٣ چک لیست

قابهای خمشی بتنی

- ار کنترل مشخصات مصالح f_c', E_c, F_v (ص ۱۰و ۱۲).
 - ۲- مقاطع
- a. پوشش بتنی مقاطع ستونها و تیرهای بتنی کمتر از حد آیین نامه ای نباشد (ص ۳۲ و ۳۶).
 - b. کنترل حداقل و حداکثر درصد میلگرد ستونهای بتنی
 - ٣- اعمال ديافراگم به كف ها (ص ١٣٧)
 - ۴- محاسبه و کنترل بار زلزله استاتیکی
 - ۵- کنترل دوره تناوب استفاده شده در تعریف نیروی زلزله (ص۱۱۰)
 - (197) ص کنترل لزوم اعمال ضریب A_i
 - ۷- بارگذاری
- a. كنترل بار كف ها. كنترل بار مرده كف سازى و مطابقت آن با ديتايل ارائه شده در نقشه ها.
 - b. کنترل بار مرده تیرهای پیرامونی
 - c. كنترل بار راه پله
 - d. کنترل بار آسانسور
 - e. کنترل بار Mass
 - f. کنترل بار فشار خاک (در صورت وجود)
 - g. کنترل بار حرارتی (در صورت وجود)
- h. کنترل اعمال زلزله قائم در مواردی مانند طره ها، بار متمرکز قابل توجه و یا تیرهای بلندتر از ۱۵ متر
 - ۸- کنترل ترکیب بار اعمال شده در تعریف P-delta (ص ۱۶۲)
 - ۹- کنترل Mass source (ص ۱۳۳)
 - ۱-بررسی تکیه گاهها (گیردار یا مفصلی بودن)
 - ۱۱-اعمال نواحی صلب انتهایی، Rigid zone factor (۱۴۳
 - ۱۲-اعمال ضرایب ترک خوردگی در سازه های بتنی (ص ۱۴۷)
 - ۱۳-اعمال فشار خاک (ص ۱۰۶)
 - ۱۴-اعمال بارهای حرارتی در صورت لزوم (ص ۱۰۴)
 - ۱۵- تعیین نامنظمی سازه
 - a. در سازه های نامنظم شدید پیچشی رعایت موارد زیر الزامی است:
 - اگر سازه بالای سه طبقه باشد، انجام آنالیز دینامیکی الزامی است.
 - زلزله دینامیکی با %100 زلزله استاتیکی همیایه خواهد شد.
- اگر سازه بالای دو طبقه باشد و ارتفاع آن بیش از ۱۰ متر باشد، ضریب نامعینی بدون محاسبه برابر 1.2 خواهد بود.
 - ضریب A_i در تعریف نیروی زلزله اعمال شود.
 - کنترل دریفت سازه باید در لبه کناری سازه انجام شود.
 - اعمال زلزله متعامد (30-100) الزامي است.
 - b. در سازه های نامنظم زیاد پیچشی رعایت موارد زیر الزامی است:
 - اگر سازه بالای سه طبقه باشد، انجام آنالیز دینامیکی الزامی است.
 - زلزله دینامیکی باید حداقل با %90 زلزله استاتیکی همیایه شود.
 - ضریب A_i در تعریف نیروی زلزله اعمال شود.
 - کنترل دریفت سازه باید در لبه کناری سازه انجام شود.
 - اعمال زلزله متعامد (30-100) الزامي است.
 - ۱۶-کنترل ضریب نامعینی (ص ۴۳۱)

۱۷-کنترل نوع شکل پذیری در سازه های بتنی (ص ۲۰۹)

۱۸-کنترل ترکیب بار (ص ۲۰۲)

ī - 1 D1 - 1 - 1 A

۱۹- تعیین مقدار Rho و وارد کردن آن در قسمت Preferences (ص ۴۶۶)

۲۰ کنترل دریفت (ص ۳۵۱)

۲۱-کنترل برش چشمه اتصال (ص۲۷۳)

۲۲-کنترل طول مهار قلاب دار تیرها و ابعاد ستونها (ص ۲۴۷)

۲۳-کنترل خم میلگرد طولی ستونها در داخل پی (ص ۵۱۶)

رماتورهای عرضی ستونها حداقل $\varphi 10$ باشد ($\varphi 10$) $\gamma + \gamma$

طراحي سازه فولادي

- a. تنظیم پارامترهای مربوط به طراحی فولادی در قسمت Preferences (ص ۳۰۳)
- b. اصلاح پارامترهای طراحی اعضا (تیرها، ستونها، مهاربندها) در قسمت Overwrites
 - c. تعیین یک مقطع اولیه برای تیرها و ستونهای فولادی
 - d. طراحی اولیه و تغییر مقطع ستونها (با توجه به تیپ بندی آنها)
 - e. طراحی اولیه تیرها (می توانید در طرح اولیه از مقطع Auto استفاده نمایید).
- f. ساخت فایل ویژه کنترل دریفت سازه فولادی و کنترل دریفت و افزایش ابعاد مقطع تیرها و ستونها در صورت نیاز
- g. همزمان با تغییر مقاطع تیرها و ستونها، نامنظمی پیچشی سازه نیز کنترل شود تا حد امکان سازه نامنظم پیچشی نباشد.
 - ان تکرار مراحل a تا g برای بهینه شدن سازه h

دیوار برشی ویژه

- a. کنترل ضرایب ترک خوردگی در دیوارها (ص ۶۰۴، ص ۶۰۷، ص ۶۰۹ و ص ۴۱۰)
- b. اعمال ضریب کاهش مقاومت معادل در نرم افزار و کنترل برش تشدید یافته (ص ۶۵۸)
 - c. کنترل عدم قرار دادن وصله پوششی در مقطع بحرانی در المان مرزی (ص ۶۳۲)
 - d. کنترل افزایش طول وصله میلگردهای جان در مقطع بحرانی (ص ۴۳۲)
 - e. کنترل قرار دادن آرماتور عرضی ویژه در جان دیوار در مقطع بحرانی (ص ۶۳۵)
 - f. کنترل فواصل آرماتورهای عرضی در المان مرزی (ص ۴۴۹)
- g. کنترل فواصل آرماتورهای عرضی در طبقاتی که نیازی به المان مرزی ندارند (ص φ ۵۵)
 - شون روی (ص ۴۵۷). کنترل مهار میلگردهای افقی دیوار در داخل المان مرزی (ص ۴۵۷). h
 - i. کنترل ضابطه ۲۵ درصد و ۵۰ درصد در سیستم ها دوگانه (ص ۶۷۱ و ص ۶۸۱)
- j. کنترل نیروی محوری تشدید یافته در ستونهایی که دیوار برشی قطع شده را تحمل میکنند (ص ۶۸۲)
 - k. کنترل برش پانچ پای دیوار (ص ۶۸۷)