به نام خدا

کنترل های ایتبس Etabs



m e 2 c h

8

WWW.ME2CH.ROZBLOG.COM

کنترل دریفت

دليل اين كنترل:

زمان انجام این کنترل: حالت اول بعد از تحلیل سازه حالت دوم بعد از طراحی و نهایی شدن مقاطع (چون به واقعیت نزدیک تر می باشد.) نحوه انجام: برای کنترل دریفت مسیر زیر را اجرا کنید:

Display > Show Story Respons Plots...

در پنجره باز شده در قسمت Set Story Range میزان دریفت را مشخص نمائید که از کجا تا کجا وارد شود.

در قسمت show تیک گزینه ی Diaphragm Drifts را فعال نمائید.

در قسمت Static Loads/Response Spectra میزان دریفت را برای شش حالت بار جانبی از روی نمودار خوانده و طبق بند ۳–۵ آئین نامه ۲۸۰۰ باید کمتر از مقدار مجاز باشد.



me2ch

8



با توجه به توضیحات نحوه کنترل دریفت شکل بالا عبارت است از:
سیستم مهار جانبی: سیستم قاب خمشی – قاب خمشی فولادی متوسط پس
$$C_d = 4$$

و در ساختمان های تا ۵ طبقه $\Delta_a = 0.025h$ پس دریفت برابر است با:
 $\Delta_M = \Delta_{eu}. C_d \leq \Delta_a = 0.025h \rightarrow Drift \leq \frac{0.025}{C_d}$

 $Drifts \leq \frac{0.025}{4} \rightarrow 3/00E-04 < 6.25E-03 \rightarrow OK$

کنترل نامنظمی پیچشی (با CM-CR) دلیل این کنترل:

زمان انجام این کنترل:

یک نمونه مثال حل شده برای ساختمان فلزی ابتدا طبق راهنمایی برنامه (در شکل زیر دکمه راهنمایی را بفشارید) یک خروجی از ایتبس گرفته و با پسوند txt. ذخیره کرده و بغیه اطلاعات مورد نیاز را طبق شکل وارد کرده (باید توجه داشت طول و عرض ساختمان عدد رند وارد شود). و بر روی تایید زده و فایل ذخیره شده از برنامه ایتبس را باز کرده و به قسمت بعد می رویم.

<u>C'</u>	ورود اطلاعات	×
به موازی محور ۲ قرار دارد. است که موازی محور ۲ قرار دارد.	ه مواره بعدې از پلان مستطیلې سازه B همواره بعدې از پلان مستطیلې سازه B همواره بعدې از پلان مستطیلې سازه	 ا دریافت اطلاعات از برنامه ETABS راهنمایی خریشته در برنامه مدل شده است عرض ساختمان - B (متر) 21 (متر) 21 مرض ساختمان - H (متر)
انصراف	تاييد	ورود اطلاعات توسط کاربر تعداد طبقات 5

در قسمت بعد همانند شکل زیر نمایش داده می شود:

در این قسمت می توانید طول و یا عرض هر سمت کمتر یا بیشتر است را تغییر داده و به محاسبه مجدد پرداخت. در صورت ایجاد خطا عدد رند وارد نمائید.



	خانه عمران	مشاور	مهندسين	سختی -	و مرکز	يز حرم ا	مرك	فاصله	محاسبة	انامه
--	------------	-------	---------	--------	--------	----------	-----	-------	--------	-------

طبقه	STORY1	STORY2	STORY3	STORY4
ارتفاع طبقه از مبدا	3/6580	7/3150	10/9730	14/6300
مرکز جرم - XCM	10/1250	10/1270	10/1270	10/1110
مرکز جرم - YCM	11/8220	11/8200	11/8200	11/8370
مرکز سختي - XCR	10/8060	10/8650	10/8920	10/9000
مرکز سختی - YCR	11/0180	11/0940	11/1330	11/1420
طول ساختمان - B	21	21	21	21
عرض ساختمان -H	21	21	21	21
فاصله مرکز جرم و سختنی X	0/6810	0/7380	0/7650	0/7890
فاصله مرکز جرم و سختنی ۲	0/8040	0/7260	0/6870	0/6950
درصد خروج از مرکزیت X	3/24%	3/51%	3/64%	3/76%
درصد خروج از مرکزیت Y	3/83%	3/46%	3/27%	3/31%

راهنمایی

چاپ

Cř

در این سـاختمان تعداد طبقات کمتر از ۵ طبقه و ارتفاع کمتر از ۱۸ متر اسـت همچنین فاصله مرکز جرم و مرکز سـختـي در تمام طبقات از ۵ درصد بعد سـاختمان در امتداد عمود بر نیروي جانبـي کمتر اسـت، لذا محاسـبه سـاختمان در برابر لنگر پیچشـی الزامی ندارد

ا فاصله مرکز جرم و مرکز سختی بیش از ۲۰ 👘 🚽 فاصله مرکز جرم و مرکز سختی بیش از ۵% و کمتر از ۲۰ 🖌

محاسبة مجدد



کنترل لنگر واژ گونی دلیل این کنترل: بررسی آسیب طبقه همکف در نیروی زلزله جهت پایداری سازه و جلو گیری از واژ گونی زمان انجام این کنترل زمان انجام این کنترل بعد از نهایی شدن مقاطع می باشد.

کنترل لنگر واژ گونی باید در دو راستا صورت گیرد. جهت x : ابتدا مسیر زیر را بروید.

Display > Show Tables...

پنجره باز شده را همانند شکل زیر تکمیل کنید:



در پنجره باز شده مسیر زیر را بروید: تا تمام اعداد دیده شود.

View > Maximize (Toggle)



								Center Mass	Rigidity					
Edit	View													
												0	Center Mass Rigidity	•
	Story	Diaphragm	MassX	MassY	ХСМ	YCM	CumMassX	CumMassY	XCCM	YCCM	XCR	YCR		
	STORY4	D1	0/8789	0/8789	398/065	466/031	0/8789	0/8789	398/065	466/031	429/150	438/646		
	STORY3	D1	0/9137	0/9137	398/697	465/350	1/7927	1/7927	398/387	465/684	428/838	438/314		
	STORY2	D1	0/9137	0/9137	398/697	465/350	2/7064	2/7064	398/492	465/571	427/763	436/764		
	STORY1	D1	0/9218	0/9218	398/641	465/427	3/6281 🗸	3/6281	398/530 🏏	465/535	425/419	433/798		
														- I <i>I</i>

در پنجره باز شده برای طبقه STORY1 مقادیر XCCM و CumMassX را یادداشت کنید. با زدن دکمه esc روی صفحه کلید پنجره را ببندید. سیس مسیر زیر را بروید:

Display > Show Tables...

e 2 c h

Ε

8

و پنجره باز شده را همانند شکل زیر تنظیم کنید:



در پنجره باز شده مسیر زیر را بروید: تا تمام اعداد دیده شود.

View > Maximize (Toggle)



Story Shears									
Story	Load	Loc	Р	VX	VY	Т	MX	MY	
STORY4	EX	Тор	0/00	-75/04	0/00	34793/131	0/000	0/045	
STORY4	EX	Bottom	0/00	-75/04	0/00	34793/335	0/266	-10855/51	
STORY4	EY	Тор	0/00	0/00	-75/04	-30045/713	0/006	-0/003	
STORY4	EY	Bottom	0/00	0/00	-75/04	-30044/643	11146/345	-0/428	
STORY3	EX	Тор	0/00	-133/62	0/00	61880/486	0/266	-10855/53	
STORY3	EX	Bottom	0/00	-133/62	0/00	61880/784	0/999	-30210/07	
STORY3	EY	Тор	0/00	0/00	-133/62	-53579/040	11146/345	-0/428	
STORY3	EY	Bottom	0/00	0/00	-133/62	-53577/913	31625/125	-1/268	
STORY2	EX	Тор	0/00	-172/68	0/00	79938/885	0/999	-30210/07	
STORY2	EX	Bottom	0/00	-172/68	0/00	79939/139	1/623	-55232/79	
STORY2	EY	Тор	0/00	0/00	-172/68	-69267/509	31625/123	-1/268	
STORY2	EY	Bottom	0/00	0/00	-172/68	-69266/607	59178/065	-2/157	
STORY1	EX	Тор	0/00	-192/38	0/00	89049/555	1/623	-55232/80	
STORY1	EX	Bottom	0/00	-192/38	0/00	89049/634	2/801	-83097/31	
STORY1	EY	Тор	0/00	0/00	-192/38	-77178/725	59178/064	-2/156	
STORY1	EY	Bottom	0/00	0/00	-192/38	-77179/465	94641/133	-2/768	

از آنجایی که در جهت ایکس بود و و همچنین طبقه اول و پائین سازه در معرض نیروی بیشتری هست پس مقدار MY را طبق شکل یادداشت کرده و با زدن دکمه esc از دستور خارج شوید.

> محاسبه لنگر واژ گونی جهت ایکس عبارت است از: با توجه با واحد Kgf-m

M_R = CumMassX * XCCM * 9.81

و همچنين

S.F = $\frac{M_R}{M_Y}$ ≥ 1.75 اگر این رابطه برقرار باشد. لنگر واژگونی در سازه اتفاق نمی افتد. همچنین باید برای راستای ایگرگ نیز رابطه فوق کنترل شود.

کنترل ترک خوردگی دیوار برشی دلیل این کنترل؟

زمان انجام این کنترل؟

مراحل انجام کنترل: ابتدا مسیر زیر را اجرا کنید:

Display > Show Member Forces/Stress Diagram > Shell Stresses/Forces...

و سپس مانند جدول زیر کامل کنید:

در قسمت Load ترکیب بار را وارد کنید. ترکیب بار ترک

Load	COMB9 Combo 💌
-Component Type	3
O Forces	Stresses
Component	
C S11 • S22 C S12 C SMAX C SMIN	C S13 C S23 C SMAXV
Contour Range	
Min 0/	Max 3
Stress Averaging]
O None	
🔘 at All Join	its
 at Selected 	ed Elements Set Groups
🔲 Display o	n Deformed Shape
OK	Cancel





m e 2 c h

8

در شکل نشان داده شده دیوار های ترک خورده را باید انتخاب کرد. و ضریب 0.7 را به 0.35 باید کاهش داده شود مانند جدول زیر و دوباره تحلیل و طراحی صورت گیرد.

Analysis Stiffness Mo	dification Factors
Stiffness Modifiers	
Membrane f11 Modifier	1
Membrane f22 Modifier	0/35
Membrane f12 Modifier	1
Bending m11 Modifier	0/35
Bending m22 Modifier	0/35
Bending m12 Modifier	0/35
Shear v13 Modifier	1
Shear v23 Modifier	1
Mass Modifier	1
Weight Modifier	1
	Cancel