

Etat 26.08.2015

Holzbau
Costruzioni di legno
Timber Structures

Construction en bois Correctif C2 à la norme SIA 265:2012

Numero de référence:
SN 520265-C2:2012 fr

Valable des: 2015-08-26

Éditeur:
Société suisse des ingénieurs
et des architectes
Zurich

Page	Chiffre figure tableau	Type corr.	Jusqu'à présent (les modifications sont marquées en rouge et barrées)	Corrections (Les corrections sont marquées en vert)	Approuvé par la commission (date)
7	0.3.4	T	Directives techniques et recommandations – Documentation Lignum Protection incendie, Dimensionnement de la résistance au feu –Parties de construction et assemblages – Directive Empa Séchage des bois de construction – Directive Empa/Lignum Préservation du bois dans le bâtiment – Directive SFH Directives pour la fabrication du bois lamellé collé – Lignum Bois et panneaux à base de bois – Critères de qualité dans la construction et l'aménagement intérieur: Usages du commerce	Directives techniques et recommandations – Documentation Lignum Protection incendie, Dimensionnement de la résistance au feu –Parties de construction et assemblages – Directive Empa Séchage des bois de construction – Directive Empa/Lignum Préservation du bois dans le bâtiment – Lignum Bois et panneaux à base de bois – Critères de qualité dans la construction et l'aménagement intérieur: Usages du commerce	01.06.2015
11	1.2.1	G	Majuscules latines	Majuscules latines G_{05} valeur caractéristique (fractile 5%) du module de cisaillement $K_{u,05}$ valeur caractéristique (fractile 5%) du module de glissement pour la vérification de la sécurité structurale	01.06.2015
26	3.4.1.3	T	Les valeurs de calcul selon le chiffre 3.4.2.2 impliquent un bois lamellé collé dont le processus de production est surveillé par le producteur et par un organisme de contrôle indépendant, selon les directives du SFH ou selon la norme SN EN 14080.	Les valeurs de calcul selon le chiffre 3.4.2.2 impliquent un bois lamellé collé dont le processus de production est surveillé par le producteur et par un organisme de contrôle indépendant, selon la norme SN EN 14080.	01.06.2015

Page	Chiffre figure tableau	Type corr.	Jusqu'à présent (Les modifications sont marquées en rouge et barrées)	Corrections (Les corrections sont marquées en vert)	Approuvé par la commission (date)
55	5.8.3.1	T	<p>Lors de vérifications de la sécurité structurale selon la théorie du second ordre, les conditions suivantes seront respectées:</p> <ul style="list-style-type: none"> – la courbure initiale en l'absence de contrainte doit avoir une forme plausible. La courbure initiale à prendre en compte e/h doit être au moins de 1/300 pour le bois massif et de 1/500 pour le bois lamellé collé. – l'angle de déviation φ, exprimé en radian, doit atteindre: $\varphi = 0,005 \sqrt{\frac{5}{h}} \quad \text{où } h \text{ est la hauteur de la structure ou la longueur de la barre en mètres} \quad (80)$ <p>– le calcul est fait avec des valeurs de rigidité réduites:</p> $E = \frac{E_{m,mean}}{\gamma_M/\eta_M} \quad \text{resp.} \quad G = \frac{G_{mean}}{\gamma_M/\eta_M} \quad \text{resp.} \quad K = \frac{K_U}{\gamma_M/\eta_M} \quad (81)$ <p>En l'absence d'indications plus précises, on peut admettre $K_U = \frac{2}{3} K_{ser}$ (K_{ser} voir le chapitre 6). Les valeurs de γ_M/η_M peuvent être tirées du tableau 1.</p> <ul style="list-style-type: none"> – L'analyse portera aussi bien sur les cas de charges symétriques qu'asymétriques. 	<p>Lors de vérifications de la sécurité structurale selon la théorie du second ordre, les conditions suivantes seront respectées:</p> <ul style="list-style-type: none"> – la courbure initiale en l'absence de contrainte doit avoir une forme plausible. La courbure initiale à prendre en compte e/h doit être au moins de 1/300 pour le bois massif et de 1/500 pour le bois lamellé collé. – l'angle de déviation φ, exprimé en radian, doit atteindre: $\varphi = 0,005 \sqrt{\frac{5}{h}} \quad \text{où } h \text{ est la hauteur de la structure ou la longueur de la barre en mètres} \quad (80)$ <p>– le calcul est fait avec des valeurs de rigidité réduites:</p> <p>pour des systèmes de barres:</p> $E = \frac{E_{m,mean}}{\gamma_M/\eta_M} \quad \text{resp.} \quad G = \frac{G_{mean}}{\gamma_M/\eta_M} \quad \text{resp.} \quad K = \frac{K_U}{\gamma_M/\eta_M} \quad (81)$ <p>pour des barres individuelles:</p> $E = \frac{E_{0,05}}{\gamma_M/\eta_M} \quad \text{resp.} \quad G = \frac{G_{0,5}}{\gamma_M/\eta_M} \quad \text{resp.} \quad K = \frac{K_{0,5}}{\gamma_M/\eta_M} \quad (81a)$ <p>En l'absence d'indications plus précises, on peut admettre $K_U = \frac{2}{3} K_{ser}$ (K_{ser} voir le chapitre 6).</p> <p>La valeur du fractile 5 % du module de glissement $K_{U,05}$ peut être déterminée en multipliant K_U par le rapport $E_{0,05} / E_{m,mean}$. Les valeurs de γ_M/η_M peuvent être tirées du tableau 1.</p> <ul style="list-style-type: none"> – L'analyse portera aussi bien sur les cas de charges symétriques qu'asymétriques. 	01.06.2015
85	8.2.4	T	<p>Pour du bois lamellé collé composé de résineux, les propriétés caractéristiques des lames et les résistances des entures multiples doivent répondre aux exigences formulées dans la norme SIA 265/1 ou au chiffre 3.4.2. Ces valeurs servent de base à la réception des produits semi-finis. La fabrication doit satisfaire aux exigences de la SFH (Association suisse fabricants de bois lamellé collé) ou de la norme SN EN 14080.</p>	<p>Pour du bois lamellé collé composé de résineux, les propriétés caractéristiques des lames et les résistances des entures multiples doivent répondre aux exigences formulées dans la norme SIA 265/1 ou au chiffre 3.4.2. Ces valeurs servent de base à la réception des produits semi-finis. La fabrication doit satisfaire aux exigences de la norme SN EN 14080.</p>	01.06.2015
96	D.2.2	T	<p>(...) Le renfort lui-même doit respecter le rapport $l_{red,eff}/h_t > 0,7$.</p>	<p>Le renfort doit s'étendre sur 70% de la hauteur h de la poutre à partir de la face soumise à la traction perpendiculaire.</p>	03.03.2014
96	D.3.1	T	<p>Les réductions de section rectangulaires selon la figure 12 qui ne remplissent pas la vérification de la formule (57) doivent être renforcées.</p>	<p>Les réductions de section rectangulaires selon la figure 12 qui ne remplissent pas la vérification de la formule (57) doivent être renforcées.</p> <p>Lorsque la réduction de section est renforcée sur la base de la formule (141), sa résistance ultime sera limitée au double de la résistance sans renfort déterminée selon la formule (57).</p>	30.09.2013
96	D.3.2	T	<p>Le renfort d'une réduction de section rectangulaire à l'appui d'une poutre sur la face soumise à la traction perpendiculaire (voir figure 44) doit être dimensionné pour la valeur de calcul de l'effort de traction $F_{t,90,Ed}$ suivant:</p>	<p>Le renfort d'une réduction de section rectangulaire à l'appui d'une poutre sur la face soumise à la traction perpendiculaire, avec $\Delta h_{ef}/h \leq 0,5$ (voir figure 44), doit être dimensionné pour la valeur de calcul de l'effort de traction $F_{t,90,Ed}$ suivant:</p>	03.03.2014