ \frac{\{k_{\text{bmod}}\} \cdot \{f_{r,k}\}}{\{\gamma_M\}} \right\}$$

Nachweis der maximalen Schubspannungen im BSH-Träger
(Schubfestigkeit nach dem Entwurf der ÖNORM B 1995-1-1:2013):

$$0,91 \text{ kN/mm}^2 \le \left\{ \frac{0,8 \cdot 2,5}{1,25} \right\} = 1,60 \text{ kN/mm}^2 \left(\eta = 56,9\% \right)$$

Nachweis der Rollschubspannungen in der BSP-Platte:

$$0,46 \text{ kN/mm}^2 \le \left\{ \frac{0,8 \cdot 1,25}{1,25} \right\} = 0,80 \text{ kN/mm}^2 \left(\eta = 57,8\% \right)$$

Scheibenschub

nach [2] (siehe auch [4][3])



Schubkraft zwischen BSH-Träger und BSP-Platte: $0,82 \cdot 160 = 131,2 \text{ N/mm} = 131,2 \text{ kN/m}$

Schubkraft $n_{xy,d} = 131,2 / 2 = 65,6 \text{ kN/m}$

Ideelle Ersatzdicke: $t^* = 120 \text{ mm}$

Ideelle Nominalschubspannung: $\tau_{0,d}^* = \frac{n_{xy,d}}{t^*} = \frac{65,6}{120} = 0,55 \text{ N/mm}^2$

Mechanismus I (Schub)

$$\tau_{v,d}^* = 2 \cdot \tau_{0,d}^* = 2 \cdot 0,55 = 1,10 \text{ N/mm}^2$$

Nachweis:

$$\tau_{v,d}^* \le \left\{ \frac{k_{\text{bmod}} \cdot f_{v,BSP,k}}{\gamma_M} \right\}$$

$$1,10 \text{ N/mm}^2 \le \left\{ \frac{0,8 \cdot 5,0}{1,25} \right\} = 3,20 \text{ N/mm}^2 \left(\eta = 34,4\% \right)$$

Mechanismus II (Torsion)

$$\tau_{T,\max,d}^* = 3 \cdot \tau_{0,d}^* \cdot \left\{ \frac{t_{i,\max}^*}{a} \right\} = 3 \cdot 0,55 \cdot \left\{ \frac{30}{150} \right\} = 0,33 \text{ N/mm}^2$$

Nachweis:

$$\tau_{T,d}^* \le \left\{ \frac{k_{\text{bmod}} \cdot f_{T,BSP,k}}{\gamma_M} \right\}$$

$$0,33 \text{ N/mm}^2 \le \left\{ \frac{0,8 \cdot 2,5}{1,25} \right\} = 1,60 \text{ N/mm}^2 \left(\eta = 20,6\% \right)$$

Nachweise im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (SLS)

Für die Nachweise im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit wird näherungsweise mit der mitwirkenden Breite für die Gleichlast gerechnet (siehe [Art der Nachweisführung - ULS oder SLS](#); Querschnittswerte aus Kapitel [Querschnittswerte - Feldbereich](#)). Da hier kein einschnürender Effekt zufolge Einzellasten (Auflagerkräfte) auftritt, ist diese Breite konstant über die gesamte Trägerlänge.

Durchbiegung

Durchbiegung auf Grund einer „Einheitsgleichlast“

$$w_{1,0} = \frac{5 \cdot 1,0 \cdot L^4}{384 \cdot E_0 \cdot I_{y,ef}} + \frac{1,0 \cdot L^2}{8 \cdot \left(GA \right)_{ef}} = \frac{5 \cdot 1,0 \cdot \{10,0\}^4}{384 \cdot 1,16 \cdot \{10\}^7 \cdot 5,93 \cdot \{10\}^{-3}} + \frac{1,0 \cdot \{10,0\}^2}{8 \cdot 4,33 \cdot \{10\}^4} = 0,00189 + 0,00029 \text{ m} = 2,18 \text{ mm}$$

Anmerkung: Die Berücksichtigung des Durchbiegungsanteils auf Grund der Schubnachgiebigkeit der BSP-Platte beträgt rund 15 % und sollte daher mitberücksichtigt werden.

Durchbiegung zufolge der charakteristischen Einwirkungskombination

$$w_{1,0} \cdot (g_{2,k} \cdot b + q_k \cdot b) = 2,18 \cdot (2,90 + 4,35) = 15,8 \text{ mm} < \frac{L}{300} = \frac{10.000}{300} = 33,3 \text{ mm} \left(\eta = 47,5 \% \right)$$

Durchbiegung zufolge der quasi-ständigen Einwirkungskombination

$$w_{1,0} \cdot (g_{1,k} + g_{2,k}) \cdot b + \psi_2 \cdot q_k \cdot b \cdot (1 + k_{def}) - w_c = 2,18 \cdot (1,62 + 2,90 + 0,3 \cdot 4,35) \cdot (1 + 0,69) - 0 = 21,5 \text{ mm} < \frac{L}{250} = \frac{10.000}{250} = 40,0 \text{ mm} \left(\eta = 53,7 \% \right)$$

Anmerkung: Der Verformungsbeiwert $k_{def} = 0,69$ ergibt sich nach EN 1995-1-1:2009 Abschnitt 2.3.2.2 aus dem geometrischen Mittel der Werte für BSP mit $k_{def,BSP} = 0,80$ und für BSH mit $k_{def,BSH} = 0,60$.

Schwingung

zusätzliche Annahmen:

- Deckenklasse II nach Entwurf ÖNORM B 1995-1-1:2013
- Breite des Deckenfeldes: $b_D = 15,0 \text{ m}$
- Betonestrich ($E = 25.000 \text{ N/mm}^2$); Dicke: 65 mm

Eigenfrequenz

Effektive Biegesteifigkeit (inkl. Eigenbiegesteifigkeit des Estrichs) in Längsrichtung bezogen auf eine Rippe des Plattenbalkens:

$$EI_{l,ef} = \left(E_0 I_{y,ef} \right)_{PB} + \left(EI \right)_{Estrich} = 1,16 \cdot 10^7 \cdot 5,93 \cdot 10^{-3} + 2,50 \cdot 10^7 \cdot \frac{1,45 \cdot 0,065^3}{12} = 68.846 + 830 = 69.676 \text{ kNm}^2$$

Versmierte Biegesteifigkeit in Längsrichtung bezogen auf 1 m:

$$EI_{l,ef,1m} = \frac{\left(EI \right)_{l,ef}}{1,45} = \frac{69.676}{1,45} = 48.052 \text{ kNm}^2/\text{m} = 4,81 \cdot 10^7 \text{ Nm}^2/\text{m}$$

Effektive Biegesteifigkeit (inkl. Eigenbiegesteifigkeit des Estrichs) in Querrichtung bezogen auf 1 m:

$$EI_{b,ef,1m} = \left(E_0 I_{x,ef} \right)_{PB,1m} + \left(EI \right)_{Estrich,1m} = 1,16 \cdot 10^7 \cdot \left(2 \cdot \frac{1,0 \cdot 0,03^3}{12} + 2 \cdot 1,0 \cdot 0,03 \cdot 0,03^2 \right) + 2,50 \cdot 10^7 \cdot \frac{1,00 \cdot 0,065^3}{12} = 679 + 572 = 1.251 \text{ kNm}^2/\text{m}$$

$$f_1 = \frac{\pi}{2 \cdot L^2} \cdot \sqrt{\frac{\left(EI \right)_{l,ef}}{m}} \cdot \sqrt{1 + \left(\frac{L}{b_D} \right)^4} \cdot \frac{\left(EI \right)_{b,ef,1m}}{\left(EI \right)_{l,ef,1m}}$$

$$= \frac{\pi}{2 \cdot 10^2} \cdot \sqrt{\frac{6,9676 \cdot 10^7}{162 + 290}} \cdot \sqrt{1 + \left(\frac{10,0}{15,0} \right)^4} \cdot \frac{1,25 \cdot 10^6}{4,81 \cdot 10^7} = 6,17 \cdot \approx 1,00 = 6,17 \text{ Hz}$$

$$f_1 = 6,17 \text{ Hz} > f_{II,grenz} = 6,00 \text{ Hz}$$

Steifigkeitskriterium

$$b_F = L \cdot \sqrt[4]{\frac{\left(EI \right)_{b,ef,1m}}{\left(EI \right)_{l,ef,1m}}} = 10,0 \cdot \sqrt[4]{\frac{1,251}{48,052}} = 3,65 \text{ m}$$

$$w(1kN) = \frac{F \cdot L^3}{48 \cdot \left(EI \right)_{l,ef,1m} \cdot b_F} + \frac{F \cdot L}{4 \cdot \left(GA \right)_{ef} \cdot b_F} = \frac{1,0 \cdot 10^3 \cdot 10^3}{48 \cdot 4,81 \cdot 10^7 \cdot 3,65} + \frac{1,0 \cdot 10^3 \cdot 10,0}{4 \cdot 4,33 \cdot 10^7 \cdot 3,65} =$$

$$s = 1,34 \cdot 10^{-4} \text{ m} = 0,13 \text{ mm} < w_{\text{grenz,II}} = 0,50 \text{ mm}$$

Referenzen

From:

<https://wiki.ihbv.at/> - **IHBV Wiki**

Permanent link:

<https://wiki.ihbv.at/doku.php?id=clt:design:tbeam:example&rev=1433943997>



Last update: **2019/02/21 10:22**

Printed on 2026/06/13 09:31