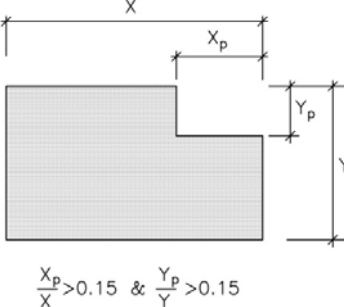
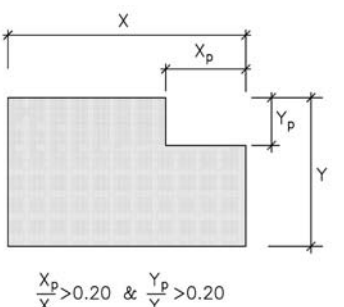


اصلاحات ویرایش چهارم آیین‌نامه طراحی ساختمانها در برابر زلزله (استاندارد ۲۸۰۰) از چاپ چهارم به بعد

ردیف	شماره صفحه	قسمت/بند	متن سابق	متن اصلاحی
۱	ذ		A شتاب مبنای طرح	A <u>نسبت</u> شتاب مبنای طرح
۲	۸	شکل الف- نامنظمی هندسی	 $\frac{X_p}{X} > 0.15 \ \& \ \frac{Y_p}{Y} > 0.15$	 $\frac{X_p}{X} > 0.20 \ \& \ \frac{Y_p}{Y} > 0.20$
۳	۱۰	شکل ت- نامنظمی مقاومت جانبی	$\text{Str}_1 < 0.8 \ \text{Str}_{i+1}$ Str_{i+1} Str_i $\text{Str}_1 < 0.65 \ \text{Str}_{i+1}$	$\text{Str}_i < 0.8 \ \text{Str}_{i+1}$ Str_{i+1} Str_i $\text{Str}_i < 0.65 \ \text{Str}_{i+1}$
۴	۳۱	۱-۳-۳-۳	پ- برای ساختمان‌های با سایر سیستم‌های مندرج در جدول (۵-۳) ، به غیر از سیستم کنسولی، با یا بدون وجود جداگرهای میانقابی:	پ- برای ساختمان‌های با سایر سیستم‌های مندرج در جدول (۴-۳) ، به غیر از سیستم کنسولی، با یا بدون وجود جداگرهای میانقابی:
۵	۳۵	یادداشت‌های مربوط به جدول (۴-۳)	[۲] ارتفاع مجاز در سیستم قاب ساختمانی با دیوار برشی بتن آرمه ویژه، <u>با مهاربندهای واگرای ویژه</u> یا با مهاربندهای همگرای ویژه، در صورتی که شرایط زیر موجود باشد، می‌تواند از ۵۰ متر به ۷۵ متر افزایش یابد: الف- زمین ساختگاه از نوع I، II یا III جدول (۳-۲) باشد.	[۲] ارتفاع مجاز در سیستم قاب ساختمانی با دیوار برشی بتن آرمه ویژه، <u>یا مهاربندهای واگرای ویژه</u> یا با مهاربندهای همگرای ویژه، در صورتی که شرایط زیر موجود باشد، می‌تواند از ۵۰ متر به ۷۵ متر افزایش یابد: الف- زمین ساختگاه از نوع I، II یا III جدول (۴-۲) باشد.
۶	۳۶	۴-۵-۳-۳	در ساختمان‌های با بیشتر از ۱۵ طبقه و یا بلندتر از ۵۰ متر، استفاده از سیستم قاب خمشی ویژه و یا سیستم دوگانه، به استثناء موارد تصریح شده در یادداشت [۲] مربوط به جدول (۴-۳)، الزامی است.	در ساختمان‌های با بیشتر از ۱۵ طبقه و یا بلندتر از ۵۰ متر، استفاده از سیستم قاب خمشی ویژه و یا سیستم دوگانه، به استثناء موارد تصریح شده در یادداشت [۲] مربوط به جدول (۴-۳)، الزامی است.
۷	۳۸	۲-۹-۵-۳-۳	ب) زمان تناوب اصلی نوسان کل سازه <u>بیشتر</u> از ۱/۱ برابر زمان تناوب اصلی قسمت فوقانی باشد.	ب) زمان تناوب اصلی نوسان کل سازه <u>کمتر</u> از ۱/۱ برابر زمان تناوب اصلی قسمت فوقانی باشد.
۸	۴۷	۶-۳	در کلیه سازه‌ها تاثیر بار محوری در عناصر قائم بر روی تغییر مکان‌های جانبی آنها، برش‌ها و لنگرهای خمشی موجود در اعضا و نیز تغییر مکان‌های جانبی طبقات را افزایش می‌دهد. این افزایش به اثر ثانویه و یا اثر P-Δ معروف است. این اثر در مواردی که شاخص پایداری θ_i ، در رابطه (۱۲-۳) ، کمتر از ده درصد باشد ناچیز بوده و می‌تواند نادیده گرفته شود. ولی اگر θ_i بیشتر از ده درصد باشد، این اثر باید در محاسبات منظور گردد.	در کلیه سازه‌ها تاثیر بار محوری در عناصر قائم بر روی تغییر مکان‌های جانبی آنها، برش‌ها و لنگرهای خمشی موجود در اعضا و نیز تغییر مکان‌های جانبی طبقات را افزایش می‌دهد. این افزایش به اثر ثانویه و یا اثر P-Δ معروف است. این اثر در مواردی که شاخص پایداری θ_i ، در رابطه (۱۱-۳) ، کمتر از ده درصد باشد ناچیز بوده و می‌تواند نادیده گرفته شود. ولی اگر θ_i بیشتر از ده درصد باشد، این اثر باید در محاسبات منظور گردد.
۹	۵۰	۳-۸-۳	$F_{P_{ui}} = \left(\frac{\sum_{j=1}^n F_{uj}}{\sum_{j=1}^n W_j} \right) W_i$	$F_{P_{ui}} = \left(\frac{\sum_{j=1}^n F_{uj}}{\sum_{j=1}^n W_j} \right) W_i$



ردیف	شماره صفحه	قسمت/بند	متن سابق	متن اصلاحی
۱۰	۵۴	۲-۱۳-۳	پ- سیستم مقاوم در برابر نیروهای جانبی یکی از سیستم‌های مندرج در ردیف‌های الف یا ب جدول (۵-۳) این استاندارد باشد.	پ- سیستم مقاوم در برابر نیروهای جانبی یکی از سیستم‌های مندرج در ردیف‌های الف یا ب جدول (۴-۳) این استاندارد باشد.
۱۱	۶۹	۷-۲-۵	$V_u = 0.3A(S+1)W$	$V_u = 0.3A(S+1)IW$
۱۲	۸۸	۱-۲-۲-۷	چنانچه در شکل (الف - ۱-۷) $l < L/5$ و یا در شکل (ب - ۱-۷) $d < D/5$ باشد، این قسمت‌ها پیش‌آمدگی تلقی نمی‌شود.	چنانچه در شکل (الف - ۱-۷) $d < D/2$ و یا در شکل (ب - ۱-۷) $l < L/2$ باشد، این قسمت‌ها پیش‌آمدگی تلقی نمی‌شود.
۱۳	۲۰۶	۲-۲	زمان تناوب اصلی موثر سازه با در نظر گرفتن اثر انحرکشی خاک و سازه، T_e ، از رابطه زیر به دست می‌آید:	زمان تناوب اصلی موثر سازه با در نظر گرفتن اثر اندرکنش خاک و سازه، T_e ، از رابطه زیر به دست می‌آید:
۱۴	۲۰۷	۲-۲	$r_m = \sqrt[4]{\frac{4I_0}{\pi}}$	$r_m = 4 \sqrt{\frac{4I_0}{\pi}}$

