

دانلود کلیه جزوات آموزشی نرم افزارها، پروژه های دانشجویی، فایلهای کاربردی از طریق کانال تلگرام ما:

Telegram: @Civil3enter

دانلود کلیه فرم های مورد نیاز کار گاهی و شرکت های پیمانکاری؛ نمونه برنامه های زمانبندی، جزوات آموزشی دفتر فنی پروژه های عمرانی ، لایحه تاخیرات پروژه و... از سایت زیر:

www.Omranf1.ir



ورک شاپ های آنلاین گروه مهندسی سیویل سایمان

ديوار برشي بتني در سازه هاي بتني

مدرس: مهندس طالب قيم

آدرس گروه تلگرام سيويل سايمان:

https://telegram.me/joinchat/BOgacj1yMgCp5vvngENB0g

آدرس کانال تلگرام سیویل سایمان:

@civilsayman

آدرس وب سایت سیویل سایمان:

www.civilsayman.com

بند ۱-۱-۳-۴-۳۳-۹الف)

ضخامت دیوار نباید کمتر از ۱۵۰mmاختیار شود.

ب)دیوار هایی که در انها اجزای مرزی مطابق بند۳-۳-۴-۲۳-۹بکار رفته میشود عضو مرزی نباید کمتر از mm۳۰۰باشد.

۲-۲-۲-۹ دیوارهای سازدای، دیافراگمها و خریاها

۲-۳-۳۲-۹ در دیوارهای سازهای دیافراکیها و خریاها باید ضوابط بندهای ۲-۳۳-۳-۱ تا ۲-۳-۳-۳۲-۹ مربوط به ساختمارهای با شکل پذیری زیاده و با در نظر گرفتن استثناهای بندهای ۲-۳-۳-۲۹-۹ و ۲-۳-۳-۲-۳ زمایت شوند.

۲۰۲۰-۲۰۲۹ به جای آرمانورگناری عرضی ویژه در هر مورد که در بندهای ۲۰۲۹-۲۰۲۱ تا ۲۰۲۰-۲۰۲۹ ضرورت پیدا کند میآنوان آرمانورگذاری عرضی مطابق ضابطه بنده-۲۰۲۲-۲۰-۲۲ به کار برد.

۲۰۰۹-۲۰۲۹ برای مهار و وصله میاگردها رعایت ضابطه بند ۲۰۳۹-۲۰۲۹ الزامی نیست. مهار و وصله میاگردها مطابق ضوابط قصل بیستم و یکم صورت میگیرد.



جهت بار گذاری



۲-۴-۲۲-۹ دیوارهای سازدای. دیافراگمها و خریاها ۲-۴-۲۲-۹ محدودیتهای هندسی

۲۰۰۰-۲۰۰۱ هندویسمی هندسی ۲۲۰۹-۲۲-۹ در دیوارهای سازهای محدودیشهای هندمی (الف) و (ب) این بند باید مورد

توجه قرار گیرند:

الف- ضخامت دیوار نباید کنتر از ۱۵۰ میلیمتر اختیار شود. ب- در دیوارهایی که در آنها اجزای مرزی مطابق بند ۲۰۰۱–۲۰۰۳ به کار گرفته میشود، غرض عضو مرزی نباید کنتر از ۲۰۰ میلیمتر در نظر گرفته شود.

سو برزی بابه سر و ۲۰۰۰ جیهم هر عز برسومه و ۲۰۰۳-۲-۲۹-۲ در دیوارهای سازهای بابد تا حد امکان از ایجاد بازشوهای با ایعاد بزرگ خودداریکرد. در مواردی که ایجاد این بازشوها اجتنام،ناپذیر باشد بابد موقعیت هندسی آنها را

طوری در نظر گرفت که دیوار بتواند به صورت دیوارهای همیسته عمل نمایند در غیر این صورت باید با کمک تحلیل دقیق با آزمایشهای مناسب اثر وجود بازشو در عملکرد دیوار بررسی شود. ۲۳-۲۳-۲۹-۲۹ در دیافزاگیرهایی که بازشوهای با ایماد بزرگ در آنها وجود دارد، شکل و موقعیت بازشو نباید روی سختی جانبی دیافزاگیر اثر تعیین کننده داشته باشد رفتار دیافزاگیرها در هر حالت

باید با قرضهای تحلیل در ارتباط با درجه صلبیت آنها مطابقت داشته باشد. ۲۰۱۳-۳۰-۳۰ در طراحی دیوارهای با مفطع D و T عرض مؤثر بال، اندازهگیری شده از بر جان در هر سمت، که در محاسبات به کار برده میشود نباید بیشتر از مقادیر (اقف) و (ب) این بند

ین تر بر مصحه کا تر مصحه به در برد می تو در این میکود به پیسر در مصابر دها و دیا، پی مند در نظر گرفته شود، مگر آنکه با تحلیل دقیق تر بتوان مقدار آن را تعیین کرد: الف- نصف قاصله بین جان دیوار تا جان دیوار مجاور

ب- ده درصد ارتفاع کل دیوار

۲۰۳۰-۲۰۱۹ شخامت دیافراگیهای بنن آرمه در جا یا دالهای بنتی رویه تیرهای فولادی یا قطعات پیش ساخته بنن آرمه که به صورت مرکب عمل نموده و از آنها به عنوان دیافراگم برای انتقال و توزیع نیروی زارناه استفاده میشود، نباید کمتر از ۵۰ میلیمتر باشد.

۲۳۰۹-۲۰۱۹ دالهای بنتارمه که روی کلدهای مرکب از قطعات پیش،اخته ریخته می توند را می توان به عنوان دیافراکم منظور نموده مشروط بر انکه انصلات این دال ها به دستگنها، کلافرها، جمع کنندها و سیستیهای مقاوم جنان طراحی گردند که قاهر به انتقال نبروهای وارده باشند. سطوع بتنهای پیش ساخته در محل اتصال با دال پتن[رمه درجا باید زیر، تمیز و عاری از مواد اضافی باشند.

18.10.5.2 Unless a more detailed analysis is performed, effective flange widths of flanged sections shall extend from the face of the web a distance equal to the lesser of one-half the distance to an adjacent wall web and 25 percent of the total wall height.

98

ترسیم دیوار برشی :

Draw>draw area objects>creat wall regien or at clicks(plan)

(83
Pier	1
WALL1	
0.	
No	
	-
	Pier WALL1 0. No

معرفی مقطع دیوار برشی:

Defin>wall/slab/section

Process Alternative Alternative Alternative		
Prane Noninear Bro	ge Properties	Wall/Slob Section
		()
		Section Name W25
		Material CONC *
		Thickness
0	and services and the services of the services	Membrane 25.
Doffne Wall/Slab/Deck	Soctions	Bending 25
Sections	Click to	Type
DECK1 W20	Add New Wall	Shell C Membrane C Plate Thick Plate
	Datas Sector	Load Distribution
		Use Special One-Way Load Distribution
		anternal and as the
	UN	Set Modifiers Display Eplor

مش بندی دیوار:

ابتدا تمامی دیوار ها را انتخاب کرده:

Edit>mesh areas



	9.4X 50'	30X30
1	Mesh Selected Areas	
-	Multin Butter	30X30
	C Cookie Cut at Selected Line Objects (Horiz)	30×30
1 1	C Cookie Cut at Selected Dire Objects (Holiz.)	
	C Mark Quede /Trianales into A by A Aroon	30X30
	C Made David Triangles into 14 by 14 Alcas	30×30
	Mesn Quads/ I flangles at Juntersections with Visible Grids	
	Selected Point Objects on Edges	30X30
50X30	Intersections with Selected Line Objects	30X30
		20120
	OK Cancel	◆ <u>30×30</u>
		203.30

تعیین ابعاد مش … اینکه در هر راستا به چند قسمت تقسیم شود



نام گذاری pier دیوار ها و ستون های متصل به آن:

دیوار برشی مورد نظر را انتخاب میکنیم:

Assign>shell/arae>pier label→p2



۲)انتخاب ستون های متصل به دیوار برشی :

Assign>freme line>pier label→p2

	۲-۸-۱۳-۹ اثر ترکخوردگی
10.10.4.1 — It shall be permitted to use the following properties for the members in the structure:	بر تحلیل سازه باید سختی خمشی و پیچشی اعضای ترک خورده به نخو مناسب محاسبه و منظور
	لردد. اثر ترکخوردگی باید با توجه به تغییر شکلهای محوری و خمشی و آثار دراز مدت محاسبه
(a) Modulus of elasticity E _c from 8.5.1 (b) Moments of inertia. I	لود. در غیاب محاسبات دقیق برای منظور کردن اثر ترکخوردگی می توان:
Compression members:	- در قابحای مهار نشده سختی خمشی نیرها و ستونها را به ترتیب معادل ۱۳۵۰ و ۱۷۰ برابر
Columns	سختى خمشى مقطع ترك تخورده أنها منظور نمود.
-Cracked	- در قاباهای مهار شده سختی خمشی تیرها و ستوردها را به ترتیب معادل ۱۵- و ۱ برابر سختی
Flexural members:	خمشی مقطع ترک تخورده آنها منظور نمود.
Beams	مختی خمشی دیوارها در مر دو جهت را در صورتی که ترک خورده باشند ۲۵٪ و در غیر این
(c) Area 1.0Ag	بورت ۱/۷ برابر سختی خمشی مقطع کل منظور نمود.
(c) Area	سورت ۱/۷ برابر سختی خصفی مقطع کل منظور نمود. الفض می از این کردند ایدا تکور الفض می از این آنیا نیز این این این این این آنیا نیز این تکور

بررسی ترک خوردگی دیوار:

نکته:سازه را تحلیل کرده و قفل بسته باشد.

نکته:تیر های متصل به دیوار بهتر است که طراحی نشوند به این خاطر به انها مقطع اختصاص نمیدهیم

Assign>freme/line>frem section

گزینهnoneرا انتخاب میکنیم

برای مشاهده ی تنش ها در دیوار تحت هر یک ترکیبات بارها:

Display>show member force>stress diagram>shell strsses/forces

ترکیبات بار مورد نظر را انتخاب کرده و در ناحیه ی component tyep گزینه ی stresses را فعال میکنیم.

S22نشان دهنده ی تنش قائم دیوار است را انتخاب میکنیم.

برای اینکه بتوان به راحتی نواحی کششی که دارای تنش بیش از تنش ترک خوردگی بتن دارند بهتر است در قسمتcontrour rang برای مقادیر min و max به ترتیب تنش ترک خوردگی مثبت و منفی را انتخاب میکنیم و در قسمت stress averaingگزینه ی at all jointsرا انتخاب میکنیم



اعمال ضرایب ترک خوردگی:

بعد از مشخص شدن ترک خوردگی یا عدم ترک خوردگی دیوار به منوی زیر رفته:

Assign>shell/area>shell stiffnss modifiers

و برای ستون های متصل به دیوار از منوی

Assign>freme/line>frem property modifiers

نكته:

ترک نخورده:۷,۰

ترک خورده: ۰,۳۵

Stiffness Modifiers	Stifness Modifiers
Membrane II1 Modifier	Membrane f11 Modifier
Membrane /22 Modifier 0.35	Membrane 122 Modifier 0.7
Membrane I12 Modifier	Membrane I12 Modifier
Bending m11 Modifier	Bending m11 Modifier
Bending m22 Modilier	Bending m22 Modifier
Bending m12 Modifier	Bending m12 Modifier
Sheer v13 Modilier	Shear v13 Modifier
Shaw v23 Modilier	Shear v23 Modilier
Mars Modifier	Mass Modifier
Waide Modilier	Weight Modifier
weight modeler	
OK Cancel	OK Cancel

perty mountee	
Cross-section (axial) Area	0.7
Shear Area in 2 direction	1
Shear Area in 3 direction	1
Torsional Constant	1
Moment of Inertia about 2 axis	0.7
Moment of Inertia about 3 axis	0.7
Mass	1
	1

ستون متصل به دیوار ترک نخورده

	Analysis Property Modific	ation Factors	bóx30
enen d	Property Modifiers	0.05	
	Cross-section (axial) Area	1	
	Shear Area in 3 direction	1	30×30
Access of the second	Torsional Constant	1	14. 20X20
	Moment of Inertia about 2 axis	0.35	
	Moment of Inertia about 3 axis	0.35	
- 20X 30	Mass	1	a and a second se
	Weight	1.	
	ОК	Cancel	baxao
i i il 📙			

ستون متصل به دیوار ترک خورده

طراحی دیوار برشی:

به منوى زير رفته و مطابق ايين نامه انتخابي تنظيمات را انجام ميدهيم.

Option>perences>sher wall disign

Options Help					
Epeferences	>	Dimensions/Tolerances.	<i>ii</i>		
Colors		Qutput Decimals			
Windows		Steel Frame Design			
Set Calculator Mem	ory	Concrete Franse Design	***		
A Show Fire at Sharks		Composite Beam Design	h		
Wall	Pier/Spandrel De	sign Preferences	.		
Wall	Pier/Spandrel Des	sign Preferences			
Wall	Pier/Spandrel Des	sign Preferences	ACI 318.99		-
Wall	Pier/Spandrel Des Design Code Rebai Units	sign Preforences	ACI 318:99 cm ² 2		-
Wall	Pier/Spandrel Des Désign Code Rebai Units Rebai/Length Units	sign Preferences	ACI 318-99 cm ⁻² cm ⁻² 2/m		-
Wall	Pier/Spandrel Des Design Code Rebai Units Rebai/Length Units Phi (Bending Tension)	sign Preferences	ACI 318-99 cm*2 cm*2/m 0.9		-
Wall	Pier/Spandrel Der Deign Code Bebar Units Rebar/Length Units Phil (Bending-Tension) Phil (Compression)	sign Preforences	ACI 318-99 cm*2 cm*2/m 0.9 0.7		6
Watt I	Pier/Spandrel Des Design Code Rebar Units Rebar/Length Units Phis (Bendrey-Tension) Phis (Compression) Phis (Compression) Phis (Shear)	sign Preforences	ACI 315-99 em ² 2 cm ² 2/m 0.9 0.7 0.85		
Watt I	Pler/Spandrel De Design Code Rebar Units Rebar Length Units Phi (Bendrey Tension) Phi (Compression) Phi (Shear) Phi (Shear)	sign Preforences	ACI 31899 em*2 em*2/m 0.9 0.7 0.85 0.6		
Watt I	Pier/Spandrel Des Rebar Units Rebar/Length Units Phi (Bondrey Tension) Phi (Songer Seinics) Phi (Shara Seinics) Phi (Shara Seinics) Phia Shara Seinics)	sign Preforences	ACI 319:99 cm*2 cm*2/m 0.9 0.7 0.85 0.6 0.8		(k) (k)
Watt	Pier/Spandrel Des Design Code Rebat Units Rebat/Length Units Pis (Bending Tension) Pis (Compression) Pis (Compression) Pis (Shear) Pis (Sh	sign Preforences	A[1]318-39 cm ² 2/m 0.9 0.7 0.88 0.6 0.8 24		
Watt	Pin PS pan dro L Des Rebar Units Rebar Units Phi (Bending: Tension) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Number of Carves Number of Carves	rign Preferences	ACI 376-99 cm*2 cm*2 0.3 0.7 0.85 0.6 0.8 24 11 15		(s)
Watt f	Pier/Spandrel Des Rebar Units Rebar Units Rebar Units Rebar Length Units Phi (Sheadre Tenson) Phi (Sheadre Seisnic) Phi (Shear Seisnic) Phi (Shear Seisnic) Number of Carves Number of Parits Edge Design PT-Mas	sign Preferences	ACI 3139.89 cm ² 2 cm ² 2/m 0.9 0.7 0.85 0.6 0.8 24 11 0.06 0.8		() ()
Wall	Pin / Spandral Der Beign Code Rebar Untis Rebar Cergf Units Phi (Songhessien) Phi (Songhessien) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) Phi (Shear) State State Number of Corris Number of Corris Number of Points Solge Design PT-Max Edge Design PT-Max	rign Preforences	ACI 37899 cm ² 2 0.9 0.7 0.86 0.6 0.8 24 71 1 0.06 0.08 0.6 0.8 24 71 0.06 0.06	OK	
Wall	Pin //Spandral Des Design Code Robal Units Pelsar/Length Units Phil (Songression) Phil (Shara) Phil (Shara) Phil (Shara) Phil (Shara) Phil Shara) Phil	sign Preforences	ACI 319:959 cm*2 cm*2/m 0.9 0.7 0.85 0.6 0.8 24 11 0.06 0.08 0.08 0.04 0.02 0.04 0.02	OK	 ()
Watt	Pier //Spandrol Des Design Code Robal Units Robal Units Robal (Lengt) Units Robal (Lengt) Units Pie (Brodge Tamson) Pie (Shara) Pier (S	sign Preferences	ACI 310-399 cm*2 em*2 0.9 0.9 0.6 0.9 0.6 0.9 24 11 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.00 0.002 0.0025	OK.	*

تنظيمات و اعمال قبل طراحي 🖓 🖗

برای طراحی دیوار برشی سه روش مختلف تعریف شده که در این ورک شاپ روش طراحی عمومی (general reinforcing) مد نظر است.

این روش به روش طراحی عمومی معروف است که مقطع دیوار بطور کامل در SDبرنامه ساخته شده سپس مقطع ساخته شده به دیوار ها اختصاص داده میشود

از منوى

Design>sher wall design>define pier for checking

رفته و

Add pier section

را انتخاب میکنیم.و در قسمت

Section name

نام دیوار را انتخاب میکنیم(مثلا.(W1

و از منوی

Bese material

مصالح مورد نظر را انتخاب میکنیم

در پنجره ی برنامه

Section designer

ظاهر میشود که دستور زیر را انتخاب کرده

Drow>drow structural>l/wide flange

را انتخاب کرده و در مبدا مختصات کلیک کرده وواز حالت ترسیم خارج شده سپس مقطع ا ایجاد شده کلیک راست کرده و مشخصات مقطع را وارد میکنیم



دستور زیر را اجرا کرده

Draw>draw reinforcing shape>rectanglar pattem

و در سه موقعیت مبدا مختصات و سمت چپ و راست کلیک کرده و بر روی سه میلگرد ایجاد شده راست کلیک کرده و مشخصات انها را وارد میکنیم.





روی ارایش میلگرد سمت چپ و راست و وسط مقطع راست کلیک کرده و مطابق شکل های زیر مشخصات را وارد میکنیم

	🚽 فطر میلگرد مورد استفاده در المان مرزی	Corner Point Reinforcing	
* * * * *		8ar Size 20d 🛨 🗼	
+ :	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	+ F7 Acoly to All Corners	
		+ OK Carcel	
رای دور تا دور	تیک این گزینه زده شود تا تنظیمات ب		
	آرماتورها انجام گیرد.		



بر روی doneکلیک کرده تا مقطع ساخته شود



برای اختصاص مقطع از دستور

Select>by pier Ids

ديوار نورد نظر را انتخاب كرده و طبق دستور زير مقطع را به ان اختصاص ميدهيم.

Design>SWD>Assign pier section for checking>General Reinforcing pier section



انتخاب تركيبات بار طراحي:

در قسمت

Design>sher wall design>select cambo

ترکیبات بار مورد نظر خود را addمیکنیم.

(همان ترکیبات بار طراحی سازه بتنی که به نرم افزار معرفی کردیم)

المان مرزى:

برای کنترل نیاز یا عدم نیاز به المان مرزی ابتدا نرم تنش های فشاری حداکثر را در دورترین تارها محاسبه میکند سپس حداکثر جابجایی واقعی دیوار را محاسبه میکند که اگر:

در صورتی که حداکثر تنش فشاری از fc۰,۲بیشتر باشد المان مرزی لازم است مگر اینه در طول دیوار میگرد های عرضی ویژه پیش بینی شود.

«نکته:تنش فشاری بتن با فرض توزیع خطی تنش در دیوار براساس مشخصات مقطع ترک خورده محاسبه میشود

در دیوارهای ۸_ ۲۹-۲۳-۲-۳-۲۰۴ اجزای مرزی باید در سراسر طول خود مطابق ضوابط بندهای ۹-۲۰-۲-۲-۲-۲ تا ۹-۲۳-۴-۲-۴-۶ أرماتور گذاري عرضي ويژه شوند. ويزه ۲-۳-۳-۳-۲ به جای آرماتورگذاری عرضی ویژه در هر مورد که در بندهای ۹-۲۲-۴-۱-۱ تا ٣-٣-٢-٢-٣ ضرورت پيدا كند ميتوان أرماتوركذاري عرضي مطابق ضابطه بند٩-٢٣-٢-٢-٢-٢ به کار برد. ۹-۲۳-۲۳-۲۴ آماتور عرضی مورد نیاز در طول ۵ / باید دارای قطر حداقل ۸ میلیمتر بوده و فواصل آنها از یکدیگر در مواردی که به صورت دورییچ به کار گرفته می شوند از ضابطه بند ۹-۱۴-۴ تعیین گردد. فواصل آماتورهای عرضی در مواردی که به صورت خاموت بسته به کار میروند باید کمتر از مقادیر (الف) تا (ت) این بند در نظر گرفته شود: متوسط الف- ۸ برابر قطر کوچکترین میلگرد طولی ستون ب- ۲۴ برابر قطر خاموتها ب- نصف كوچكترين ضلع مقطع ستون ت- ۳۰۰ میلیمتر فاصله اولین خاموت از بر اتصال ستون به تیر نباید بیشتر از نصف فاصله خاموتها در نظر گرفته ئىود.

برای محاسبه ی مساحت و ممان اینرسی مقاطع از منوی زیر رفته

Design>SWD>defin pier section for checking

سپس مقطع مورد نظر را انتخاب کرده و از منوی زیر رفته

Modify>show pier section

سپس بر رویsection designer

کلیک کرده و از منوی زیر مساحت و ممان اینرسی نقاطع را مشاهده میکنیم.

Display>show section properties



Design Dulput Design Input 0	Pier/Spandrel Shear Reinforcing Pier Longtudinal Reinforcing General/Uniform Pier Reinforcing Ra General/Uniform Pier D/C Ratios Simple Pier Longitudinal Reinforcing Simple Pier Edge Members Spandrel Longitudinal Reinforcing Pier/Spandrel Shear Reinforcing Spandrel Diagonal Shear Reinforcing	Act	میلکرد عرضی مورد نیاز در واحد ه (A _V /S)
	33.35		7.50
	29,579 29,426		7.500
	56.323 56.130		2012
	53.314 53.132		11.805
	78.126		11.23

پس از پایان طراحی دیوار کفایت دیوار در ۵۰٪نیروی زلزله کنترل میشود .