## Biegung (Belastung normal zur Plattenebene)

Für biegebeanspruchte BSP-Elemente mit Belastung normal zur Plattenebene ist bei Verwendung von einheitlichem Material nur ein Rand-Normalspannungsnachweis der äußersten, in Spannrichtung orientierten Einzelschicht nach Gleichung (Fix Me!) zu führen.

**Fix Me!** (15)

**BILD** 

Fig. 9 Normal stress distribution over the cross section of a CLT-plate due to a bending moment (E90 = 0); links: außenliegende Länslagen, rechts: außenliegende Querlagen

Die Spannungsberechnung (siehe Gleichung ( Fix Me! )) erfolgt nach der elastischen Verbundtheorie unter der Annahme der Gültigkeit der Bernoulli Hypothese, dass der Querschnitt auch nach der Verformung eben bleibt. Somit ergibt sich ein linearer Verlauf der Biegenormalspannungen. Eine Normalspannungsübertragung in den Querlagen (Zug und Druck senkrecht zur Faser) ist aufgrund planmäßig vorhandener Fugen zwischen den Einzelbrettern bzw. durch entstandene Trocknungsrisse nicht möglich. Dadurch wird oft mit einem E-Modul der Querlagen  $E_{90} = 0$  gerechnet. Mit dieser Annahme liegt man auf der "sicheren Seite", da sich dadurch die Spannungen in den Längslagen etwas erhöhen.

**Fix Me!** (16)

Die charakteristische Biegefestigkeit von Brettsperrholz wird teilweise auf Basis von Zugkennwerten des Grundmaterials (nach Gleichung (**Fix Me!**), siehe [27][5]), aber auch vielfach auf Basis der Kennwerte von homogenen BSH-Festigkeitsklassen (nach Gleichung (**Fix Me!**), [5][16][17][18]) angegeben.

**Fix Me!** (17)

**Fix Me!** (18)

Der Systemfaktor k<sub>1</sub> berücksichtigt dabei das parallele Wirken von Einzelkomponenten. Abhängig von der Anzahl der in der Zugzone parallel liegenden Bretter ergibt er sich zu:

**Fix Me!** (19)

Die Anzahl der Bretter kann über die in den Zulassungen der Hersteller angegebenen Grenzwerte für die Einzelbrettbreiten ermittelt werden. Die Brettbreiten liegen zwischen 80 mm und 250 mm. Bei Berücksichtigung dieser Grenzwerte kann für ein BSP-Element ab einer Breite von 1 m gesichert von einer Brettanzahl  $n \ge 4$  ausgegangen werden und somit darf der Systemfaktor  $k_i = 1,1$  in Rechnung gestellt werden.

Die angegebenen Festigkeiten beziehen sich auf eine Referenzhöhe  $t_{\text{CLT,ref}} = 150$  mm. Eine Korrektur mit dem Höhenfaktor  $k_h$  wird aufgrund fehlender systematischer Untersuchungen derzeit nicht in Rechnung gestellt.

Der Bemessungswert der Biegefestigkeit ergibt sich damit unter Berücksichtigung des

Last  $\label{loaded_out_of_plane} \begin{tabular}{ll} update: \\ 2019/02/21 \end{tabular} clt: design: plate\_loaded\_out\_of\_plane: bending https://www.ihbv.at/wiki/doku.php?id=clt: design: plate\_loaded\_out\_of\_plane: bending https://www.ihbv.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/doku.php.at/wiki/d$ 

## Modifikationsbeiwertes $k_{mod}$ und des Teilsicherheitsbeiwertes $\gamma_M$ zu:



From:

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

Permanent link:

https://www.ihbv.at/wiki/doku.php?id=clt:design:plate\_loaded\_out\_of\_plane:bending&rev=1445523746

Last update: 2019/02/21 10:22 Printed on 2025/11/01 19:53

