

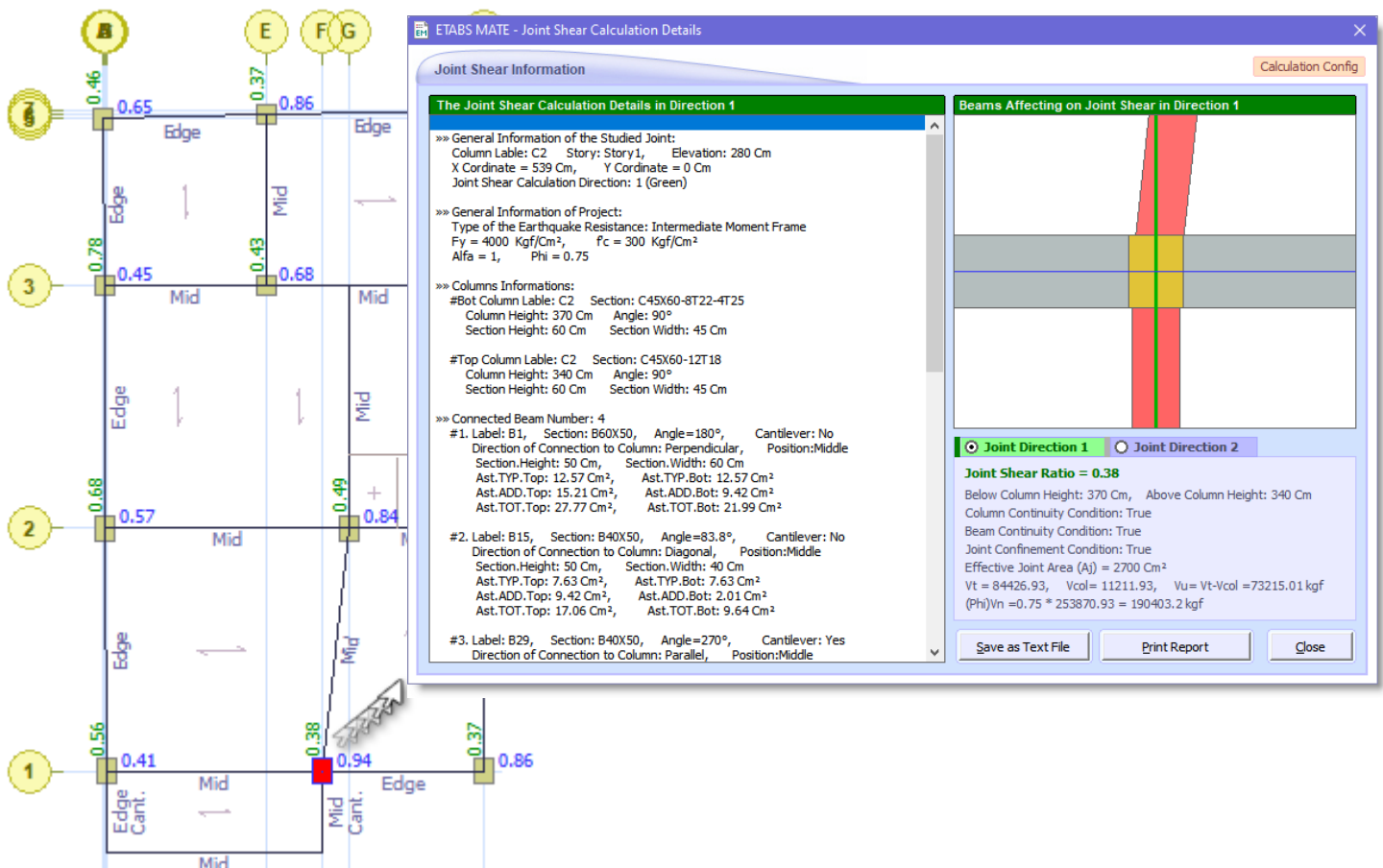
ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

مماسه برش چشمه اتصال ETABS MATE توسط نرم افزار

نرم افزار ایتبس میت بدون هیچ محدودیتی در زاویه قرار گیری ستون در پلان، تعداد تیرها و زاویه تیرهای وارد شده به چشمه اتصال، با در نظر گرفتن شرایط پیوستگی تیرها و ستونهای وارد شده به چشمه اتصال، شرایط محصور شدگی چشمه اتصال و نیز براساس فولاد اجرایی دیتیلینگ که در نقشه های اجرایی ترسیم میشوند و با در نظر گرفتن کنسولی یا غیر کنسولی بودن تیرها و نیز موقعیت قرار گیری تیرها نسبت به ستون، پارامتر نسبت برش چشمه اتصال را بصورت اتوماتیک برای تمام چشمه های اتصال سازه محاسبه می نماید.

در تصویر زیر نمونه ای از محاسبات نرم افزار برای برش چشمه اتصال مشاهده می گردد. همانگونه که مشاهده می گردد، نرم افزار بصورت خودکار نسبت برش اتصال را برای هر دو جهت چشمه اتصال محاسبه و روی تمامی چشمه ها درج نموده است، همچنین با کلیک روی هر چشمه جزئیات محاسباتی را ارائه خواهد داد.



نمونه مناسبه پارامتر نسبت برش چشمه اتصال

نرم افزار مقاومت خمشی محتمل تیرها یا M_{pr} را توسط فورمول زیر و براساس فولادهای دیتیلینگ بالا و پایین هریک از تیرهای متصل به جوینت محاسبه نموده و سپس این مقادیر برای هر تیر را در راستای مورد محاسبه برش چشمه اتصال، تصویر مینماید.

$$M_{pr} = A_s d \alpha f_y \left(1 - \frac{0.59 \alpha f_y A_s}{d b f'_c} \right)$$

و V_n را بر اساس جدول زیر براساس شرایط مختلف پیوستگی تیر و ستون و محصور شدگی چشمه اتصال محاسبه مینماید که در ادامه توضیح داده خواهد شد.

Table 18.8.4.3—Nominal joint shear strength V_n

Column	Beam in direction of V_u	Confinement by transverse beams according to 15.2.8	$V_n, N^{[1]}$
Continuous or meets 15.2.6	Continuous or meets 15.2.7	Confined	$1.7\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
		Not confined	$1.2\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
	Other	Confined	$1.2\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
		Not confined	$1.0\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
Other	Continuous or meets 15.2.7	Confined	$1.2\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
		Not confined	$1.0\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
	Other	Confined	$1.0\lambda\sqrt{f'_c}A_j$
		Not confined	$0.7\lambda\sqrt{f'_c}A_j$

^[1] λ shall be 0.75 for lightweight concrete and 1.0 for normalweight concrete. A_j shall be calculated in accordance with 15.4.2.4.

ETABS MATE

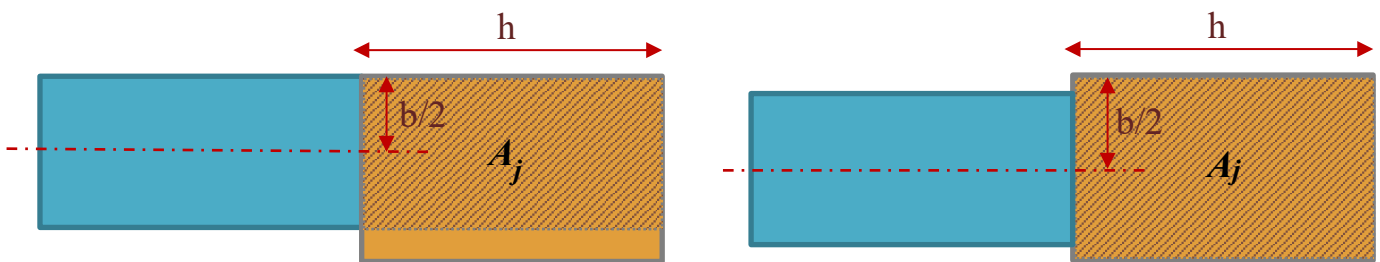
Concrete Structure Detailing Software

در این رابطه A_j یا مساحت موثر چشمه اتصال براساس آیین نامه بصورت زیر تعریف میشود:

۹-۲۰-۶-۴-۵-۴-۴ سطح مقطع موثر ناحیه‌ی اتصال تیر به ستون، A_j ، برابر با حاصل ضرب عمق در عرض موثر ناحیه‌ی اتصال است. عمق ناحیه‌ی اتصال برابر با ارتفاع کل مقطع ستون، h ، است. عرض موثر ناحیه‌ی اتصال، به جز در مواردی که عرض تیر از عرض ستون متصل به آن کم‌تر است، برابر با عرض کل مقطع ستون بوده و نباید از کم‌ترین دو مقدار زیر بیش‌تر در نظر گرفته شود:

الف- عرض تیر به علاوه‌ی عمق ناحیه‌ی اتصال

ب- دو برابر کوچک‌ترین فاصله‌ی محور طولی تیر تا وجوه موازی ستون با محور تیر



و همچنین شرایط پیوستگی ستونها و تیرهای متصل به چشمه اتصال بصورت زیر تعریف میگردد:

۹-۱۶-۲-۶ ادامه (توسعه) یک ستون در حالتی شرایط پیوستگی در ناحیه‌ی اتصال تیر به ستون در امتداد برش مورد بررسی را ایجاد می‌نماید که شرایط زیر برآورده گردند:

الف- ستون در بالای ناحیه‌ی اتصال حداقل به میزان یک عمق ستون (h) در امتداد برش مورد بررسی ادامه داشته باشد.

ب- میلگردهای طولی و عرضی ستون در پایین ناحیه‌ی اتصال تا انتهای ستون در بالا ادامه یابند.

۹-۱۶-۲-۷ ادامه (توسعه) یک تیر در حالتی شرایط پیوستگی در ناحیه‌ی اتصال تیر به ستون در امتداد برش مورد بررسی را ایجاد می‌نماید که شرایط زیر برآورده گردند:

الف- تیر بعد از ناحیه‌ی اتصال حداقل به میزان یک عمق تیر (h) ادامه داشته باشد.

ب- میلگردهای طولی و عرضی تیر در سمت مقابل ناحیه اتصال تیر به ستون تا انتهای تیر ادامه یابند.

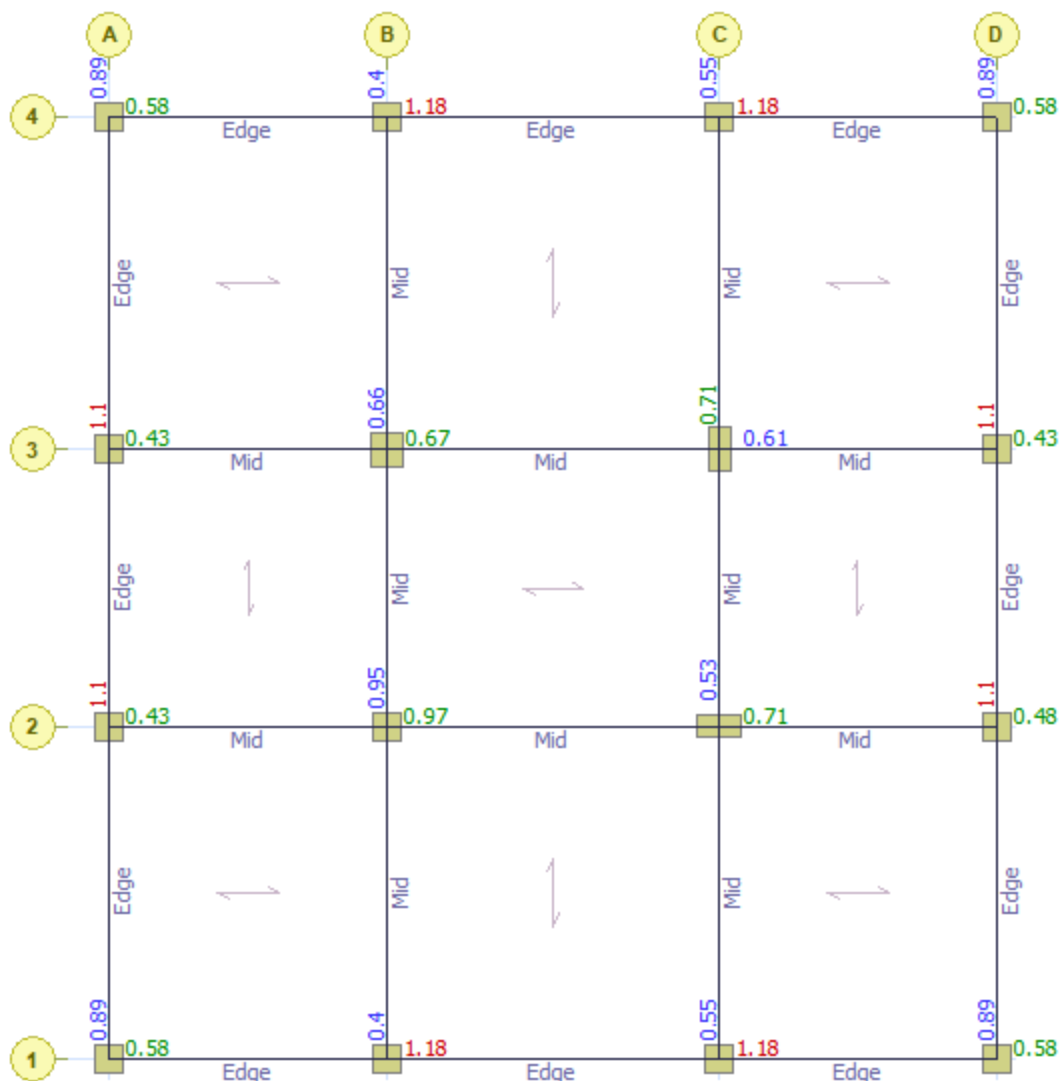
ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

نمونه مشاهده پارامتر نسبت برش چشمه اتصال

برای مشاهده نسبت برش چشمه اتصال یا همان **Joint Shear** کفایت از قسمت **Layer Display** لایه **Joint Shear Information** را انتخاب نمایید تا همانند تصویر زیر نسبت برش چشمه اتصال در هر دو جهت روی تمامی چشمه‌های اتصال درج گردد.

مقدار برش چشمه اتصال در جهت شماره ۱ چشمه اتصال با رنگ سبز و در جهت شماره ۲ با رنگ آبی روی هر چشمه اتصال در می‌گردد و در صورتیکه نسبت برش چشمه اتصال برای یک چشمه از عدد یک بزرگتر باشد، نرم افزار این مقدار را بجهت تمایز با رنگ قرمز نمایش خواهد داد.



ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

نمایش جزئیات مناسبه نسبت برش چشمه اتصال با کلیک روی هر چشمه اتصال

برای مشاهده نسبت برش چشمه اتصال، ابتدا از قسمت **Layer Display** لایه **Joint Shear Information** را فعال نمایید، در این حالت با کلیک روی هر ستون رابط کاربری جزئیات محاسبه برش چشمه اتصال همانند تصویر زیر نمایان خواهد شد و شما با انتخاب جهت مورد نظر میتوانید کلیه شرایط لحاظ شده برای چشمه اتصال و نیز جزئیات محاسبه نسبت برش چشمه اتصال را مشاهده نمایید.

خاطر نشان میگرد که در تصویر نمایش چشمه اتصال در این رابط کاربری، تیرها و ستونهای متصل به چشمه اتصال نمایش داده میشود و تیرهایی که در جهت محاسبه برش چشمه اتصال تاثیر گذار میباشند با طیف رنگی قرمز مشخص میگردند و هرچه راستای تیر تاثیرگذاری بیشتری داشته باشد رنگ تیر قرمزتر خواهد بود. بعبارت دیگر بازه تاثیر گذاری تیر در راستای مورد نظر از صفر تا صد با طیف رنگی از خاکستری تا قرمز همانند تصویر زیر مشخص میگردد.



ETABS MATE - Joint Shear Calculation Details

Joint Shear Information Calculation Config

The Joint Shear Calculation Details in Direction 1

»» General Information of the Studied Joint:
 Column Label: C8 Story: Story1, Elevation: 300 Cm
 X Coordinate = 500 Cm, Y Coordinate = 1700 Cm
 Joint Shear Calculation Direction: 1 (Green)

»» General Information of Project:
 Type of the Earthquake Resistance: Intermediate Moment Frame
 $F_y = 4000 \text{ Kgf/Cm}^2$, $f_c = 200 \text{ Kgf/Cm}^2$
 $\text{Alfa} = 1$, $\text{Phi} = 0.75$

»» Columns Informations:
 #Bot Column Label: C8 Section: R501620
 Column Height: 300 Cm Angle: 0°
 Section Height: 50 Cm Section Width: 50 Cm

#Top Column Label: C8 Section: R501620
 Column Height: 300 Cm Angle: 0°
 Section Height: 50 Cm Section Width: 50 Cm

»» Connected Beam Number: 3

#1. Label: B6, Section: B3030, Angle=270°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Perpendicular, Position: Middle
 Section Height: 30 Cm, Section Width: 30 Cm
 Ast.TYP.Top: 6.03 Cm², Ast.TYP.Bot: 6.03 Cm²
 Ast.ADD.Top: 5.09 Cm², Ast.ADD.Bot: 0 Cm²
 Ast.TOT.Top: 11.12 Cm², Ast.TOT.Bot: 6.03 Cm²

#2. Label: B22, Section: B3030, Angle=180°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Parallel, Position: Edge
 Section Height: 30 Cm, Section Width: 30 Cm
 Ast.TYP.Top: 6.03 Cm², Ast.TYP.Bot: 6.03 Cm²
 Ast.ADD.Top: 7.6 Cm², Ast.ADD.Bot: 0 Cm²
 Ast.TOT.Top: 13.63 Cm², Ast.TOT.Bot: 6.03 Cm²

#3. Label: B23, Section: B3030, Angle=0°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Parallel, Position: Edge

Beams Affecting on Joint Shear in Direction 1

Direction 1 Direction 2

Joint Shear Ratio = 1.18

Below Column Height: 300 Cm, Above Column Height: 300 Cm
 Column Continuity Condition: True
 Beam Continuity Condition: True
 Joint Confinement Condition: False
 Effective Joint Area (A_j) = 1500 Cm²
 $V_t = 78664.05$, $V_{col} = 6700.69$, $V_u = V_t - V_{col} = 71963.36 \text{ kgf}$
 $(\text{Phi})V_n = 0.75 * 81288.14 = 60966.1 \text{ kgf}$

Save as Text File Print Report Close

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

نمونه تهیه گزارش قابل چاپ از جزئیات نمونه مناسبه نسبت برش چشمه اتصال

نرم افزار گزارشهای بسیار کاربردی از کلیه شرایط لحاظ شده برای چشمه اتصال و نیز جزئیات نحوه محاسبه نسبت برش چشمه اتصال را ارائه میدهد که شما میتوانید از این گزارشها برای ارایه و یا در دفترچه محاسبات استفاده نمایید. برای این منظور ابتدا از قسمت **Layer Display** لایه **Joint Shear Information** را فعال نمایید، در این حالت با کلیک روی هر ستون رابط کاربری جزئیات محاسبه برش چشمه اتصال همانند تصویر زیر نمایان خواهد شد، سپس با انتخاب جهت مورد نظر و نهایتا با فشردن دکمه **Print Report** گزارش مورد نظر را تولید و چاپ نمایید و یا بصورت یک فایل **PDF** ذخیره نمایید. در صفحه بعد نمونه گزارش چاپ شده نرم افزار قابل مشاهده میباشد. همچنین شما میتوانید توسط دکمه **Save as Text file** این گزارش را بصورت یک فایل متنی ذخیره نمایید.



ETABS MATE - Joint Shear Calculation Details

Joint Shear Information

Calculation Config

The Joint Shear Calculation Details in Direction 2

»» General Information of the Studied Joint:
 Column Label: C8 Story: Story1, Elevation: 300 Cm
 X Coordinate = 500 Cm, Y Coordinate = 1700 Cm
 Joint Shear Calculation Direction: 2 (Blue)

»» General Information of Project:
 Type of the Earthquake Resistance: Intermediate Moment Frame
 $F_y = 4000 \text{ Kgf/Cm}^2$, $f_c = 200 \text{ Kgf/Cm}^2$
 $\text{Alfa} = 1$, $\text{Phi} = 0.75$

»» Columns Informations:
 #Bot Column Label: C8 Section: R.501620
 Column Height: 300 Cm Angle: 0°
 Section Height: 50 Cm Section Width: 50 Cm
 #Top Column Label: C8 Section: R.501620
 Column Height: 300 Cm Angle: 0°
 Section Height: 50 Cm Section Width: 50 Cm

»» Connected Beam Number: 3
 #1. Label: B6, Section: B3030, Angle=270°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Parallel, Position:Middle
 Section.Height: 30 Cm, Section.Width: 30 Cm
 Ast.TYP.Top: 6.03 Cm², Ast.TYP.Bot: 6.03 Cm²
 Ast.ADD.Top: 5.09 Cm², Ast.ADD.Bot: 0 Cm²
 Ast.TOT.Top: 11.12 Cm², Ast.TOT.Bot: 6.03 Cm²
 #2. Label: B22, Section: B3030, Angle=180°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Perpendicular, Position:Edge
 Section.Height: 30 Cm, Section.Width: 30 Cm
 Ast.TYP.Top: 6.03 Cm², Ast.TYP.Bot: 6.03 Cm²
 Ast.ADD.Top: 7.6 Cm², Ast.ADD.Bot: 0 Cm²
 Ast.TOT.Top: 13.63 Cm², Ast.TOT.Bot: 6.03 Cm²
 #3. Label: B23, Section: B3030, Angle=0°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Perpendicular, Position:Edge

Beams Affecting on Joint Shear in Direction 2

Direction 1 Direction 2

Joint Shear Ratio = 0.48

Below Column Height: 300 Cm, Above Column Height: 300 Cm
 Column Continuity Condition: True
 Beam Continuity Condition: False
 Joint Confinement Condition: False
 Effective Joint Area (Aj) = 2500 Cm²
 $V_t = 44484.24$, $V_{col} = 3799.8$, $V_u = V_t - V_{col} = 40684.43 \text{ kgf}$
 $(\text{Phi})V_n = 0.75 * 112900.19 = 84675.14 \text{ kgf}$

Save as Text File Print Report Close

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software


ETABS MATE

joint shear v20 > Joint Shear Calculation Details in Direction 2

Page 1

»» General Information of the Studied Joint:

Column Label: C3 Story: Story1, Elevation: 300 Cm
 X Coordinate = 0 Cm, Y Coordinate = 1100 Cm
 Joint Shear Calculation Direction: 2 (Blue)

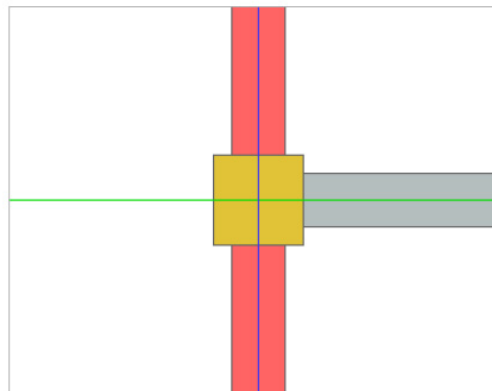
»» General Information of Project:

Type of the Earthquake Resistance: Intermediate Moment Frame
 $F_y = 4000 \text{ Kgf/Cm}^2$, $f_c = 200 \text{ Kgf/Cm}^2$
 $\text{Alfa} = 1$, $\text{Phi} = 0.75$

»» Columns Informations:

#Bot Column Label: C3 Section: R501620
 Column Height: 300 Cm Angle: 0°
 Section Height: 50 Cm Section Width: 50 Cm

#Top Column Label: C3 Section: R501620
 Column Height: 300 Cm Angle: 0°
 Section Height: 50 Cm Section Width: 50 Cm


»» Connected Beam Number: 3

#1. Label: B2, Section: B3030, Angle=270°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Parallel, Position: Edge
 Section Height: 30 Cm, Section Width: 30 Cm
 $\text{Ast.TYP.Top} = 6.03 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.TYP.Bot} = 6.03 \text{ Cm}^2$
 $\text{Ast.ADD.Top} = 6.28 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.ADD.Bot} = 0 \text{ Cm}^2$
 $\text{Ast.TOT.Top} = 12.31 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.TOT.Bot} = 6.03 \text{ Cm}^2$

#2. Label: B3, Section: B3030, Angle=90°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Parallel, Position: Edge
 Section Height: 30 Cm, Section Width: 30 Cm
 $\text{Ast.TYP.Top} = 6.03 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.TYP.Bot} = 6.03 \text{ Cm}^2$
 $\text{Ast.ADD.Top} = 6.28 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.ADD.Bot} = 0 \text{ Cm}^2$
 $\text{Ast.TOT.Top} = 12.31 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.TOT.Bot} = 6.03 \text{ Cm}^2$

#3. Label: B19, Section: B3030, Angle=0°, Cantilever: No
 Direction of Connection to Column: Perpendicular, Position: Middle
 Section Height: 30 Cm, Section Width: 30 Cm
 $\text{Ast.TYP.Top} = 6.03 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.TYP.Bot} = 6.03 \text{ Cm}^2$
 $\text{Ast.ADD.Top} = 4.02 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.ADD.Bot} = 0 \text{ Cm}^2$
 $\text{Ast.TOT.Top} = 10.05 \text{ Cm}^2$, $\text{Ast.TOT.Bot} = 6.03 \text{ Cm}^2$

» Number of Not Cantilever Perpendicular Beam: 1

» Minimum Width of Perpendicular Beams: 30 Cm

$0.75 * \text{Column Height} = 0.75 * 50 = 37.5 \text{ Cm}$

» Then Joint Confinement Condition: False

» Beam Continuity Condition: True

» Column Continuity Condition: True

» Beam.Ast.Top.Left: 12.31 Cm², Beam.Ast.Top.Right: 12.31 Cm²

» Beam.Ast.Bot.Left: 6.03 Cm², Beam.Ast.Bot.Right: 6.03 Cm²

» Beam.Depth.Left: 30 Cm, Beam.Depth.Right: 30 Cm

» Beam.Width.Left: 30 Cm, Beam.Width.Right: 30 Cm

» Edge Condition Left: Edge Beam, Edge Condition Right: Edge Beam

» Effective Width= 30 Cm, Effective Height= 50 Cm

» Effective Joint Area (Aj) = 1500 Cm²

» Mpr.Top.Left: 1239178.44 Kgf.Cm, Mpr.Top.Right: 1239178.44 Kgf.Cm

» Mpr.Bot.Left: 666561.9 Kgf.Cm, Mpr.Bot.Right: 666561.9 Kgf.Cm

» T1= 73386.18 kgf, T2= 73386.18 kgf

» Vt=Max(T1,T2)= 73386.18 kgf

» Vcol= 6352.47 kgf

» Vu= Vt-Vcol=67033.71 kgf

» Vn = 81288.14 kgf

» $\phi V_n = 0.75 * 81288.14 = 60966.1 \text{ kgf}$

»» Joint Shear Ratio = $V_u / \phi V_n = 1.1$

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

نمونه پیکربندی پارامترهای محاسباتی نسبت برش چشمه اتصال توسط نرم‌افزار

با استفاده از رابط کاربری پیکربندی پارامترهای محاسبه نسبت برش چشمه اتصال می‌توانید همانگونه که در تصویر زیر مشاهده می‌گردد، شما براحتی می‌توانید پارامترهای نحوه محاسبه برش چشمه اتصال را پیکربندی نمایید. این پارامترها عبارتند از حداکثر زاویه پیوستگی تیر در راستای مورد محاسبه برش چشمه اتصال و حداکثر زاویه ایجاد محصور شدگی بوسیله تیرهای عمود بر راستای محاسبه برش چشمه اتصال و نیز ضرایب محاسبه V_n در حالت‌های مختلف شرایط چشمه اتصال میباشند که در ادامه بیشتر توضیح داده خواهد شد.

SH Joint Shear Calculation Configuration X

Configuration Settings

Parameters of Confinement and Continuity

Continuity Angle; The maximum angle that the continuity of beam is satisfied: DEG

Confinement Angle; The maximum beam angle that can confinement the joint: DEG

Parameters for Calculation of the V_n

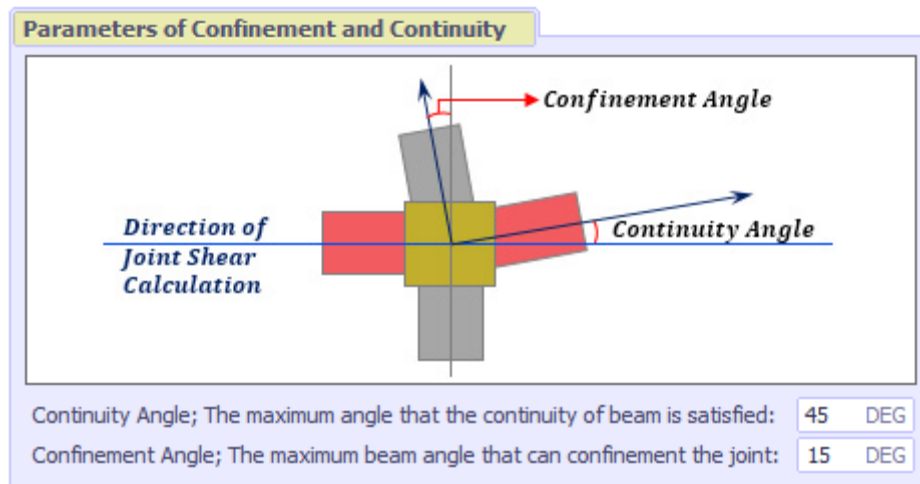
Column	Beam in direction of V_n	Joint Confinement	V_n, N
Continuous	Continuous	Confined	<input type="text" value="1.7"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	<input type="text" value="1.2"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
	Not Continuous	Confined	<input type="text" value="1.2"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	<input type="text" value="1"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
Not Continuous	Continuous	Confined	<input type="text" value="1.2"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	<input type="text" value="1"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
	Not Continuous	Confined	<input type="text" value="1"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	<input type="text" value="0.7"/> $\lambda \sqrt{f'_c} A_f$

λ ; shall be 0.75 for lightweight concrete and 1.0 for normalweight concrete:

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

همانگونه که در تصویر زیر مشاهده میگردد، قسمت بالای فرم شامل پارامترهای پیوستگی و محصورشدگی میباشد که در زیر به توضیح آنها خواهیم پرداخت:



Continuity Angle:

این پارامتر حداکثر زاویه تیرها با راستای محاسبه برش چشمه اتصال برای پیوسته در نظر گرفتن تیر وارد شده به چشمه اتصال را تعریف مینماید. به عبارت دیگر در صورتیکه زاویه هر یک از تیرهای وارد شده به چشمه اتصال کمتر از این زاویه باشد، نرم افزار آن تیر را دارای شرایط پیوستگی فرض خواهد نمود. این پارامتر در نرم افزار روی عدد ۴۵ درجه تنظیم شده است و کاربران بر راحتی میتوانند آنرا روی مقدار مورد نظر خود تنظیم نمایند.

Confinement Angle:

این پارامتر حداکثر زاویه تیرها با راستای عمود بر راستای محاسبه برش چشمه اتصال برای امکان ایجاد محصورشدگی چشمه اتصال توسط تیرهای وارد شده به چشمه اتصال را تعریف مینماید. به عبارت دیگر در صورتیکه زاویه هر یک از تیرهای وارد شده به چشمه اتصال کمتر از این پارامتر باشد، نرم افزار آن تیر را دارای شرایط ایجاد محصور شدگی برای چشمه اتصال فرض خواهد نمود. این پارامتر در نرم افزار روی عدد ۱۵ درجه تنظیم شده است و کاربران بر راحتی میتوانند آنرا روی مقدار مورد نظر خود تنظیم نمایند.

شایان ذکر است که مقدار این پارامترها در هیچ مرجعی ذکر نشده است و کاربران میبایست آنها را براساس قضاوت مهندسی خود، روی مقدار مورد نظر خود تنظیم نمایند.

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

همانگونه که در تصویر زیر مشاهده میگردد، قسمت پایین رابط کاربری پیکربندی پارامترهای محاسبه نسبت برش چشمه اتصال، شامل پارامترهای محاسبه V_n در حالت‌های مختلف شرایط چشمه اتصال میباشد. با توجه به اینکه ضرایب محاسبه V_n در اصلاحیه‌های آیین نامه تغییراتی داشته است، این ضرایب بوسیله کاربر قابل ویرایش در نظر گرفته شدند تا کاربر بر راحتی بتواند نحوه محاسبه برش چشمه اتصال را پیکر بندی نماید. این پارامترها بصورت پیش فرض بر اساس آیین نامه **ACI318-2019** همانگونه که در تصویر زیر مشاهده میگردد، تنظیم شده‌اند.

پارامتر لاندا نیز که مربوط به بتن‌های سبک وزن میباشد نیز در پایان این قسمت قابل ویرایش میباشد. همانگونه که در تصویر زیر مشاهده میگردد، پارامتر لاندا نیز بصورت پیش فرض روی عدد ۱ تنظیم شده است، که برای بتن‌هایی با وزن معمول در نظر گرفته شده است.

Parameters for Calculation of the V_n

Column	Beam in direction of V_n	Joint Confinement	V_n, N
Continuous	Continuous	Confined	$1.7 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	$1.2 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
	Not Continuous	Confined	$1.2 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	$1 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
Not Continuous	Continuous	Confined	$1.2 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	$1 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
	Not Continuous	Confined	$1 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$
		Not confined	$0.7 \lambda \sqrt{f'_c} A_f$

λ_c shall be 0.75 for lightweight concrete and 1.0 for normalweight concrete:

شایان ذکر است که توسط منوی **Configuration Setting** در بالای رابط کاربری پیکربندی پارامترهای محاسبه نسبت برش چشمه اتصال، کاربر میتواند تمامی پارامترهای موجود در این رابط کاربری را پس از اعمال تغییرات مورد نظر خود ذخیره نماید تا نرم‌افزار بصورت اتوماتیک در دفعات بعدی استفاده از نرم افزار از پارامترهای شخصی سازی شده توسط کاربر استفاده نماید و کاربران مجبور به تنظیم مجدد این پارامترها برای پروژه‌های دیگر خود نباشند.

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software

نمونه تعیین تیرهای کنسولی و یا لبه‌ای در محاسبه برش چشمه اتصال

با توجه به اینکه وضعیت قرارگیری تیرها نسبت به مقطع ستون در محاسبه مساحت موثر چشمه اتصال یا همان A_j بسیار مهم می‌باشد و نیز کنسول بودن و یا نبودن تیرهای متصل به چشمه اتصال نیز در محاسبه M_{pr} موثر می‌باشد، لذا این امکان در نرم‌افزار فراهم شده است که کاربران برحسب توانند وضعیت تیرها را بصورت تیر میانی، تیر لبه‌ای، کنسول، غیر کنسول و یا ترکیبی از آنها تغییر دهند.

برای این منظور ابتدا همانند تصویر زیر تیرهای مورد نظر خود را انتخاب نمایید و سپس از منوی **Assign** و توسط گزینه **Beam Condition** یکی از حالت‌های **Middle Beam** یا **Edge Beam** را انتخاب نمایید تا وضعیت قرارگیری تیر نسبت به ستون را بصورت تیر میانی و یا تیر لبه‌ای انتخاب نمایید، سپس مجدداً تیرهای مورد نظر را انتخاب نمایید و یکی از حالت‌های **Cantilever Beam** یا **Non Cantilever Beam** را برای تعیین کنسولی بودن یا غیر کنسولی بودن تیر، انتخاب نمایید. نرم‌افزار اطلاعات وضعیت تیرها را در لایه **Joint Shear Information** همانگونه که در تصویر زیر مشاهده می‌گردد، نمایش خواهد داد.

شایان ذکر است که نرم‌افزار بصورت خودکار تیرهای کنسول را شناسایی مینماید و همانند تصویر زیر روی تیرها درج مینماید، البته با توجه به اینکه شناسایی خودکار تیرهای کنسول توسط یک روال هوشمند انجام می‌گردد، بهتر است کنترل‌های لازم توسط کاربر در راستای تشخیص درست آنها توسط نرم‌افزار انجام گیرد.

The screenshot shows the ETABS MATE software interface. The 'Assign' menu is open, and the 'Condition of Beam' option is selected. A dropdown menu shows four options: Middle Beam, Edge Beam (highlighted with a red arrow), Cantilever Beam, and Non-Cantilever Beam. The main window displays a joint shear information diagram for a beam section F7, showing various beam conditions like Edge Cant., Edge, Mid, and Mid Cant. across a grid of columns (A, B, D) and beams (3, 4).

ETABS MATE

Concrete Structure Detailing Software



-  Official Web Site: www.FARASAEG.ir
-  Official Web Site: www.ETABSMATE.ir
-  Official Web Site: www.FOUNDAMATE.ir
-  Official Web Site: www.ETABSMATE.com
-  Telegram Channel: [@etabsmate](https://t.me/etabsmate)
-  Instagram Page: [#etabsmate](https://www.instagram.com/etabsmate)