# **ETABS**

**مدرس:** محمد رضا سلطانی



### مراحل کار در محیط ETABS

- 1) رسم شبکه Grid
- 2) تعريف خواص مصالح
- 3) تعريف سطح مقطع تيرها و ستونها و بادبندها
  - 4) تعریف سطح مقطع سقف ها و دیوار برشی
    - 5) تعریف تعداد حالات بارگذاری
    - 6) تعریف ضرایب لرزه ای سازه
- 7) تعیین ترکیبات بارگذاری طراحی با توجه به آیین نامه طراحی
- 8) تعریف مقدار وزن مورد نیاز سازه در محاسبه نیروی زلزه (ضریب مشارکت بار زنده در زلزه)

- 9) مشخص نمودن دیافراگم صلب یا نیمه صلب در طبقات
  - 10) تعيين وعملكرد قيود تكيه گاهي
  - 11) تعیین نواحی صلب انتهایی برای تیرها و ستون ها
    - 12) بار گذاری ثقلی
      - 13) تحليل سازه
- 14) كنترل سازه (كنتل تغيير مكان نسبى-برش پايه- واژگونى-...)
  - 15<sup>2</sup>) طراحی سازہ







الف) وزن واحد سطح کف (عرض پله ۱.۱ متر)  
2400
$$(kg/m^3) \times 0.32(m) \times 0.02(m) = 15.36(kg/m)$$
  
سنگ افقی  
2400 $(kg/m^3) \times 0.17(m) \times 0.02(m) = 8.16(kg/m)$   
سنگ عمودی  
1850 $(kg/m^3) \times \frac{0.28(m) \times 0.17(m)}{2} = 44.03(kg/m)$   
 $\sum_{j=67.55 \to \frac{100}{28}} 67.55 = 241.25$   
ب) وزن واحد سرح دال بتنی و پوش زیر آن

2500
$$(kg/m^3) \times 0.14(m) = 350(kg/m^2)$$
  
1600 $(kg/m^3) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2)$   
ملات گچ و خاک

$$1300(kg/m^3) \times 0.01 = 13(kg/m^2)$$
 ملات گچ

$$\sum = 395 \rightarrow \frac{1}{\cos 30} = 456$$

 $\sum = 456 + 241.25 = 697$ 





سقة

1. 
$$aqi(12250(kg/m^3) \times 0.025(m) = 56.25(kg/m^2))$$
2.5cm  $aqi(1225m) \times 0.025(m) = 56.25(kg/m^2))$ 2.  $aqi(1225m) \times 0.0125 = 31.5(kg/m^2) 1.5cm$ 2.5cm  $aqi(125m) \times 0.0125 = 31.5(kg/m^2))$ 3.  $aqi(12m) \times 0.0125 = 30(kg/m^2))$ 5cm  $aqi(12m) \times 0.05(m) = 30(kg/m^2))$ 4.  $aqi(12m) \times 0.05(m) = 125(kg/m^2))$ 5cm  $aqi(12m) \times 0.05(m) = 125(kg/m^2))$ 5.  $qqi(12m) \times 0.05(m) = 125(kg/m^2))$ 5cm  $aqi(12m) \times 0.05(m) = 125(kg/m^2))$ 6.  $qqi(12m) \times 0.02(m) = 125(m) \times 0.2(m)) = 100(kg/m^2)$ 6 $\frac{100}{62.5}(2500(kg/m^3) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2))$ 2cm  $aqi(12m) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2)$ 7.  $aqi(12m) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2))$ 1cm  $aqi(12m) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2)$ 8.  $aqi(12m) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2)$ 1cm  $aqi(12m) \times 0.02(m) = 32(kg/m^2)$ 

$$\sum = 523 \binom{kg}{m^2}$$

• ديوار



$$1300(kg/m^3) \times 0.008(m) = 10.4(kg/m^2)$$
 $0.8cm \le 2m$  $0.8cm \le 2m$  $1$  $2100(kg/m^3) \times 0.02 = 42(kg/m^2)$  $2cm$  $2cm$ 

## $2 \times \boxed{1} + 2 \times \boxed{4} + \boxed{3.b} = 144.2 \left( \frac{kg}{m^2} \right)$

ديوار بيست سانتي بدون نما

# $\boxed{1} + \boxed{4} + \boxed{3.a} = 207 \left( \frac{kg}{m^2} \right)$

#### دیوار بیست سانتی با نما

## $\boxed{1} + \boxed{2} + \boxed{3.a} + \boxed{4} + \boxed{5} = 303 (kg/m^2)$

New Model Initialization         Do you want to initialize your new model with del         preferences from an existing .edb file? (Press F1         Choose .edb       Default.edb	finitions and Key for help.) No	بدون پ
مطبق کارهای قبلی انجام شده پیش فرض برنامه	Building Plan Grid System and Story Data Definition         Grid Dimensions (Plan) <ul> <li>Uniform Grid Spacing</li> <li>Number Lines in X Direction</li> <li>Spacing in X Direction</li> <li>Spacing in Y Direction</li> </ul> Spacing in X Direction       288.         Spacing in Y Direction       288.         Custom Grid Spacing       288.         Grid Labels       Edit Grid         Add Structural Objects       Edit Grid         Image: Steel Deck       Staggered         Truss       Flat Slab         OK	Story Dimensions         Image: Simple Story Data         Number of Stories         Typical Story Height         Typical Story Height         It44.         Bottom Story Height         It44.         Custom Story Data         Edit Story Data         Units         Image: Stab with eter Beams         Waffle Slab         Two Way or Ribbed Slab         Grid Only         Cancel
	محمدر ضبا سلطانی	12

🛄 De	efine Gr	id Data						
<u>E</u> dit	<u>F</u> orm	nat						
_ K(	Grid Data	3						
		Grid ID	Ordinate	Line Type	Visibility	Bubble Loc.	Grid Color 🔺	
	1	А	0.	Primary	Show	Тор		
	2	В	288.	Primary	Show	Тор		
	3	С	576.	Primary	Show	Тор		
	4	D	864.	Primary	Show	Тор		
	5							
	6							
	7							
	8							
	9							
	10							Units
    <sub> </sub> Y (	Grid Data	a						Kip-in 💌
		Grid ID	Ordinate	Line Type	Visibility	Bubble Loc.	Grid Color 🔺	Display Grids as
	1	1	0.	Primary	Show	Left		Ordinates C Spacing
	2	2	288.	Primary	Show	Left		
	3	3	576.	Primary	Show	Left		
	4	4	864.	Primary	Show	Left		
	5							🔲 Glue to Grid Lines
	6							Bubble Size
	7							
	8							Beset to Default Color
	9							
	10						-	Reorder Ordinates
					ок	Can	rel 1	

Sto	ry Dat	a									
		Labe	I	Heig	ht	Elevation	Maste	er Story	Similar To	Splice Point	Splice Height
	5	STOR\	(4	144		576.	Y	'es		No	0.
	4	STOR'	/3	144		432.	1	No	STORY4	No	0.
	3	STOR1	/2	144		288.	1	٩٥	STORY4	No	0.
	2	STORY	/1	144		144.	1	٩٥	STORY4	No	0.
	1	BASE				0.					
	<u> </u>										
	<u> </u>										
	<u> </u>										
	<u> </u>						_				
	<u> </u>										
							_				
	-Heset	Selected H	lows				Units				
	Heig	ght	144	l.		Reset		Chang	ge Units	Kip-i	n 🔻
	Mas	ster Story	No		_	Reset					
			_								
	Sim	lar To	NO	NE	•	Reset					
	Spli	ce Point	No		•	Reset					
	Spli	ce Height	0			Reset			OK.	Cancel	

### Define > Material Properties Modify/Show Material ST37

	Material Property Data				
	Material Name	MAT1	Display Color Color		
	Type of Material	,	Type of Design	Charles -	
جرم معصوص	Analysis Property Data		Design Design Property Data (ACI 318-05/	BC 2003)	ظرفيت تسليم فولاد 🔸
٭ وزن مخصوص	Mass per unit Volume Weight per unit Volume	800 7850	Minimum Yield Stress, Fy Minimum Tensile Strength, Fu	2400e4 4000e4	ظرفیت نهایی فولاد 🔸
مدول الاستيسيته	Modulus of Elasticity Poisson's Ratio	2e10 0.3	Cost per Unit Weight	1	ارزش موارد بیان شده
مسلم ضریب پواسون مسلم نیب انتقال گرما	Coeff of Thermal Expansion Shear Modulus	1.2e-5 9.083E+08			برای یک واحد وزن
مدول برشی مدول برشی م		ОК	Cancel		

### Define > Material Properties Modify/Show Material

Material Property Data C210 Display Color-C210 Material Name Color -Type of Material-Type of Design جرم مخصوص Isotropic Orthotropic Design Concrete 💌 ظرفیت فشاری بتن Analysis Property Data Design Property Data (ACI 318-05/IBC 2003) ظرفيت كششى فولاد 255. Specified Conc Comp Strength, f'c 210e4 Mass per unit Volume 🔻 وزن مخصوص 2500. Weight per unit Volume Bending Reinf, Yield Stress, fy 3000e4 2.180E+09 3000e4 Modulus of Elasticity Shear Reinf, Yield Stress, fys. 🔸 مدول الاستيسيته Poisson's Ratio 0.2 🔲 Lightweight Concrete ظرفيت برشى فولاد 🛩 ضريب پواسون 9.900E-06 Shear Strength Reduc. Factor Coeff of Thermal Expansion 9.083E+08 🔺 ضریب انتقال گرما Shear Modulus مدول برشی 0K Cancel  $G = \frac{E}{2(1+\vartheta)}$ مدو ل پر شے  $(4500-5000)\sqrt{f_c'}$  N,mm مدول الاستبسبته بتن  $(11500 - 15500)\sqrt{f_c'} \ kgf, cm$ 

تعريف مقاطع

<i>B45×30</i>	<i>C30</i>	Cir30
<i>B45×45</i>	C40	
B45×60	<i>C45</i>	
	<i>C50</i>	
	<i>C55</i>	
	<i>C60</i>	













### Option> Preferences/ Reinforcement Bar

### اضافه نمودن ميلگرد جديد

Reinforcing Ba	einforcing Bar Sizes							
Rebar Bar	ID	Bar A 32:258	urea	Bar Diame	eter			
10d 12d 14d 16d 20d 25d 26d 28d N12	* Ⅲ ▼	78.5 113. 201. 314. 491. 531. 616. 113.	•	9.99998 11.99896 14.00048 15.99946 19.99996 25.00122 25.99944 28.00096 11.99896	*	Add Modify Delete Reset to Defaults		
			IK	Cano	el			

Define Frame Properties		
Properties Type in property to find: [2LB12-E0.6 [2LB12-E0.6 [P16]	Click to: Import I/Wide Flange  Add I/Wide Flange Modify/Show Property Delete Property OK Cancel	

وارد پروفیل از نرم افزار های دیگر

وارد پروفیل از نرم افزار های دیگر



Properties	Click to:	f:\proje\etabs\iranpro\iran_p	rf.pro
Type in property to find: IP16 IP16 IP16	Import Double Add I/Wide F Modify/She Delete	E Ar Ian Section Type: Double Ar Section Labels DW F 2LB10-E2 2LB10-E3 2LB10-E0.5 2LB10-E0.6 2LB10-E1.5 2LB10-E1.5 2LB10-E1.5 2LB10-E2.5 2LB10-E1.5 2LB12-E0 2LB12-E0 2LB12-E1 2LB12-E2 2LB12-E3 2LB12-E0.6 2LB12-E0.6 2LB12-E0.5	igle

eneral Section					
Sec	tion Name 21P14-6	-E10			
Extract Data from Section	on Property File				
Open File	:\proje\etabs\iranpro\iran_prf.pro	Import			
Properties Section Properties Dimensions Depth (t3) Width (t2)	Set Modifiers 5.9843 9.685	Material STEEL			
		Display Color 📕			
OK Cancel					

Deck Section			
S	ection Name	DECK1	
Type Filled Deck C Unfilled Deck C Solid Slab		hs Sr	tc
Geometry		Material	
Slab Depth (tc)	5	Slab Material	CONC 🖵
Deck Depth (hr)	25	Deck Material	-
Rib Width (wr)	12	Deck Shear Thick	
Rib Spacing (Sr)	62.5		
Composite Deck Studs-		Metal Deck Unit Weig	jht
Diameter	1.905	Unit Weight/Area	0
Height (hs)	15.24		
Tensile Strength, Fu	4218.4178	Set Modifiers	Display Color 📃
	ОК	Cancel	

	Deck Section	
Deck Sections	Section	n Name DECK2
Click to: Add New Deck	Filled Deck Jnfilled Deck Solid Slab	tc
Add New Slab Add New Wall	try-	Material
Delete Section	Depth (tc) 15	Slab Material CONC
ОК	Width (wr)	Deck Shear Thick
Cancel	Spacing (Sr)	
	isite Deck Studs	Metal Deck Unit Weight
	Diameter 1.905	05 Unit Weight/Area
	Height (hs) 15.24 Tensile Strength, Fu 4218	8.4178 Set Modifiers Display Color
		OK Cancel

	Wall/Slab Section		ļ
Define W	Section Name	WALL1	
Secti	Material	CONC	
D P S	Thickness Membrane Bending	25	
	Type Shell O Memb Thick Plate Load Distribution Use Special One-V	orane O Plate Way Load Distribution	
	Set Modifiers	Display Color	



User Defined Seismic Loading	
Direction and Eccentricity X Dir O Y Dir X Dir + Eccen Y O Y Dir + Eccer X Dir - Eccen Y O Y Dir - Eccer Ecc. Ratio (All Diaph.) Override Diaph. Eccen.	n X Base Shear Coefficient, C 0.098 Building Height Exp., K 1.
Story Range Top Story <mark>STORY4</mark> Bottom Story BASE	▼ OK Cancel

Edit rUser Seismic Loads on Diaphragms	
-User Seismic Loads on Diaphragms	
USEL SEISING LUGUS UN DIADNIAGNIS	
Story Diaphragm FX FY MZ X Y	
STORY4 D1 40 25	
STORY3 D1 35 20	
STORY2 D1 30 15	
STORY1 D1 25 10	
	-
User Specified Application Point	
O Apply at Center of Mass	
Additional Ecc. Hatio (all Diaph.)	
OK Cancel	

Use for Design	des
C Include Special Seismic Design Data	Do Not Include Special Seismic Design Data
-Rho Factor (Reliability Factor based on Redundancy)	DL Multiplier
Program Calculated	Program Default (0.2)
C User Defined	C User Defined
IBC2000 Seismic Design Category-	Notes
C A, B or C	1 The program calculated Rho Factor is determined
D, E or F	of the 2000 International Building Code.
Lateral Force Resisting System Type	<ol> <li>The program calculated Rho Factor is reported as a part of the Building Output data.</li> </ol>
O Dual System	3 The Rho factor and the DL Multiplier are
© Other	load combinations for the American codes (ACI, AISC, UBC). These factors must be applied manually by the user for other combinations.
Omega Factor (System Overstrength Factor)	_
Program Default (3.0)	
C User Defined	
ОК	Cancel

Concrete Frame Design Preferences		
Design Code	ACI 318.99	
Number of Interaction Curves	24	
Number of Interaction Points	11	-
Consider Minimum Eccentricity	Yes	
Phi (Bending-Tension)	0.9	
Phi (Compression Tied)	0.7	
Phi (Compression Spiral)	0.75	
Phi (Shear)	0.85	
Pattern Live Load Factor	0.75	
Utilization Factor Limit	0.95	
		ОК
		Lancel
1		

Add/L	pdate Default Combinations
Г	Steel Frame Design
7	Concrete Frame Design
Г	Composite Beam Design
Г	Concrete Shearwall Design
Г	Convert to User Combinations (Editable

Define Load Combinatio	ns
Combinations DCON1 DCON2 DCON3 DCON4 DCON5 E DCON6 DCON7 DCON8 DCON9 DCON10 DCON11	Click to: Add New Combo Modify/Show Combo Delete Combo OK Cancel

Load Combination Nam	e COMB1
Load Combination Type	ADD 🗸
Define Combination Case Name So EX Static Load ▼1	ale Factor
LIVE Static Load 1 EX Static Load 1	Add
	Modify Delete
	Modify Delete

Define Mass Source
Mass Definition From Self and Specified Mass From Loads From Self and Specified Mass and Loads
Define Mass Multiplier for Loads
Load Multiplier LIVE 0.2 DEAD 1 LIVE 0.2 Modify Delete
<ul> <li>Include Lateral Mass Only</li> <li>Lump Lateral Mass at Story Levels</li> </ul>
OK Cancel
Diaphragm D1
----------------
Rigidity
In C Ser C Ser
<u> </u>

Assign Restraints	
Restraints in Global Directions ▼ Translation X ▼ Rotation about X ▼ Translation Y ▼ Rotation about Y ▼ Translation Z ▼ Rotation about Z Fast Restraints	
OK Cancel	Frame End Length Offsets   End Offset Along Length    Automatic from Connectivity
Automatic from Connectivity     Define Lengths     End-I     End-J	End-I 10.5 End-J 0.5 Rigid-zone factor 0.5 OK Cancel
Rigid-zone factor 0.5	

	<u>Rele</u> Start	<u>ase</u> End	<u> </u>	l Fixity Springs End
Axial Load				
Shear Force 2 (Major)				
Shear Force 3 (Minor)				
Torsion	$\checkmark$		0.	
Moment 22 (Minor)	$\checkmark$	$\mathbf{\nabla}$	0.	0.
Moment 33 (Major)	$\checkmark$	$\overline{}$	0.	0.
			ОК	Cancel

#### **آنالیز سازه** تغیین ضرائب $P - \Delta$ جهت آنالیز سازه

Analysis Options	
Building Active Degrees of Freedom         Full 3D       XZ Plane       YZ Plane       No Z Rotation         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom       Image: Active Degrees of Freedom         Image: Active Degrees of Freedom </th <th>P-Delta Parameters</th>	P-Delta Parameters
<ul> <li>□ Dynamic Analysis</li> <li>☑ Include P-Delta</li> <li>☑ Save Access DB File</li> <li>☑ File Name</li> </ul>	Non-iterative - Based on Mass     Iterative - Based on Load Combination     Iteration Controls     Maximum Iterations     5     Relative Tolerance - Displacements     1.000E-03     P-Delta Load Combination
OK Cancel	Load Case     Scale Factor       DEAD     1       LIVE     1       Add       Modify       Delete

#### نمایش مختصات مرکز جرم و مرکز سختی



#### كنترل تغيير مكان نسبى سازه

جهت کنترل تغییر مکان نسبی سازه نیاز به ایجاد ترکیبات ارگذاری به صورت زیر داریم  $DL + LL \pm E$  این کنترل بر اساس ضوابط آیین نامه ۲۸۰۰ زلزله باید صورت گیرد بعد از آنالیز سازه و قرار دادن واحد روی kgf/cm مسیر زیر را دنبال کنید

Display\ Show Tables

 $0.025H \ge 0.7R \times \Delta w$ 

$$Drift = \frac{\Delta w}{H} \le 0.005$$

محمدر ضا سلطاني





- 1) Simplified T & C section
- 2) Uniform
- 3) General

#### 1) Simplified T & C section





#### 2) Uniform

در این روش یک الگوی آرماتور گذاری یکنواخت به دیوار داده میشود. و برنامه در دو حاات طراحی آنالیز کنترل میکند آرماتور های لبه =  $021 \oplus 020$ آرماتور های گوشه = 020

#### 3) General

این روش بسیار پیشرفته میباشد. و میتوان برای هر نوع دیوار با هر نوع شکل در دو حالت توزیع یکنواخت آرماتور و توزیع غیر یکنواخت آرماتور در نرم افزار جانبی SDاجرا نمود اشکال قابل اجرا در این حالت 45 Assign/shell area/ area object mesh option/

	Area Object Auto Mesh Options
	Floor Meshing Options © Default (Auto Mesh at Beams and Walls if Membrane - No Auto Mesh if Shell or Plate) © For Defining Rigid Diaphragm and Mass Only (No Stiffness - No Vertical Load Transfer) © No Auto Meshing, (Use Object as Structural Element)
تقسیم بندی بر اساس تعداد المان	<ul> <li>No Auto Meshing (Use Object as Structural Element)</li> <li>Auto Mesh Object into Structural Elements</li> <li>Mesh at Beams and Other Meshing Lines</li> <li>Mesh at Wall and Ramp Edges</li> <li>Mesh at Visible Grids</li> <li>Further Subdivide Auto Mesh with Maximum Element Size of</li> <li>Ramp and Wall Meshing Options</li> <li>No Subdivision of Object</li> <li>Subdivide Object into I vertical and I horizontal</li> <li>Subdivide Object into Elements with Maximum Size of</li> <li>Add restraints/constraints on edge if corners have restraints/constraints</li> </ul>

### ضرائب ترک خوردگی سیستم های دوگانه

Define Wall/Slab/Deck Sections	Analysis Stiffness Modification Factors	الف) ديوار برشي
Define Wall/Slab/Deck Sections         Sections       Click to:-         DECK       Add to         Wall/Slab Section       Material         Section Name       WALL1         Material       C250         Thickness       0.2         Bending       0.2         Type       Output to the cold of the col	Analysis Stiffness Modification Factors         Stiffness Modifiers         Membrane f11 Modifier         Membrane f22 Modifier         Membrane f12 Modifier         Bending m11 Modifier         Bending m22 Modifier         Shear v13 Modifier         Shear v23 Modifier         Mass Modifier         Membrane f12	۰/۵       تیر         ۰/۵       تیر         ۰/۳۵       ستون متصل به دیوار برشی         ۰/۷       ستون جدا از دیوار برشی         ۰/۳۵       مشخصات ستون متصل به دیوار         ۸۰۸۰       ۸۰۰۰         ۸۰۸۰       ۱         ۱       ۱         ۱       ۱
Shell O Membrane O Plate     Thick Plate     Load Distribution     Use Special One-Way Load Distribut     Set Modifiers Display Color     OK Cancel	on 33, x 22, x	Moment of Inertia about 2 axis       0.35         Moment of Inertia about 3 axis       0.35         Mass       1         Weight       1         OK       Cancel         •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          •/٧          47

$$P = \int F_{11} dx$$
$$V = \int F_{12} dx$$
$$M = \int F_{22} \times x dx$$









# طراحی میگلرد طولی در دیوار برشی در حالت طراحی General

Sections	Click to:		Section Name PSEC2	
	Add Pier Section Add Copy of Pier Section Modify/Show Pier Section		Base Material C250  Add Pier	
	OK Cancel		Start from Existing Wall Pier	
		••••••••••••••••••••••••••••••••••••••	OFINE/Edit/Show Section Section Designer	
orner Point Reinforcing Bar Size #9				
Apply to All Corners     OK     Cancel				N
		محمدر ضا سلطانی		51

# طراحی میگلرد طولی در دیوار برشی در حالت طراحی Uniform

Material	C250 💌
istributed Bars	
Bar Size	20d 💌
Spacing	35.
Clear Cover for Rebar	50.
nd/Corner Bars	
Bar Size	25M 💌
heck/Design	
Reinforcement to be C	Checked
C Reinforcement to be D	)esigned
Bar Size Check/Design	25M Checked Designed

### اعمال مقطع ایجاد شده در SD به مدل

Design\shell wall design\ Assign pier section for checking

1) Simplified T&C
 2) Uniform
 3) General

#### 2) Uniform

Material	2) Conoral	Assign General Reinforcing	Pier Sections
Distributed Bars Bar Size #7 Spacing 12. Clear Cover for Rebar 1. End/Corner Bars Bar Size #9	3) General	Pier Sections Section at Bottom NONE PSEC1 PSEC2	Section at Top NONE PSEC1 PSEC2
Check/Design      Reinforcement to be Checked      Reinforcement to be Designed      OK      Cancel		Check/Design Reinforcement to Reinforcement to OK	be Checked be Designed Cancel

تنظيم آيين نامه طراحي ديوار برشي

Option\ Preferences ......\ shear wall Design

Rebar Unitsin^2Rebar/Length Unitsin^2/ftPhi (Bending-Tension)0.9Phi (Compression)0.7Phi (Shear)0.85Phi (Shear Seismic)0.6Pmax Factor0.8Number of Curves24Number of Points11Edge Design PT-Max0.06Edge Design PC-Max0.04Section Design IP-Max0.02Section Design IP-Min0.0025Utilization Factor Limit0.95	Rebar Units       in^2         Rebar/Length Units       in^2/ft         Phi (Bending-Tension)       0.9         Phi (Compression)       0.7         Phi (Shear)       0.85         Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         OK       Occord         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.95         Utilization Factor Limit       0.95	Design Code	ACI 318-99	
Rebar/Length Unitsin^2/ttPhi (Bending-Tension)0.9Phi (Compression)0.7Phi (Shear)0.85Phi (Shear Seismic)0.6Pmax Factor0.8Number of Curves24Number of Points11Edge Design PT-Max0.06Edge Design PC-Max0.04Section Design IP-Max0.02Section Design IP-Min0.0025Utilization Factor Limit0.95	Rebar/Length Units       in^2/ft         Phi (Bending-Tension)       0.9         Phi (Compression)       0.7         Phi (Shear)       0.85         Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         OK       0.02         Section Design IP-Max       0.02         Julization Factor Limit       0.95	Rebar Units	in^2	
Phi (Bending-Tension)0.9Phi (Compression)0.7Phi (Shear)0.85Phi (Shear Seismic)0.6Pmax Factor0.8Number of Curves24Number of Points11Edge Design PT-Max0.06Edge Design PC-Max0.04Section Design IP-Max0.02Section Design IP-Min0.0025Utilization Factor Limit0.95	Phi (Bending-Tension)     0.9       Phi (Compression)     0.7       Phi (Shear)     0.85       Phi (Shear Seismic)     0.6       Pmax Factor     0.8       Number of Curves     24       Number of Points     11       Edge Design PT-Max     0.06       Gection Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.0025       Jtilization Factor Limit     0.95	Rebar/Length Units	in^2/ft	
Phi (Compression)       0.7         Phi (Shear)       0.85         Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.0025         Utilization Factor Limit       0.95	Phi (Compression)       0.7         Phi (Shear)       0.85         Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         OK       0.02         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.95         Utilization Factor Limit       0.95	Phi (Bending-Tension)	0.9	
Phi (Shear)       0.85         Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.025         Utilization Factor Limit       0.95	Phi (Shear)       0.85         Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.025         Jtilization Factor Limit       0.95	Phi (Compression)	0.7	
Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.025         Utilization Factor Limit       0.95	Phi (Shear Seismic)       0.6         Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.025         Jtilization Factor Limit       0.95	Phi (Shear)	0.85	
Pmax Factor       0.8         Number of Curves       24         Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.0025         Utilization Factor Limit       0.95	Pmax Factor     0.8       Number of Curves     24       Number of Points     11       Edge Design PT-Max     0.06       Edge Design PC-Max     0.04       Section Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.025       Jtilization Factor Limit     0.95	Phi (Shear Seismic)	0.6	
Number of Curves     24       Number of Points     11       Edge Design PT-Max     0.06       Edge Design PC-Max     0.04       Section Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.0025       Utilization Factor Limit     0.95	Number of Curves     24       Number of Points     11       Edge Design PT-Max     0.06       Edge Design PC-Max     0.04       Section Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.0025       Jtilization Factor Limit     0.95	Pmax Factor	0.8	
Number of Points       11         Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.0025         Utilization Factor Limit       0.95	Number of Points     11       Edge Design PT-Max     0.06       Edge Design PC-Max     0.04       Section Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.0025       Jtilization Factor Limit     0.95	Number of Curves	24	
Edge Design PT-Max       0.06         Edge Design PC-Max       0.04         Section Design IP-Max       0.02         Section Design IP-Min       0.0025         Utilization Factor Limit       0.95	Edge Design PT-Max 0.06 Edge Design PC-Max 0.04 Section Design IP-Max 0.02 Section Design IP-Min 0.0025 Jtilization Factor Limit 0.95 Cancel	Number of Points	11	
Edge Design PC-Max     0.04       Section Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.0025       Utilization Factor Limit     0.95	Edge Design PC-Max 0.04 UK Section Design IP-Max 0.02 Section Design IP-Min 0.0025 Jtilization Factor Limit 0.95 Cancel	Edge Design PT-Max	0.06	01
Section Design IP-Max     0.02       Section Design IP-Min     0.0025       Utilization Factor Limit     0.95	Section Design IP-Max 0.02 Section Design IP-Min 0.0025 Jtilization Factor Limit 0.95 Cancel	Edge Design PC-Max	0.04	UK
Section Design IP-Min 0.0025 Utilization Factor Limit 0.95	Section Design IP-Min 0.0025 Jtilization Factor Limit 0.95 Cancel	Section Design IP-Max	0.02	
Utilization Factor Limit 0.95	Jtilization Factor Limit 0.95 Cancel	Section Design IP-Min	0.0025	
		Utilization Factor Limit	0.95	Cancel
5				



محمدرضا سلطاني

طراحی سازہ تغيين ضرائب  $\Delta - P$ جهت طراحي سازه

Analysis Options          Building Active Degrees of Freedom         Full 3D       XZ Plane         YZ Plane       No Z Rotation	P-Delta Parameters
UX UY UZ RX RY RZ   Dynamic Analysis Set Dynamic Parameters   Include P-Delta Set P-Delta Parameters   Save Access DB File File Name	Method  Method  Non-iterative - Based on Mass  Iteration Controls  Maximum Iterations  Relative Tolerance - Displacements  1.000E-03  P-Delta Load Combination  Load Case Scale Factor  LIVE  1.7  DEAD  1.4
	LIVE 1.7 Add Modify Delete OK Cancel

#### طراحی سازہ

تنظیم پارامترهای طراحی سازه های بتنی ابتدا همه المان های سازه را انتخاب کرده سپس با استفاده از مسیر فوق ضوابط شکل پذیری متوسط را وارد میکنیم Design\concrete frame design\ view/revise overwrites...

Element Section				
Element Type	Sway Special	<b>V</b>		
Live Load Reduction Factor	Sway Special			
Unbraced Length Ratio (Major)	Sway Intermediate			
Unbraced Length Ratio (Minor)	Sway Ordinary			
Effective Length Factor (K Major)	NonSway			
Effective Length Factor (K Minor)				
Moment Coefficient (Cm Major)				-
Moment Coefficient (Cm Minor)		/		
NonSway Moment Factor(Dns Major)				
NonSway Moment Factor(Dns Minor)				
Sway Moment Factor(Ds Major)			UK	
Sway Moment Factor(Ds Minor)				
			Cancel	

نمایش خروجی های طراحی دیوار برشی

Design\shear wall design\ Display Design Info...\

Display Design Results			
Oesign Output Dis	play Design Results		
C Design Input	Design Output	Pier Longitudinal Reinforcing	نمایش ضریب دیوار
	C Design Input	Pier Longitudinal Reinforcing General/Uniform Pier Reinforcing Ratic General/Uniform Pier D/C Ratios Simple Pier Longitudinal Reinforcing	
	01	Spandrel Longitudinal Reinforcing Pier/Spandrel Shear Reinforcing Spandrel Diagonal Shear Reinforcing	ایجاد فایل ۲۵٪

بعد از طراحی دیوار برشی باید فایل ۲۵٪ را ایجاد کنیم و قاب خمشی را در برابر ۲۵٪ نیرو زلزله بررسی کنیم و بحرانی ترین حالت بین فایل اول و فایل ۲۵٪ را جهت ترسیم نقشه ها در نظر بگیریم. نکته مهم در فایل ۲۵٪ این است که حتما وزن دیوار برشی باید در فایل ۲۵٪ لحاظ گردد. بهترین را برای این کار بدست آوردن مقادیر هر تراز از فایل اول و اعمال آن در فایل ۲۵٪ به صورت با ضریب ۲۵/۰ میباشد. مقادیر ضریب ترک خوردگی ستون های متصل به دیوار باید به حالت یک قاب خمشی یا سایر ستون ها تبدیل گردد. در فایل ۲۵٪ فقط کنترل میلگرد ها لازم میباشد.

# نمایش خروجی های طراحی دیوار برشی

Design\shear wall design\ Display Design Info...\

Display Design Results			
			1
O Design Output	Pier Longitudinal Reinforcing	-	
C Design Input	Pier Longitudinal Reinforcing General/Uniform Pier Reinforcing Ratio General/Uniform Pier D/C Ratios Simple Pier Longitudinal Reinforcing	* III	
ОК	Simple Pier Edge Members Spandrel Longitudinal Reinforcing Pier/Spandrel Shear Reinforcing Spandrel Diagonal Shear Reinforcing		

نمایش خروجی های طراحی دیوار برشی

Design\concrete Frame design\ Display Design Info...\

Display Design Results			
Design Output	Pier Longitudinal Reinforcing		
C Design Input	Pier Longitudinal Reinforcing General/Uniform Pier Reinforcing Ratic General/Uniform Pier D/C Ratios Simple Pier Longitudinal Reinforcing	$\longrightarrow$	نمایش ضریب دیوار
ОК	Simple Pier Edge Members Spandrel Longitudinal Reinforcing Pier/Spandrel Shear Reinforcing Spandrel Diagonal Shear Reinforcing		

ایش آرماتورهای طولی	نم
صد آرماتور به کار فته شدهفکر ماتور به کار فته شده	در
ایش آرماتور برشی	نما
ایش ضریب تنش ستون ها در منحنی اینتراکشنوایش ضریب تنش ستون ها در منحنی اینتراکشنcolumn P-M-M	نما
بت ظرفیت تیر به ستون (شکل پذیری ویژه)Beam/column capacity	نس
بت ظرفیت ستون به تیر (شکل پذیری ویژه)column/beam capacity	نس
بت تنش در گره ها (شکل پذیری ویژه)	نس
عاتور طولی و خاموت پیچشی در عضومحمدیضا.سلطانی	آروه

استفاده از نقاط الحاقي در عناصر خطي

Assign\Frame/Line Insertion Point المعافر که در صفحه بعد مشاهده میکنید هر عضو به یازده نقطه نامگذاری میشود. و موقعیت قرار گرفتن هر نقطه در عناصر تیر به ستون را می توان با انتخاب عناصر و دنبال کردن مسیر بالا، یکی از چند حالت فوق را انتخاب کرد. این قسمتها برای تعریف خروج از مرکزیت های ایجاد شده در طرح مورد استفاده قرار میگیرند.

Frame Inser	tion Point		
Cardinal	Point		
	10 (Centroid)		•
	4 (Middle Left) 5 (Middle Center)		
-Frame Jo	6 (Middle Right) 7 (Top Left) 8 (Top Center)		EFI
Coor	9 (Top Right) 10 (Centroid) 11 (Shear Center	ı	-
	End-I	, End-J	
1	0.	0.	
2	0.	0.	
3	0.	0.	
Do r offse	not transform frame ets from centroid	e stiffness for	
	Reset Defa	ults	
	ОК	Cancel	

Cardinal	Point	
	10 (Centroid)	
	🥅 Mirror about l	.ocal 2
Frame J	oint Offsets from (	Cardinal Point
Coor	d System Local	•
	End-l	EndJ
1	0.	0.
2	0.	0.
3	0.	0.
Do I offs	not transform fram ets from centroid	e stiffness for
	Reset Def	aults
_		

محمدر ضا سلطانى

- 1. Bottom left
- 2. Bottom Center
- 3. Bottom Right
- 4. Middle Left
- 5. Middle Center
- 6. Middle Right
- 7. Top Left
- 8. Top Center
- 9. Top Right
- 10. Centroid
- 11. Shear Center

Note: For doubly symmetric members such as this one. Cardinal points 5, 10, 11 are the same



### تنظیم پارامتر های طراحی ستون فلزی با فرض (محور ۲ قاب خمشی) و (محور ۳ بادبند): ابتدا ستونها را انتخاب و مسیر زیر را دنبال میکنیم

Assign\ Steel Frame Design\ view/ Revised Overwrites...

Steel	Frame Design Overwrites for (AISC-ASD8	9)	10 B 2
	Current Design Section Frame Type Deflection Check Type DL Limit, L / Super DL+LL Limit, L / Live Load Limit, L / Total Limit, L/ Total-Camber Limit, L/ DL Limit, abs Super DL+LL Limit, abs Live Load Limit, abs Total-Camber Limit, abs Total-Camber Limit, abs Specified Camber Live Load Reduction Factor Unbraced Length Ratio(Major) Unbraced Length Ratio(Major) Unbraced Length Factor (K Major) Effective Length Factor (K Major) Effective Length Factor (K Major) Effective Length Factor (K Minor) Moment Coefficient (Cm Major) Moment Coefficient (Cb) Yield stress, Fy Compressive Stress, Fa Tensile Stress, Ft Major Bending Stress, Fb3		major (moment,2)
	Minor Bending Stress, Fb2 Major Shear Stress, Fv2		
	j Minor Shear Stress, Fv3	محمدر ضا سلطانی	62

## تنظیم پارامتر های طراحی تیر فلزی با فرض (محور ۲ قاب خمشی) و (محور ۳ بادبند):

ابتدا تیرها را انتخاب و مسیر زیر را دنبال میکنیم

Assign\ Steel Frame Design\ view/ Revised Overwrites...

el Frame Design Overwrites for (AISC-ASI	D89)	100	
Current Design Section			
Eramo Tupo		- 1	
Deflection Check Tupe		- 1	
		- 1	
Super DL al L Limit L /		- 1	
Live Load Limit L /		- [	
Total Limit 17		- [	
Total-Camber Limit 17		- [	-
DL Limit abs			
Super DI +LI Limit abs		-	
Live Load Limit abs		-	
Total Limit abs		ОК	
Total-Camber Limit, abs			
Specified Camber		-	
Live Load Reduction Factor		Cancel	
Unbraced Length Ratio(Major)			
Unbraced Length Ratio(Minor, LTB)	0.0001	-	
Effective Length Factor (K Major)		_	
Effective Length Factor (K Minor)		-	
Moment Coefficient (Cm Major)		_	
Moment Coefficient (Cm Minor)		-	
Bending Coefficient (Cb)			
Yield stress, Fy			
Compressive Stress, Fa			
Tensile Stress, Ft			
Major Bending Stress, Fb3	1584		
Minor Bending Stress, Fb2			
Major Shear Stress, Fv2			
Minor Shear Stress, Fv3			
	محمدر ضبا سلطاني		

### تنظیم پارامتر های طراحی بادبند فلزی با فرض (محور ۲ قاب خمشی) و (محور ۳ بادبند): ابتدا بادبندها را انتخاب و مسیر زیر را دنبال میکنیم

Assign\ Steel Frame Design\ view/ Revised Overwrites...

Steel I	Frame Design Overwrites for (AISC-ASD	89)		
	Current Design Section			*
	Frame Type			
	Deflection Check Type			
	DL Limit, L /			
	Super DL+LL Limit, L /			
	Live Load Limit, L /			
	Total Limit, L/			
	TotalCamber Limit, L/			Ŧ
	DL Limit, abs			
	Super DL+LL Limit, abs			
	Live Load Limit, abs			
	Total Limit, abs		UK	
	TotalCamber Limit, abs			
	Specified Camber		1	
	Live Load Reduction Factor		Cancel	
◄	Unbraced Length Ratio(Major)	0.57		
	Unbraced Length Ratio(Minor, LTB)	0.67		
	Effective Length Factor (K Major)			
	Effective Length Factor (K Minor)			
	Moment Coefficient (Cm Major)			
	Moment Coefficient (Cm Minor)			
	Bending Coefficient (Cb)			
	Yield stress, Fy			
	Compressive Stress, Fa			
	Tensile Stress, Ft			
	Major Bending Stress, Fb3			
	Minor Bending Stress, Fb2			
	Major Shear Stress, Fv2			
	Minor Shear Stress, Fv3	محمدر ضا سلطاني		

تنظيم آيين نامه طراحي سازه هاي فلزي

Option\ Preferences....\Steel Frame Design\

Steel Frame Design Preferences	Sector 1	12.0
Design Code	AISC-ASD89	A
Frame Type Consider Deflection?	Braced Frame	
Deflection Check Type	Braced Frame	
Super DL+LL Limit, L /	120.	
Live Load Limit, L / Total Limit, L/	360.	-
Total-Camber Limit, L/	240.	
Super DL+LL Limit, abs	2.54	
Live Load Limit, abs Total Limit, abs	2.54	
Total-Camber Limit, abs Pattern Live Load Factor	2.54	Cancel
Stress Ratio Limit	1.02	
j Maximum Auto Iteration		

نمایش خروجی های طراحی سازه های فولادی

Design\Steel Frame design\ Display Design Info...\

Design Output	P-M Batio Colors & Values
	P-M Batio Colors & Values
C Design Input	P-M Colors/Shear Ratio Values P-M Ratio Colors/no Values Identify P-M Failure

نمایش خروجی های طراحی سازه های فولادی

Design\Steel Frame design\ Display Design Info...\

Design Output	P.M. Batio Colors & Values	-
·· Design Output	P M Pate Colors & Values	
C Design Input	P-M Colors/Shear Ratio Values P-M Ratio Colors/no Values Identify P-M Failure	

نسبت نیرو به ظرفیت یک عضو از حد معرفی شده بزرگتر شود روی عضو عبارت PMMرا نمایش میدهد..... اعضایی که برشی آنها جواب نداده است عبارتV را روی آنها نمایش میدهد.....Identify Shear Failure و برای اعضایی که به اعضایی که به صورت خمشی محوری جوابگوی بارهای وارد نباشند عبارتPMM و برای اعضایی که به صورت برشی جوابکوی بارهای وارده نباشد عبارت V نمایش داده میشود......Identify All Failure

نمایش خروجی های طراحی سازه های فولادی

Design\Steel Frame design\ Display Design Info...\

y Design Results		
C Design Output		¥
Design Input	Design Sections	•
0	Design Sections Design Type Live Load Red Factors Unbraced Length Ratios Effective Length Factors	•
m	Ch Factors Cb Factor Yield Stress, Fy	-

# مراحل تحليل ديناميكي طيفي

$$B = I + S\left(\frac{T}{T_0}\right) \quad 0 \le T \le T_0$$
$$B = I + S \qquad T_0 \le T \le T_S$$
$$B = (I + S)\left(\frac{T_S}{T}\right)^{2/3} \quad T \ge T_S$$

В	Т	В	Т		В	Т
0	1	1.6	1.58		3.3	0.98
0.1	2	1.7	1.52		3.4	0.96
0.19	2.75	1.8	1.46		3.5	0.94
0.2	2.75	1.9	1.41		3.6	0.92
0.3	2.75	2	1.37		3.7	0.91
0.4	2.75	2.1	1.32		3.8	0.89
0.5	2.75	2.2	1.28		3.9	0.87
0.6	2.75	2.3	1.24		4	0.86
0.7	2.75	2.4	1.21		4.1	0.85
0.8	2.52	2.5	1.18		4.2	0.83
0.9	2.33	2.6	1.15		4.3	0.82
1	2.17	2.7	1.12		4.4	0.81
1.1	2.03	2.8	1.09		4.5	0.79
1.2	1.92	2.9	1.07		4.6	0.78
1.3	1.82	3	1.04			
1.4	1.73	3.1	1.02			
1.5	1.65	3.2	ا سلطانی 1	مدرض	<u>مح</u>	


## ۲- تعریف حالات بار طیفی در جهت (x و y) بهتر است واحد را روی kgf-m گذاشته و به ادامه کار بپردازیم

$$B = I + S\left(\frac{T}{T_0}\right) \quad 0 \le T \le T_0$$
$$B = I + S \qquad T_0 \le T \le T_S$$
$$B = (I + S)\left(\frac{T_s}{T}\right)^{2/3} \quad T \ge T_S$$

Spectrum Case Name	SPX
Structural and Function Damping	
Damping	0.05
Modal Combination	
CQC C SRSS C	ABS C
f1 f2	
Directional Combination	
SRSS	
C ABS Orthogonal SF	
Modified SRSS (Chinese)	
nput Response Spectra	
Direction Function	Scale F
U1 FUNC1 💌	0.657
U2 🔽	
Evoltation angle	0
Excitation angle	,°
Eccentricity	
Ecc. Ratio (All Diaph.) محمدر صبا سلطانی	0.05
Overvide Disple Essen	Override

Spectrum Case Name	SPY
Structural and Function Damping	-
Damping	0.05
Modal Combination	
€ CQC C SRSS C	ABS C GMC
11 12	
Directional Combination	
SRSS	
C ABS Orthogonal SF	
O Modified SRSS (Chinese)	
Input Response Spectra	
Direction Function	Scale Factor
U1 🗾 🗾	
U2 FUNC1 💌	0.665
UZ 🔽	
Excitation angle	0
Eccentricity	
Ecc. Ratio (All Diaph.)	0.05
0	Quantida