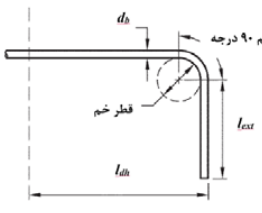
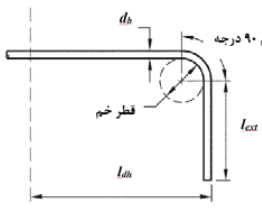


ردیف	مورد	متن اصلی	اصلاحیه																																										
۱۳	صفحه ۱۷۰ شکل ۹-۱۰-۱	نوار موقعیت در مقابل در صد A_s در مقطع با کتیبه ۵۰ درصد باقی مانده ۱۵ cm نوار سازه ای نوار موقعیت در مقابل در صد A_s در مقطع با کتیبه ۵۰ درصد باقی مانده ۱۵ cm تختانی	نوار موقعیت در مقابل در صد A_s در مقطع با کتیبه ۵۰ درصد باقی مانده ۱۵ cm نوار موقعیت در مقابل در صد A_s در مقطع با کتیبه ۵۰ درصد باقی مانده ۱۵ cm تختانی																																										
۱۴	صفحه ۱۷۶ رابطه (۹-۱۰-۴)	$0.2 \leq \frac{a_{f1} l_2^2}{a_{f2} l_1^2} \leq 5.0$	$0.2 \leq \frac{a_{f1} l_2^2}{a_{f2} l_1^2} \leq 5.0$																																										
۱۵	صفحه ۱۷۸ جدول ۹-۱۰-۶	جدول ۹-۱۰-۶ توزیع لنگر خمشی استاتیکی ضریب دار در دهانه های کناری <table><tr><th colspan="3">شرایط تکیه گاهی</th></tr><tr><th>لنگر خمشی</th><th>دال تخت</th><th>دال با تیر</th></tr><tr><td>بدون تیر لبه</td><td>با تیر لبه</td><td>بکارچه</td></tr><tr><td>کادراً گیردار</td><td>کادراً گیردار</td><td>کادراً گیردار</td></tr><tr><td>ساده</td><td>ساده</td><td>ساده</td></tr><tr><td>منفی در تکیه گاه میانی</td><td>۰/۷۰</td><td>۰/۷۰</td></tr><tr><td>مثبت در تکیه گاه میانی</td><td>۰/۷۰</td><td>۰/۷۰</td></tr></table>	شرایط تکیه گاهی			لنگر خمشی	دال تخت	دال با تیر	بدون تیر لبه	با تیر لبه	بکارچه	کادراً گیردار	کادراً گیردار	کادراً گیردار	ساده	ساده	ساده	منفی در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰	مثبت در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰	جدول ۹-۱۰-۶ توزیع لنگر خمشی استاتیکی ضریب دار در دهانه های کناری <table><tr><th colspan="3">شرایط تکیه گاهی</th></tr><tr><th>لنگر خمشی</th><th>دال تخت</th><th>دال با تیر</th></tr><tr><td>بدون تیر لبه</td><td>با تیر لبه</td><td>بکارچه</td></tr><tr><td>کادراً گیردار</td><td>کادراً گیردار</td><td>کادراً گیردار</td></tr><tr><td>ساده</td><td>ساده</td><td>ساده</td></tr><tr><td>منفی در تکیه گاه میانی</td><td>۰/۷۰</td><td>۰/۷۰</td></tr><tr><td>مثبت در تکیه گاه میانی</td><td>۰/۷۰</td><td>۰/۷۰</td></tr></table>	شرایط تکیه گاهی			لنگر خمشی	دال تخت	دال با تیر	بدون تیر لبه	با تیر لبه	بکارچه	کادراً گیردار	کادراً گیردار	کادراً گیردار	ساده	ساده	ساده	منفی در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰	مثبت در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰
شرایط تکیه گاهی																																													
لنگر خمشی	دال تخت	دال با تیر																																											
بدون تیر لبه	با تیر لبه	بکارچه																																											
کادراً گیردار	کادراً گیردار	کادراً گیردار																																											
ساده	ساده	ساده																																											
منفی در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰																																											
مثبت در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰																																											
شرایط تکیه گاهی																																													
لنگر خمشی	دال تخت	دال با تیر																																											
بدون تیر لبه	با تیر لبه	بکارچه																																											
کادراً گیردار	کادراً گیردار	کادراً گیردار																																											
ساده	ساده	ساده																																											
منفی در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰																																											
مثبت در تکیه گاه میانی	۰/۷۰	۰/۷۰																																											
۱۶	صفحه ۱۸۳ رابطه (۹-۱۰-۹)	$M_{sc} = 0.07[(q_{Du} + 0.5q_{Du})l_2^2 - q'_{Du}l_2'(l_n')^2]$	$M_{sc} = 0.07[(q_{Du} + 0.5q_{Du})l_2^2 - q'_{Du}l_2'(l_n')^2]$																																										
۱۷	صفحه ۱۹۵ تبصره جدول ۹-۱۱-۱	تبصره: l در جدول طول آزاد دهانه ی تیر است.	تبصره: l در جدول طول دهانه ی تیر و یا طول آزاد کنسول است.																																										
۱۸	صفحه ۲۰۰ بند ۹-۱۱-۵-۱-۲	$V_u > 0.08\phi\lambda\sqrt{f'_c}b_wd_c$	$V_u > 0.083\phi\lambda\sqrt{f'_c}b_wd$																																										
۱۹	صفحه ۲۰۲ رابطه (الف-۹-۱۱-۳) رابطه (ب-۹-۱۱-۳)	$0.42 \frac{\sqrt{f'_c}A_{cp}}{f_{yt}} - \left(\frac{A_t}{s}\right)p_h \frac{f_{yt}}{f_y}$ $0.42 \frac{\sqrt{f'_c}A_{cp}}{f_{yt}} - \left(\frac{0.175b_w}{f_{yt}}\right)p_h \frac{f_{yt}}{f_y}$	$0.42 \frac{\sqrt{f'_c}A_{cp}}{f_y} - \left(\frac{A_t}{s}\right)p_h \frac{f_{yt}}{f_y}$ $0.42 \frac{\sqrt{f'_c}A_{cp}}{f_y} - \left(\frac{0.175b_w}{f_y}\right)p_h \frac{f_{yt}}{f_y}$																																										
۲۰	صفحه ۲۰۵ بند ۹-۱۱-۳-۳-۳-۳	$l_d \geq (M_n / V_u + l_a)$	$l_d \leq (M_n / V_u + l_a)$																																										
۲۱	صفحه ۲۳۱ بند ۹-۱۳-۴-۱	مقاومت برشی اسمی خارج از صفحه ی دیوارها، V_n ، باید بر اساس ضوابط بند ۹-۸-۵ محاسبه شود.	مقاومت برشی اسمی خارج از صفحه ی دیوارها، V_n ، باید بر اساس ضوابط بند ۹-۸-۴ محاسبه شود.																																										
۲۲	صفحه ۲۳۳ بند ۹-۱۳-۲-۲-۳	در دیوارهای زیر زمین ساختمان یک طبقه و دیوارهای ...	در دیوارهای زیر زمین یک طبقه و دیوارهای ...																																										
۲۳	صفحه ۲۵۴ بند ۹-۱۵-۶-۲	موقعیت مقطع بحرانی را برای برش ضریب دار در برش یک طرفه می توان به فاصله ی d از محل مقطع بحرانی M_u مطابق بندهای ۹-۹-۲-۴ و ۹-۱۰-۴-۳، و در برش دو طرفه به فاصله ی $d/2$ از محل مقطع بحرانی M_u مطابق بند ۹-۱۰-۴-۱-۱ تعیین نمود.	موقعیت مقطع بحرانی را برای برش ضریب دار در برش یک طرفه می توان به فاصله ی d از محل مقطع بحرانی M_u مطابق بندهای ۹-۹-۲-۴ و ۹-۱۰-۴-۳، و در برش دو طرفه به فاصله ی $d/2$ از محل مقطع بحرانی M_u مطابق بند ۹-۱۰-۴-۱-۱ تعیین نمود.																																										
۲۴	صفحه ۲۹۱ و ۲۹۲ بند ۹-۱۸-۲-۱-۲	مهارهای کاشتنی چسبی، انبساطی (نصب به روش کنترل جابه جایی یا پیچش) و زیر چاک (شکل ۹-۱۸-۱-ب)، مناسب بودن این مهارها برای کاربرد در بتن ترک نخورده یا بتن ترک خورده، و یا کاربرد لرزه ای و سایر الزامات، باید بر اساس تأمین ضوابط مراجع ۹-۱۸-۱ و ۹-۱۸-۲ (که در ادامه ی این	مهارهای کاشتنی چسبی، انبساطی (نصب به روش کنترل جابه جایی یا پیچش) و زیر چاک (شکل ۹-۱۸-۱-ب)، مناسب بودن این مهارها برای کاربرد در بتن ترک نخورده یا بتن ترک خورده، و یا کاربرد لرزه ای و سایر الزامات، باید بر اساس تأمین ضوابط مراجع ۹-۱۸-۱ و ۹-۱۸-۲ (که در ادامه ی این																																										

ردیف	مورد	متن اصلی	اصلاحیه
		فصل از آن‌ها تحت عنوان مراجع مورد تائید یاد می‌شود، بررسی گردد. انطباق با ضوابط مراجع مورد تائید باید توسط یک مرکز آزمایشگاهی مستقل انجام شود. در این راستا می‌توان از گزارشات ارزیابی مطابق مراجع ۳-۱۸-۹ و ۴-۱۸-۹ جهت بررسی مناسب بودن مهار کاشتنی خاص برای کاربرد مورد نظر استفاده نمود.	اروپایی (European Assessment Document (EAD) - که در ادامه این فصل از آنها تحت عنوان مراجع مورد تائید یاد می‌شود- بررسی گردد. انطباق با ضوابط مراجع مورد تائید باید توسط یک مرکز آزمایشگاهی مستقل انجام شود. در این راستا می‌توان از گزارشات ارزیابی مطابق مراجع ۳-۱۸-۹ و ۴-۱۸-۹ یا ارزیابی فنی اروپایی (European Technical Assessment (ETA) جهت بررسی مناسب بودن مهار کاشتنی خاص برای کاربرد مورد نظر استفاده نمود.
۲۵	صفحه ۳۳۴ بند ۱-۳-۱۰-۱۸-۹ بند ۲-۳-۱۰-۱۸-۹	سطح موثر زبانه‌ی برشی، $A_{Brg,sl}$	سطح موثر زبانه‌ی برشی، $A_{ef,sl}$
۲۶	صفحه ۳۵۵ سطر ششم	۹-۲۰-۵-۳-۲-۲	۲-۲-۳-۵-۲۰-۹
۲۷	صفحه ۳۵۷ بند ۶-۳-۳-۵-۲۰-۹	... آرماتور عرضی مطابق ضوابط بندهای ۲-۳-۳-۵-۲۰-۹ و ۳-۳-۳-۵-۲۰-۹ محصور گردد.	... آرماتور عرضی مطابق ضوابط بند ۳-۳-۳-۵-۲۰-۹ محصور گردد.
۲۸	صفحه ۳۵۹ بند ۴-۷-۴-۵-۲۰-۹	بند ۴-۵-۶-۲۰-۹	بند ۳-۴-۵-۶-۲۰-۹
۲۹	صفحه ۳۵۹ بند ۲-۵-۵-۲۰-۹ بند ۳-۵-۵-۲۰-۹	بند ۳-۲-۴-۶-۱۰-۹	بند ۳-۴-۶-۱۰-۹
۳۰	صفحه ۳۶۰ بند ۶-۵-۵-۲۰-۹	بند ۲-۶-۹-۱۰-۹	بند ۱-۴-۹-۱۰-۹ الف
۳۱	صفحه ۳۶۲ بند ۸-۲-۲-۶-۲۰-۹	استفاده از وصله‌های جوشی در میلگردهایی که نیروی ناشی از زلزله را تحمل می‌نمایند، باید بر اساس ضوابط بند ۷-۴-۲۱-۹ بوده و نباید در فاصله‌ی کمتر از دو برابر ...	استفاده از وصله‌های جوشی در میلگردهایی که نیروی ناشی از زلزله را تحمل می‌نمایند، باید بر اساس ضوابط بند ۷-۴-۲۱-۹ بوده و این وصله‌ها نباید در فاصله‌ی کمتر از دو برابر ...
۳۲	صفحه ۳۶۶ بند ۴-۲-۳-۶-۲۰-۹	بندهای ۵-۳-۳-۶-۲۰-۹ تا ۲-۳-۳-۶-۲۰-۹	بندهای ۲-۳-۳-۶-۲۰-۹ و ۳-۳-۳-۶-۲۰-۹
۳۳	صفحه ۳۷۰ بند ۷-۳-۳-۶-۲۰-۹	مطابق بندهای ۵-۳-۳-۷-۲۰-۹ تا ۲-۳-۳-۷-۲۰-۹	مطابق بندهای ۵-۳-۳-۶-۲۰-۹ تا ۲-۳-۳-۶-۲۰-۹
۳۴	صفحه ۳۷۸ بند ۵-۵-۵-۶-۲۰-۹	در میلگردهای آجدار سر دار که ضوابط بند ۱۰-۴-۹ را تامین می‌کنند، طول مهاری در کشش باید مطابق بند ۴-۳-۲۱-۹ و با منظور کردن $1.25f_y$ به جای f_y محاسبه گردد؛ ولی فاصله‌ی آزاد بین آن‌ها نباید کمتر از $3d_b$ در نظر گرفته شود.	در میلگردهای آجدار سر دار که ضوابط بند ۱۱-۴-۹ را تامین می‌کنند، طول مهاری در کشش باید مطابق بند ۴-۳-۲۱-۹ و با منظور کردن $1.25f_y$ به جای f_y محاسبه گردد؛ ولی فاصله‌ی مرکز به مرکز بین آن‌ها نباید کمتر از $3d_b$ در نظر گرفته شود.
۳۵	صفحه ۳۷۹ دو سطر پایین صفحه	h_w ارتفاع آزاد، l_w طول افقی و b_w عرض قسمت جان در مقاطع دیوار یا دیوار پایه‌ی تشکیل شده از جان و بال، و یا ضخامت در ضخامت در دیوار یا دیوار پایه‌ی با مقطع مستطیلی است.	h_w ارتفاع آزاد، l_w طول افقی و b_w عرض قسمت جان در مقاطع دیوار پایه‌ی تشکیل شده از جان و بال، و یا ضخامت در دیوار پایه‌ی با مقطع مستطیلی است.
۳۶	صفحه ۳۸۱ سطر چهارم از پایین صفحه	نواحی بحرانی شامل قسمت‌های ذکر شده در بند ۴-۷-۲۰-۹-۴(الف)، و قسمت‌هایی به اندازه‌ی ضخامت دیوار از بر دیوار در هر کدام از دیوارهای متقاطع در هر جهت می‌باشند.	نواحی مرزی شامل قسمت‌های ذکر شده در بند ۴-۷-۲۰-۹-۴(الف)، و قسمت‌هایی به اندازه‌ی ضخامت دیوار از بر دیوار در هر کدام از دیوارهای متقاطع در هر جهت می‌باشند.
۳۷	صفحه ۳۸۵ سطر سوم	... از کمترین دو مقدار ۳۵۰ میلیمتر و دو سوم ضخامت جزء مرزی بیشتر باشد.	... از کمترین دو مقدار ۳۵۰ میلیمتر و دو سوم ضخامت جزء مرزی بیشتر نباشد.
۳۸	صفحه ۳۸۶ بند ۵-۴-۷-۲۰-۹	الف- در مواردی که نسبت آرماتورهای طولی عضو مرزی دیوار از $\frac{2.8}{f_y}$ تجاوز نماید، آرماتورهای عرضی عضو مرزی، مطابق شکل ۲-۲۰، باید در طولی مطابق بند ۴-۴-۷-۲۰-۹ (الف) ضوابط	الف- در مواردی که نسبت آرماتورهای طولی عضو مرزی دیوار از $\frac{2.8}{f_y}$ تجاوز نماید، آرماتورهای عرضی عضو مرزی، مطابق شکل ۲-۲۰، باید در طولی مطابق بند ۴-۴-۷-۲۰-۹ (الف) ضوابط

غلط نامه میحت نهم ۹۹/۱۲/۲۶

ردیف	مورد	متن اصلی	اصلاحیه
		بندهای ۹-۲۰-۶-۳-۲-۳-۲ (الف) تا (ث) را تأمین نمایند. فاصله‌ی عمودی این آرماتورهای عرضی باید مطابق با جدول ۳-۲۰-۹ باشد.	بندهای ۹-۲۰-۶-۳-۲-۳-۲ (الف) تا (ث) را تأمین نمایند. فاصله‌ی قائم این آرماتورهای عرضی باید مطابق با جدول ۳-۲۰-۹ باشد.
۳۹	صفحه ۳۸۸ شکل ۲-۲۰-۹ الف	دورگیرها مطابق بند ۹-۲۰-۸-۴-۵ طراحی شوند	دورگیرها مطابق بند ۹-۲۰-۴-۷-۵ طراحی شوند
۴۰	صفحه ۳۸۸ شکل ۲-۲۰-۹ ب	$\sigma \leq 0.15f'_c$ $\rho > 2.8/f_y$ $\sigma \leq 0.2f'_c$	$\sigma < 0.15f'_c$ $\rho \leq 2.8/f_y$ $\sigma > 0.2f'_c$
۴۱	صفحه ۳۸۹ بند ۳-۵-۷-۲۰-۹	۴-۶-۲۰-۹	۴-۲-۶-۲۰-۹
۴۲	صفحه ۳۹۰ سطر ۱۲	بند ۳-۳-۳-۷-۲۰ (پ)	بند ۳-۳-۳-۶-۲۰ (پ)
۴۳	صفحه ۳۹۲ شکل ۳-۲۰-۹ الف شکل ۳-۲۰-۹ ب	طول گیرایی آرماتور برای f_y محاسبه شده است.	نیازی نیست طول گیرایی آرماتور برای f_y محاسبه شود.
۴۴	صفحه ۳۹۶ سطر دوم	برای ساختمان‌هایی که در آن‌ها m_s بزرگتر از ۶ است در صورتیکه محاسبات سازه با روش دینامیکی خطی انجام شده باشد نیازی نیست مقدار ω_p ...	برای ساختمان‌هایی که در آن‌ها m_s بزرگتر از ۶ است در صورتیکه محاسبات سازه با روش دینامیکی خطی انجام شده باشد نیازی نیست مقدار ω_p ...
۴۵	صفحه ۳۹۶ بند ۲-۹-۷-۲۰-۹	رابطه‌ی (۱۸-۲۰-۹)	رابطه‌ی (۱۹-۲۰-۹)
۴۶	صفحه ۴۰۵ بند ۴-۲-۹-۲۰-۹	... در قسمت فوقانی شالوده استفاده شود.	... در زیر قسمت فوقانی شالوده استفاده شود.
۴۷	صفحه ۴۱۲ بند ۴-۱۰-۵-۹-۲۰-۹	در شمع‌های پیش‌ساخته‌ای که بار ساختمان‌های با شکل پذیری کم را تحمل می‌کنند، ...	در شمع‌های پیش‌ساخته و پیش‌تینده که بار ساختمان‌های با شکل پذیری کم را تحمل می‌کنند، ...
۴۸	صفحه ۴۱۲ بند ۵-۱۰-۵-۹-۲۰-۹	در شمع‌هایی که بار ساختمان‌های با شکل پذیری متوسط و زیاد را تحمل می‌کنند، ...	در شمع‌های پیش‌ساخته و پیش‌تینده که بار ساختمان‌های با شکل پذیری متوسط و زیاد را تحمل می‌کنند، ...
۴۹	صفحه ۴۱۷ بند ۳-۳-۱۰-۲۰-۹	ب- در تیرها باید ضوابط بندهای ۹-۲۰-۱۰-۲-۳-۲ (الف) و ۹-۲۰-۶-۲۰-۹ رعایت شوند. پ- در ستون‌ها باید ضوابط بندهای ۹-۲۰-۳-۶-۲۰-۹، ۹-۲۰-۶-۲۰-۹ و ۳-۳ رعایت شوند. ت- در اتصالات تیر به ستون باید ضوابط بند ۹-۲۰-۳-۶-۲۰-۹ رعایت شوند.	ب- در تیرها باید ضوابط بندهای ۹-۲۰-۱۰-۲-۳-۲ (الف) و ۹-۲۰-۶-۲۰-۹ رعایت شوند. پ- در ستون‌ها باید ضوابط بندهای ۹-۲۰-۳-۶-۲۰-۹، ۹-۲۰-۶-۲۰-۹ و ۳-۳ رعایت شوند. ت- در اتصالات تیر به ستون باید ضوابط بند ۹-۲۰-۳-۶-۲۰-۹ رعایت شوند. برای قاب‌های ویژه و ۹-۲۰-۴-۵-۲۰-۹ برای قاب‌های متوسط رعایت شوند.
۵۰	صفحه ۴۱۷ بند ۱-۴-۱۰-۲۰-۹	... و یکی از دو بند ۹-۲۰-۷-۱۰-۴ و ۹-۲۰-۷-۱۰-۵ استفاده شود.	... و یکی از دو بند ۹-۲۰-۷-۱۰-۴ و ۹-۲۰-۷-۱۰-۷ استفاده شود.
۵۱	صفحه ۴۲۱ جدول ۱-۲۱-۹ ردیف اول: قلاب ۹۰ درجه	طول مستقیم پس از خم l_{ext}	طول مستقیم پس از خم l_{ext}
			
۵۲	صفحه ۴۲۶ بند ۲-۳-۳-۲۱-۹	ولی در هر حال لازم نیست ضرب $\psi_s \psi_e$ بیش از ۱/۷ در نظر گرفته شود.	ولی در هر حال لازم نیست حاصل ضرب $\psi_s \psi_e$ بیش از ۱/۷ در نظر گرفته شود.

ردیف	مورد	متن اصلی	اصلاحیه
۵۳	صفحه ۴۳۲ جدول ۹-۲۱-۶ ردیف سوم: ۵۰ ضریب محل مهار	برای میلگردهای ستر دار مهار شده در هسته‌ی ستون و با پوشش جانبی عمود بر صفحه‌ی قلاب بیش از ۶۵ میلی متر؛ و یا با پوشش جانبی بیش از شش برابر قطر میلگرد	برای میلگردهای ستر دار مهار شده در هسته‌ی ستون و با پوشش جانبی بیش از ۶۵ میلی متر؛ و یا با پوشش جانبی بیش از شش برابر قطر میلگرد
۵۴	صفحه ۴۳۵ بند ۹-۲۱-۳-۱-ب	در این روابط ضریب محصور شدگی ρ_r ، برای محصور شدگی توسط دورپیچ، تنگ دایروی پیوسته با قطر بیش از ۶ میلی متر و گام کمتر از ۱۰۰ میلی متر، تنگ سیمی به قطر بیش از ۱۲ میلی متر و فواصل کمتر از ۱۰۰ میلی متر و دورگیر طبق ضوابط بند ۹-۲۱-۴ با فواصل کمتر از ۱۰۰ میلی متر، برابر با ۰/۷۵ و برای سایر حالات برابر با ۱/۰ در نظر گرفته می‌شود.	در این روابط ضریب محصور شدگی ρ_r ، برای محصور شدگی توسط دورپیچ، تنگ دایروی پیوسته با قطر بیش از ۶ میلی متر و گام مساوی یا کمتر از ۱۰۰ میلی متر، تنگ سیمی به قطر بیش از ۱۲ میلی متر و فواصل مساوی یا کمتر از ۱۰۰ میلی متر و دورگیر طبق ضوابط بند ۹-۲۱-۴ با فواصل مساوی یا کمتر از ۱۰۰ میلی متر، برابر با ۰/۷۵ و برای سایر حالات برابر با ۱/۰ در نظر گرفته می‌شود.
۵۵	صفحه ۴۴۷ بند ۹-۲۱-۶-۲	استفاده از میلگرد یا سیم آجدار پیوسته به عنوان تنگ مجاز است؛ اگر الزامات فواصل تنگ‌ها ضوابط بند ۹-۲۱-۲-۱، و سطح مقطع تنگ شرایط بند ۹-۲۱-۶-۲ را تامین نموده، و مهار انتهای آن الزامات مهار بند ۹-۲۱-۴ یا ۹-۲۱-۵ را لحاظ نماید.	استفاده از میلگرد یا سیم آجدار پیوسته بعنوان تنگ مجاز است، اگر الزامات فواصل تنگ‌ها ضوابط بند ۹-۲۱-۲-۱ و سطح مقطع تنگ شرایط بند ۹-۲۱-۶-۲ را تامین نمایند. مهار انتهای تنگ پیوسته با یک دور اضافی پیچاندن آن تامین می‌شود.
۵۶	صفحه ۴۷۹ بند ۹-۲۲-۱۱-۱-ب	ب- آزمایشگاه مسئول انجام آزمایش‌ها، باید دارای صلاحیت تائید شده از طرف سازمان برنامه و بودجه‌ی کشور باشد.	ب- آزمایشگاه مسئول انجام آزمایش‌ها، باید دارای صلاحیت تائید شده از طرف وزارت راه و شهرسازی باشد.
۵۷	صفحه ۴۷۹ بند ۹-۲۲-۱۱-۲	پ- یک نمونه برای هر ۵۰ متر مربع سطح دال و دیوار،	پ- یک نمونه برای هر ۱۵۰ متر مربع سطح دال و دیوار،
۵۸	صفحه ۴۸۳ رابطه (۹-۲۲-۳)	$f_{y,obs,m} = \frac{\sum_{i=1}^{10} (f_{y,obs,m})_i}{10}$	$f_{y,obs,m} = \frac{\sum_{i=1}^{10} (f_{y,obs})_i}{10}$
۵۹	صفحه ۵۴۱ سطر ۵	پ- ضریب لاغری ستون در موقعیت آتش برابر یا مساوی ۳۰ باشد	پ- ضریب لاغری ستون در موقعیت آتش برابر یا کوچکتر از ۳۰ باشد
۶۰	صفحه ۵۴۱ سطر ۶	در جدول ۹-۲-۷، a_s ، b بعد کوچکتر ...	در جدول ۹-۲-۷، a_s ، b فاصله محوری، بعد کوچکتر ...
۶۱	صفحه ۵۴۷ سطر ۳	سازه‌ای	سازه‌ای