

Errata corrige per il libro “Strutture di calcestruzzo”

Collana Saperi e Pratiche

©2019, Scuola universitaria professionale della Svizzera italiana

Autori:

Cristina Zanini Barzaghi

Stefano Mina

Nuova edizione con la collaborazione di:

Raffaele Cattaneo

Care colleghe, cari colleghi, care studentesse e cari studenti,

nonostante l'impegno profuso nella nuova edizione del libro “Strutture di calcestruzzo” e il controllo degli autori e di chi ha collaborato, nel volume sono presenti alcuni, immancabili errori.

Onde evitare il trascinamento di questi errori nel vostro lavoro, pubblichiamo la presente *errata corrige* per segnalarvi gli errori trovati e illustrare le correzioni da apportare. Vi consigliamo di annotare direttamente le modifiche nel testo, così da non dover ogni volta controllare la lista degli errori.

Nel caso trovaste errori non ancora individuati e annunciati, vi preghiamo di scrivere all'indirizzo info-gc@supsi.ch per segnalarceli.

Ci scusiamo per gli eventuali disagi causati.

Cristina Zanini Barzaghi, Stefano Mina, Raffaele Cattaneo

Pag.	Testo originale	Correzione
	In blu il testo o formula da cancellare o correggere	In rosso il testo o formula corretto o da inserire
11	20.2.2 Teoria elastica delle piastre 233 20.2.3 Teoria plastica delle piastre 229 20.3 Deformazioni 229 20.4 Regole per la progettazione 232	20.2.2 Teoria elastica delle piastre 229 20.2.3 Teoria plastica delle piastre 231 20.3 Deformazioni 232 20.4 Regole per la progettazione 233
106	Nella fig. 7.11: $b_w = 0,3 \text{ m}$ $b_w = 0,3 \text{ m}$ $L = 5,0 \text{ m} = l_0$	Nella fig. 7.11: $b = 2,0 \text{ m}$ $b_w = 0,3 \text{ m}$ $L = 5,0 \text{ m} = l_0$
150	Ventaglio Campo di tensioni a forma di ventaglio con sollecitazioni uniassiali d'intensità variabile.	Ventaglio Campo di tensioni a forma di ventaglio con sollecitazioni uniassiali d'intensità variabile.
169	Nella fig. 14.1: $z = \xi \cdot d = d - x/3$	Nella fig. 14.1: $z = \zeta \cdot d = d - x/3$
178	...freccia a lungo termine può essere calcolata con la seguente equazione: $w_{c\varphi} = w_{c\varphi} \cdot (1 + \varphi)$ SIA 262 (101) con...	...freccia a lungo termine può essere calcolata con la seguente equazione: $w_{c\varphi} = w_c \cdot (1 + \varphi)$ SIA 262 (101) con...
178	...calcolo della deformazione a lungo termine è la seguente: $w = \frac{1-20\rho'}{10\rho^{0,7}} (0,75 + 0,1\varphi) \left(\frac{h}{3}\right)^3 \cdot w_c$ SIA 262 (102) h spessore della sezione...	...calcolo della deformazione a lungo termine è la seguente: $w = \frac{1-20\rho'}{10\rho^{0,7}} (0,75 + 0,1\varphi) \left(\frac{h}{d}\right)^3 \cdot w_c$ SIA 262 (102) h spessore della sezione...
229	20.2.2 Teoria elastica delle piastre Il calcolo elastico delle piastre avviene con la risoluzione dell'equazione differenziale di Lagrange. La stessa è applicabile per le seguenti condizioni: ◆ spessore piastra costante e inferiore a 1/5 della luce minima ◆ le deformazioni non oltrepassano i valori di $h/5$ ◆ i carichi agiscono ortogonalmente alla soletta, σ_z è trascurabile 20.2.3 Teoria elastica delle piastre Il calcolo elastico delle piastre avviene con la risoluzione dell'equazione differenziale di Lagrange. La stessa è applicabile per le seguenti condizioni: ◆ spessore piastra costante e inferiore a 1/5 della luce minima ◆ le deformazioni non oltrepassano i valori di $h/5$ ◆ i carichi agiscono ortogonalmente alla soletta, σ_z è trascurabile Tensioni agenti in un elemento...	20.2.2 Teoria elastica delle piastre Il calcolo elastico delle piastre avviene con la risoluzione dell'equazione differenziale di Lagrange. La stessa è applicabile per le seguenti condizioni: ◆ spessore piastra costante e inferiore a 1/5 della luce minima ◆ le deformazioni non oltrepassano i valori di $h/5$ ◆ i carichi agiscono ortogonalmente alla soletta, σ_z è trascurabile Tensioni agenti in un elemento...

Pag.	Testo originale	Correzione
	In blu il testo o formula da cancellare o correggere	In rosso il testo o formula corretto o da inserire
231	...nel predimensionamento e nelle verifiche di plausibilità dei risultati (SIA 260, art. 3.1.4). Come per le travi, anche il calcolo delle solette...	...nel predimensionamento e nelle verifiche di plausibilità dei risultati (SIA 260, art. 3.1.4). 20.2.3 Teoria plastica delle piastre Come per le travi, anche il calcolo delle solette...
357	...forze sismiche orizzontali sostitutive vengono calcolate nel modo seguente: $F_d = S_d \cdot (T_1) \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j$ F _d risultante delle forze orizzontali sostitutive S _d · (T ₁) ordinata dello spettro di...	...forze sismiche orizzontali sostitutive vengono calcolate nel modo seguente: $F_d = S_{d(T1)} \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j$ F _d risultante delle forze orizzontali sostitutive S _{d(T1)} ordinata dello spettro di...
357	a _{gd} accelerazione orizzontale del terreno a _{gd} , dipendente dalla zona sismica art. 16.2.1.2: Per la zona Z1 a _{gd} = 0.6 m/s ² Per la zona Z2 a _{gd} = 0.6 m/s ² Per la zona Z3a a _{gd} = 0.6 m/s ² Per la zona Z3b a _{gd} = 1.6 m/s ² S parametro dipendente dal tipo...	a _{gd} accelerazione orizzontale del terreno a _{gd} , dipendente dalla zona sismica art. 16.2.1.2: Per la zona Z1 a _{gd} = 0.6 m/s ² Per la zona Z2 a _{gd} = 1.0 m/s ² Per la zona Z3a a _{gd} = 1.3 m/s ² Per la zona Z3b a _{gd} = 1.6 m/s ² S parametro dipendente dal tipo...
357	...coefficiente C _t vale: 0.085 per telai in acciaio tridimensionali sollecitati a flessione 0.075 parametro dipendente dal tipo di terreno (tab. 24 art. 16.2.2.4) 0.050 tutte le altre strutture portanti	...coefficiente C _t vale: 0.085 per telai in acciaio tridimensionali sollecitati a flessione 0.075 per telai in calcestruzzo armato tridimensionali sollecitati a flessione 0.050 tutte le altre strutture portanti
358	...ridistribuite sull'altezza dell'opera con la formula seguente (SIA 261, art. 16.5.2.5): $F_{di} = \frac{z_i \cdot (G_k + \sum \psi_2 \cdot Q_k)}{\sum_j z_i \cdot (G_k + \sum \psi_2 \cdot Q_k)}$ Con...	...ridistribuite sull'altezza dell'opera con la formula seguente (SIA 261, art. 16.5.2.5): $F_{di} = \frac{z_i \cdot (G_k + \sum \psi_2 \cdot Q_k)_i}{\sum_j z_i \cdot (G_k + \sum \psi_2 \cdot Q_k)_j} \cdot F_d$ Con...
358	...pareti stabilizzanti in calcestruzzo duttili vale indicativamente: $F_d = S_d \cdot (T_1) \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j$	...pareti stabilizzanti in calcestruzzo duttili vale indicativamente: $F_d = S_{d(T1)} \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j$
358	a _{gd} = 0.60 g = 9.1 m/s ² q = 3	a _{gd} = 0.60 g = 9.81 m/s ² q = 3
358	F _d = $S_d \cdot (T_1) \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j = 0.059 \cdot 0.381 \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j = 2.25\% \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j$ Per edifici con piani interrati rigidi...	F _d = $S_{d(T1)} \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j = 0.059 \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j = 5.90\% \cdot \sum_j (G_k + \sum_{\psi 2} \cdot Q_k) j$ Per edifici con piani interrati rigidi...

Pag.	Testo originale	Correzione
	In blu il testo o formula da cancellare o correggere	In rosso il testo o formula corretto o da inserire
370	...L'art. riporta le seguenti condizioni: $h_{pl} > l_w$ e $h_{pl} > h_w/6$ se $h_s \leq 2 \cdot l_w$ e $h_s \leq h_w/9$ $h_{pl} = h_s$ se $h_s \geq 2 \cdot l_w$ e $h_s \geq h_w/9$	...L'art. riporta le seguenti condizioni: $h_{pl} > l_w$ e $h_{pl} > h_w/6$ se $h_s \leq 2/3 \cdot l_w$ e $h_s \leq h_w/9$ $h_{pl} = h_s$ se $h_s \geq 2/3 \cdot l_w$ e $h_s \geq h_w/9$
372	...previsti dall'articolo 5.7.1.1: $\rho_w \geq 0.3\%$ mm anima SIA 262, art. 5.7.1.1 $\rho_w \geq p_{lc} / 4$ anima SIA 262, art. 5.7.1.1 $s_w \geq \min[250 \text{ mm}; 25 \cdot \phi_s]$ anima SIA 262, art. 5.7.1.1	...previsti dall'articolo 5.7.1.1: $\rho_w \geq 0.3\%$ anima SIA 262, art. 5.7.1.1 $\rho_w \geq p_{lc} / 4$ anima SIA 262, art. 5.7.1.1 $s_w \geq \min[250 \text{ mm}; 25 \cdot \phi_s]$ anima SIA 262, art. 5.7.1.1