

État: 05.05.2006

Stahl-Beton-Verbundbau (Korrigenda)

## Construction mixtes acier-béton (Correctif)

Page	Chiffre Figure	Genre d'erreur	Jusqu'à présent (Les fautes sont marquées en rouge et barrées)	Corrections (Les corrections sont marquées en vert)	Approuvé par commission (Date)																																																																										
15	3.3.1 Tableau 1	T	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">Nuance d'acier selon la norme SN EN 10147</th> <th rowspan="2">Limite d'élasticité <math>f_{yp}</math> [N/mm<sup>2</sup>]</th> <th rowspan="2">Résistance à la traction <math>f_t</math> [N/mm<sup>2</sup>]</th> <th colspan="2">Allongement de rupture <math>\epsilon_r</math> [%]</th> </tr> <tr> <th><math>t \leq 3,0</math> mm</th> <th><math>t \leq 0,7</math> mm</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>SE 220 G</td> <td>220</td> <td>300</td> <td>20</td> <td>18</td> </tr> <tr> <td>SE 250 G</td> <td>250</td> <td>330</td> <td>19</td> <td>17</td> </tr> <tr> <td>SE 280 G</td> <td>280</td> <td>360</td> <td><del>18</del></td> <td><del>16</del></td> </tr> <tr> <td>SE 320 G</td> <td>320</td> <td>390</td> <td>17</td> <td>15</td> </tr> <tr> <td>SE 350 G</td> <td>350</td> <td>420</td> <td>16</td> <td>14</td> </tr> <tr> <td>SE 550 G</td> <td>550</td> <td>560</td> <td>–</td> <td>–</td> </tr> </tbody> </table>	Nuance d'acier selon la norme SN EN 10147	Limite d'élasticité $f_{yp}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Résistance à la traction $f_t$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Allongement de rupture $\epsilon_r$ [%]		$t \leq 3,0$ mm	$t \leq 0,7$ mm	SE 220 G	220	300	20	18	SE 250 G	250	330	19	17	SE 280 G	280	360	<del>18</del>	<del>16</del>	SE 320 G	320	390	17	15	SE 350 G	350	420	16	14	SE 550 G	550	560	–	–	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">Nuance d'acier selon la norme SN EN 10147</th> <th rowspan="2">Limite d'élasticité <math>f_{yp}</math> [N/mm<sup>2</sup>]</th> <th rowspan="2">Résistance à la traction <math>f_t</math> [N/mm<sup>2</sup>]</th> <th colspan="2">Allongement de rupture <math>\epsilon_r</math> [%]</th> </tr> <tr> <th><math>t \leq 3,0</math> mm</th> <th><math>t \leq 0,7</math> mm</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>SE 220 G</td> <td>220</td> <td>300</td> <td>20</td> <td>18</td> </tr> <tr> <td>SE 250 G</td> <td>250</td> <td>330</td> <td>19</td> <td>17</td> </tr> <tr> <td>SE 280 G</td> <td>280</td> <td>360</td> <td><b>(18)</b></td> <td><b>(16)</b></td> </tr> <tr> <td>SE 320 G</td> <td>320</td> <td>390</td> <td>17</td> <td>15</td> </tr> <tr> <td>SE 350 G</td> <td>350</td> <td>420</td> <td>16</td> <td>14</td> </tr> <tr> <td>SE 550 G</td> <td>550</td> <td>560</td> <td>–</td> <td>–</td> </tr> </tbody> </table>	Nuance d'acier selon la norme SN EN 10147	Limite d'élasticité $f_{yp}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Résistance à la traction $f_t$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Allongement de rupture $\epsilon_r$ [%]		$t \leq 3,0$ mm	$t \leq 0,7$ mm	SE 220 G	220	300	20	18	SE 250 G	250	330	19	17	SE 280 G	280	360	<b>(18)</b>	<b>(16)</b>	SE 320 G	320	390	17	15	SE 350 G	350	420	16	14	SE 550 G	550	560	–	–	05.05.06
Nuance d'acier selon la norme SN EN 10147	Limite d'élasticité $f_{yp}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Résistance à la traction $f_t$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Allongement de rupture $\epsilon_r$ [%]																																																																												
			$t \leq 3,0$ mm	$t \leq 0,7$ mm																																																																											
SE 220 G	220	300	20	18																																																																											
SE 250 G	250	330	19	17																																																																											
SE 280 G	280	360	<del>18</del>	<del>16</del>																																																																											
SE 320 G	320	390	17	15																																																																											
SE 350 G	350	420	16	14																																																																											
SE 550 G	550	560	–	–																																																																											
Nuance d'acier selon la norme SN EN 10147	Limite d'élasticité $f_{yp}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Résistance à la traction $f_t$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Allongement de rupture $\epsilon_r$ [%]																																																																												
			$t \leq 3,0$ mm	$t \leq 0,7$ mm																																																																											
SE 220 G	220	300	20	18																																																																											
SE 250 G	250	330	19	17																																																																											
SE 280 G	280	360	<b>(18)</b>	<b>(16)</b>																																																																											
SE 320 G	320	390	17	15																																																																											
SE 350 G	350	420	16	14																																																																											
SE 550 G	550	560	–	–																																																																											
17	4.1.3 Formule (1)	T	$\eta_{fc}$ facteur de conversion selon la norme SIA 262	$\eta_{fc}$ facteur de conversion selon la norme SIA 262 ( <b><math>\eta_{fc} = 1.0</math></b> pour le domaine d'application de la norme SIA 264)	05.05.06																																																																										
21	4.5.1.2	T	Si une construction mixte est dimensionnée pour le séisme selon un comportement non ductile de la structure, le coefficient de comportement $q$ à prendre en considération est donné dans le tableau 5. Dans ce cas, il n'est pas nécessaire que les exigences des chiffres <del>4.5.1.5</del> et 4.5.2 soient satisfaites. [...]	Si une construction mixte est dimensionnée pour le séisme selon un comportement non ductile de la structure, le coefficient de comportement $q$ à prendre en considération est donné dans le tableau 5. Dans ce cas, il n'est pas nécessaire que les exigences des chiffres <b>4.5.1.4</b> et 4.5.2 soient satisfaites. [...]	05.05.06																																																																										
22	4.5.2.2	T	Pour les éléments structuraux mixtes ductiles dans lesquels on prend en compte la résistance ultime des composants en béton, les prescriptions suivantes sont applicables en plus des chiffres <del>4.6.1.4</del> et <del>4.6.1.5</del> : [...]	Pour les éléments structuraux mixtes ductiles dans lesquels on prend en compte la résistance ultime des composants en béton, les prescriptions suivantes sont applicables en plus des chiffres <b>4.5.1.4</b> et <b>4.5.1.5</b> : [...]	05.05.06																																																																										
32	5.3.3.1	T	La vérification des éléments structuraux mixtes doit être faite pour les deux axes de symétrie de la section, en prenant en compte l'élançement, les moments de flexion et les résistances ultimes des sections. Pour la compression et la flexion uniaxiale, cette vérification doit être effectuée selon les chiffres 5.3.3.2 à <del>5.3.3.8</del> dans le plan de flexion et selon le chiffre 5.3.2 dans l'autre plan.	La vérification des éléments structuraux mixtes doit être faite pour les deux axes de symétrie de la section, en prenant en compte l'élançement, les moments de flexion et les résistances ultimes des sections. Pour la compression et la flexion uniaxiale, cette vérification doit être effectuée selon les chiffres 5.3.3.2 à <b>5.3.3.9</b> dans le plan de flexion et selon le chiffre 5.3.2 dans l'autre plan.	05.05.06																																																																										