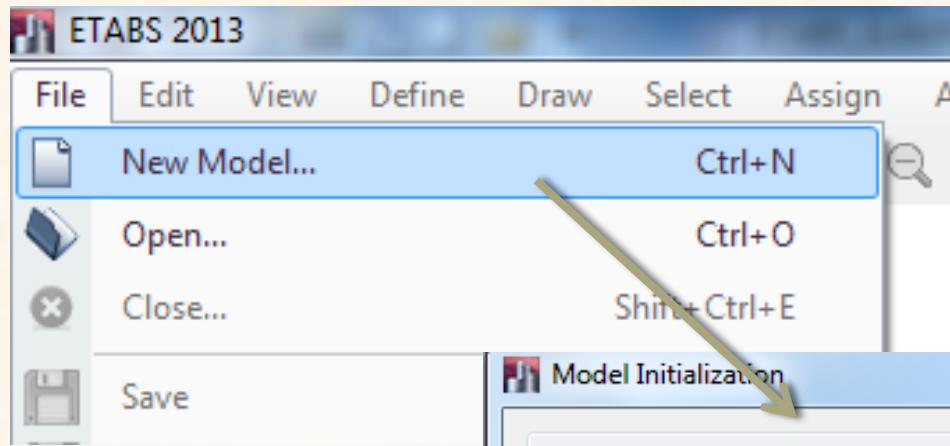




دوره جامع معايير و طرافي سافتمان به کمک
نرم افزارهای ETABS&SAFE
جلسه یازدهم : روش های طرافي سازه های فولادی

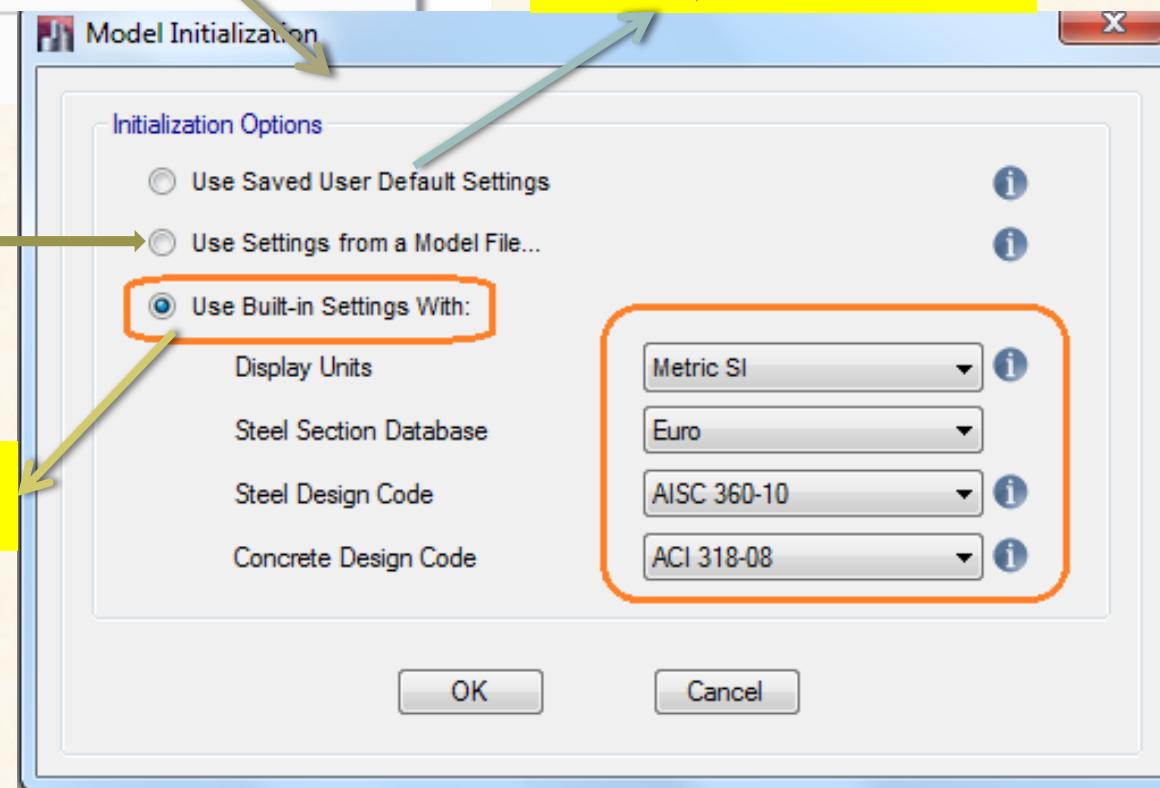
غلامرضا درزمگير فرمتان ۹۲

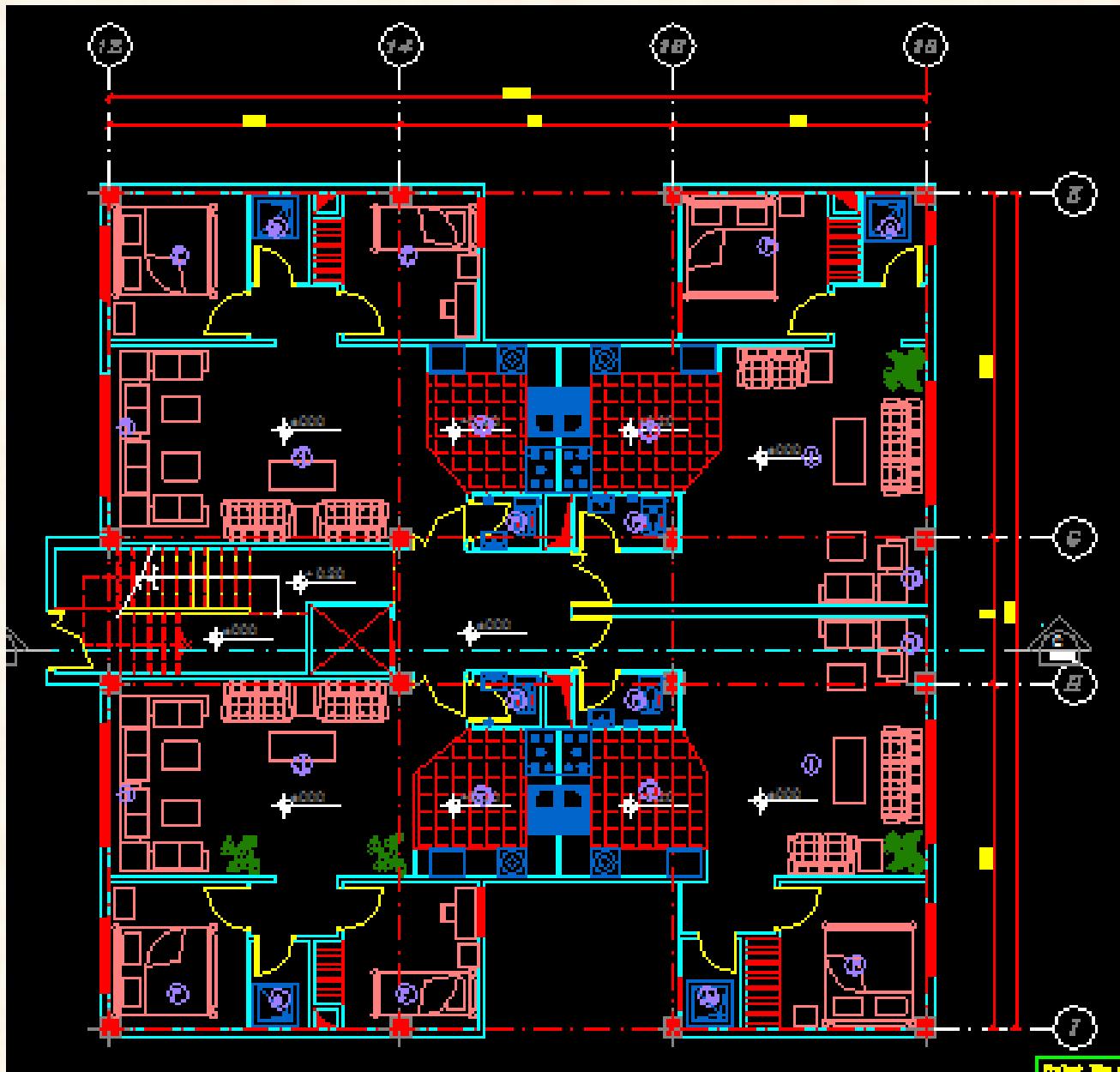


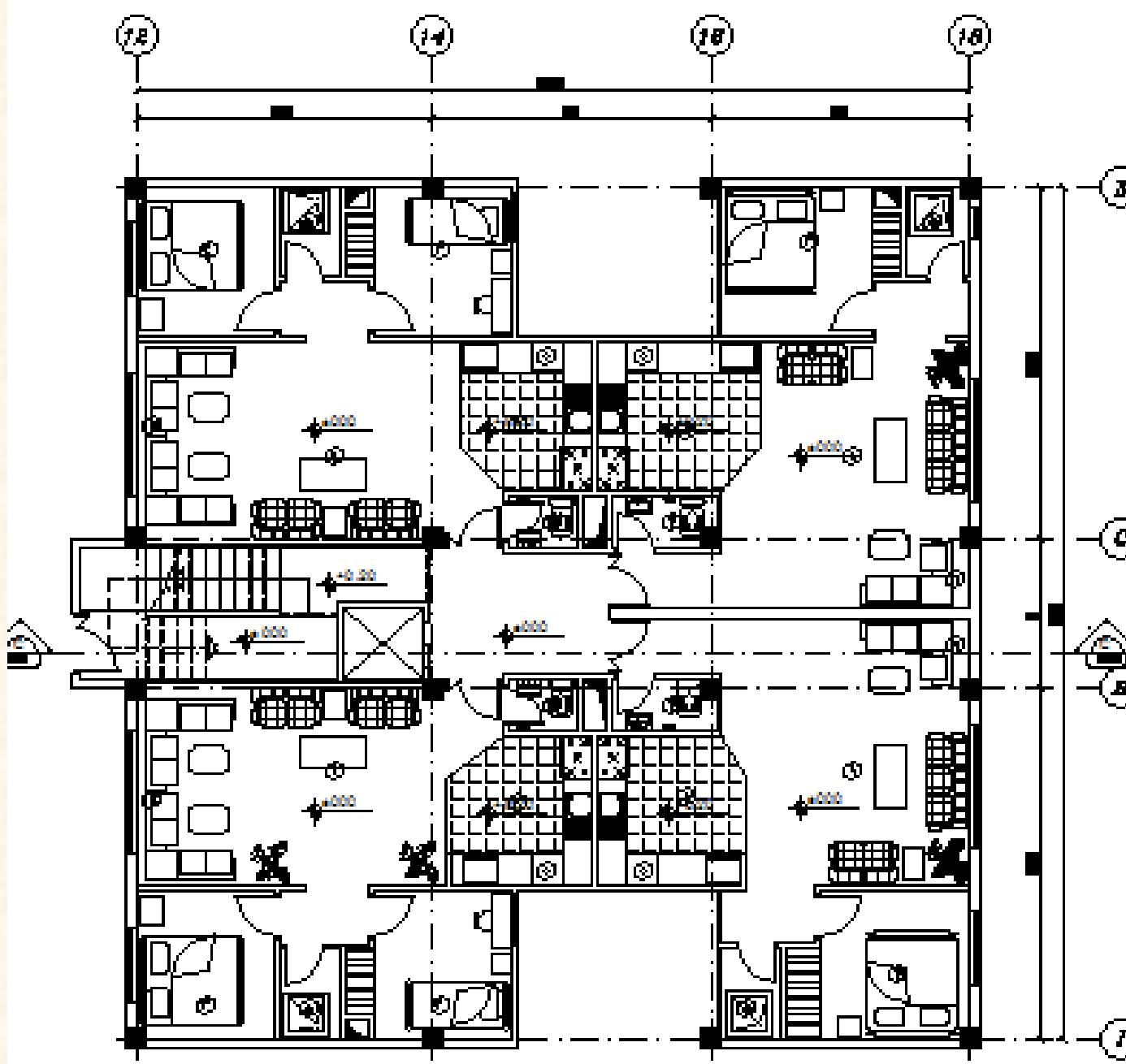
پیشفرض نرم افزار

استفاده از اطلاعات
فایل های موجود

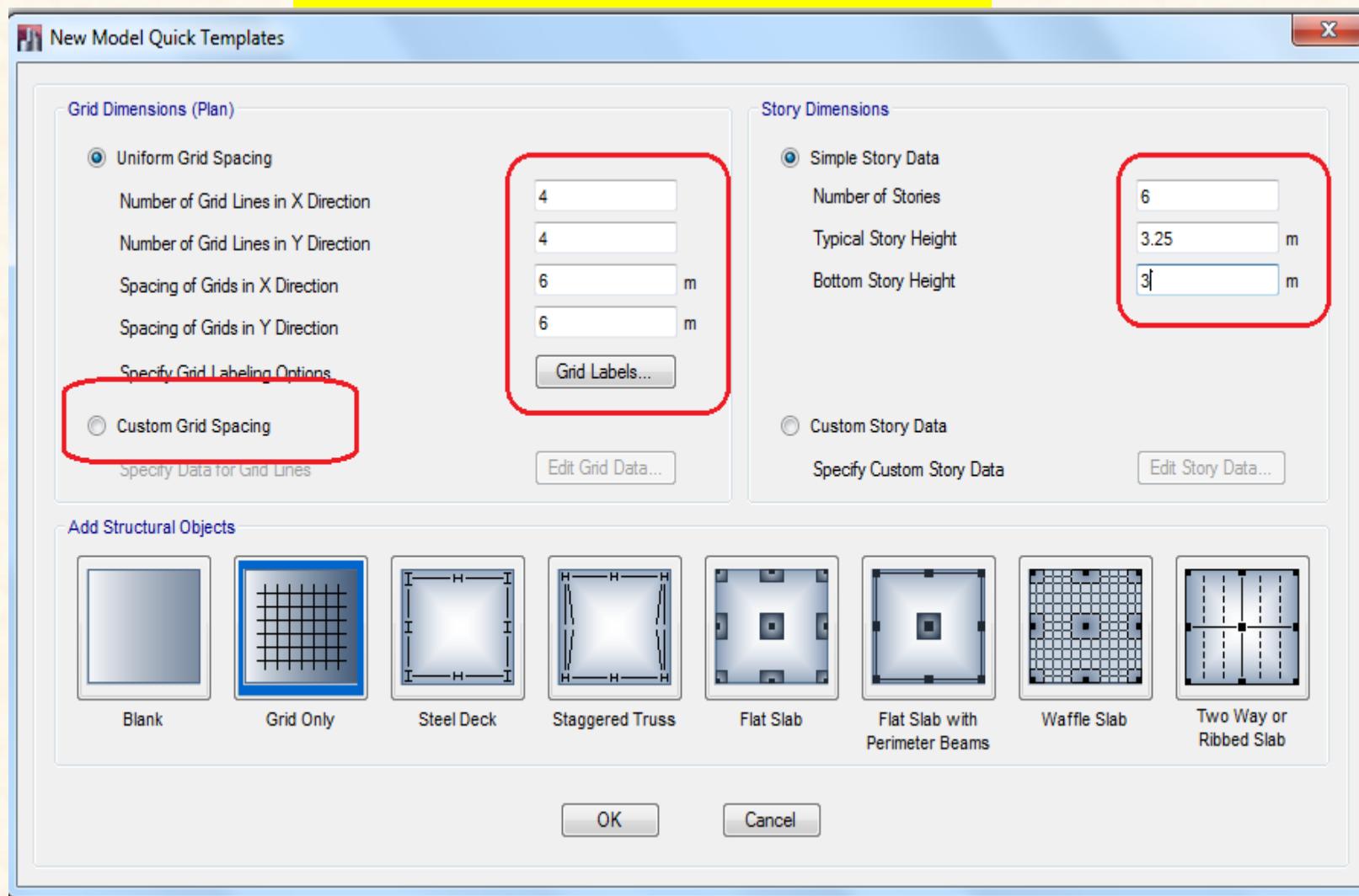
تنظیم توسط کاربر



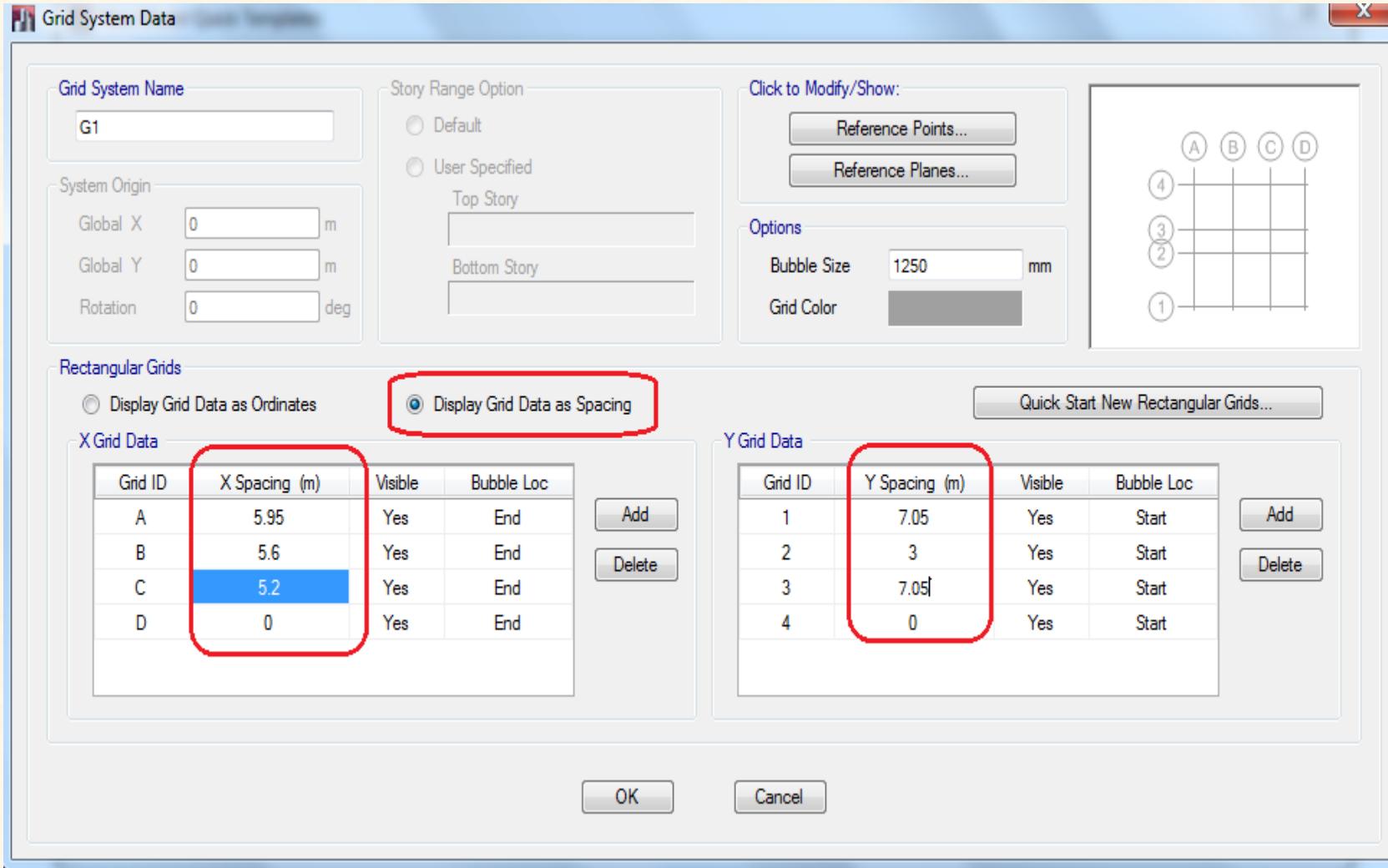




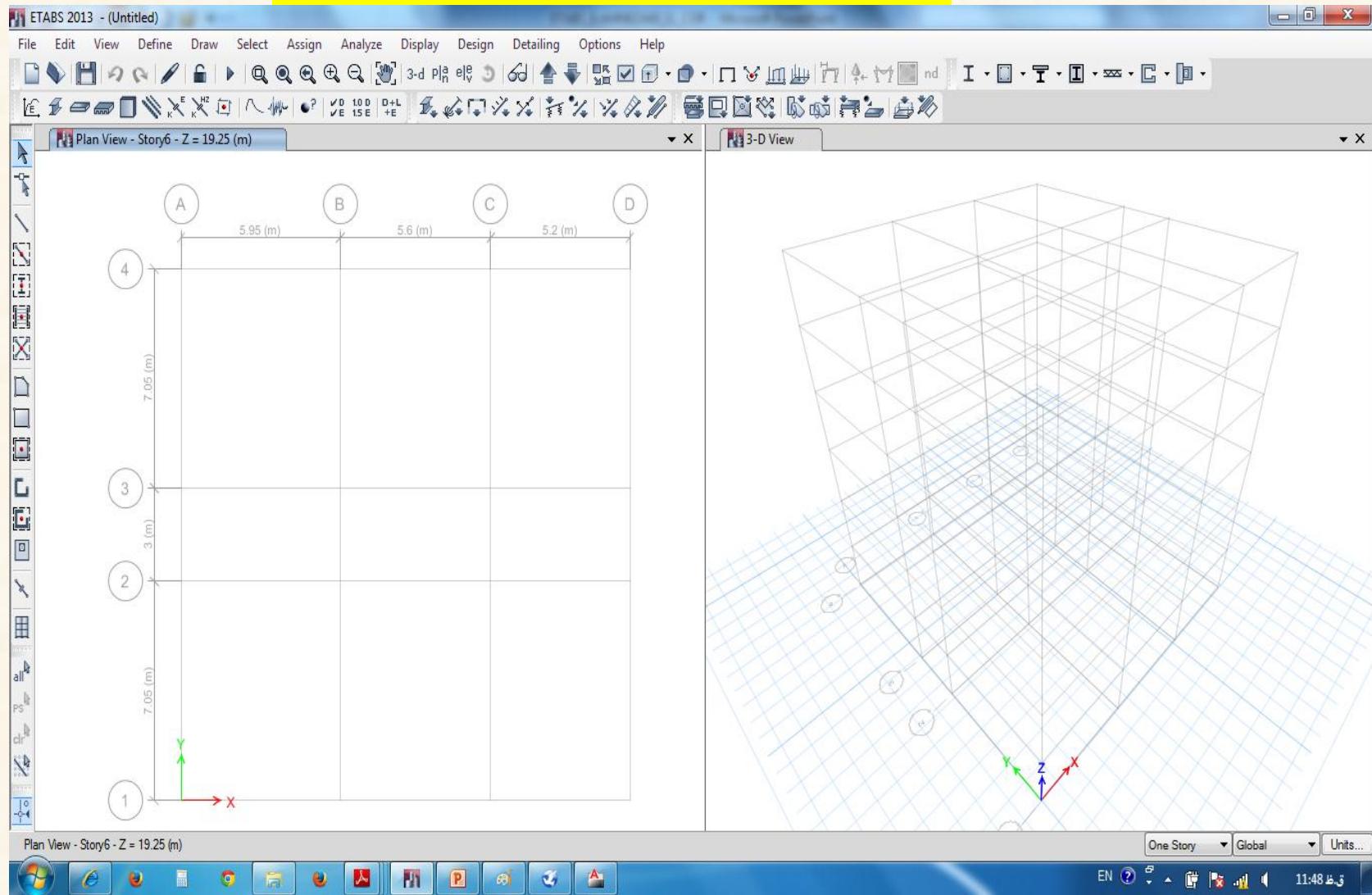
تعريف تعداد محور ها ، طبقات وارتفاع طبقه



اصلاح فاصله محور ها

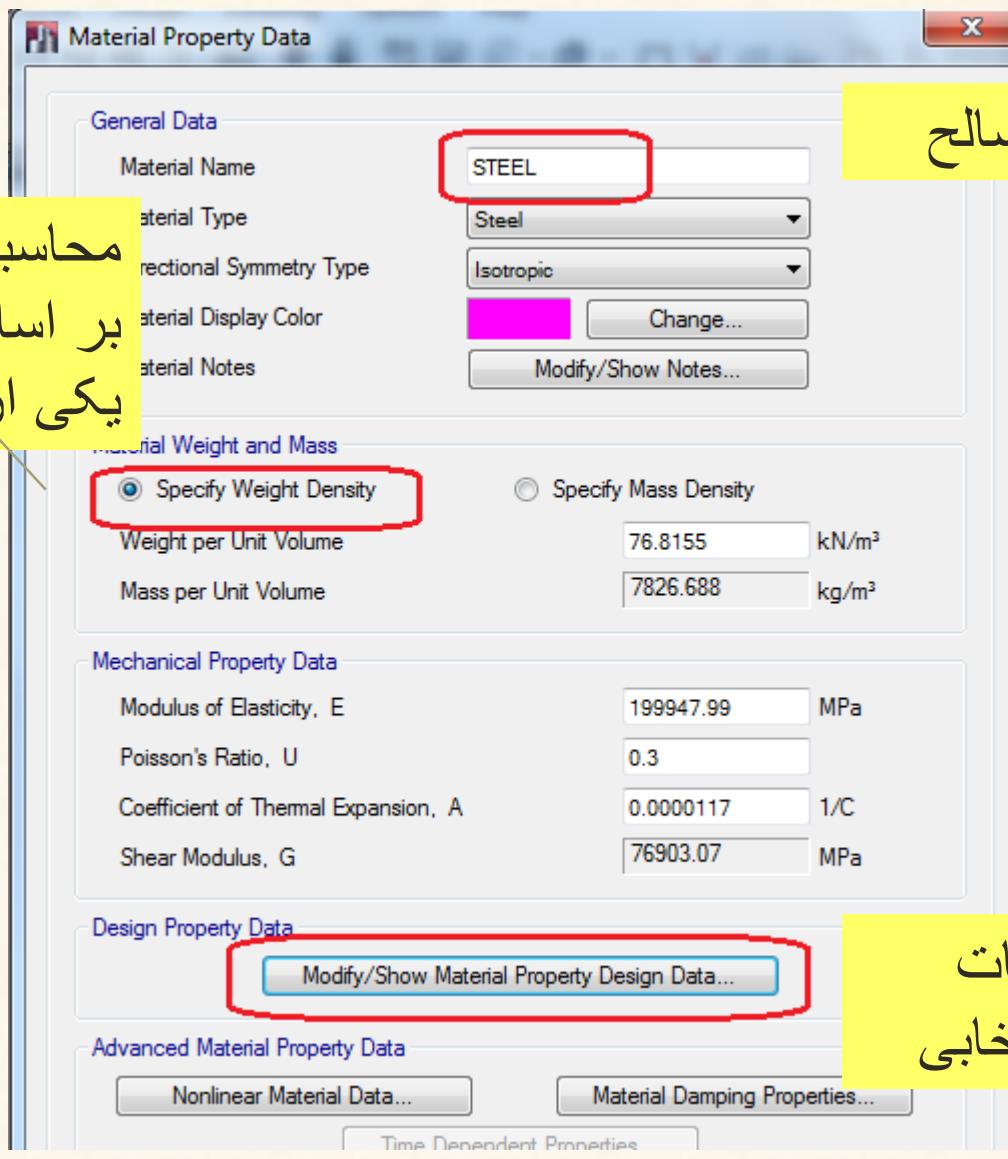


ایجاد شبکه مدل

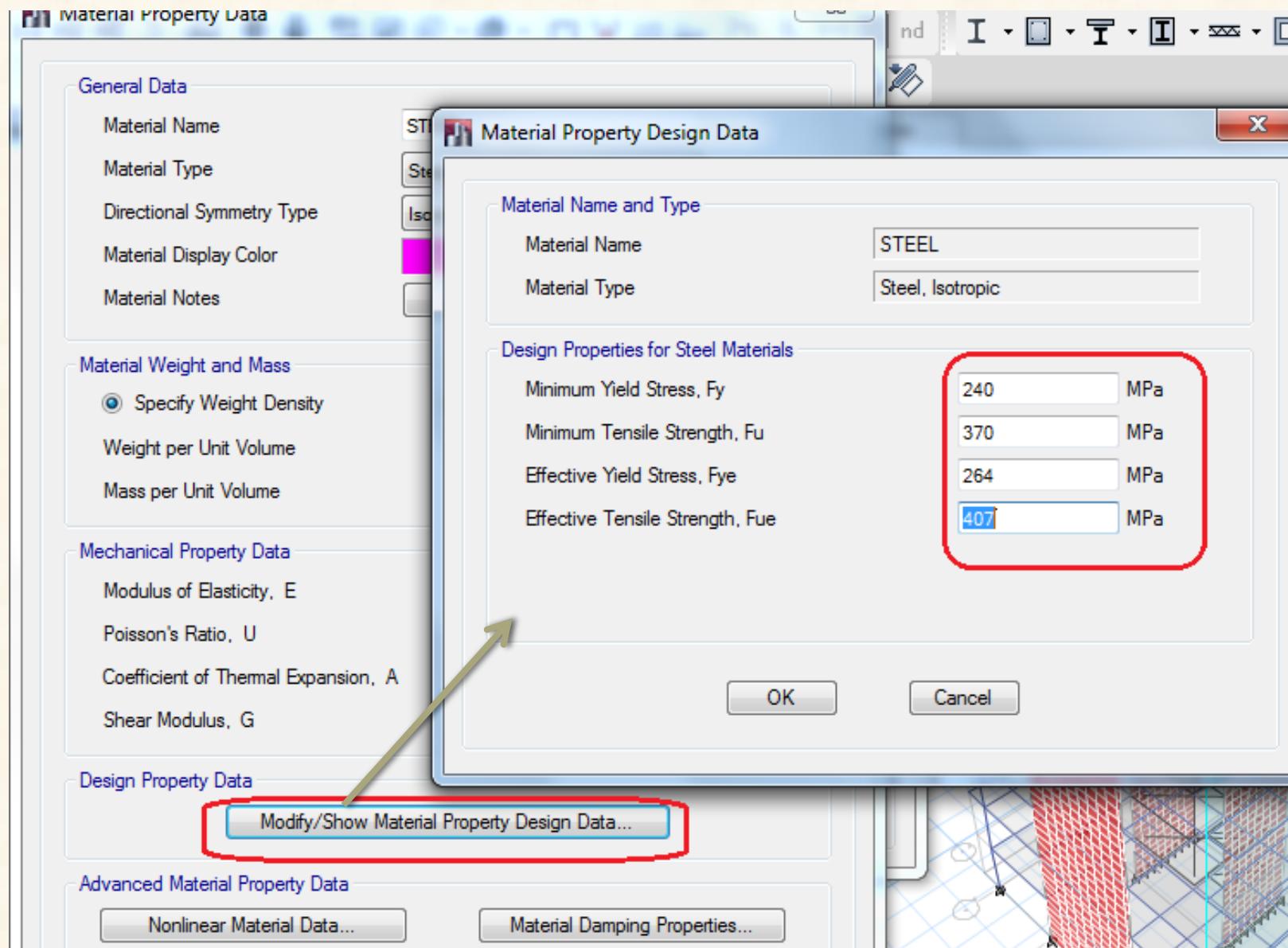


تعريف نوع مصالح

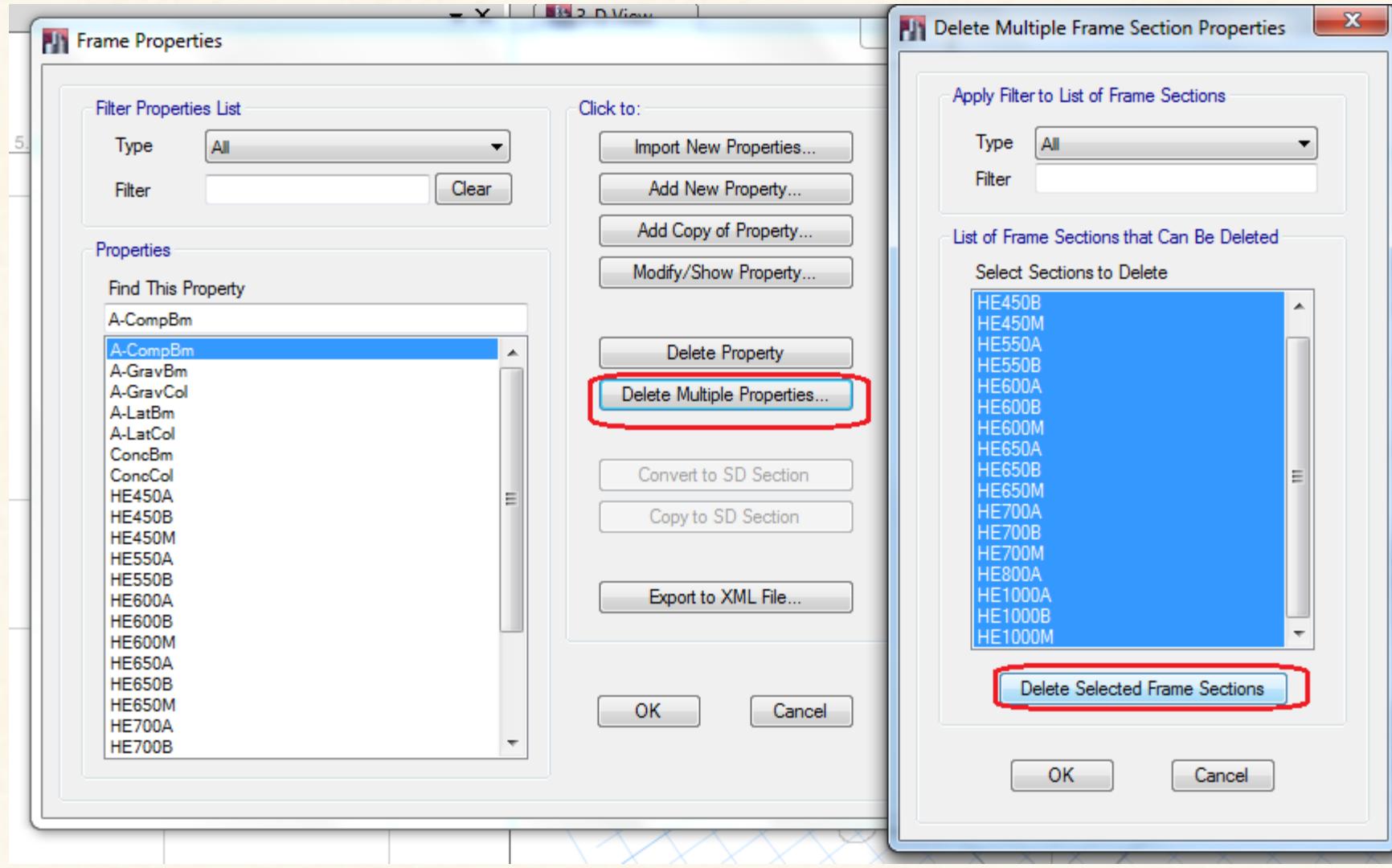
محاسبه جرم یا وزن
بر اساس تعریف
یکی از مشخصات



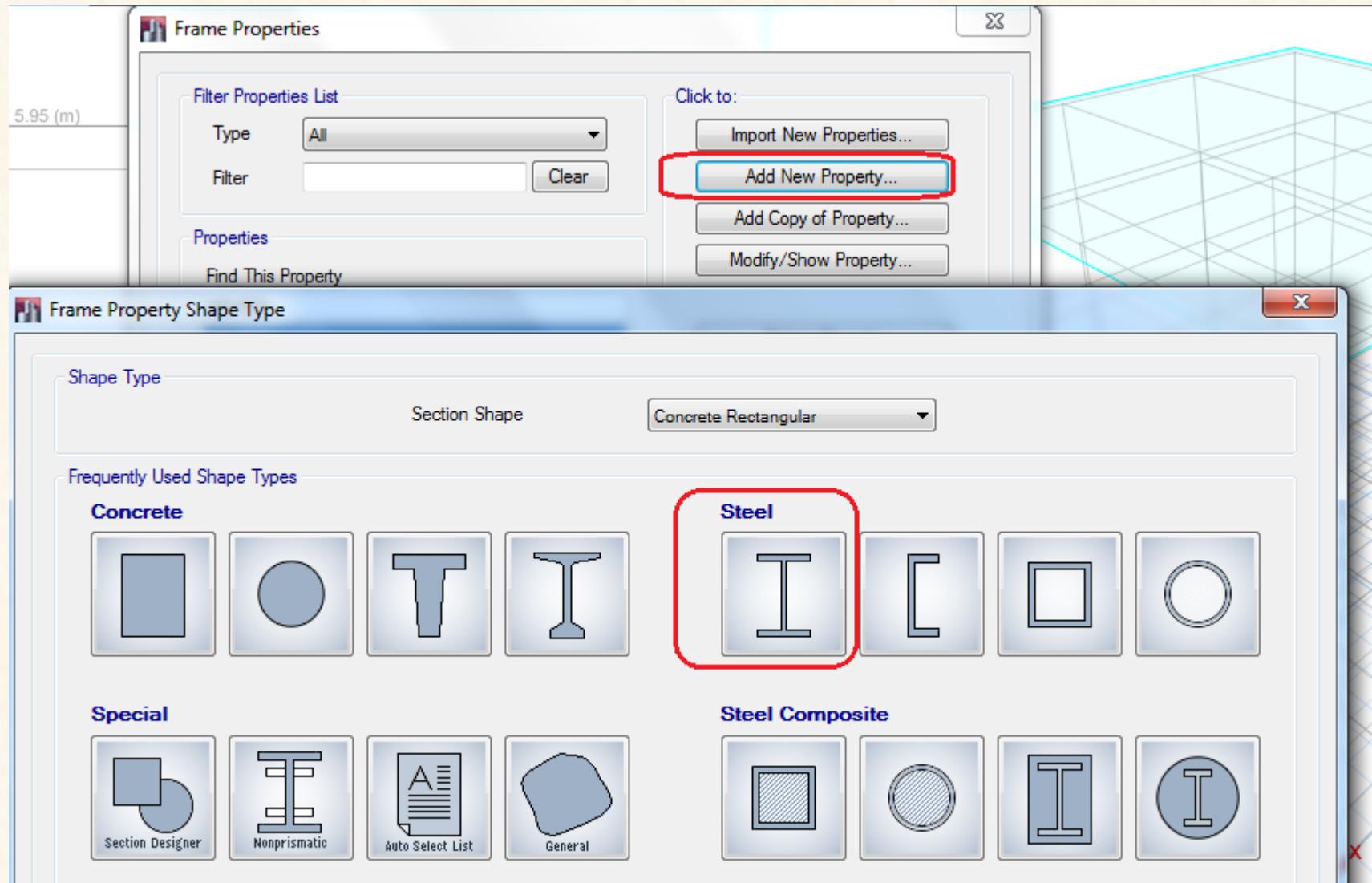
تعريف مشخصات
نوع مصالح انتخابی



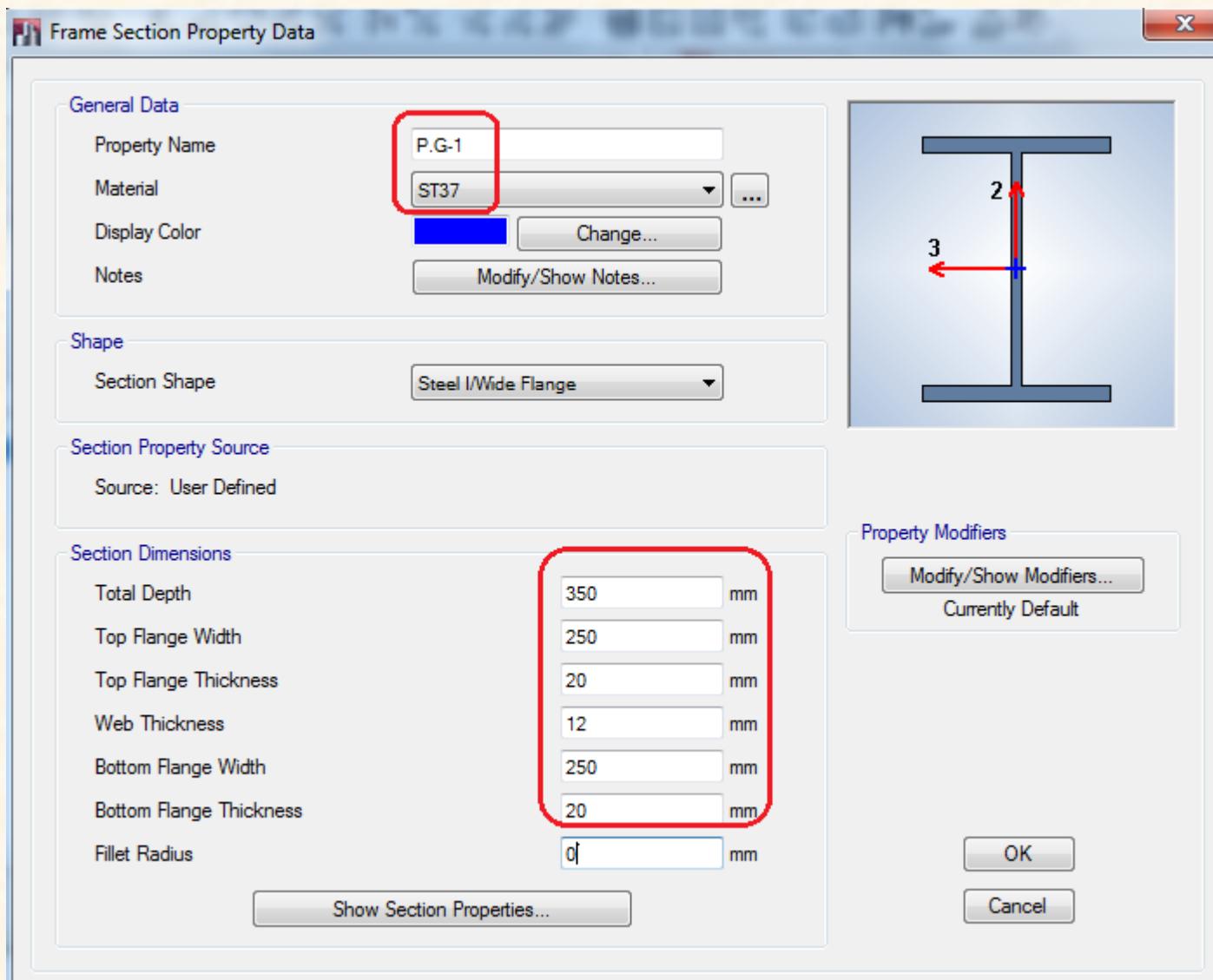
حذف مقاطع پیش فرض



ساخت مقطع جدید



ساخت مقطع جدید - تیرورق



ساخت مقطع جدید با کپی و اصلاح مقطع موجود



The screenshot shows two overlapping dialog boxes in a CAD application:

Frame Properties dialog (left):

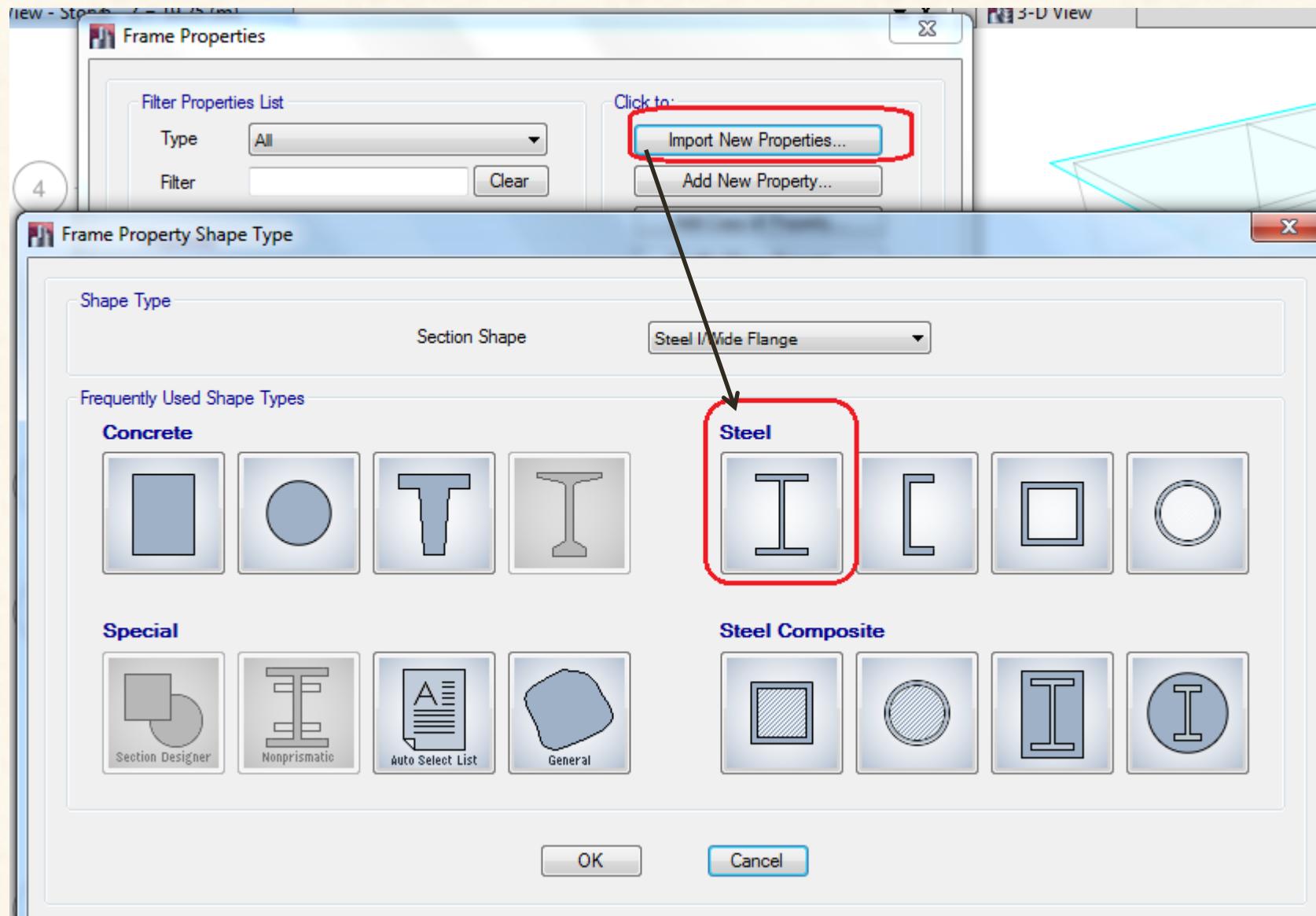
- Filter Properties List: Type set to "All".
- Properties:
 - Find This Property: P.G-1
 - HE450A
 - P.G-1 (selected)
- Buttons: Import New Properties..., Add New Property..., Add Copy of Property... (highlighted with a red box), Modify/Show Property..., Delete Property, Delete Multiple Properties, Convert to SD Section, Copy to SD Section, Export to XML File..., OK, Cancel.

Frame Section Property Data dialog (right):

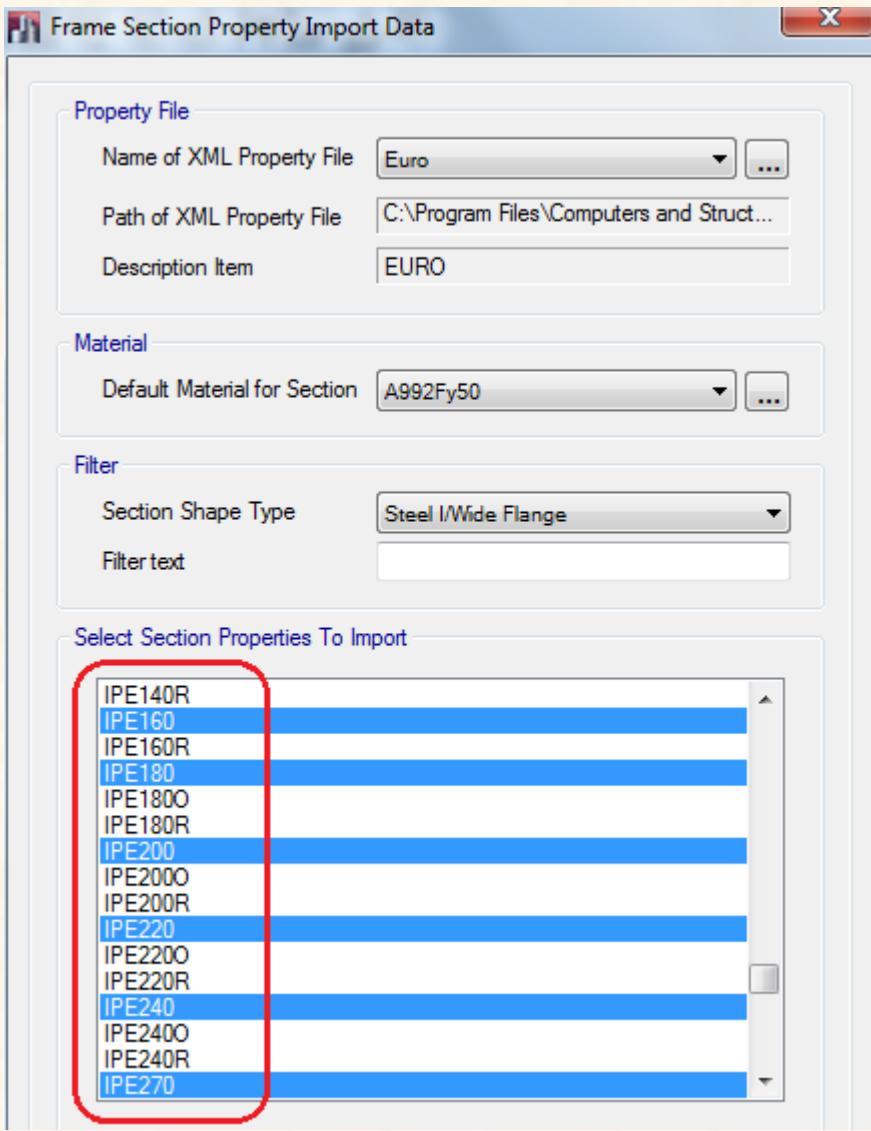
- General Data:
 - Property Name: P.G-2 (highlighted with a red box).
 - Material: ST37.
 - Display Color: Red.
 - Notes: Modify/Show Notes...
- Shape:
 - Section Shape: Steel I/Wide Flange.
- Section Property Source:
 - Source: User Defined.
- Section Dimensions:

| Dimension | Value | Unit |
|-------------------------|----------------------------------|------|
| Total Depth | 350 | mm |
| Top Flange Width | 200 (highlighted with a red box) | mm |
| Top Flange Thickness | 20 | mm |
| Web Thickness | 12 | mm |
| Bottom Flange Width | 200 (highlighted with a red box) | mm |
| Bottom Flange Thickness | 20 | mm |
| Fillet Radius | 0 | mm |
- Property Modifiers:
 - Modify/Show Modifiers...
 - Currently Default
- Buttons: Show Section Properties..., OK, Cancel.

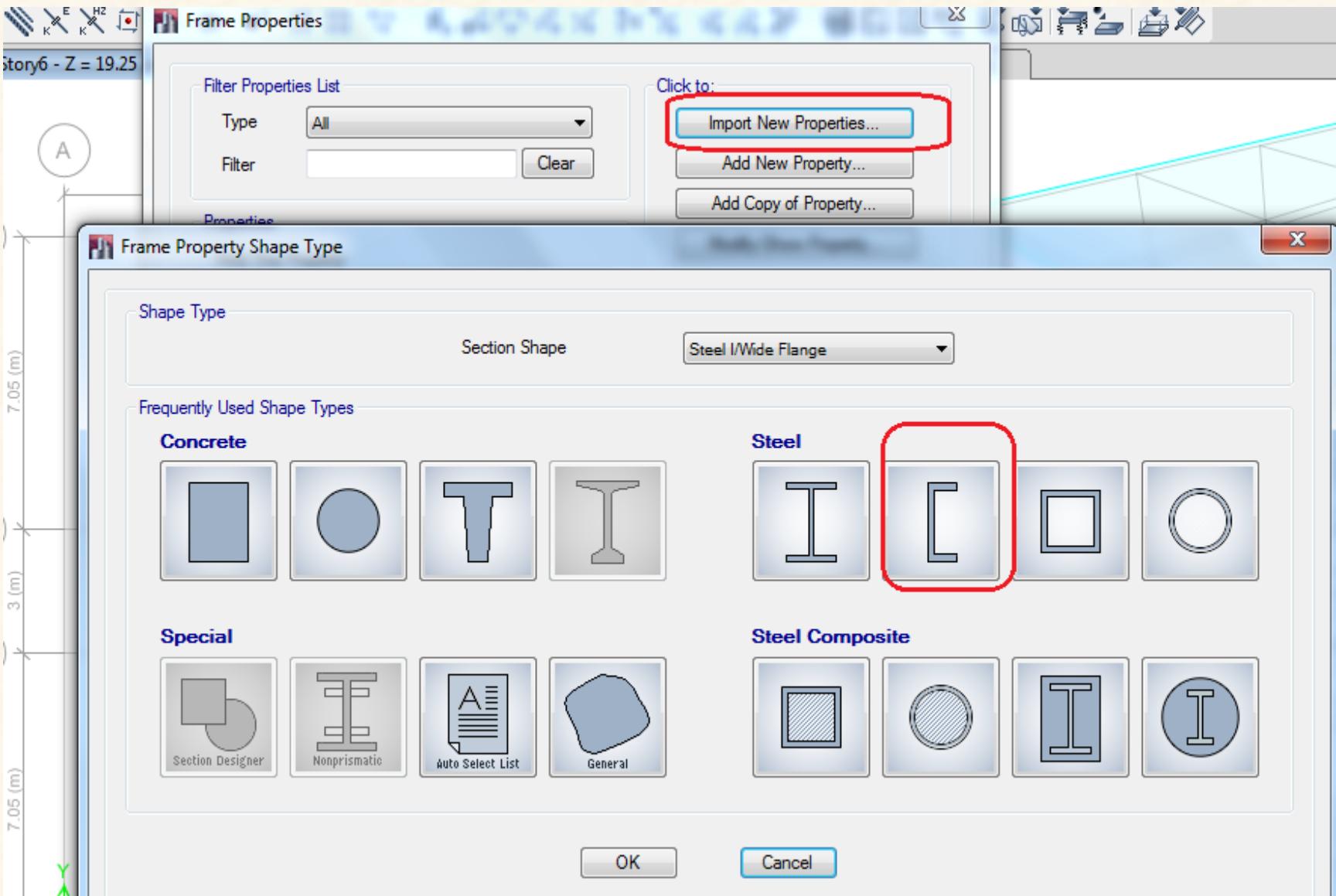
فراخوان مقاطع IPE



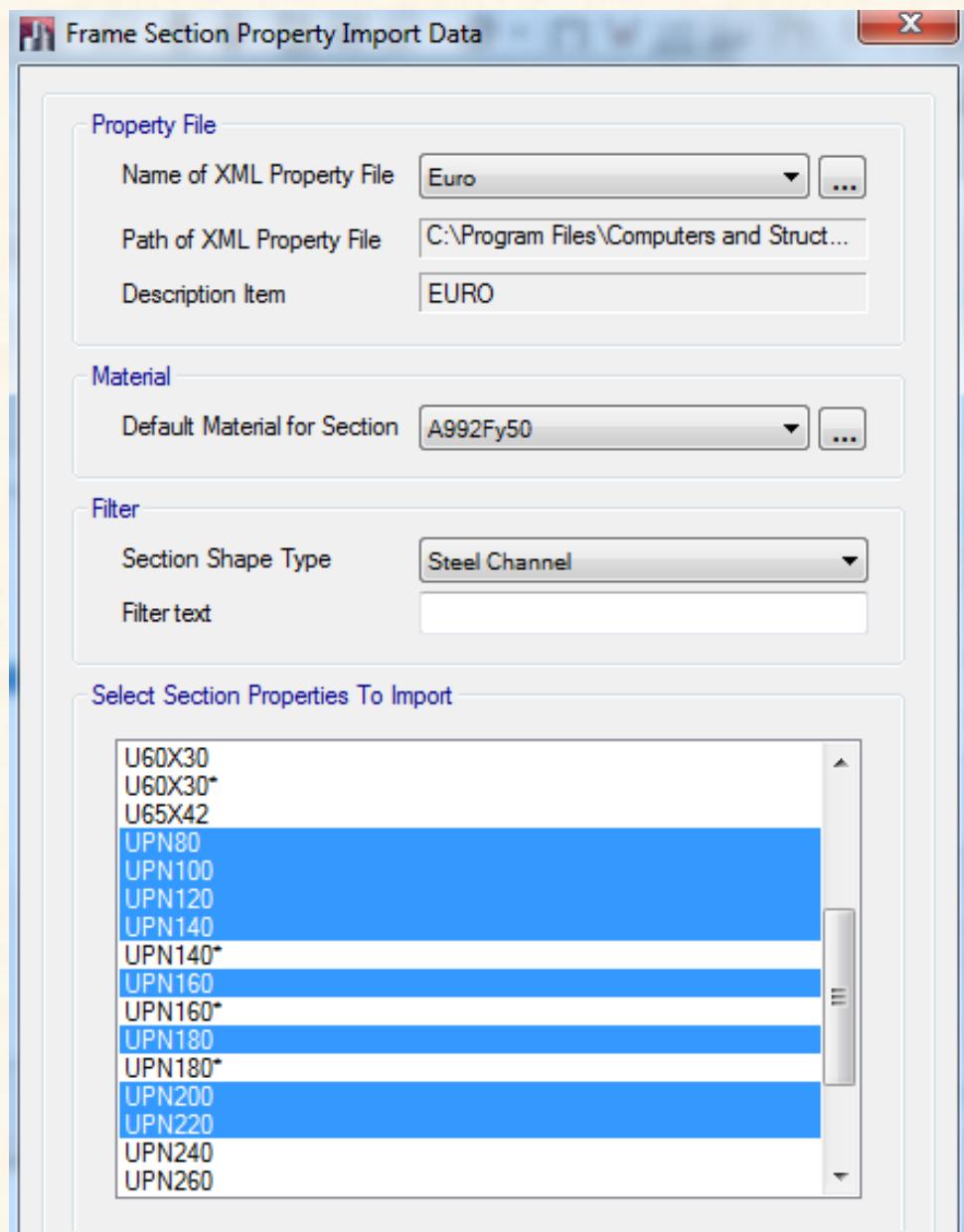
انتخاب مقاطع IPE



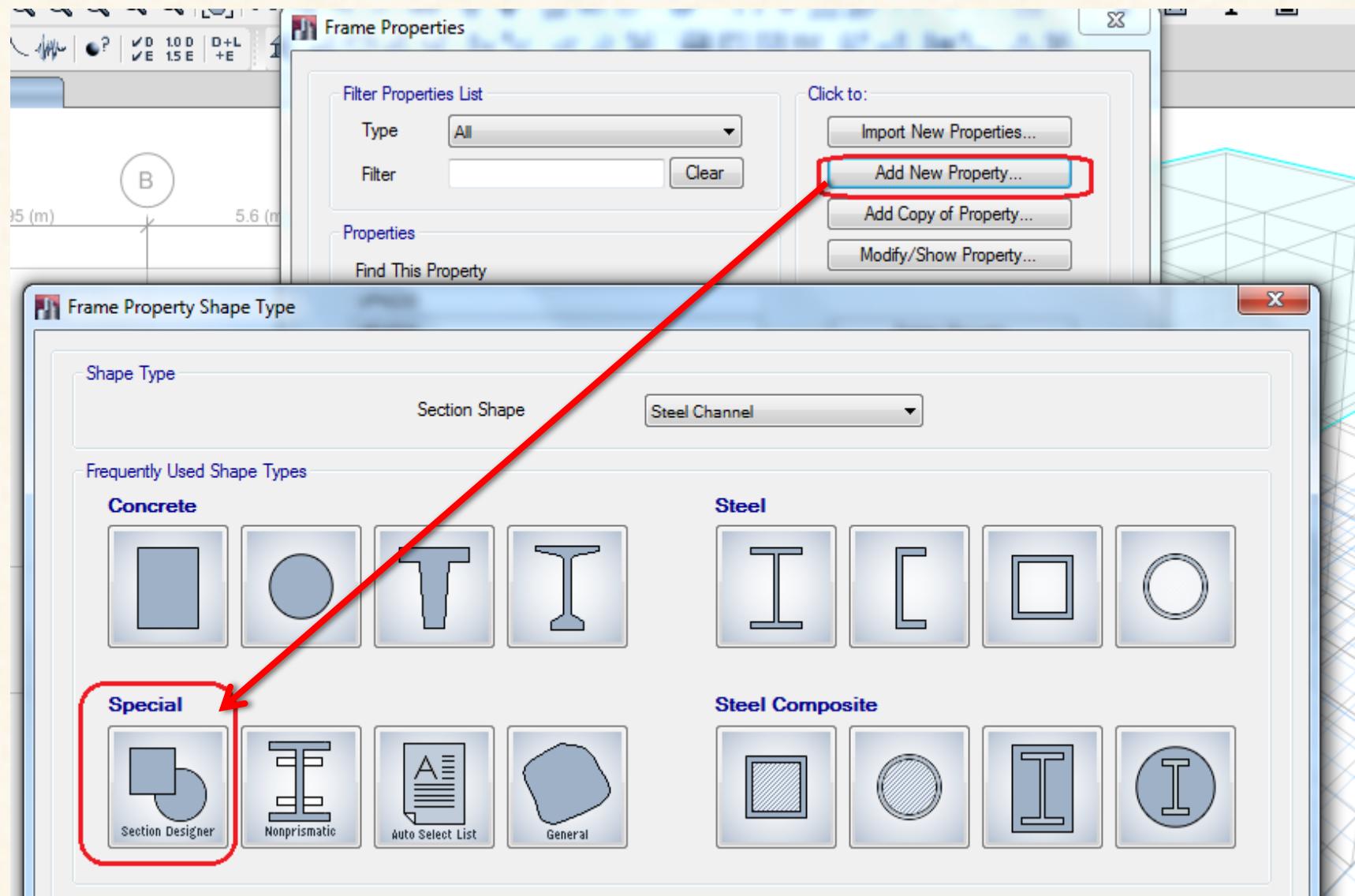
فراخوان مقاطع UNP

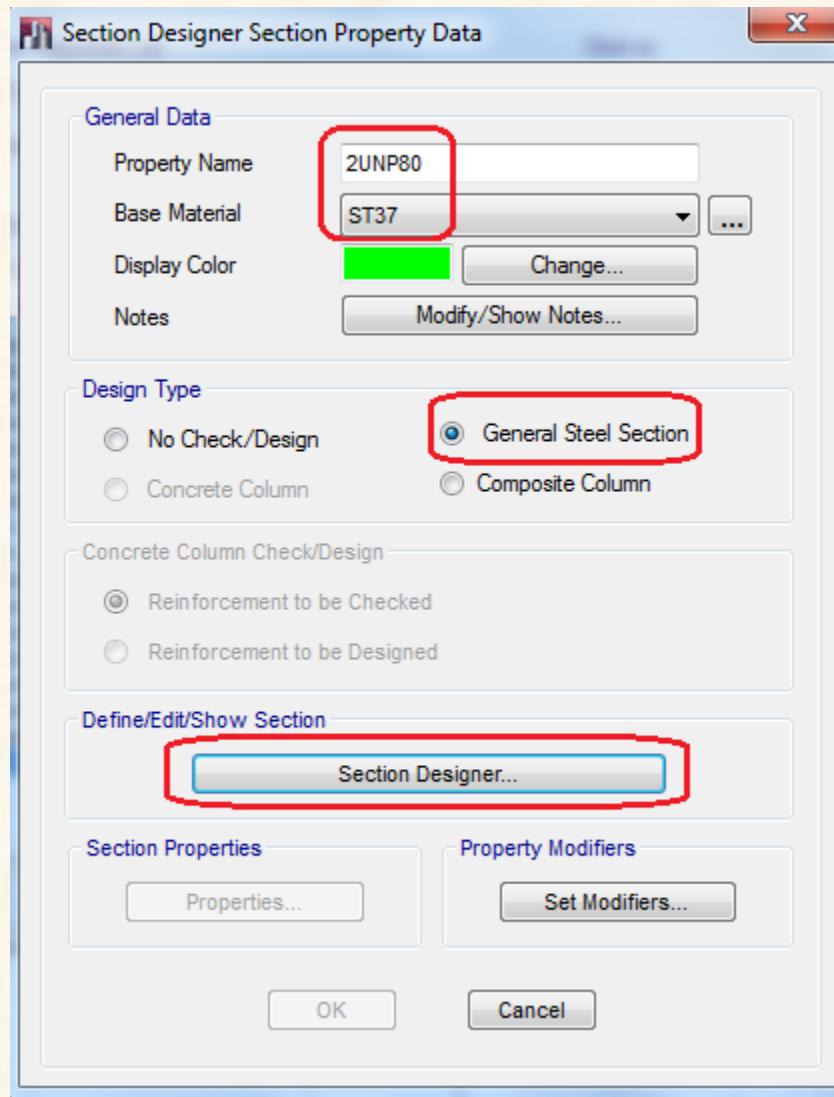


انتخاب مقاطع UNP



ایجاد مقاطع مرکب





Section Designer

File Edit View Draw Select Disp



- Draw I Section
- Draw Channel
- Draw Tee
- Draw Angle
- Draw Tube
- Draw Pipe
- Draw Plate
- Draw Arc
- Draw Rod
- Draw Defined Section

Defined Steel Section

Select Defined Steel Section To Draw

HE450A
HE450A
IPE160-1
IPE180-1
IPE200-1
IPE220-1
IPE240-1
IPE270-1
P.G-1
P.G-2
UPN80
UPN100
UPN120

Replicate

Mirror

Mirror About Line

X Axis Y Axis General Line

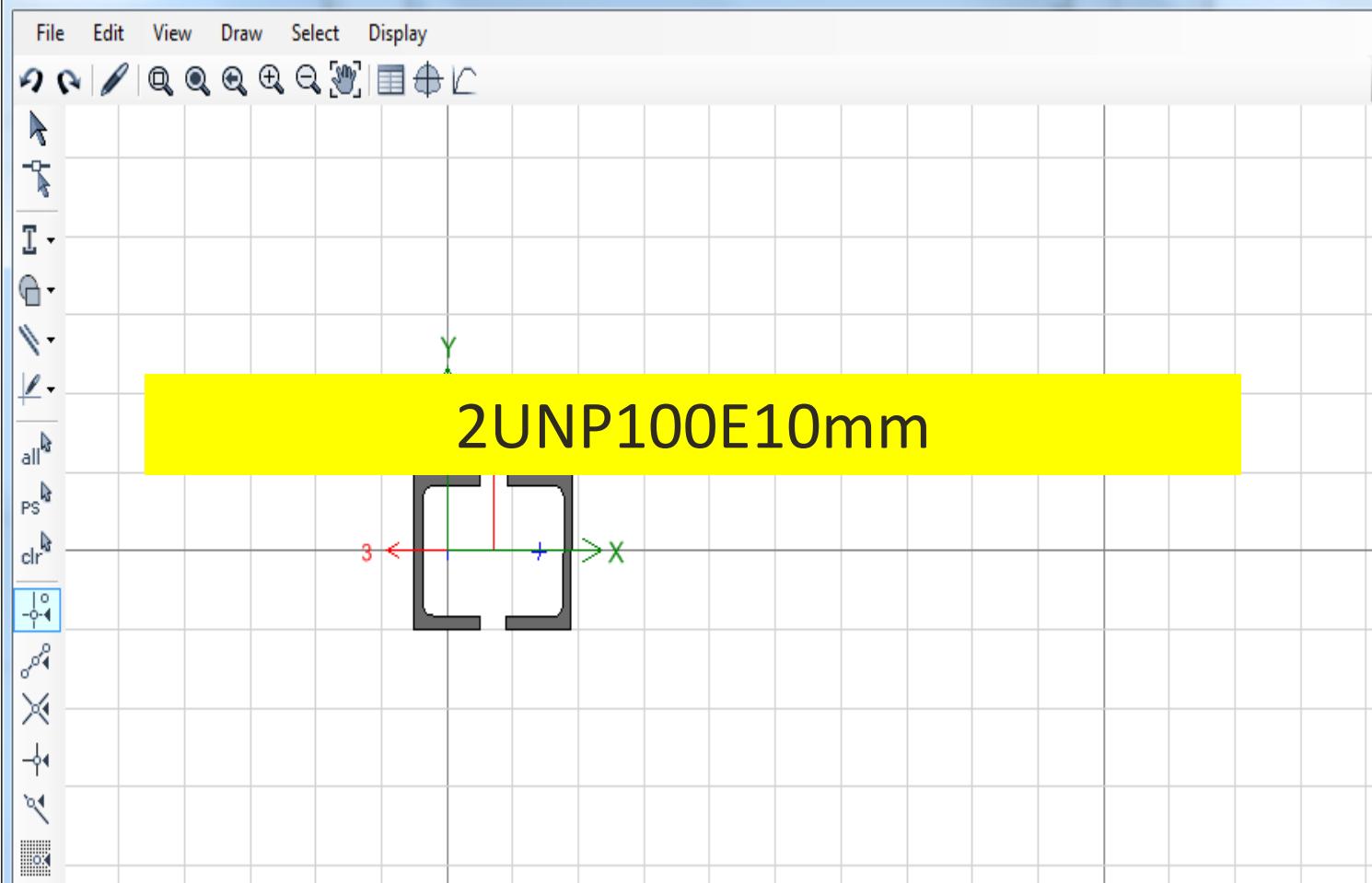
Coordinates of Points on Line

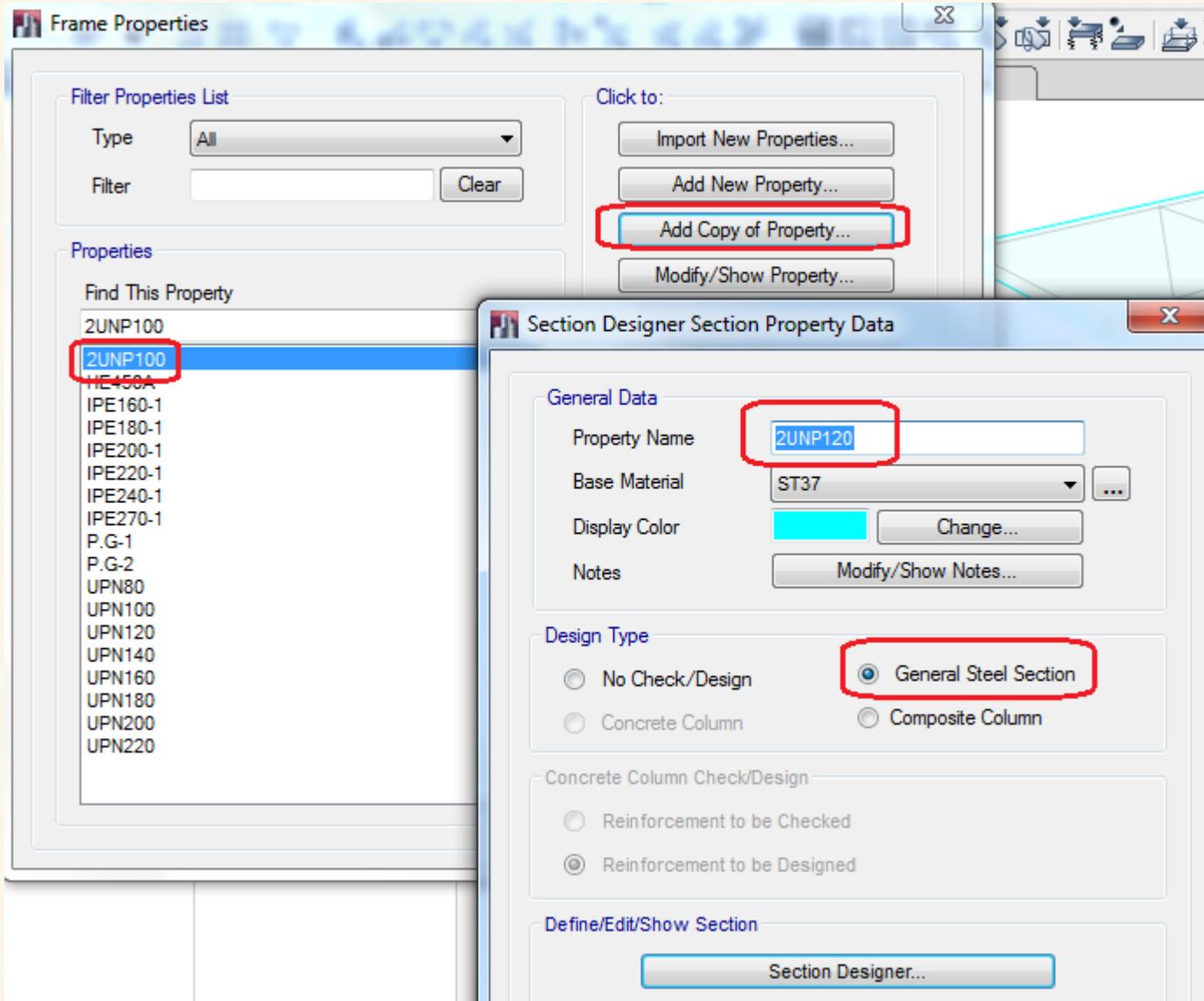
| | | |
|---------|------------|----|
| Point 1 | X1 35 | mm |
| | Y1 0 | mm |
| Point 2 | X2 40 | mm |
| | Y2 1000 | mm |

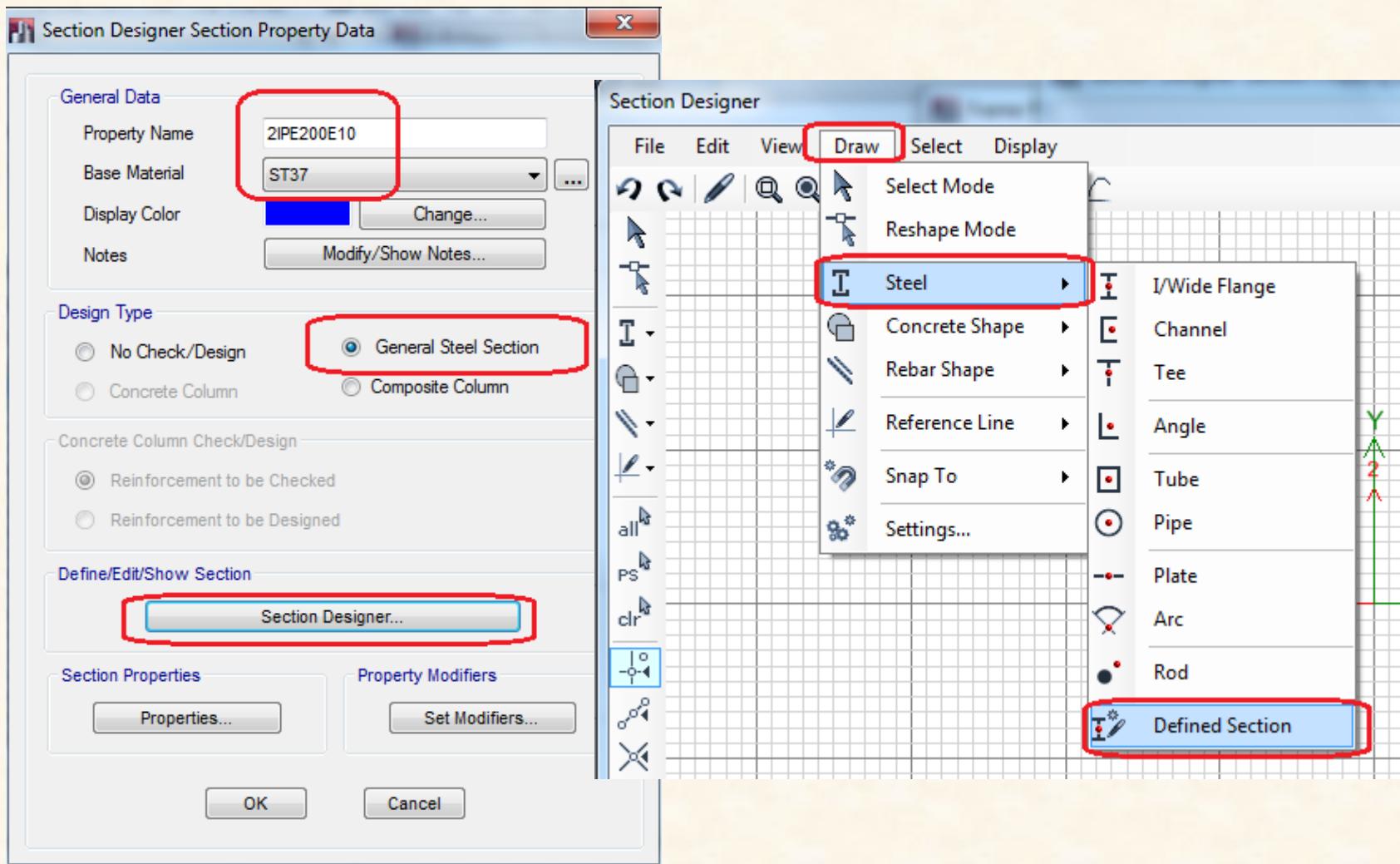
Delete Selected Objects

OK Cancel

Section Designer

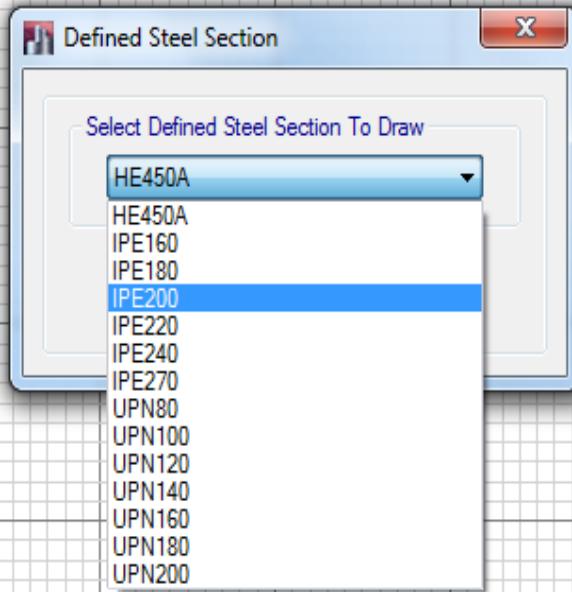
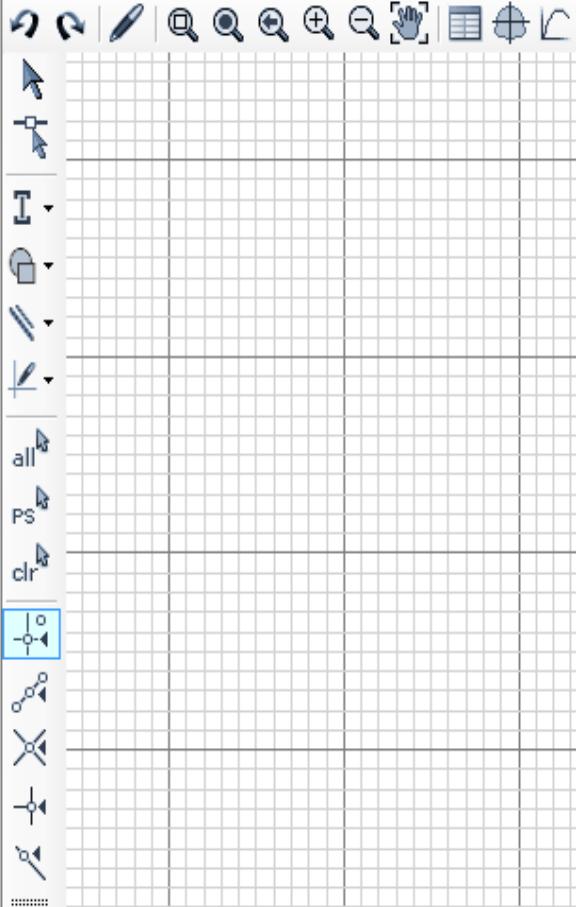


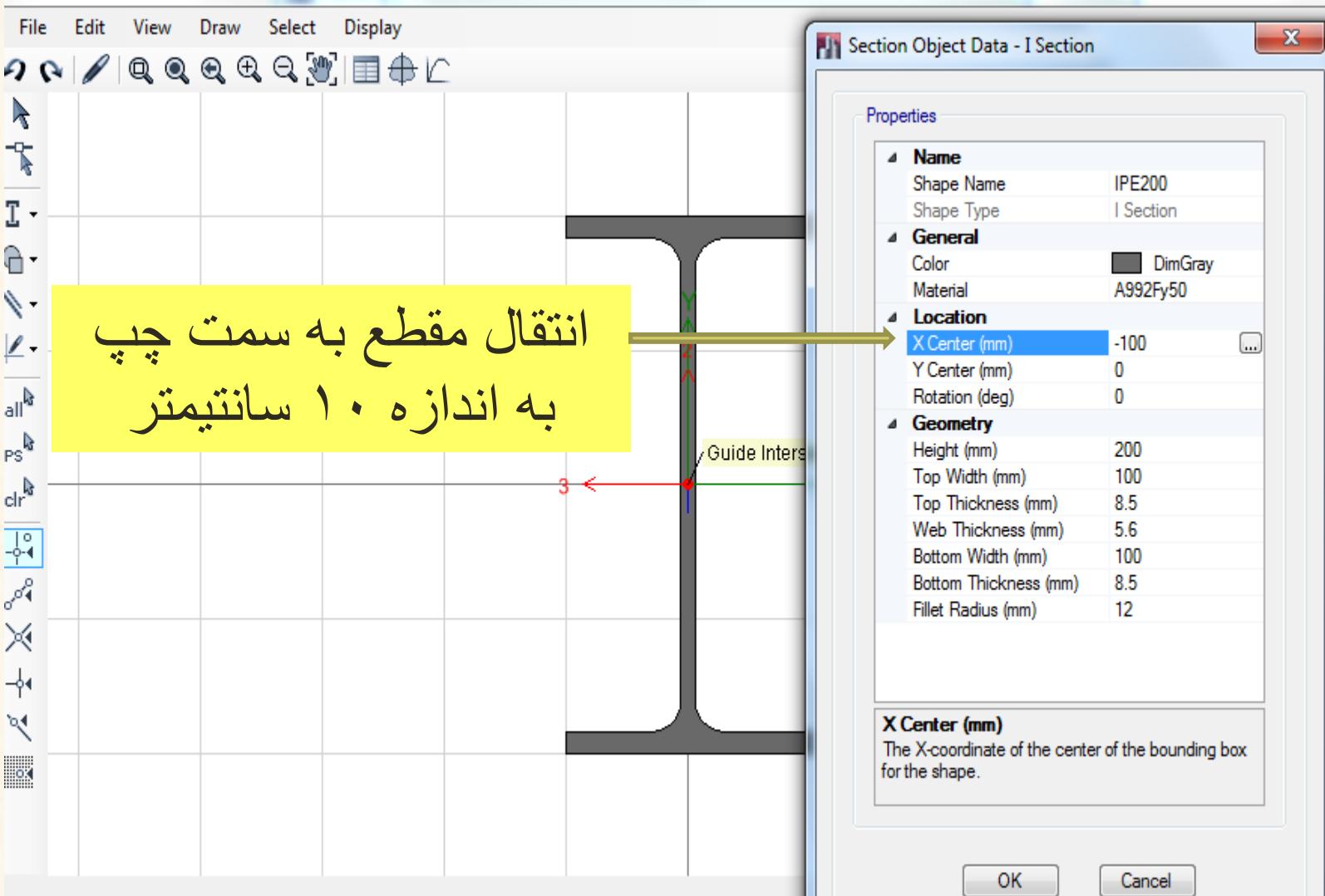


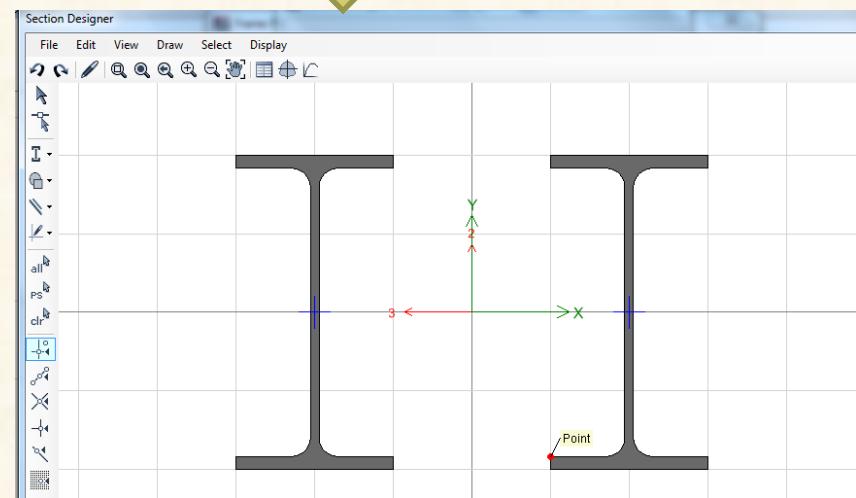
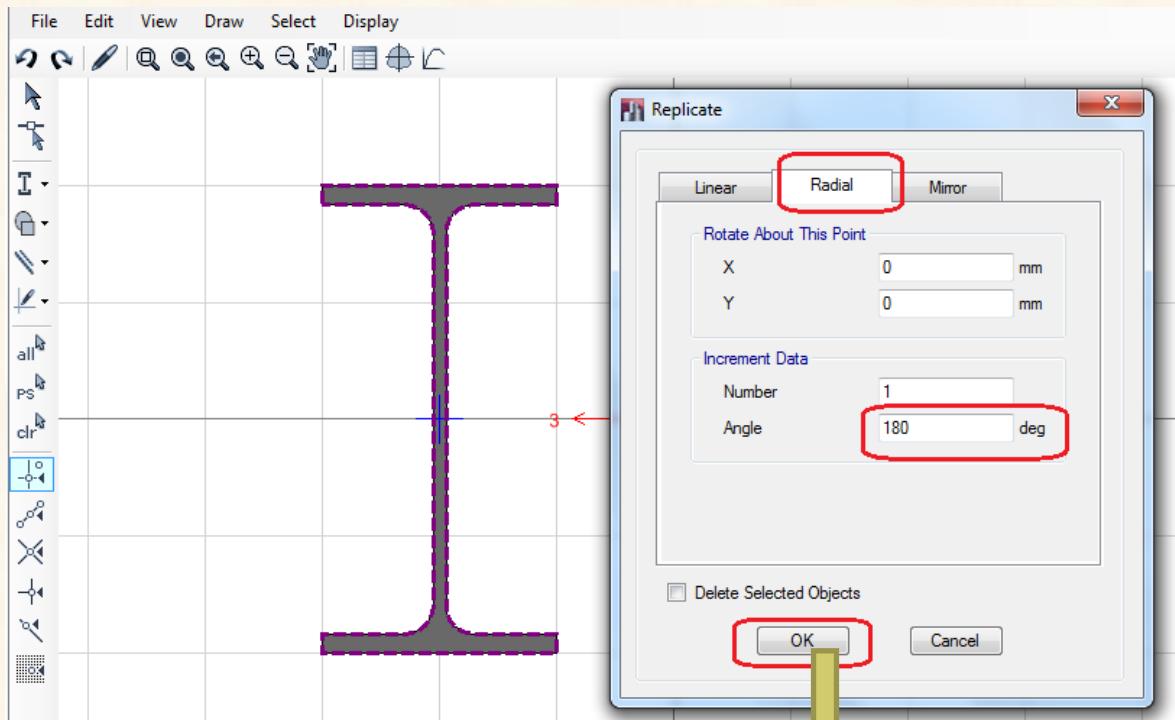


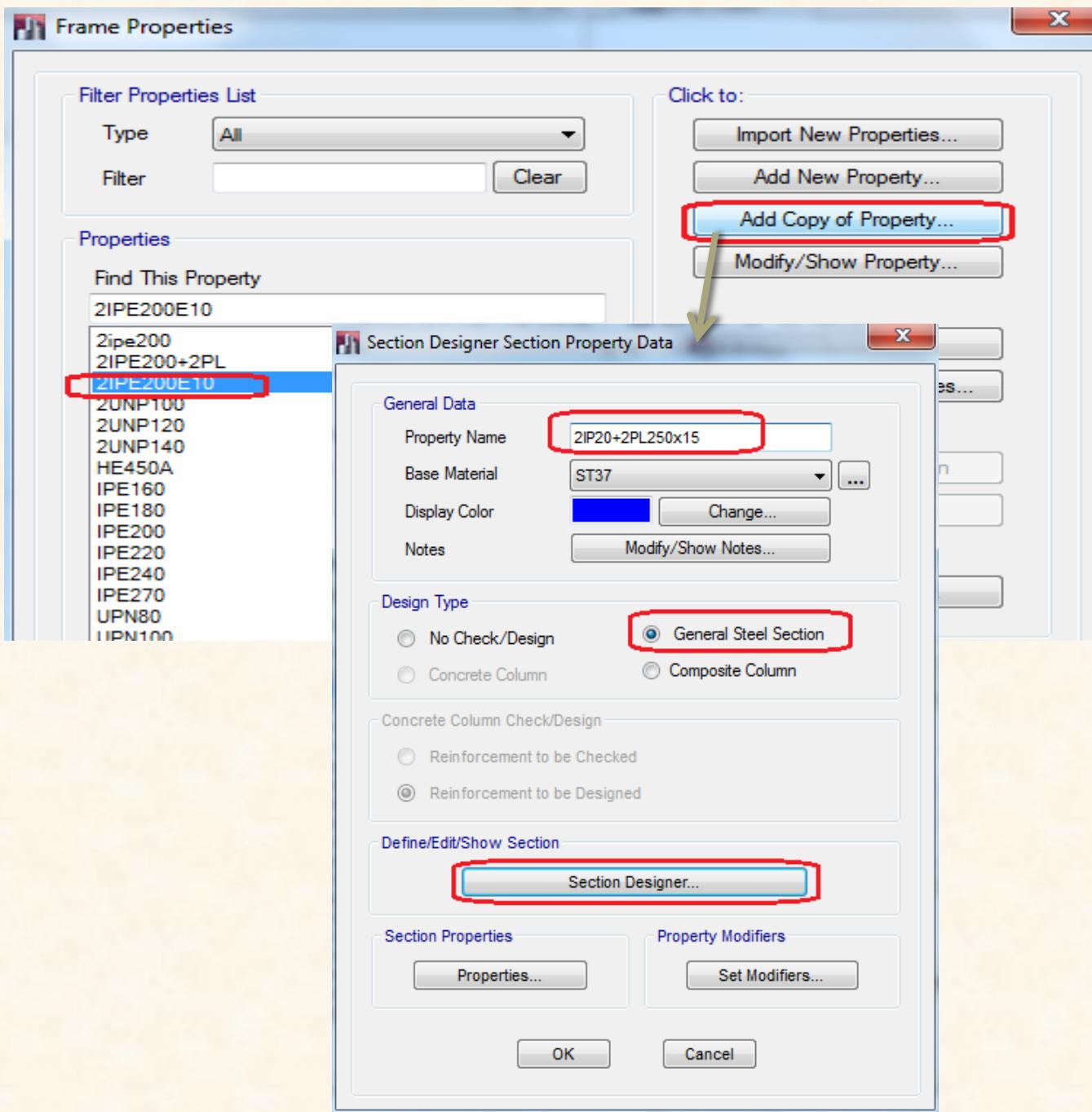
Section Designer

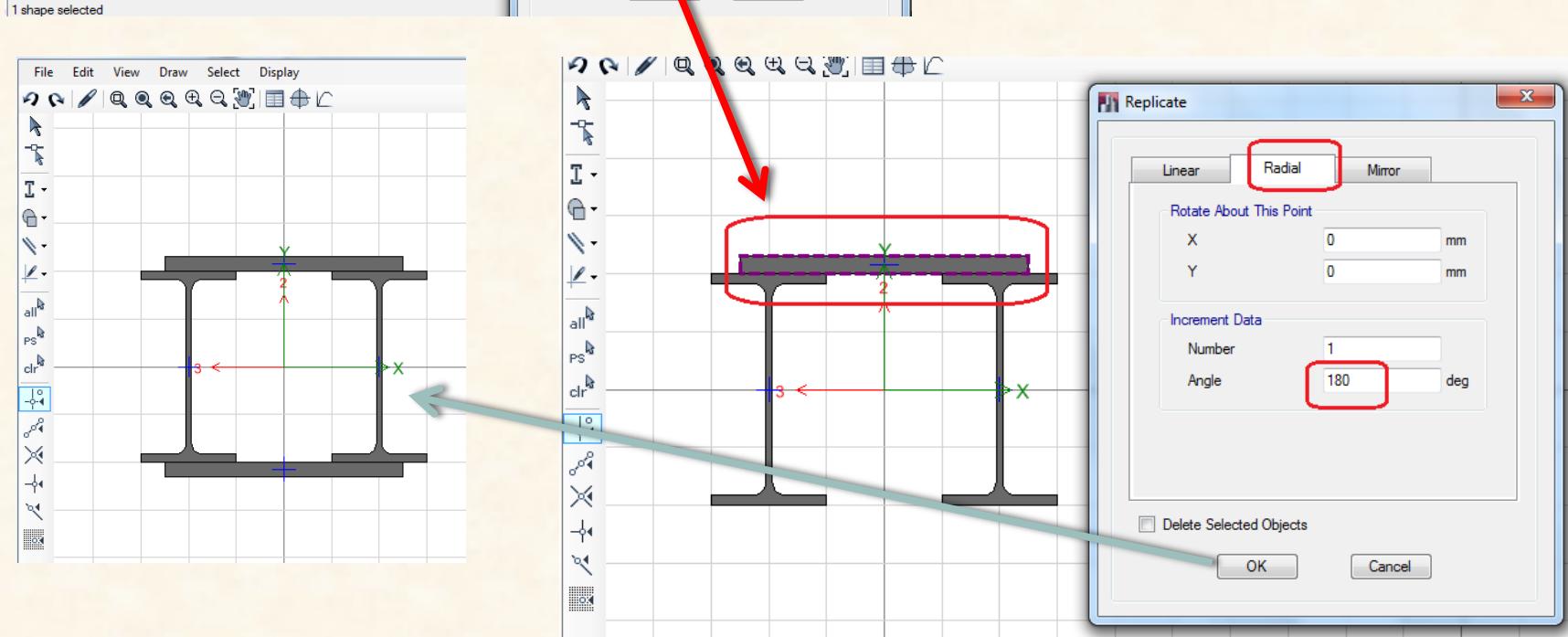
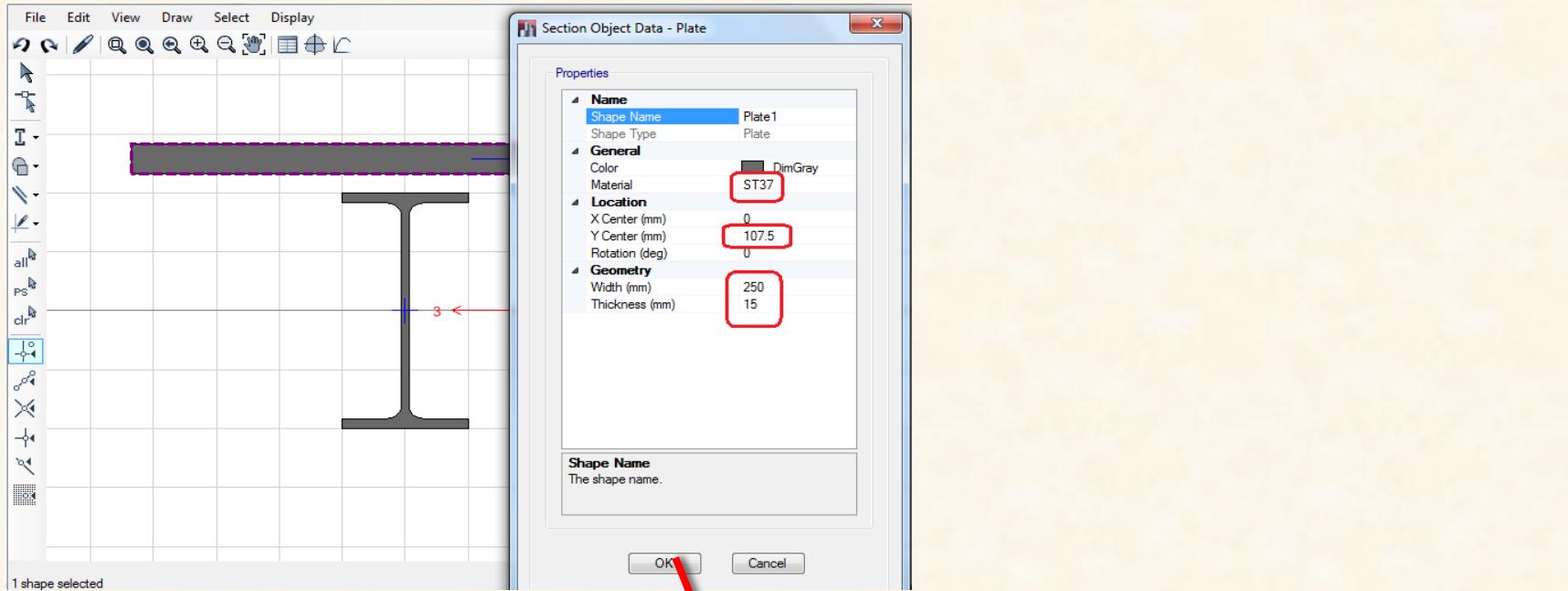
File Edit View Draw Select Display





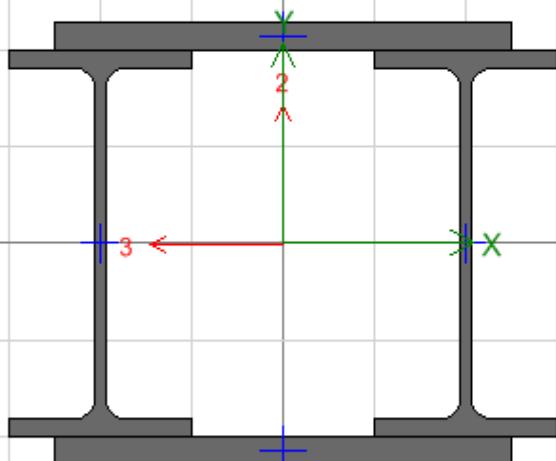
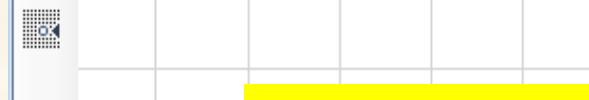
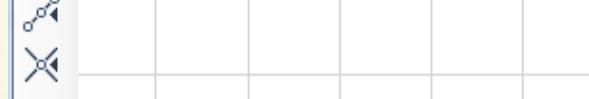
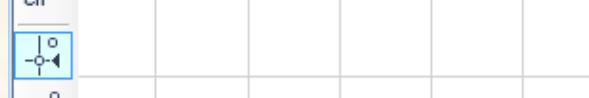
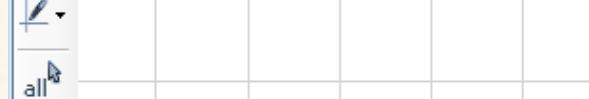






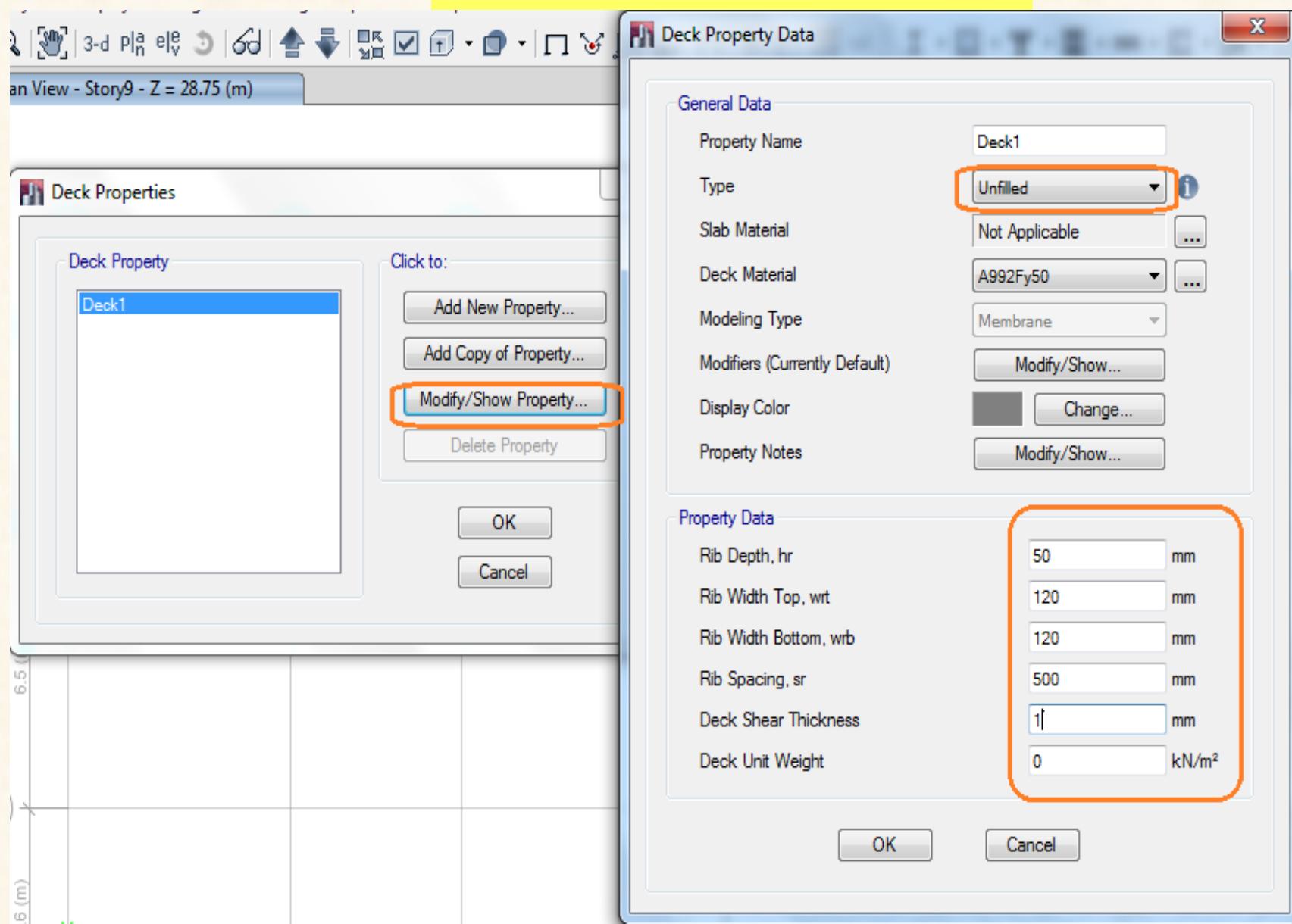
Section Designer

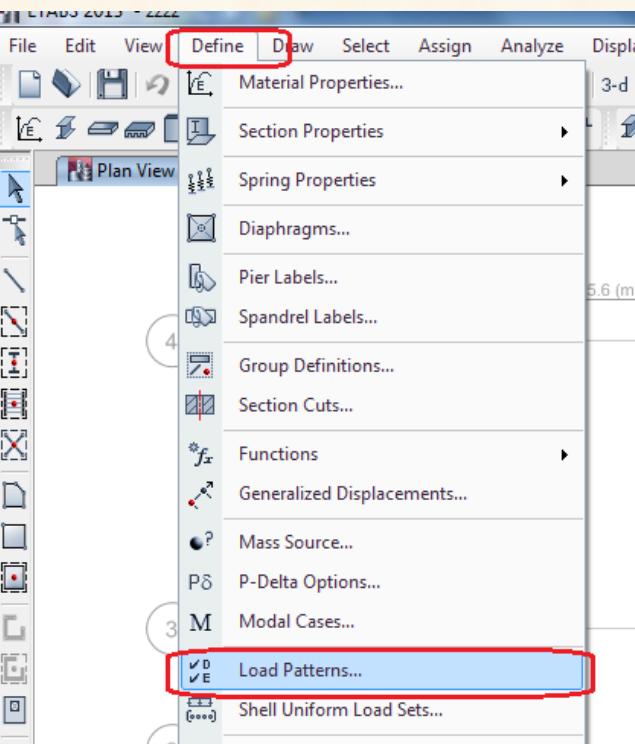
File Edit View Draw Select Display



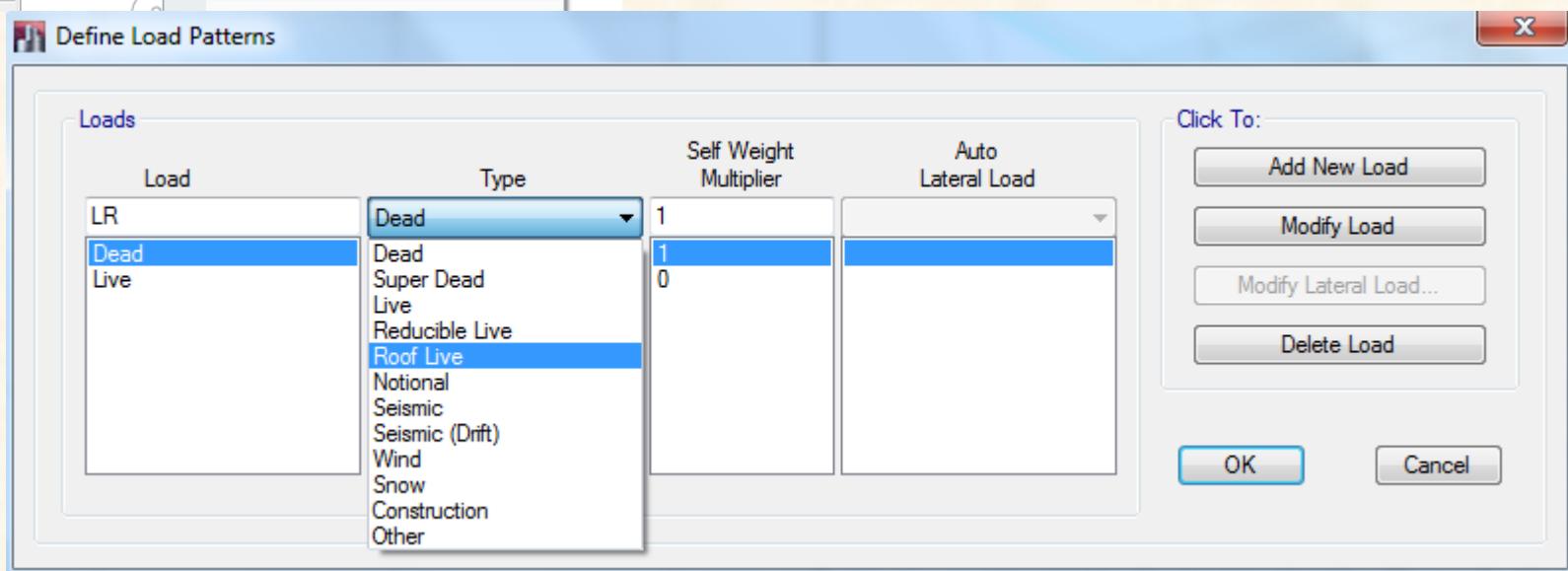
2IPE200+2PL250x20mm

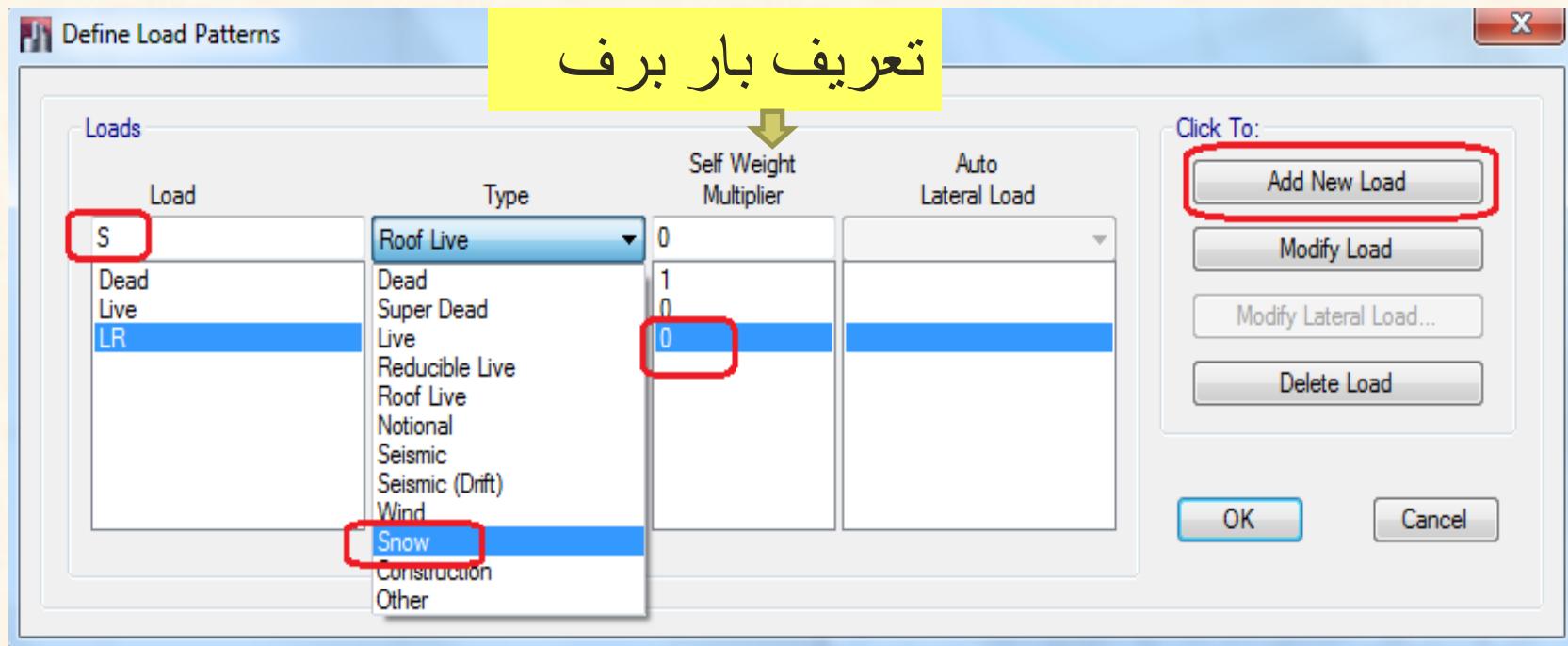
تعريف سقف تیرچه و بلوك



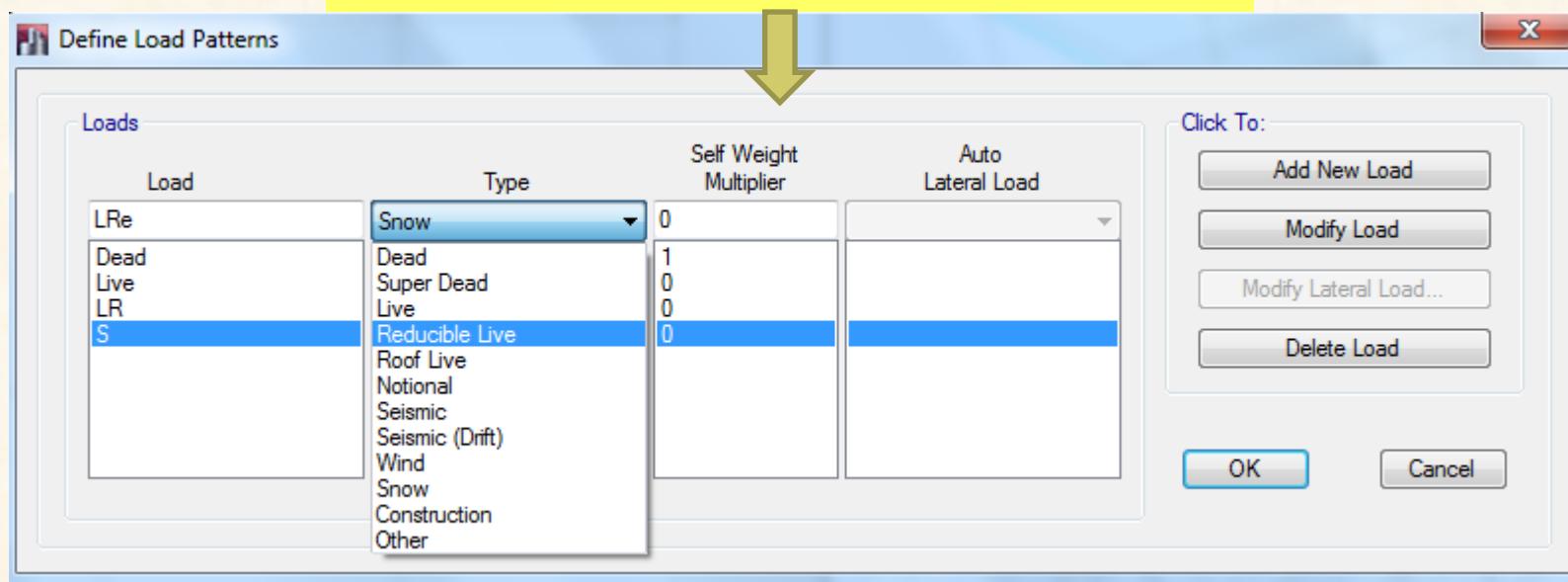


تعریف بار زنده بام (این بار می تواند جایگزین بار معادل برف هم باشد اما صرفا بار برف نیست)

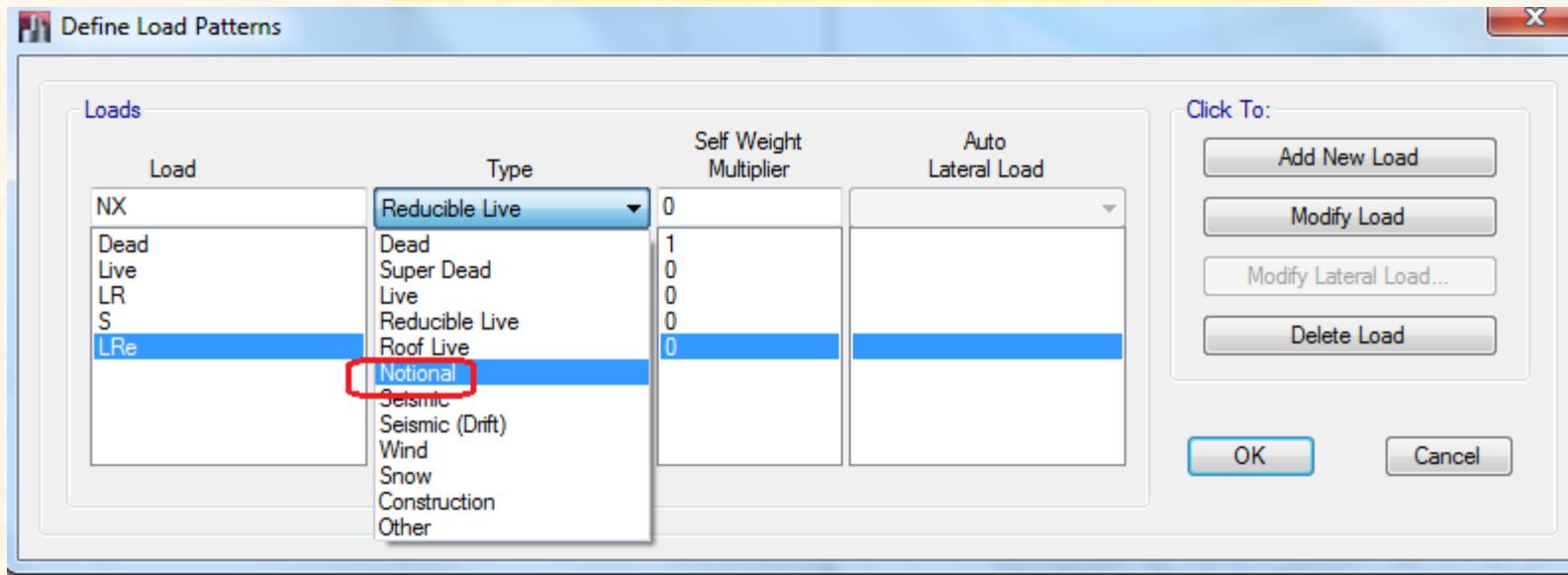




تعريف بار زنده قابل کاهش



تعريف بار زنده قابل کاهش



۱-۱-۵-۱-۲ ملاحظات نواقص هندسی اولیه

در روش تحلیل مستقیم، آثار نواقص هندسی اولیه (شامل کجی و ناشاقولی اعضا) باید از طریق مدل کردن این نواقص در تحلیل مرتبه دوم سازه انجام پذیرد. در سازه‌هایی که بارهای ثقلی عمدتاً توسط ستون‌ها، دیوارها یا قاب‌های قائم تحمل می‌شوند، به جای در نظر گرفتن نواقص هندسی اولیه در مدل‌سازی می‌توان به شرح زیر یک بار جانبی فرضی در طبقات ساختمان اعمال نمود.

$$N_i = \cdot / 0.2 Y_i \quad (4-1-2-10)$$

که در آن:

N_i =بار جانبی فرضی در طبقه i

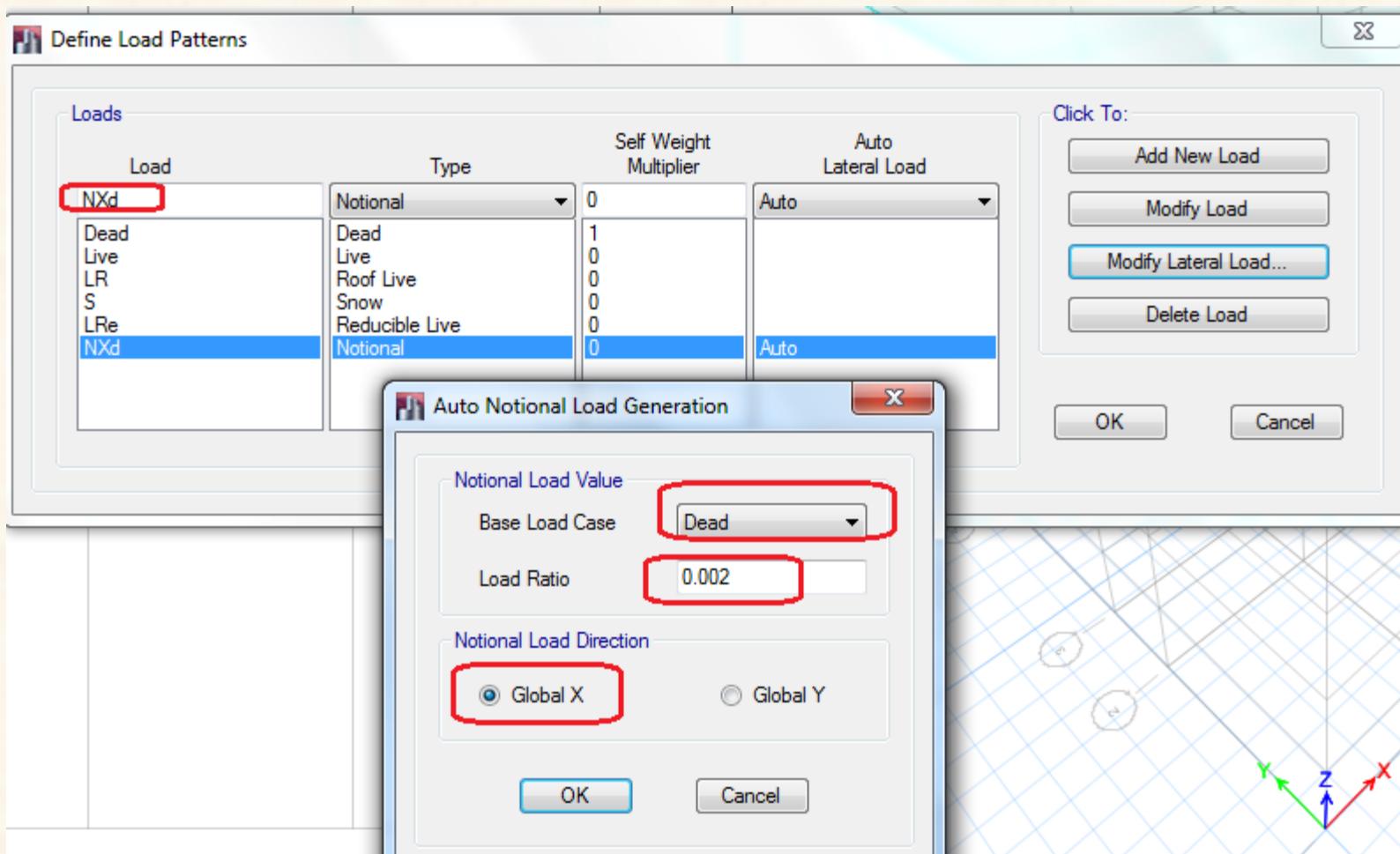
Y_i =بار ثقلی ضربدار در طبقه i ام متناسب با ضرایب بکاررفته در ترکیبات مختلف بارگذاری

یادداشت‌ها: در هنگام اعمال بار جانبی فرضی (N_i) به طبقات ساختمان توجه به نکات زیر ضروری است.

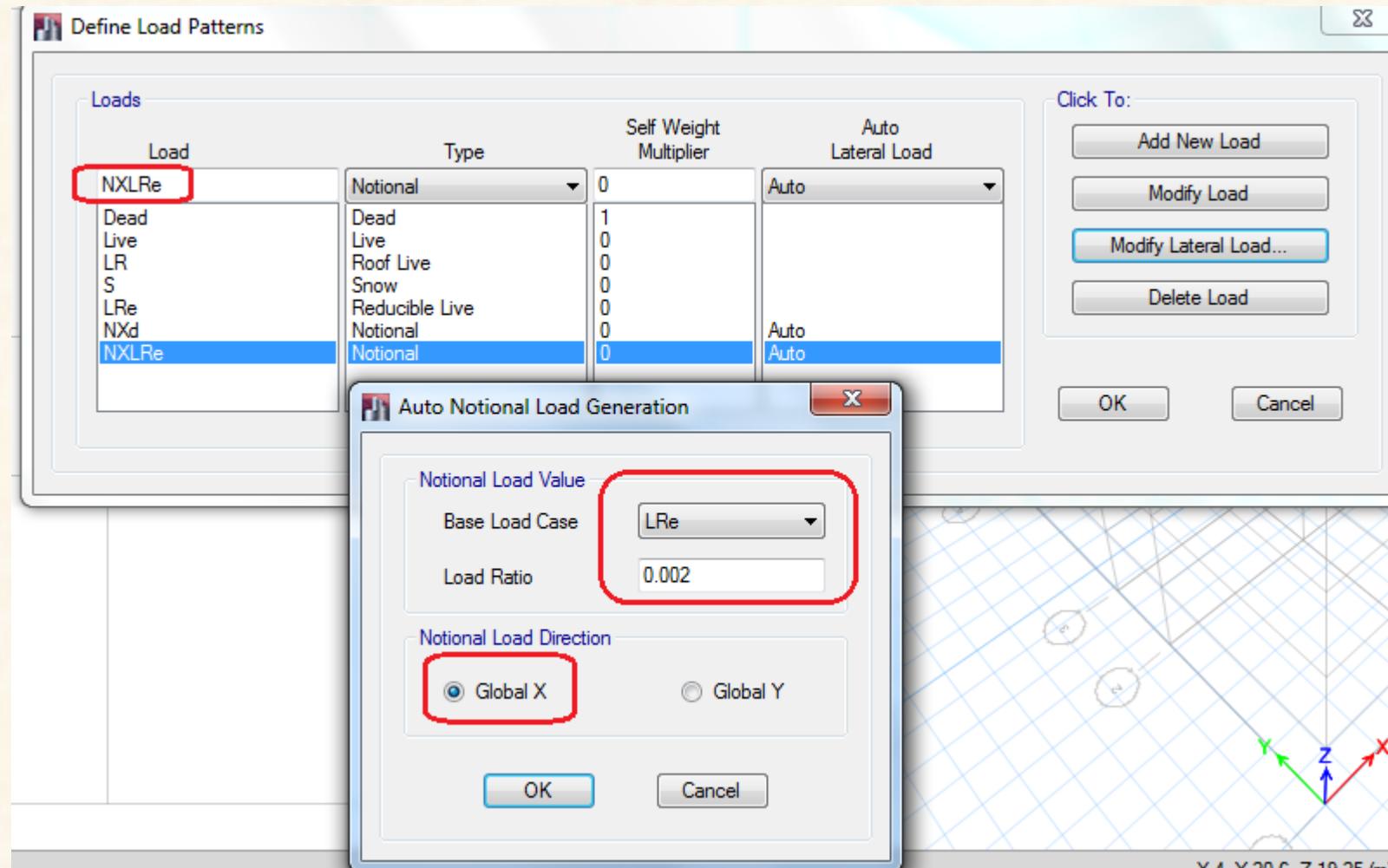
(۱) توزیع بار جانبی فرضی در کف هر طبقه باید مشابه توزیع بارهای ثقلی در کف همان طبقه در نظر گرفته شود.

(۲) بار جانبی فرضی (N_i) باید به کلیه ترکیبات بارگذاری اضافه شود. در مواردی که نسبت تغییرمکان جانبی نسبی حداقل تحلیل مرتبه دوم به تغییرمکان جانبی نسبی حداقل تحلیل مرتبه اول (و یا بطور تقریب مقدار ضریب تشدید B_2 در تحلیل الاستیک مرتبه اول تشدید یافته) با احتساب سختی کاهش یافته اعضا (مطابق تنظیمات بند ۱۰-۱-۵-۱-۲) در کلیه طبقات کوچکتر یا مساوی $1/7$ باشد، می‌توان بارهای جانبی فرضی (N_i) را فقط در ترکیبات بارگذاری ثقلی منظور نموده و از اثر آنها در ترکیبات بارگذاری شامل بارهای جانبی صرف نظر نمود.

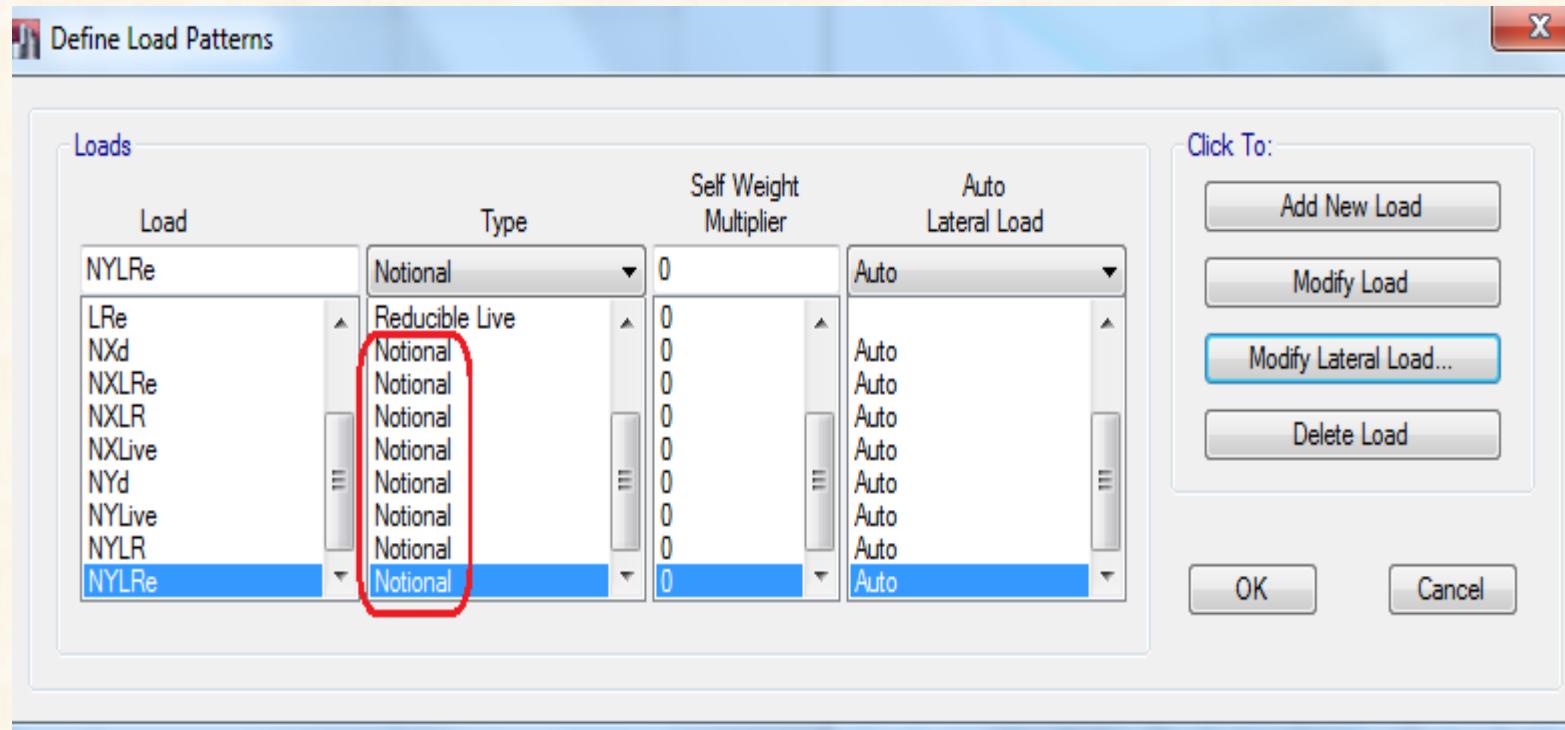
تعریف بار جانبی فرضی (درصدی از بار مرده)



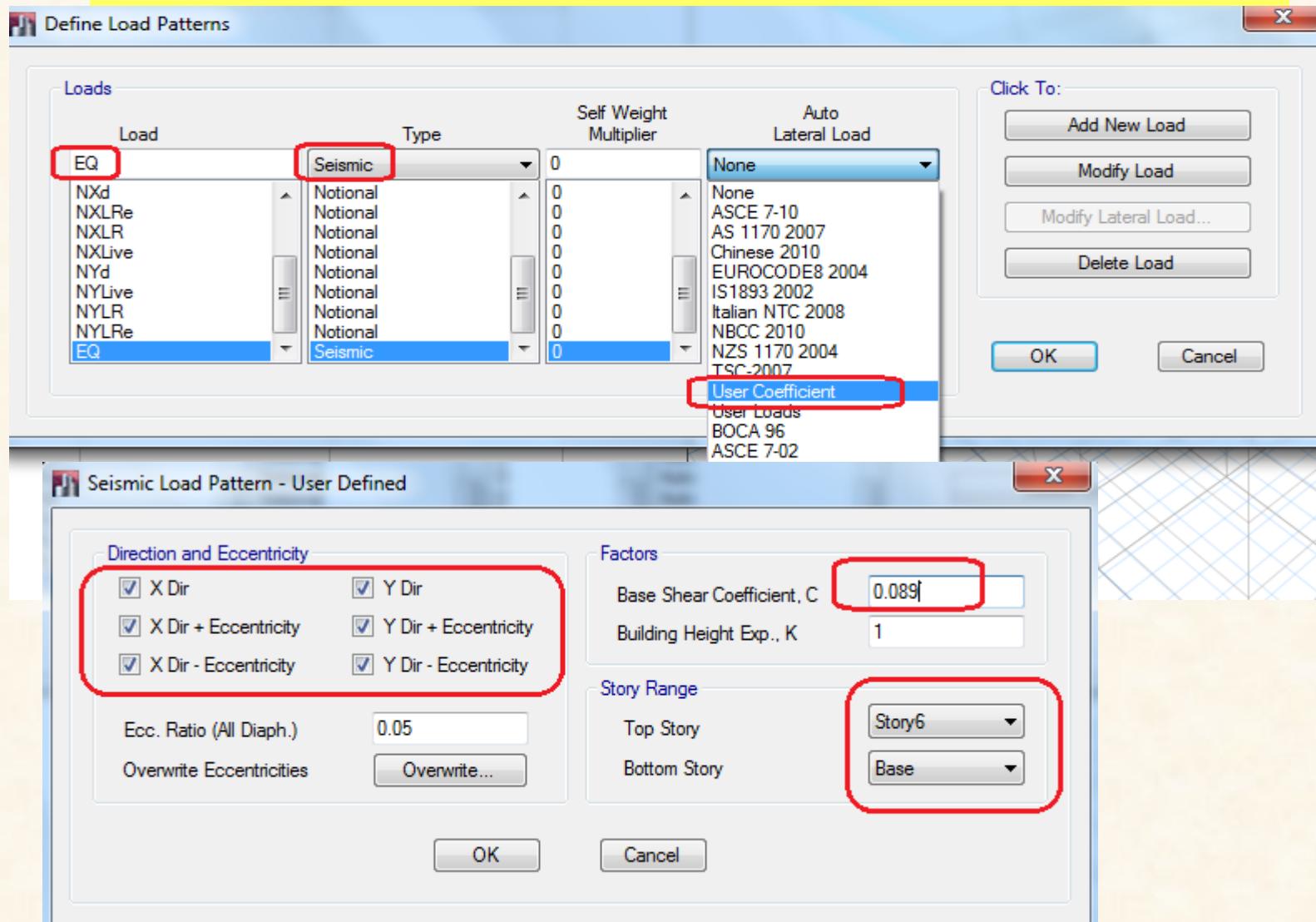
تعریف بار جانبی فرضی (درصدی از بار زنده کاهاش پذیر)



تعریف بار جانبی فرضی در هر دو جهت و برای تمامی حالات بار تقلی تعریف می‌گردد.



تعریف بار جانبی زلزله در صورتیکه سیستم مقاوم جانبی در هر دو جهت همسان باشد.



تعریف بار جانبی زلزله در صورتیکه سیستم مقاوم جانبی در هر دو جهت همسان نباشد.

Define Load Patterns

| Load | Type | Self Weight Multiplier | Auto Lateral Load |
|--------|----------|------------------------|-------------------|
| EQ | Seismic | 0 | None |
| NXd | Notional | 0 | None |
| NXLRe | Notional | 0 | ASCE 7-10 |
| NXLR | Notional | 0 | AS 1170 2007 |
| NXLive | Notional | 0 | Chinese 2010 |
| NYd | Notional | 0 | EUROCODE8 2004 |
| NYLive | Notional | 0 | IS1893 2002 |
| NYLR | Notional | 0 | Italian NTC 2008 |
| NYLRe | Notional | 0 | NBCC 2010 |
| EQ | Seismic | 0 | NZS 1170 2004 |
| | | | TSC-2007 |
| | | | User Coefficient |
| | | | User Loads |
| | | | BOCA 96 |
| | | | ASCE 7-02 |
| | | | ASCE 7-05 |

Click To:

- Add New Load
- Modify Load
- Modify Lateral Load...
- Delete Load

OK Cancel

Seismic Load Pattern - User Defined

Direction and Eccentricity

- X Dir
- X Dir + Eccentricity
- X Dir - Eccentricity
- Y Dir
- Y Dir + Eccentricity
- Y Dir - Eccentricity

Ecc. Ratio (All Diaph.) 0.05 Overwrite...

Factors

Base Shear Coefficient, C 0.089

Building Height Exp., K 1

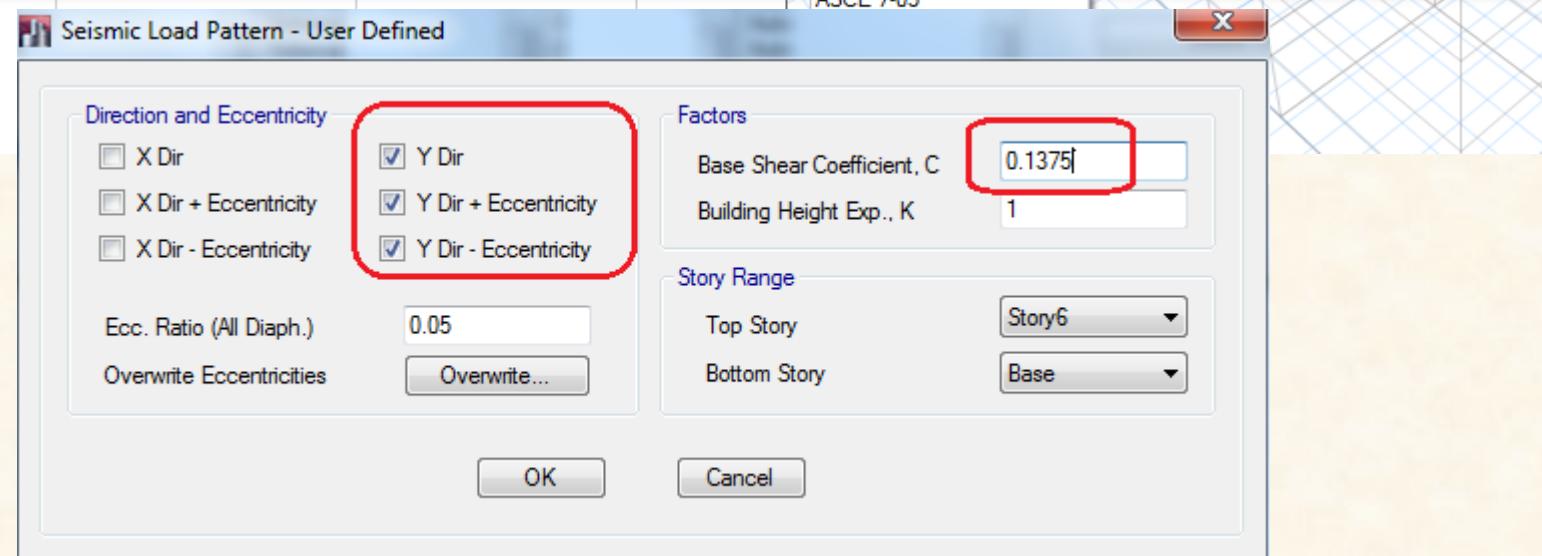
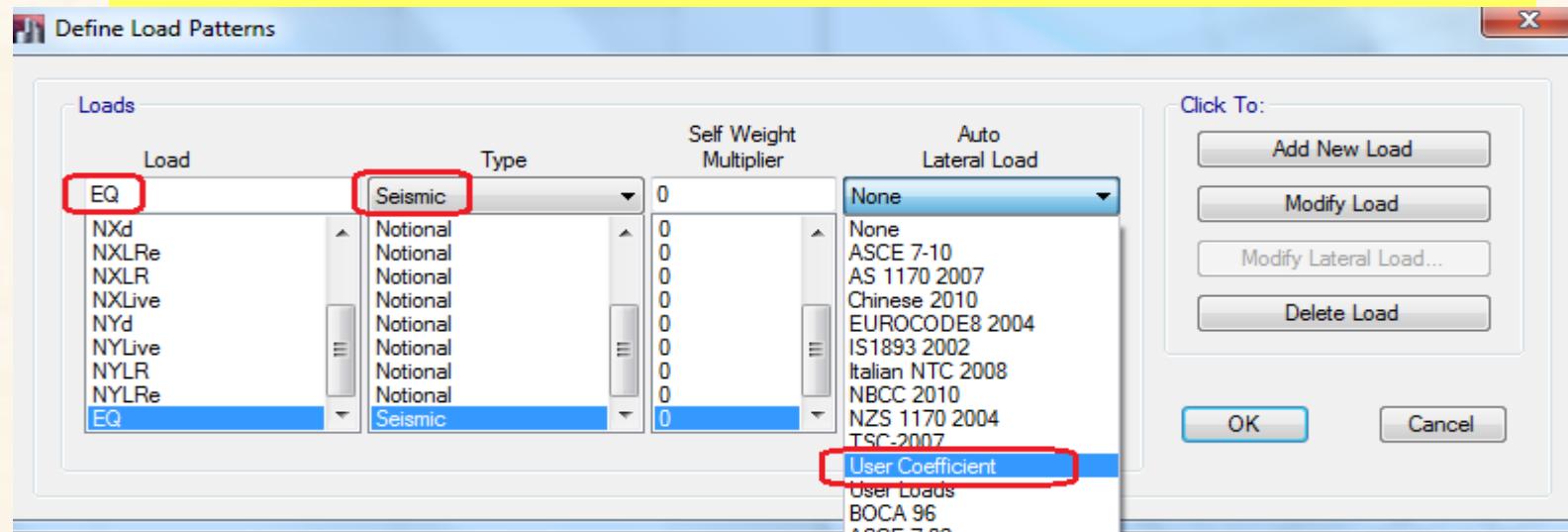
Story Range

Top Story Story6

Bottom Story Base

OK Cancel

تعریف بار جانبی زلزله در صورتیکه سیستم مقاوم جانبی در هر دو جهت همسان نباشد.



۱۰-۱۱-۶ ترکیب بارهای شامل اثرهای زلزله طرح

اثرات زلزله طرح در ترکیب بارهای فصل دوم استفاده می‌شود. این اثرات باید بر اساس تراز نهایی، با استفاده از ضریب رفتار نهایی ساختمان، محاسبه شوند. در صورت استفاده از ویرایش سوم استاندارد ۲۸۰۰، لازم است نیروهای ناشی از زلزله در ضریب **۱/۴** ضرب شده و سپس در ترکیب بارهای فصل دوم این مبحث استفاده شوند.

ترکیبات بار براساس مبحث ششم

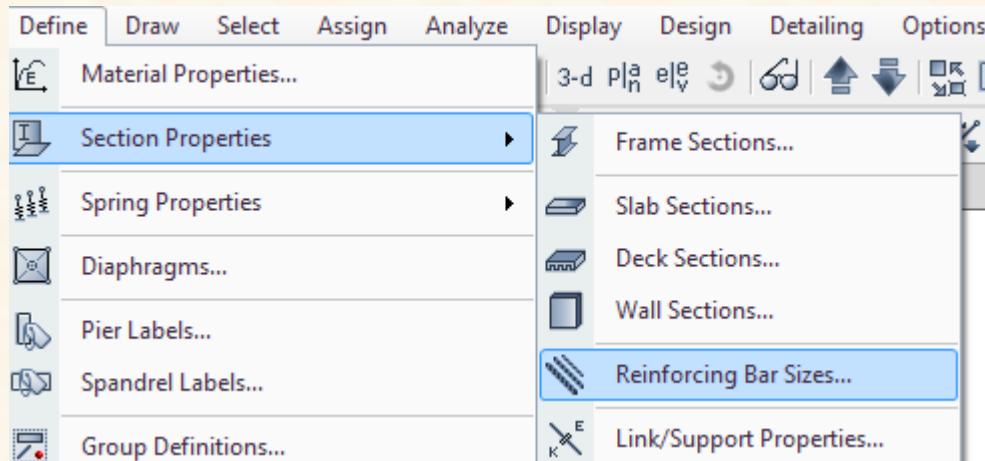


- ۱) $1.4D$
- ۲) $1.2D + 1.6L + 0.5(L_r \text{ یا } S \text{ یا } R)$
- ۳) $1.2D + 1.6(L_r \text{ یا } S \text{ یا } R) + [L \text{ یا } 0.5(1.4W)]$
- ۴) $1.2D + 1.0(1.4W) + L + 0.5(L_r \text{ یا } S \text{ یا } R)$
- ۵) $1.2D + 1.0E + L + 0.2S$
- ۶) $0.9D + 1.0(1.4W)$
- ۷) $0.9D + 1.0E$
- ۸) $1.2D + 0.5L + 0.5(L_r \text{ یا } S) + 1.2T$
- ۹) $1.2D + 1.6L + 1.6(L_r \text{ یا } S) + 1.0T$

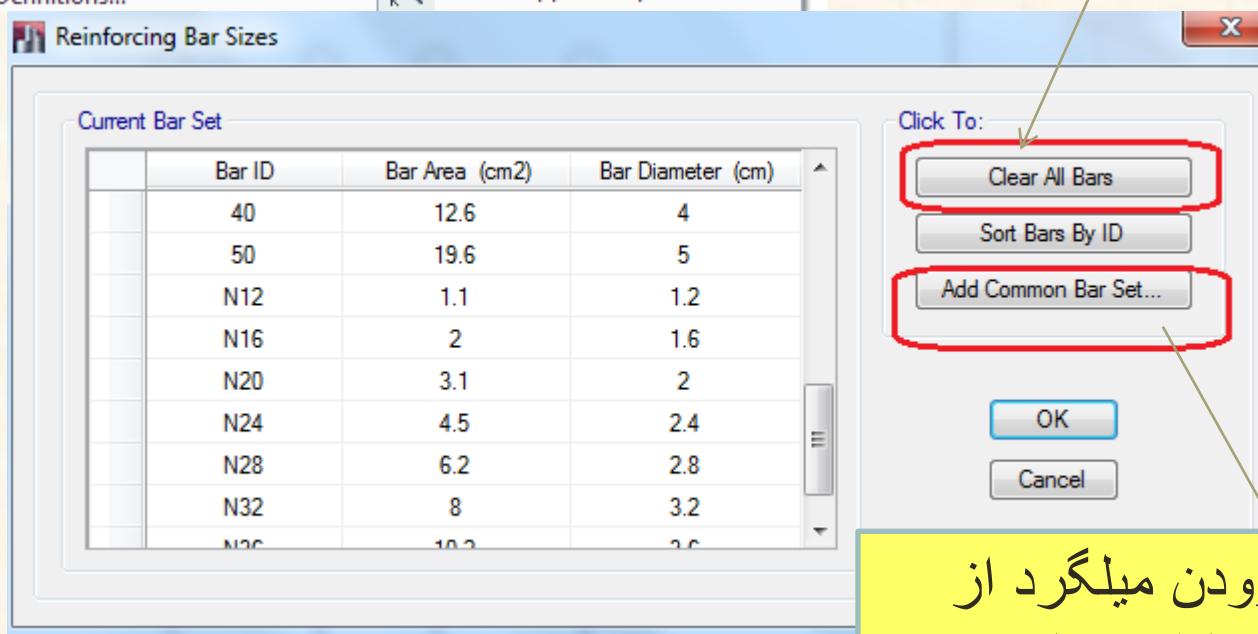
ترکیبات بار براساس ASCE7-10



1. $1.4D$
2. $1.2D + 1.6L + 0.5(L_r \text{ or } S \text{ or } R)$
3. $1.2D + 1.6(L_r \text{ or } S \text{ or } R) + (L \text{ or } 0.5W)$
4. $1.2D + 1.0W + L + 0.5(L_r \text{ or } S \text{ or } R)$
5. $1.2D + 1.0E + L + 0.2S$
6. $0.9D + 1.0W$
7. $0.9D + 1.0E$



حذف میلگرد های
پیش فرض



افزودن میلگرد از
استادارد خاص

Reinforcing Bar Sizes

Current Bar Set

| * | Bar ID | Bar Area (cm ²) | Bar Diameter (cm) |
|---|--------|-----------------------------|-------------------|
| * | | | |

Click To:

Select Common Rebar Set

U.S. Customary

Canadian

U.S. Soft Metric

Australian

OK Cancel

Reinforcing Bar Sizes

Current Bar Set

| Bar ID | Bar Area (cm ²) | Bar Diameter (cm) |
|--------|-----------------------------|-------------------|
| 6 | 0.3 | 0.6 |
| 8 | 0.5 | 0.8 |
| 10 | 0.8 | 1 |
| 12 | 1.1 | 1.2 |
| 14 | 1.5 | 1.4 |
| 16 | 2 | 1.6 |
| 18 | 2.5 | 1.8 |
| 20 | 3.1 | 2 |
| 22 | 3.8 | 2.2 |

Click To:

Define Draw Select Assign Analyze Display Design Detailing Options

Material Properties...

3-d Plan elev 6d ↑ ↓

Section Properties

Frame Sections...

Spring Properties

Frame Properties

Diaphragms...

Dial Labels

Frame Property Shape Type

Filter Properties List

Type

All

Filter

Clear

Properties

Click to:

Import New Properties...

Add New Property...

Add Copy of Property...

Modify/Show Properties

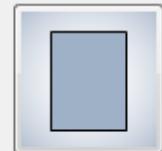
Shape Type

Section Shape

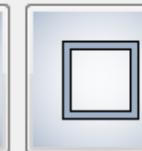
Concrete Rectangular

Frequently Used Shape Types

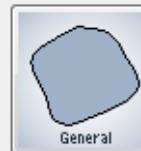
Concrete



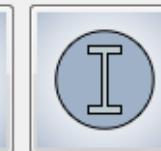
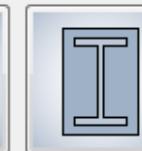
Steel



Special



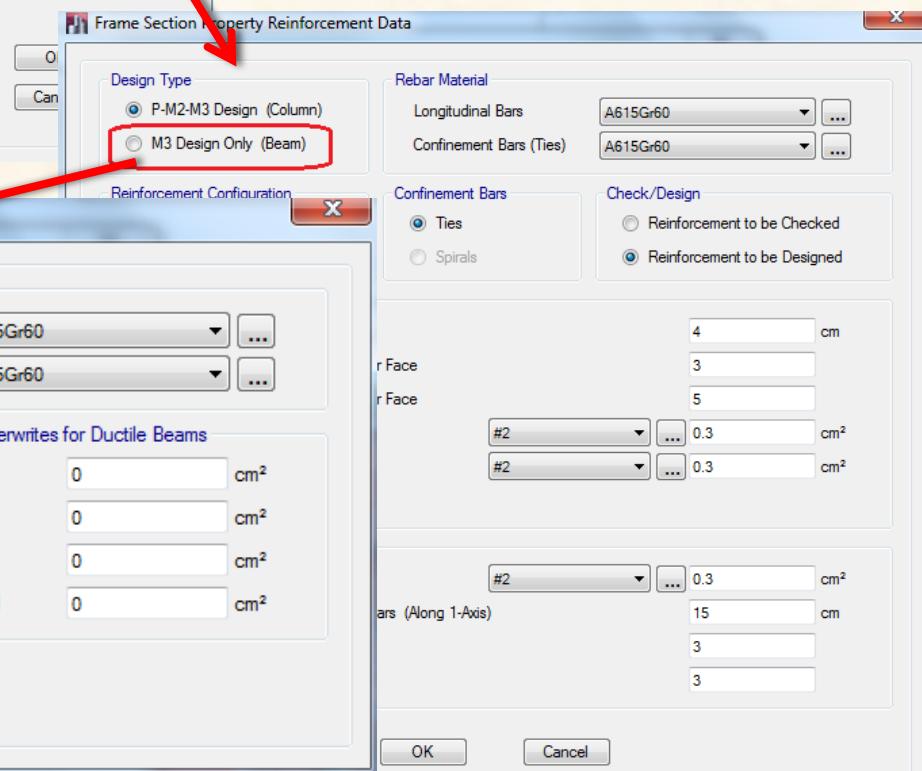
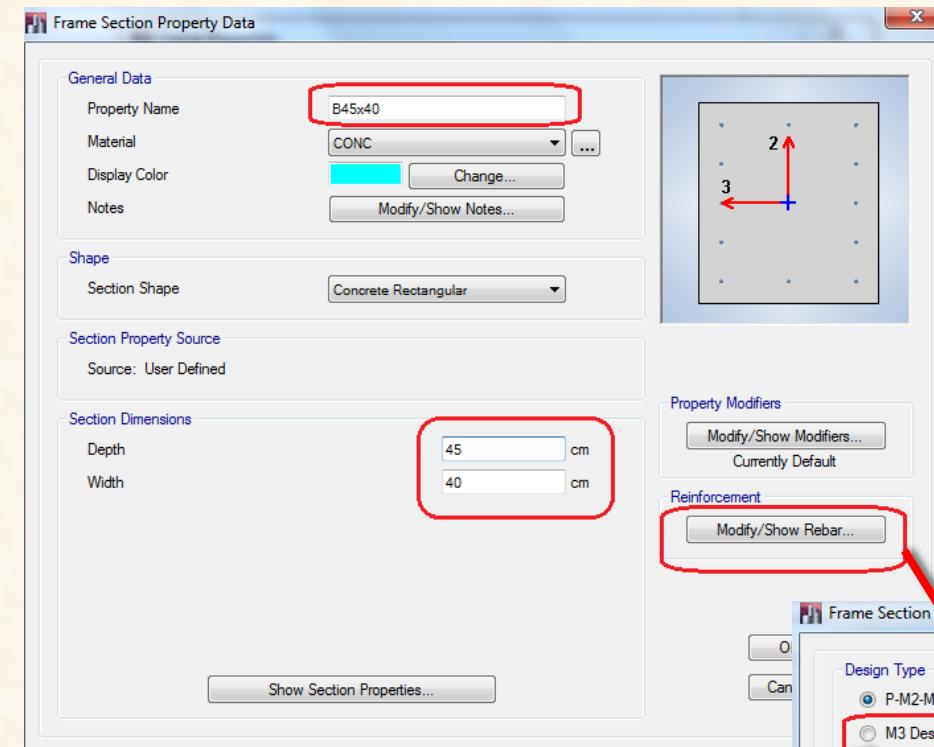
Steel Composite



OK

Cancel

تعريف مقطع تیر بتی



Frame Properties

Filter Properties List

Type: All

Filter: Clear

Click to:

Import New Properties...

Add New Property...

Add Copy of Property... (highlighted with a red box)

Modify/Show Property...

Properties

Find This Property: B45X40

Frame Section Property Data

General Data

Property Name: B50x40 (highlighted with a red box)

Material: CONC

Display Color: Red (highlighted with a red box) Change...

Notes: Modify/Show Notes...

Shape

Section Shape: Concrete Rectangular

Section Property Source

Source: User Defined

Section Dimensions

Depth: 50 cm (highlighted with a red box)

Width: 40 cm (highlighted with a red box)

Property Modifiers

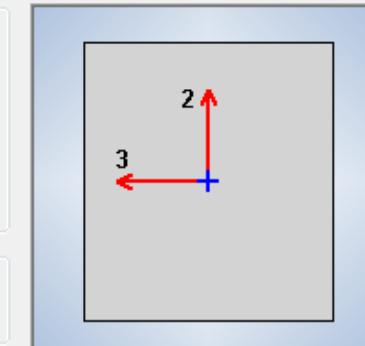
Modify/Show Modifiers... Currently User Specified

Reinforcement

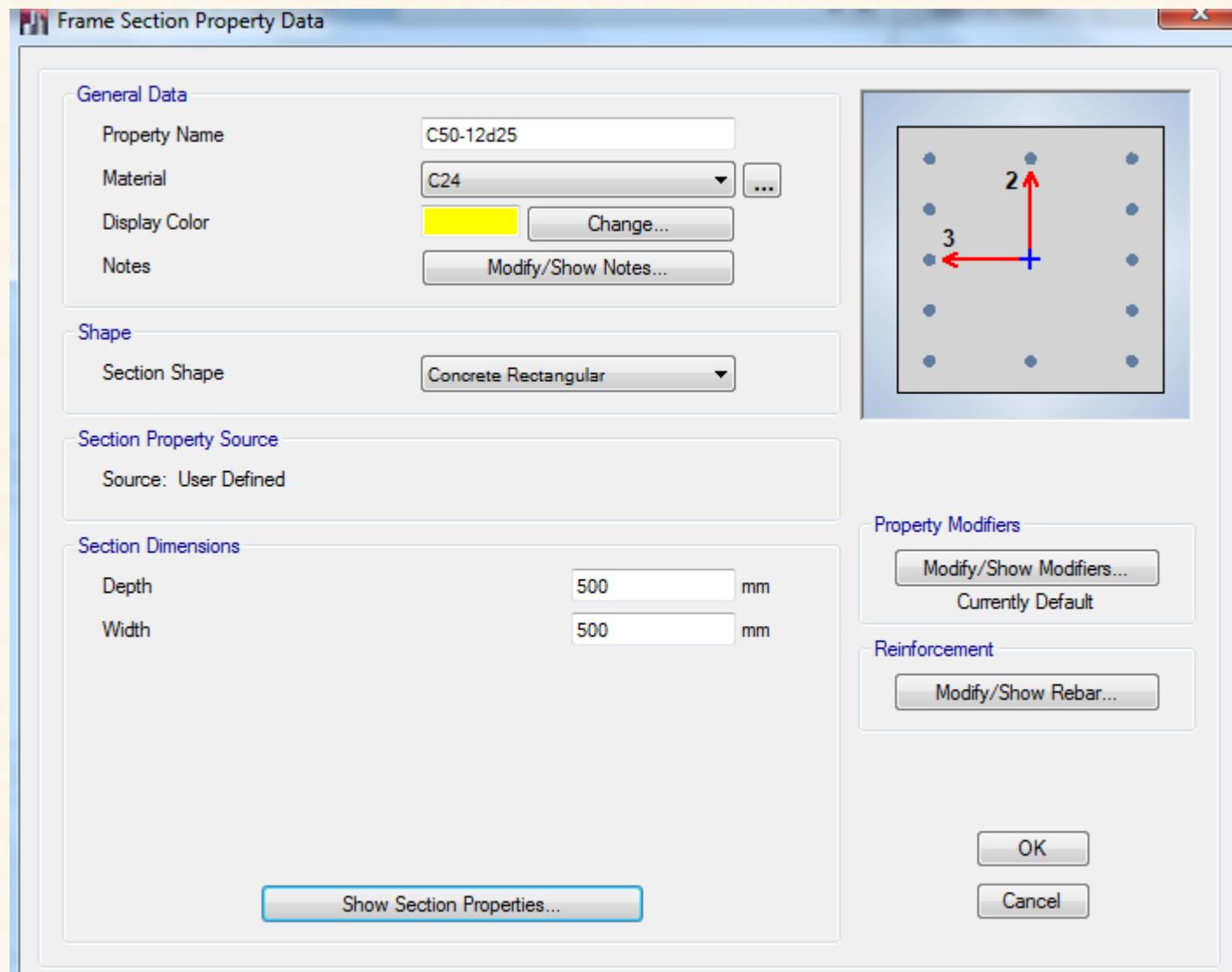
Modify/Show Rebar...

Show Section Properties...

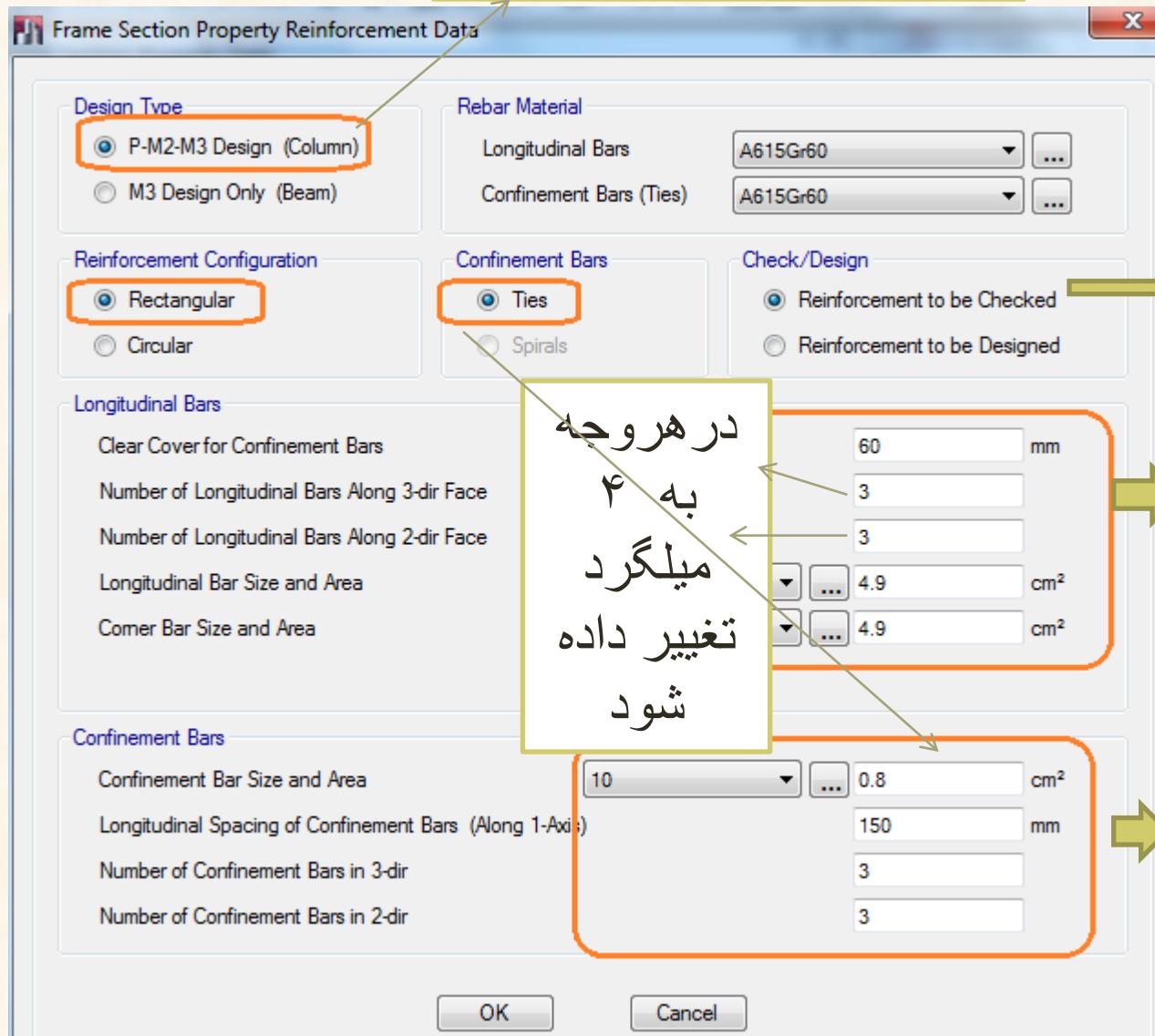
OK Cancel



تعريف مقطع ستون بتنی



تیرستون با خمث دو محوره

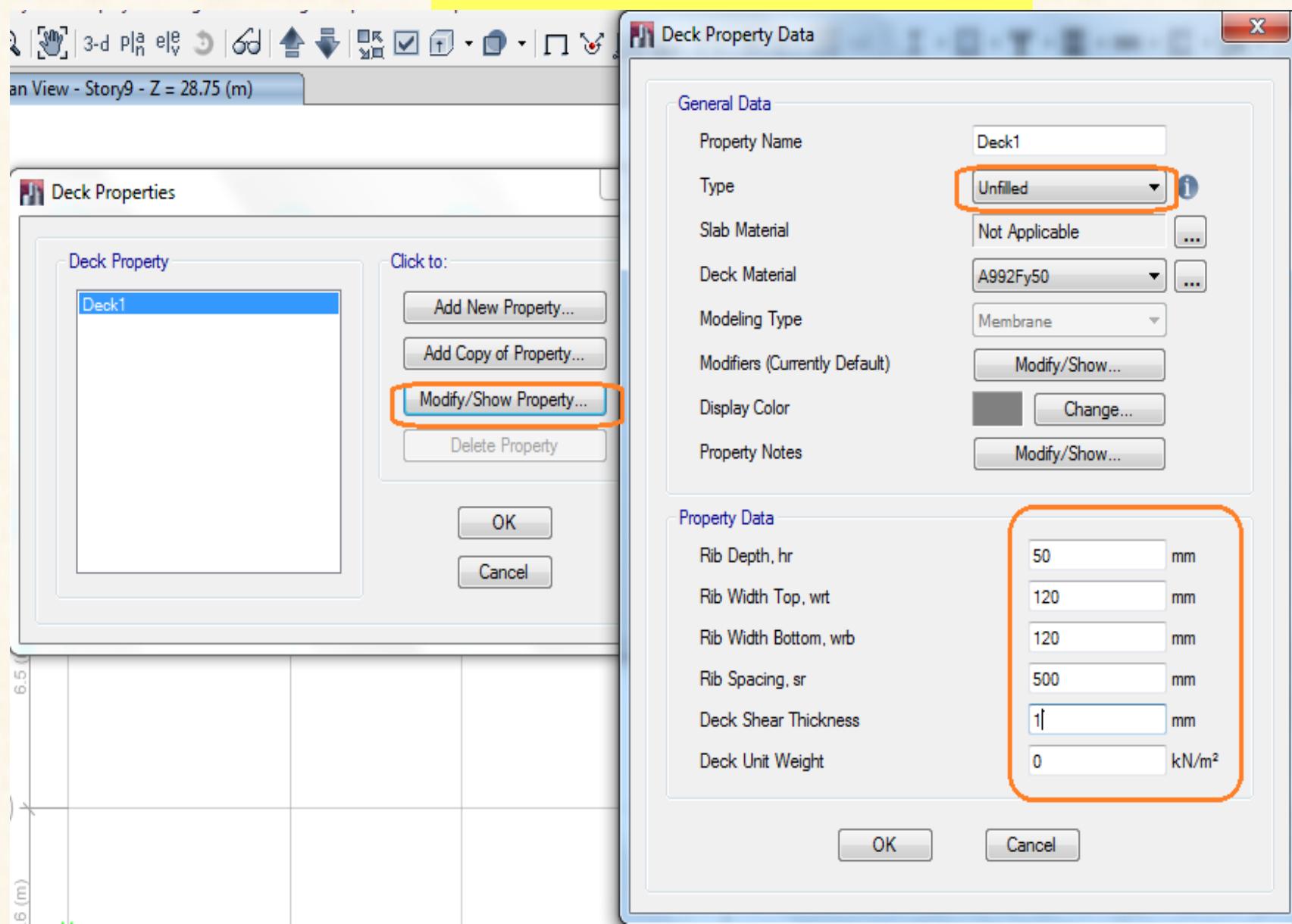


کنترل شونده

میلگرد طولی
ستون

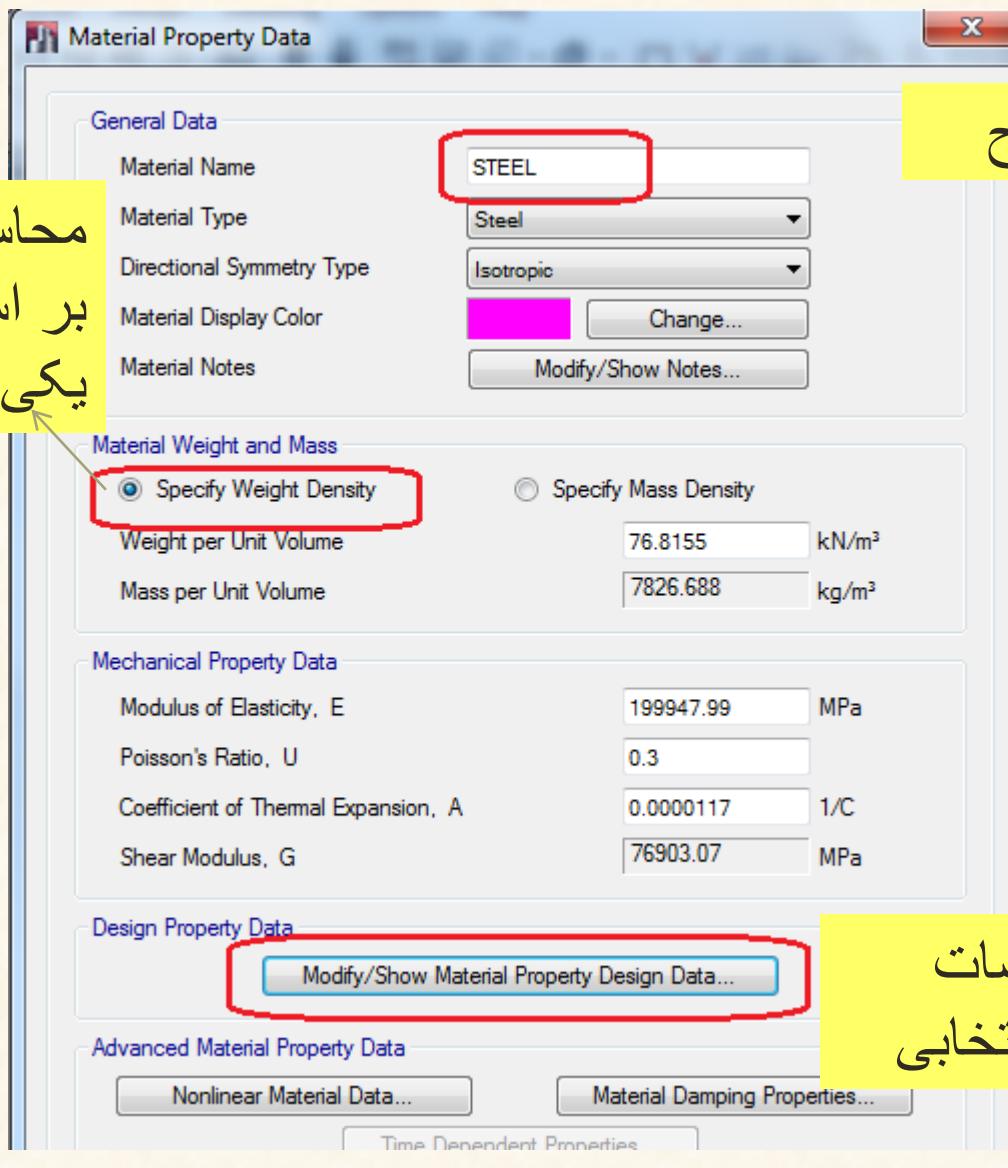
میلگرد عرضی
ستون از نوع
خاموت

تعريف سقف تیرچه و بلوك

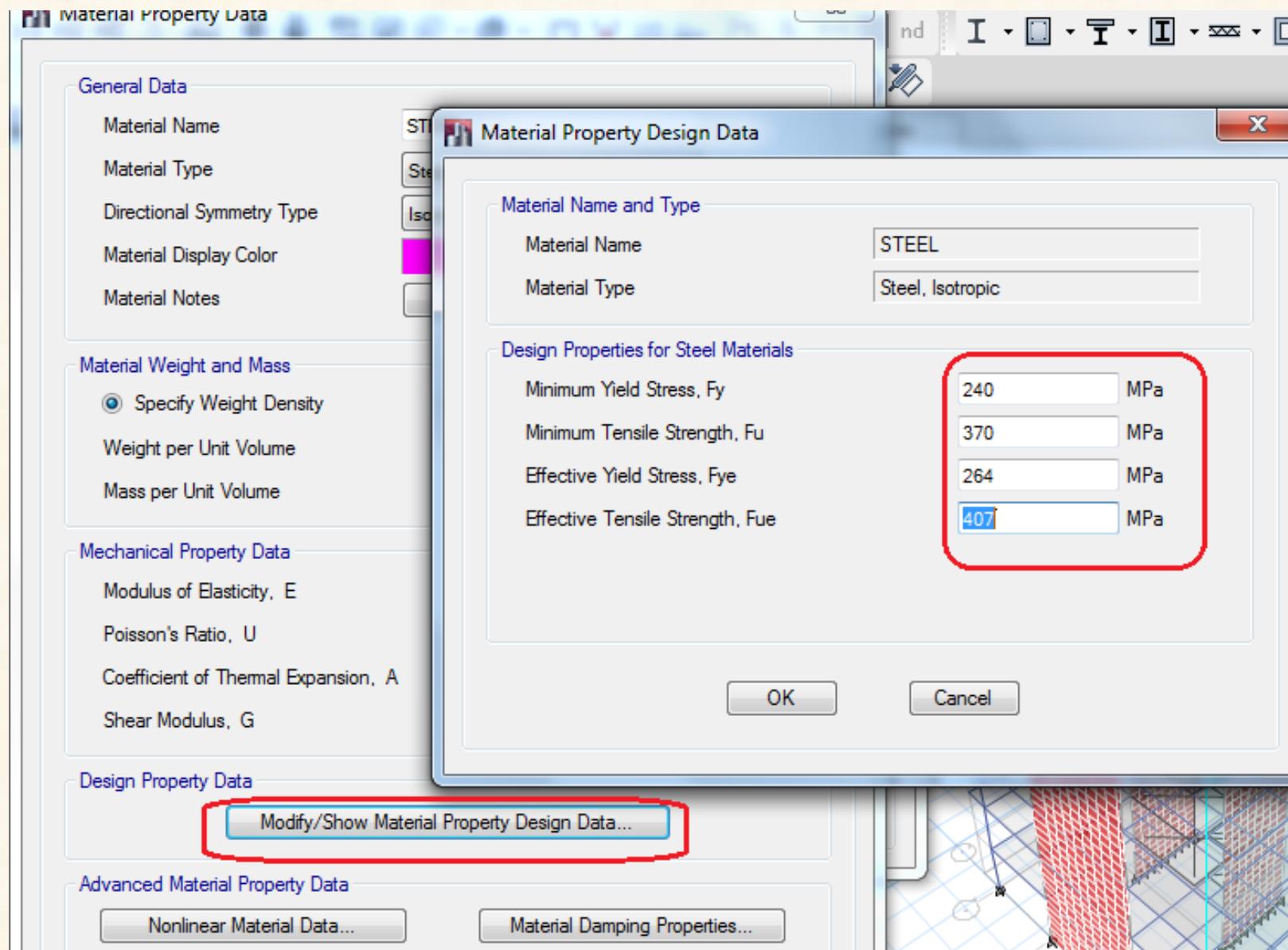


تعريف نوع مصالح

محاسبه جرم یا وزن
بر اساس تعریف
یکی از مشخصات



تعريف مشخصات
نوع مصالح انتخابی



۱-۳-۵-۹ رده بندی بتن

رده بندی بتن بر اساس مقاومت فشاری مشخصه آن به ترتیب زیر است:

C₆ C₈ C₁₀ C₁₂ C₁₆ C₂₀ C₂₅ C₃₀ C₃₅ C₄₀ C₄₅ C₅₀.
C₅₅ C₆₀ C₆₅ C₇₀ C₇₅ C₈₀ C₈₅ C₉₀ C₉₅ C₁₀₀ C₁₁₀ C₁₂₀.

اعداد بعد از C بیانگر مقاومت فشاری مشخصه بتن بر حسب مگاپاسکال می‌باشند. در عمل، در شرایط اجرایی کارگاهی، در صورتی بتن منطبق بر مشخصات و قابل قبول تلقی می‌شود که با شرایط مندرج در فصل دهم مطابقت داشته باشد.

۷-۱۳-۹ مشخصات مصالح

۱-۷-۱۳-۹ مقادیر مدول الاستیسیته بتن با جرم مخصوص (γ_c) بین ۱۵ تا ۲۵ kN/m³ از رابطه

(۱-۱۳-۹) تعیین می‌گردد:

$$E_c = (3300\sqrt{f_c} + 6900)\left(\frac{\gamma_c}{23}\right)^{1/5} \quad (1-13-9)$$

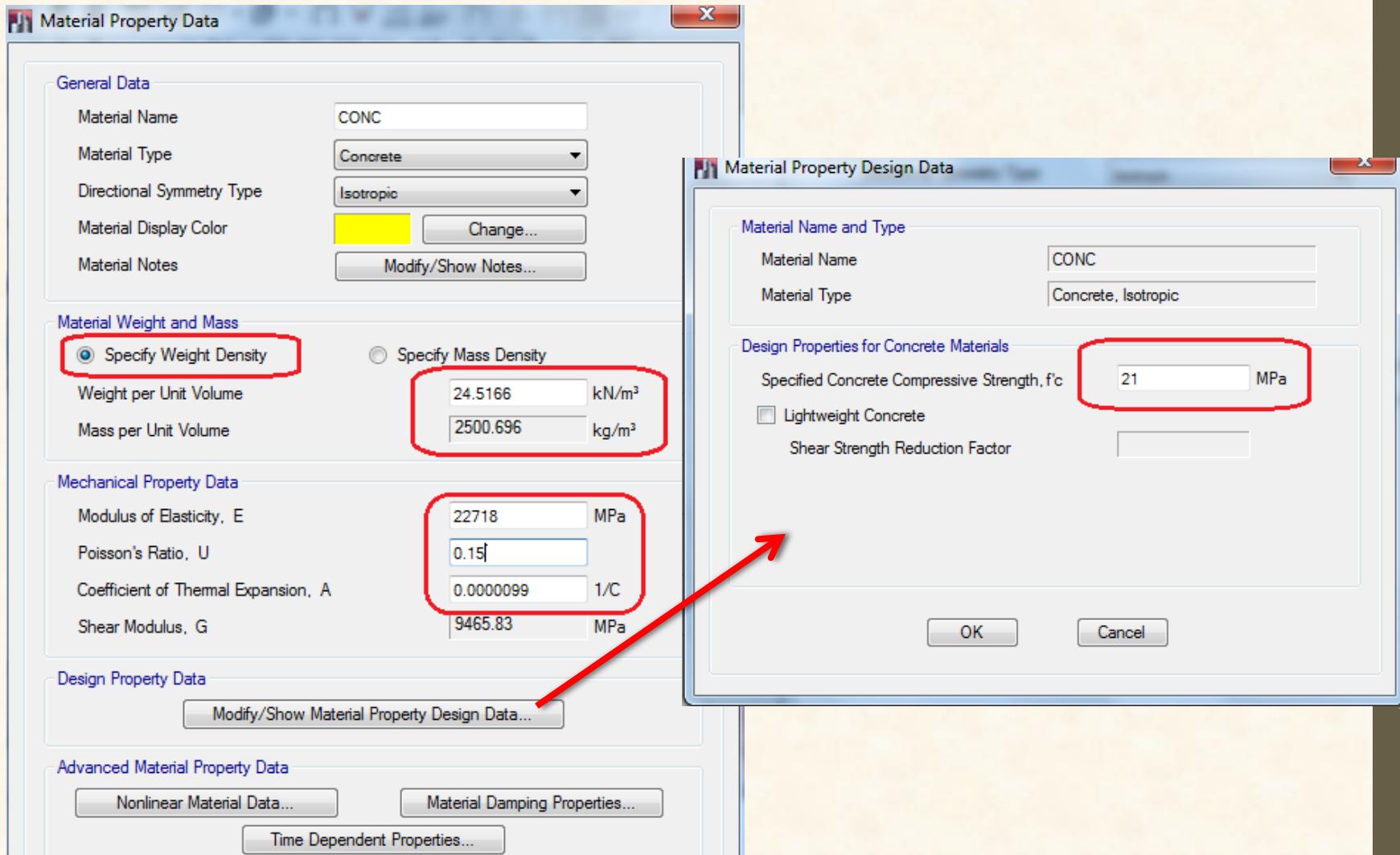
۲-۷-۱۳-۹ در تحلیل خطی مقدار $E_s = 2 \times 10^5$ مگاپاسکال منظور می‌شود.

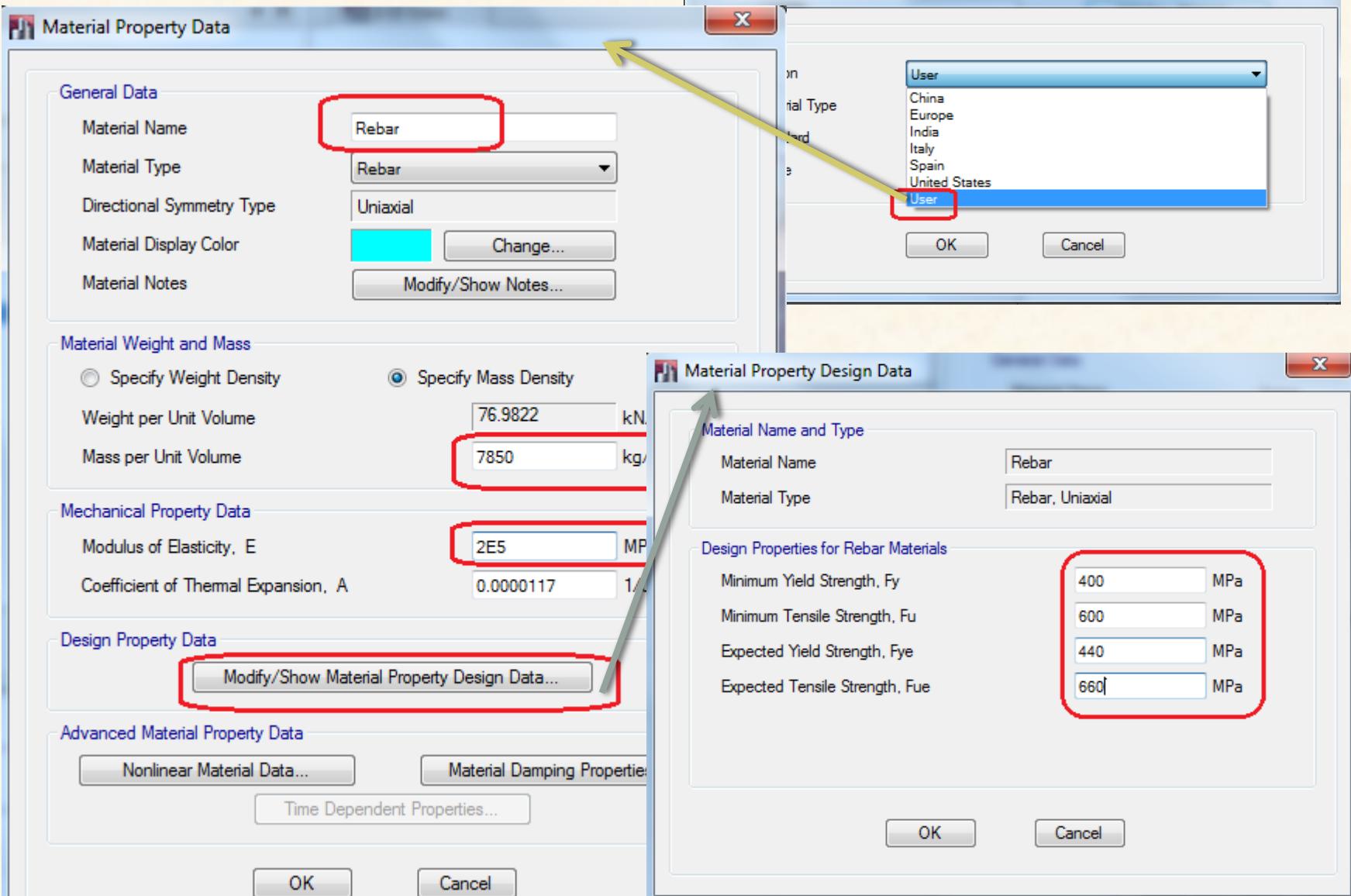
۳-۷-۱۳-۹ ضریب انبساط حرارتی بتن معادل $(1/\text{ }^\circ\text{C})^{-5}$ در نظر گرفته می‌شود.

$$E_c = (3300\sqrt{21} + 6900)\left(\frac{24.52}{23}\right)^{1.5} = 22718$$

$$E_c = 5000\sqrt{21} = 22913$$

ویرایش ۸۸





تعريف میلگرد توسط کاربر

ضوابط مبحث ششم در رابطه با کاهش بارهای زنده در ویرایش ۹۲ تغییر کرده است. ضوابط جدید مطابق با ضوابط ASCE7-10 می باشد.

4.7.2 Reduction in Uniform Live Loads

Subject to the limitations of Sections 4.7.3 through 4.7.6, members for which a value of $K_{LL}A_T$ is 400 ft² (37.16 m²) or more are permitted to be designed for a reduced live load in accordance with the following formula:

$$L = L_o \left(0.25 + \frac{15}{\sqrt{K_{LL}A_T}} \right) \quad (4.7-1)$$

In SI:

$$L = L_o \left(0.25 + \frac{4.57}{\sqrt{K_{LL}A_T}} \right)$$

where

L = reduced design live load per ft² (m²) of area supported by the member

L_o = unreduced design live load per ft² (m²) of area supported by the member (see Table 4-1)

K_{LL} = live load element factor (see Table 4-2)

A_T = tributary area in ft² (m²)

L shall not be less than $0.50L_o$ for members supporting one floor and L shall not be less than $0.40L_o$ for members supporting two or more floors.

۶-۵-۷-۲ کاهش در بارهای زنده یکنواخت

با در نظر گرفتن محدودیتهای ارائه شده در بندهای ۶-۵-۳-۷-۶-۷-۸-۶ اعضايی که برای آنها مقدار $K_{LL}A_T$ برابر با ۳۷ مترمربع یا بیشتر باشد، را می‌توان با استفاده از بارهای زنده کاهش یافته بر طبق رابطه (۱-۵-۶) کاهش داد:

$$L = L_o \left[0.25 + \frac{4.57}{\sqrt{K_{LL}A_T}} \right] \quad (1-5-6)$$

که در آن:

۱. بار زنده طراحی کاهش یافته در هر مترمربع، تحمل شده توسط عضو

۲. بار زنده طراحی کاهش نیافته در هر مترمربع، تحمل شده توسط عضو (از جدول ۶-۵-۱)

۳. ضریب عضو برای بار زنده (از جدول ۶-۵-۲)

۴. سطح بارگیر (مترمربع)

برای اعضايی که بار یک طبقه را تحمل می‌کنند نباید از $0.5L_o$ ، برای اعضايی که بار دو طبقه و بیشتر را تحمل می‌کنند، نباید از $0.4L_o$ کمتر باشد.