

2V

Δ

Subject: Structural Analysis

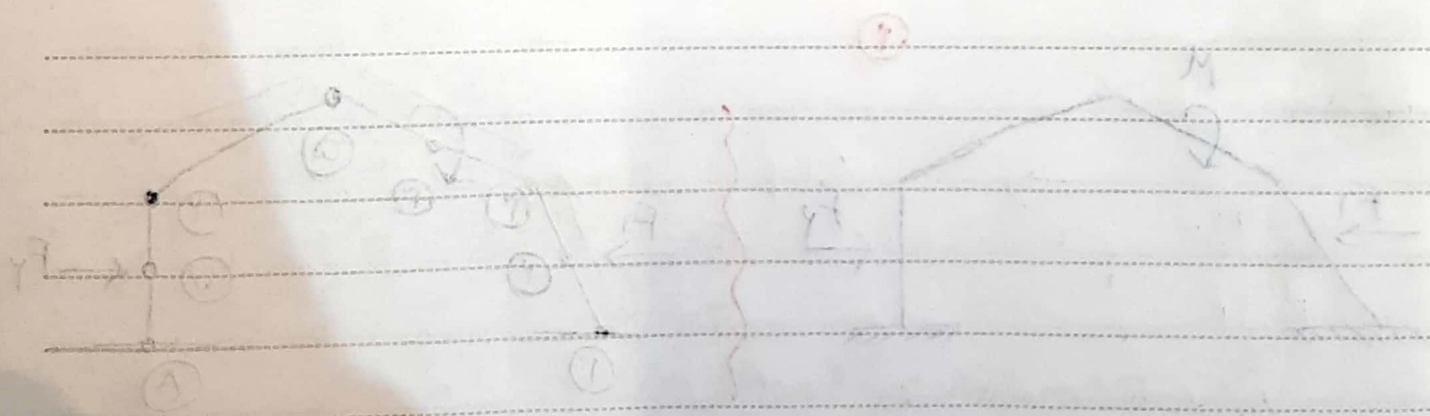
Date: \_\_\_\_\_

$$M_{CD} = -0.492 \times 2.92 = -1.43 \text{ t.m}$$

$$M_{DC} = -0.187 \times 2.92 = -0.54 \text{ t.m}$$

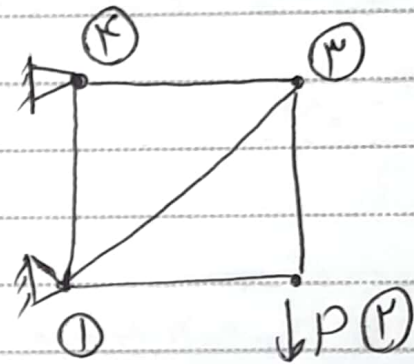
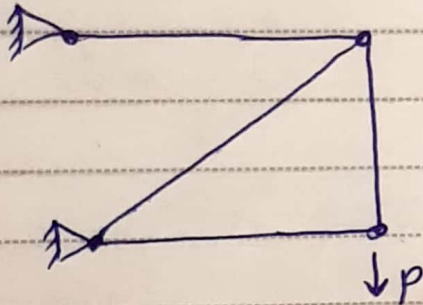
$$\frac{4EI\Delta}{L^2} = 1 \rightarrow \Delta' = \frac{L^2}{4EI} = \frac{9}{4EI} = \frac{3}{2EI}$$

$$\Delta = X \cdot \Delta' = 2.92 \times \frac{3}{2EI} = \frac{4.38}{EI}$$

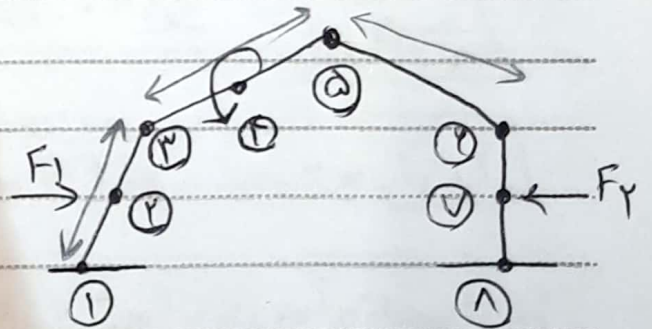
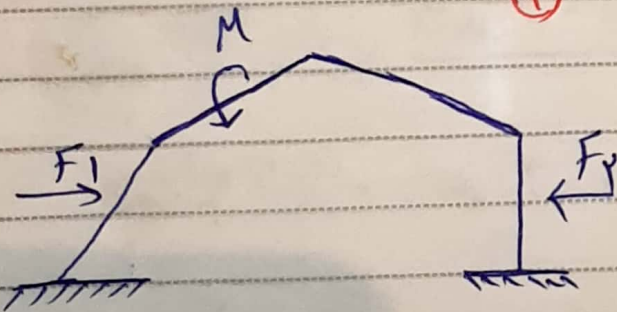


در روش ماتریسی تحلیل سازه، یک سازه حقیقی به صورت مجموعه‌ای از المان‌های که در نقاط مشخصی با یکدیگر مرتبط هستند در نظر گرفته می‌شود و در آن محل انتخاب گره‌ها و تکیه‌بندی‌ها و کل شکل سازه حقیقی دارد و علاوه بر آن از سازه که مطالعه و بررسی آن با فروری می‌باید نیز مرتبط است:

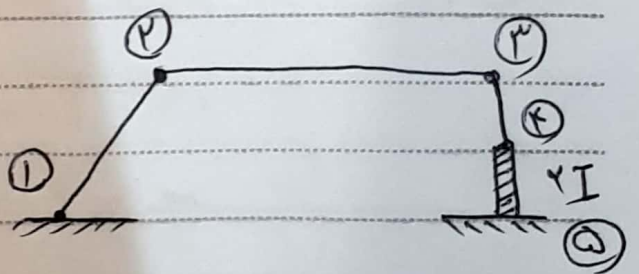
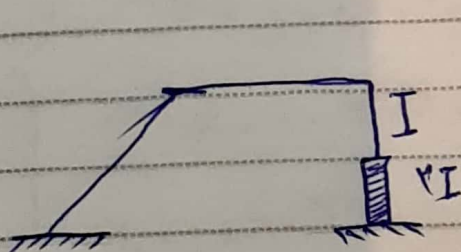
①



②



③



Subject:

Date:

# مختصات کلی $\rightarrow$ XYZ بزرگ

مفاهیم اولیه:

دستگاه مختصات کلی XYZ: در روش تحلیل ماتریس سازه، هندسه سازه و تغییر

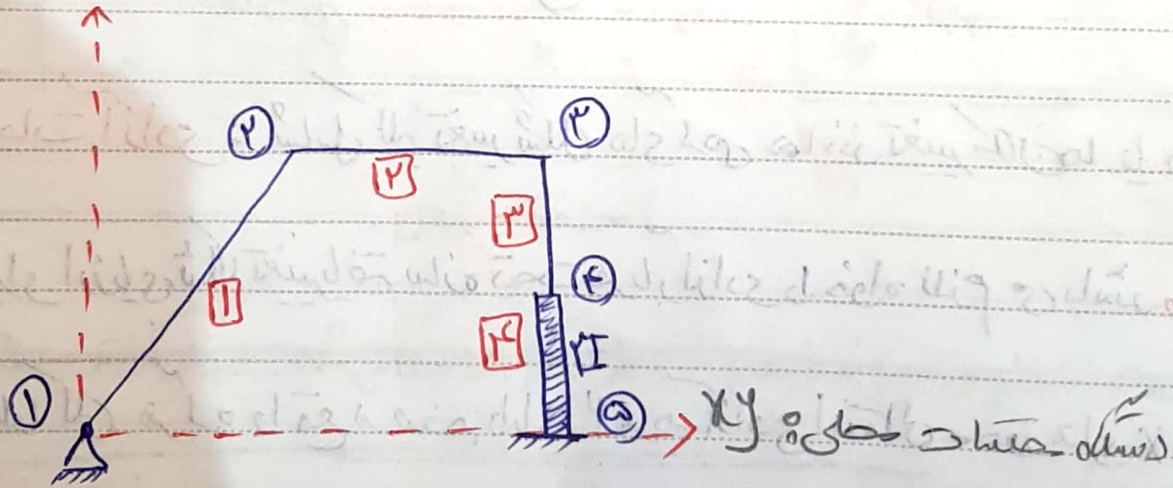
شکل های گسسته (شامل تغییر مکان ها و دوران ها) نسبت به یک دستگاه مختصات

کلا رتزیب مرجع تعیین می شوند که آن را دستگاه مختصات کلی می نامیم و با XYZ نشان

دهه می شود.

در این دستگاه محور X در راستای افقی و به سمت راست و در راستای قائم

و به سمت بالا می باشد و صبراً آن در پایین ترین گره سمت چپ سازه قرار می گیرد.



را به سبب نیرو - تغییر مکان اعضاء سازه نسبت به یک دستگاه مختصاتی ایجاد می شود

که محور X آن در امتداد طول عضو باشد و محور Y آن عمود بر امتداد عضو است

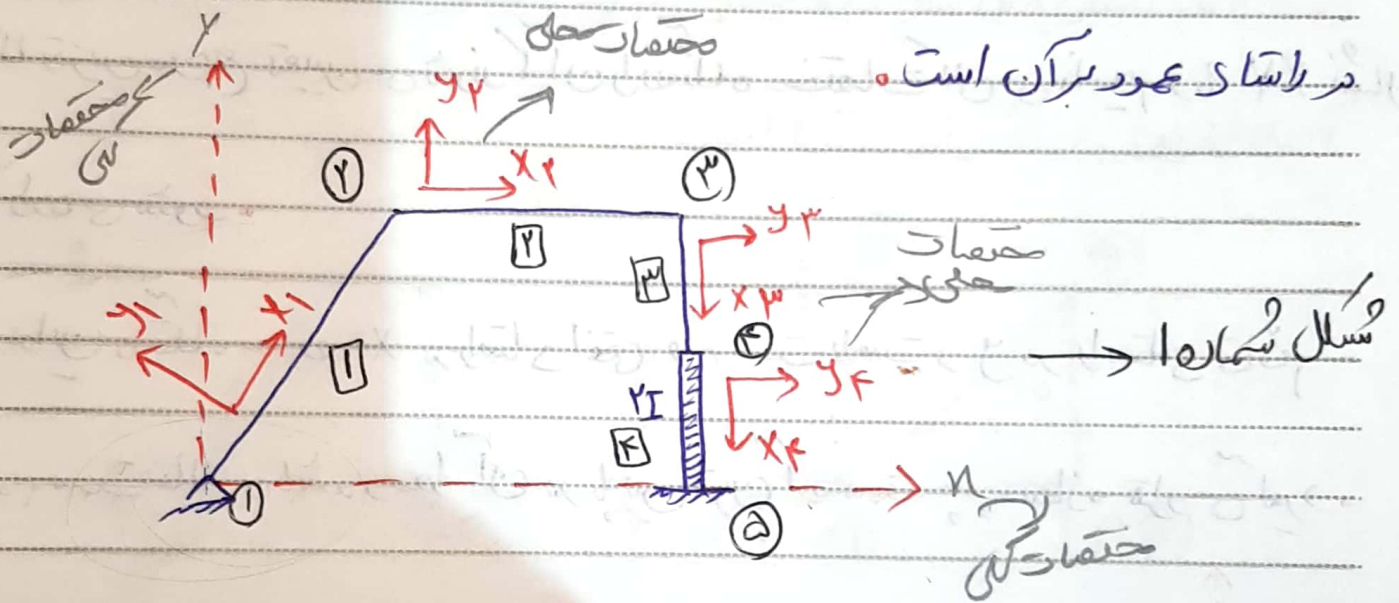
که این دستگاه عنوان دستگاه مختصات محلی برزف گرفته می شود و برای عضو

ا. ام از سازه از  $X$  نشان داده می شود.

ب. بیان دیگر برای حرکت از اعضای سازه که دارای یک گره انتهای دیگر گره انتهای است؛

محور  $x$  در راستای عضو در جهت گره انتهای دیگر گره انتهای می باشد و محور  $y$

در راستای محور بر آن است.



درجات آزادی: شامل گره تغییر شکل های گره ها مانند تغییر مکان یا دوران است

که برای ارزیابی شکل تغییر یافته سازه تحت هر بار آزادی را خواه لازم می باشد.

به طول کلی هر گره واقع در صفا دارای  $۲$  درجه آزادی انتقالی محورهای  $x$  و  $y$  و یک

درجه آزادی دورانی حول محور  $Z$  است. که بسته به نوع قیدهای اعمال شده بر هر گره.

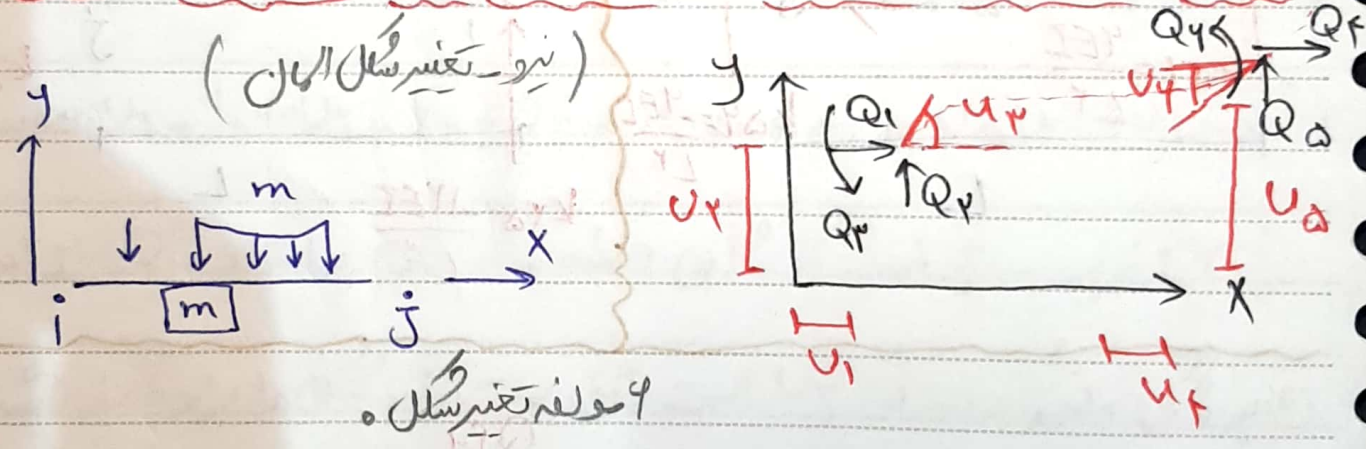
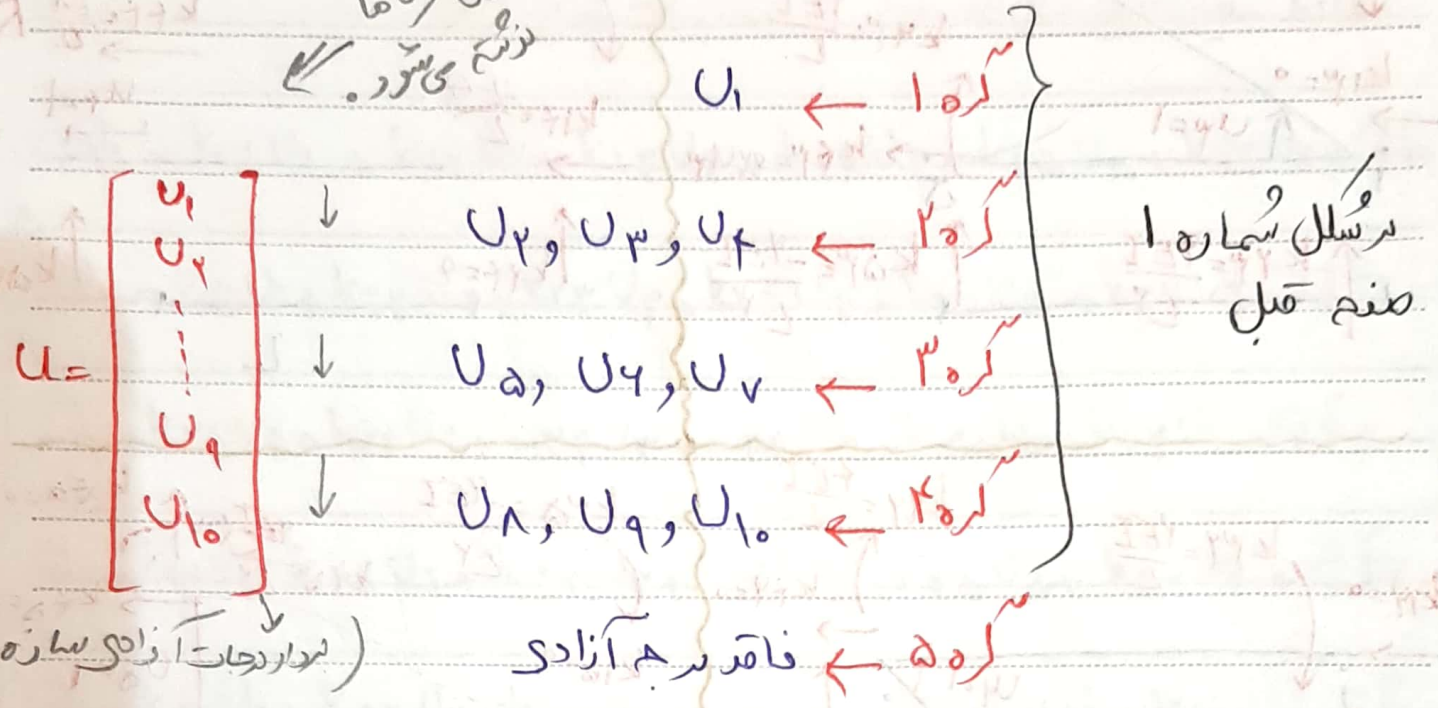
بعضی از این درجات آزادی حذف می شوند.   
 در هر گره  $۵۲$    
 در هر گره  $۱۰$

⇒ (مختی تغییر شکل واحد در راستار وجود نظر است) 41

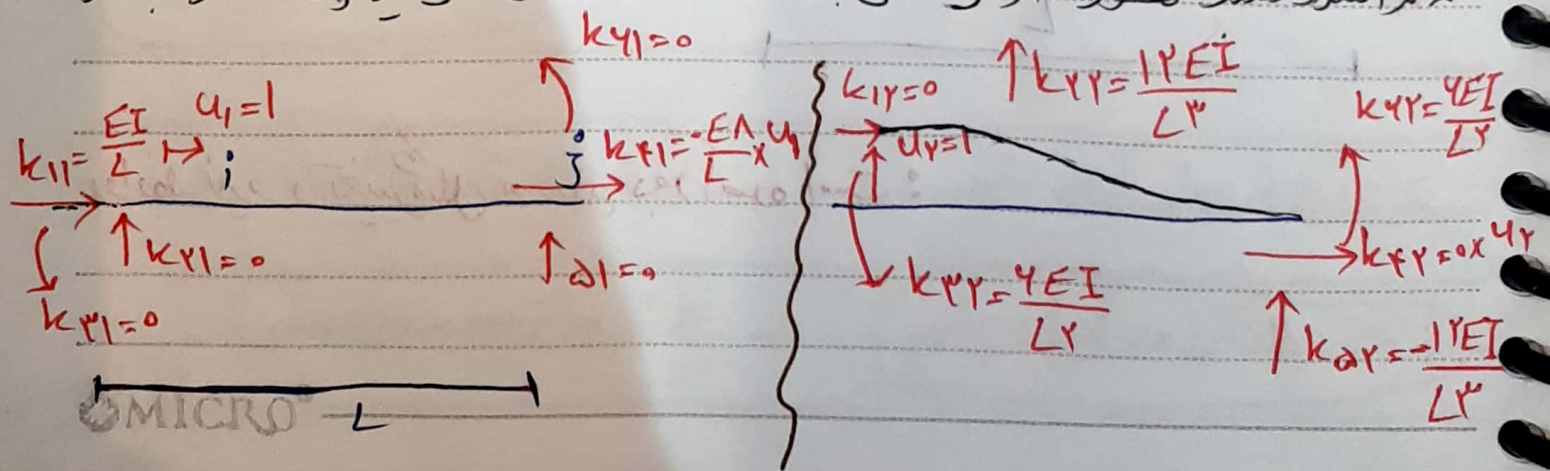
Subject:

Date:

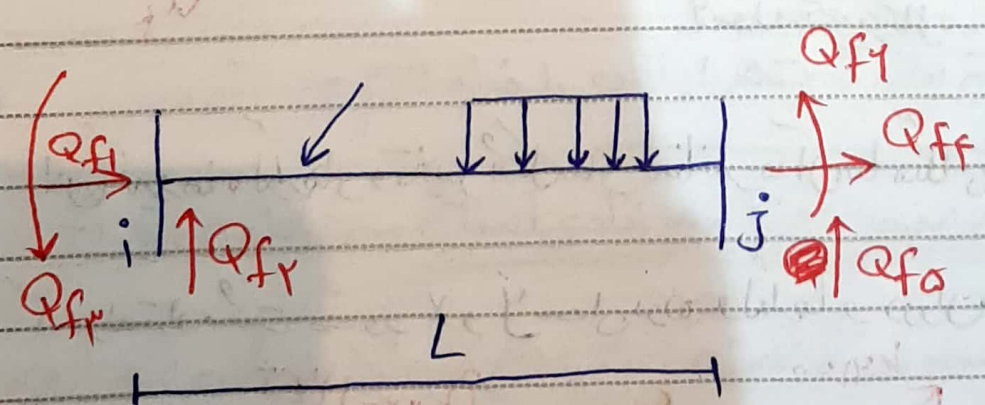
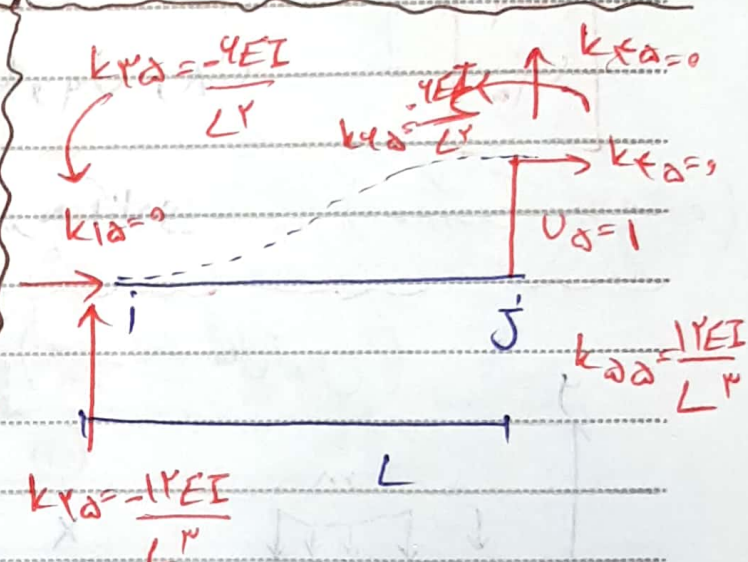
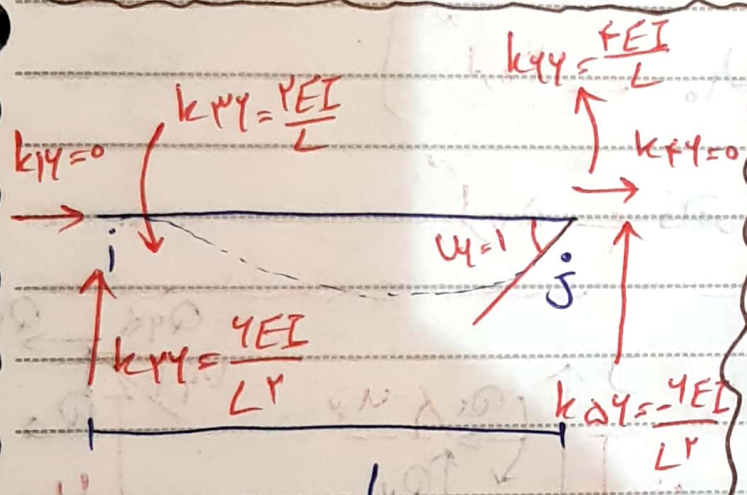
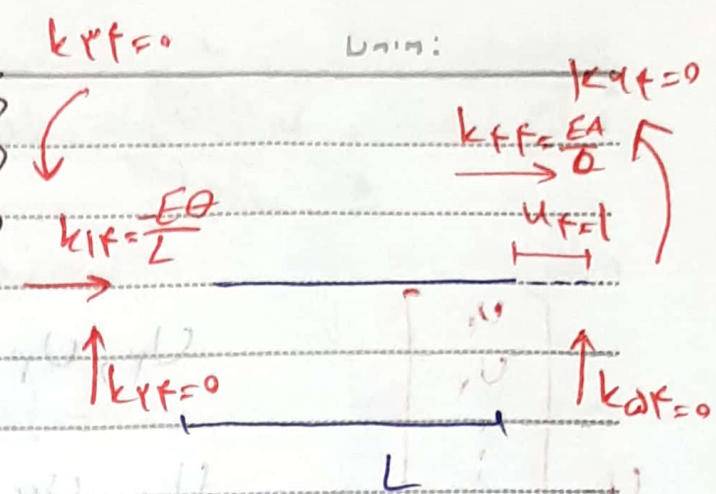
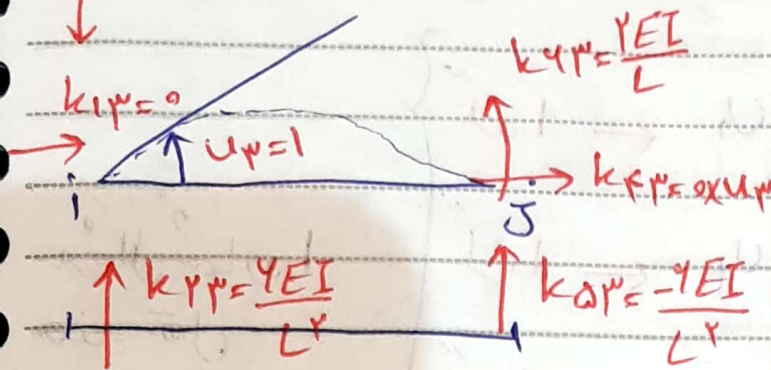
اول (هوا) نوشته می شود.



این نیروها، لنگرهای و تغییر شکل های متناظر با آن ها هنگامی صیبت در نظر گرفته می شوند که در امتداد صیبت محور x و y حلی بوده و لنگرها و دوران های نیز با ساعتگرد باشند.



Subject:  $k_{yy} = \frac{4EI}{L}$



بابت نیرو و تغییر شکل در آن است :

Subject:

روابط نیرو تغییر شکل عضو در ستاره مختلفات محلی  $X, Y$ :

$$Q_1 = k_{11}U_1 + k_{12}U_2 + k_{13}U_3 + k_{1f}U_f + k_{1a}U_a + k_{14}U_4 + Qf_1$$

$$Q_2 = k_{21}U_1 + k_{22}U_2 + k_{23}U_3 + k_{2f}U_f + k_{2a}U_a + k_{24}U_4 + Qf_2$$

$$Q_3 = k_{31}U_1 + k_{32}U_2 + k_{33}U_3 + k_{3f}U_f + k_{3a}U_a + k_{34}U_4 + Qf_3$$

$$Q_f = k_{f1}U_1 + k_{f2}U_2 + k_{f3}U_3 + k_{ff}U_f + k_{fa}U_a + k_{f4}U_4 + Qf_f$$

$$Q_a = k_{a1}U_1 + k_{a2}U_2 + k_{a3}U_3 + k_{af}U_f + k_{aa}U_a + k_{a4}U_4 + Qf_a$$

$$Q_4 = k_{41}U_1 + k_{42}U_2 + k_{43}U_3 + k_{4f}U_f + k_{4a}U_a + k_{44}U_4 + Qf_4$$

$k_{ij}$ : ضریب سختی است که نشان دهنده صولفه لازم در اصطلاح  $Q$  برای ایجاد

تغییر شکل واحد در اصطلاح  $U$  است وقتی سایر تغییر شکلها برابر با صفر باشند.

روابط فوق را می توان به صورت زیر در ستاره مختلفات محلی نشان داد:  $Q = kU + Qf$

$$Q = kU + Qf \rightarrow Q = kU + Qf$$

$U$ : بردار تغییر شکل های گره عضو

$Q$ : بردار نیروهای گره عضو

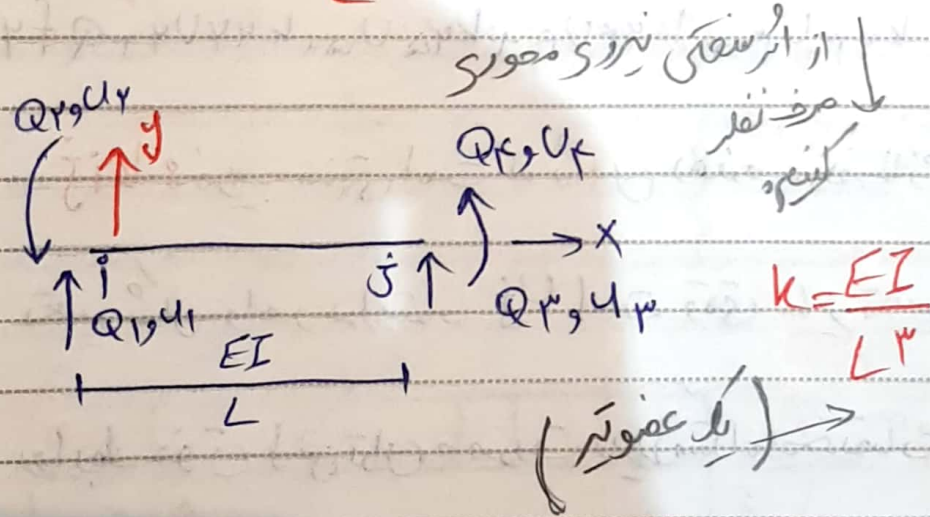
$k$ : ماتریس سختی عضو

$Qf$ : بردار نیروهای لبرداري عضو

$$k = \frac{EI}{L^3}$$

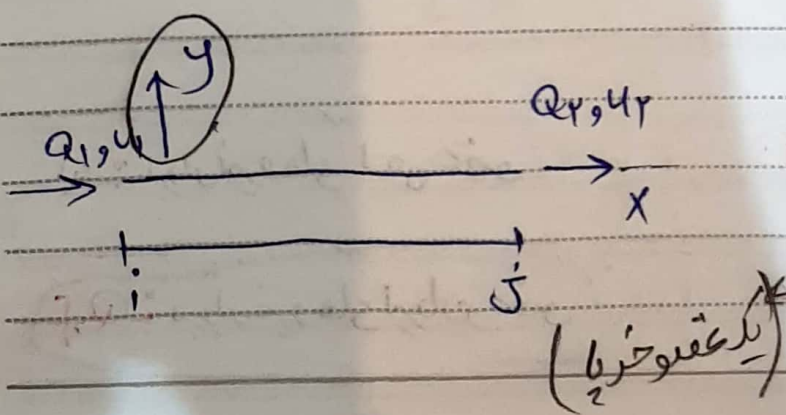
الان قار

$\frac{AL^2}{I}$	0	0	$-\frac{AL^2}{I}$	0	0
0	$12$	$4L$	0	$-12$	$4L$
0	$4L$	$6L^2$	0	$-4L$	$2L^2$
$-\frac{AL^2}{I}$	0	0	$\frac{AL^2}{I}$	0	0
0	$-12$	$-4L$	0	$12$	$-4L$
0	$4L$	$2L^2$	0	$-4L$	$6L^2$



$$k = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 12L & 4L & -12 & 4L \\ 4L & 6L^2 & -4L & 2L^2 \\ -12 & -4L & 12 & -4L \\ 4L & 2L^2 & -4L & 6L^2 \end{bmatrix}$$

نکته: ماتریس سختی یک عضو تیر در دو سر (دو بعدی) (صغیر) است.



$$k = \frac{EA}{L} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix}$$

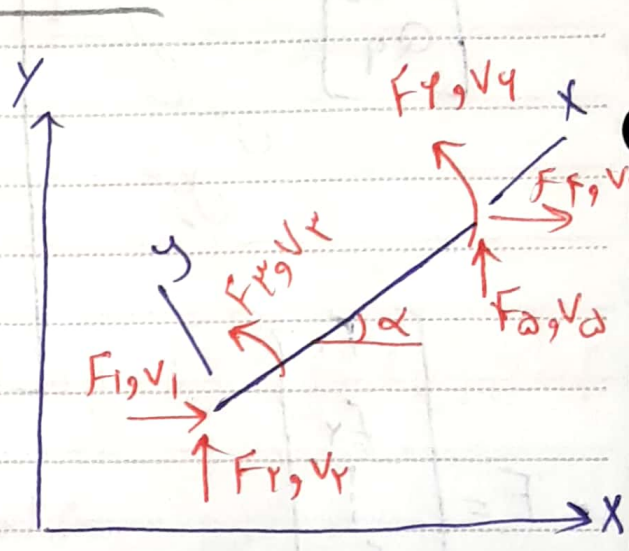
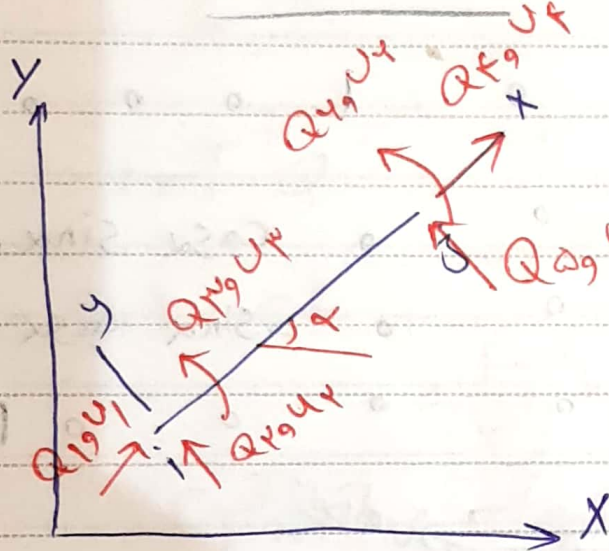
ماتریس سختی یک عضو خنجر



تبدیل دستگاه های مختصات صحنی (XY) و کلی (XY) به یکدیگر

برای بدست آوردن ماتریس سختی کل سازه می بایست بردارهای نیرو و تغییر مکان و نیز ماتریس

سختی هر عضو از دستگاه مختصات صحنی  $\rightarrow$  کلی  $\rightarrow$  دستگاه مختصات کلی برده شوند.



$$Q_1 = F_1 \cos \alpha + F_2 \sin \alpha$$

$$Q_2 = -F_1 \sin \alpha + F_2 \cos \alpha$$

$$Q_3 = F_3$$

$$Q_4 = F_4 \cos \alpha + F_5 \sin \alpha$$

$$Q_5 = -F_4 \sin \alpha + F_5 \cos \alpha$$

$$Q_6 = F_6$$

$$F_1 = Q_1 \cos \alpha - Q_2 \sin \alpha$$

$$F_2 = Q_1 \sin \alpha + Q_2 \cos \alpha$$

$$F_3 = Q_3$$

$$F_4 = Q_4 \cos \alpha - Q_5 \sin \alpha$$

$$F_5 = Q_4 \sin \alpha + Q_5 \cos \alpha$$

$$F_6 = Q_6$$

لذا می توان نوشت

محلی  
 $Q = FT$

$$Q = \begin{bmatrix} Q_1 \\ Q_2 \\ \vdots \\ Q_5 \\ Q_4 \end{bmatrix}$$

ماتریس تبدیل

$$T = \begin{bmatrix} \cos \alpha & \sin \alpha & 0 & 0 & 0 & 0 \\ -\sin \alpha & \cos \alpha & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \cos \alpha & \sin \alpha & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\sin \alpha & \cos \alpha & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

$$F = \begin{bmatrix} F_1 \\ F_2 \\ \vdots \\ F_5 \\ F_4 \end{bmatrix}$$

توانده  
 $F = TQ$

از آن جای که صولف بردار  $U$  در دستگاه محلی با صولفهای بردار  $V$  یک صفاظر

محلی  
 $U = TV$

دستند پس می توان نوشت:

محلی  
 $V = T^T U$

$U$ : بردار تغییر شکل های گوی در دستگاه مختصات محلی

$V$ : بردار تغییر شکل های گوی در دستگاه مختصات کلی

با حذف سطر و ستون های از ماتریس تبدیل  $T$  که درجات آزادی صفاظر با آن ها را اغفل می

خرابی و تیرها یکسره وجود ندارند می توان ماتریس تبدیل  $T$  مرتبط با عضو تیر و عضو

خرابی را بیست آورد.

$$T = \begin{bmatrix} \cos \alpha & \sin \alpha & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \cos \alpha & \sin \alpha \end{bmatrix}$$

عضو خرابی  
و عضو تیر

$$F = T^T Q$$

$$Q = k u + Q f$$

$$\Rightarrow F = T^T [k u + Q f] =$$

$$= [T^T k] u + T^T Q f = [T^T k] [T v] + T^T Q f$$

$$= [T^T k T] v + T^T Q f = \bar{k} v + F_f$$

ماتریس سختی عضو در مسئله مختصات کلی  $\bar{k} = T^T k T$

ببار نیروهای گریز برای عضو در مسئله مختصات کلی  $F_f = T^T Q f$

ماتریس سختی کلی سازه:

در اثرش تحلیل ماتریسی، محاسبه ماتریس سختی کلی سازه  $k$  ضروری می باشد. لذا اگر

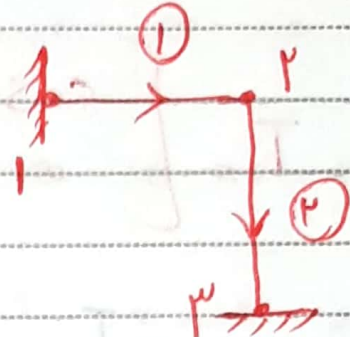
ماتریس سختی هر عضو  $m$  از سازه را با  $k_m$  نشان دهیم برای بیست آوردن

$k$  می بایست راه های مشخصی از ماتریس های سختی  $k_m$  اعضا را به شکل

ضابطه جمع جبری بنویسیم.

ماتریس سختی را بسازید

$$K_1 = \begin{bmatrix} (1) & (1) & (1) & (1) & (1) & (1) \\ k_{11} & k_{12} & k_{13} & k_{14} & k_{15} & k_{16} \\ (1) & (1) & (1) & (1) & (1) & (1) \\ k_{21} & k_{22} & k_{23} & k_{24} & k_{25} & k_{26} \\ (1) & (1) & (1) & (1) & (1) & (1) \\ k_{31} & k_{32} & k_{33} & k_{34} & k_{35} & k_{36} \\ (1) & (1) & (1) & (1) & (1) & (1) \\ k_{41} & k_{42} & k_{43} & k_{44} & k_{45} & k_{46} \\ (1) & (1) & (1) & (1) & (1) & (1) \\ k_{51} & k_{52} & k_{53} & k_{54} & k_{55} & k_{56} \\ (1) & (1) & (1) & (1) & (1) & (1) \\ k_{61} & k_{62} & k_{63} & k_{64} & k_{65} & k_{66} \end{bmatrix}$$



$$K_2 = \begin{bmatrix} (2) & (2) & (2) & (2) & (2) & (2) \\ k_{11} & k_{12} & k_{13} & k_{14} & k_{15} & k_{16} \\ (2) & (2) & (2) & (2) & (2) & (2) \\ k_{21} & k_{22} & k_{23} & k_{24} & k_{25} & k_{26} \\ (2) & (2) & (2) & (2) & (2) & (2) \\ k_{31} & k_{32} & k_{33} & k_{34} & k_{35} & k_{36} \\ (2) & (2) & (2) & (2) & (2) & (2) \\ k_{41} & k_{42} & k_{43} & k_{44} & k_{45} & k_{46} \\ (2) & (2) & (2) & (2) & (2) & (2) \\ k_{51} & k_{52} & k_{53} & k_{54} & k_{55} & k_{56} \\ (2) & (2) & (2) & (2) & (2) & (2) \\ k_{61} & k_{62} & k_{63} & k_{64} & k_{65} & k_{66} \end{bmatrix}$$

Subject:

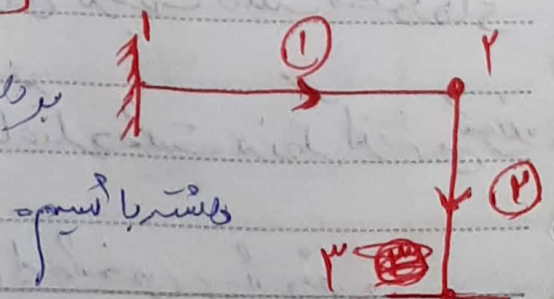
$$K_{SS} = \begin{bmatrix} k_{ff} + k_{11} & k_{fa} + k_{12} & k_{fy} + k_{13} \\ k_{af} + k_{21} & k_{aa} + k_{22} & k_{ay} + k_{23} \\ k_{yf} + k_{31} & k_{ya} + k_{32} & k_{yy} + k_{33} \end{bmatrix}$$

بردار نیروهای برداری  $P_f$  که سازه را تحت تنش توان با همین روش برای بردار نیروهای

بردار  $F_f$  اعضای سازه درست آورد:

$$F_{f(1)} = \begin{bmatrix} F_{f1} \\ F_{f2} \\ F_{f3} \\ F_{ff} \\ F_{fa} \\ F_{fy} \end{bmatrix} \quad F_{f(2)} = \begin{bmatrix} F_{f1} \\ F_{f2} \\ F_{f3} \\ F_{ff} \\ F_{fa} \\ F_{fy} \end{bmatrix} \quad P_f = \begin{bmatrix} F_{ff} + F_{f1} \\ F_{fa} + F_{f2} \\ F_{fy} + F_{f3} \end{bmatrix}$$

بردار نیروهای برداری را زمانی که سازه را در یک حالت بارگذاری



در نظر با توجه

مراحل کلی تحلیل سازه با روش ماتریس:

الف) مشخص کردن گره‌ها در سازه و شماره گذاری گره‌ها و اعضای سازه‌ها.

ب) تعیین دستگاه مختصات کلی  $XY$  که در راستای افق و سمت راست و زیر

راستای قائم و سمت بالا باشد و مبدأ آن در پایین ترین گره سمت چپ سازه قرار

می‌گیرد.

ج) برای هر یک از اعضای سازه، یک گره ابتدایی و یک گره انتهایی مدنظر بگیریم و با توجه

به آن ما دستگاه محلی  $xy$  اعضا را تعریف می‌کنیم که محور  $x$  در امتداد عضو در جهت

گره ابتدایی می‌باشد و محور  $y$  نیز عمود بر امتداد عضو خواهد بود.

د) مشخص کردن درجات آزادی سازه در گره‌ها و شماره گذاری آن‌ها. شماره گذاری

درجات آزادی در گره‌ها به این صورت انجام می‌شوند که ابتدا درجه آزادی انتقالی در امتداد

$x$ ، پس درجه آزادی انتقالی در امتداد  $y$  و نهایتاً درجه آزادی دورانی گره (در صورت

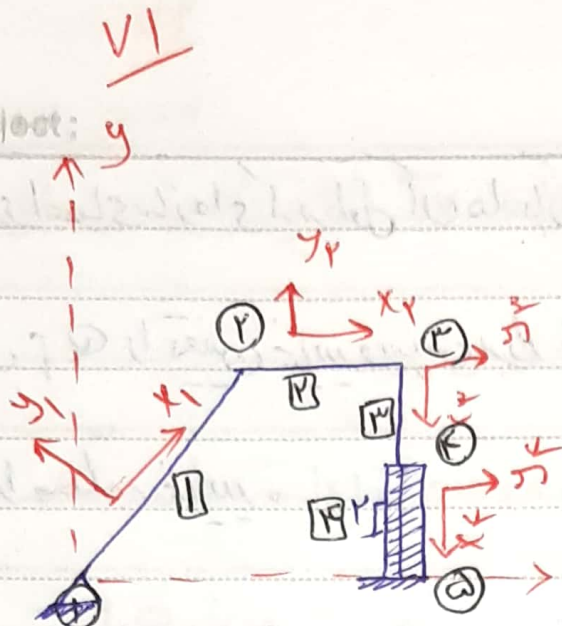
وجود) شماره گذاری می‌شوند. درجات آزادی انتقالی در جهت مثبت محورهای

$x$  و  $y$  و درجات آزادی دورانی نیز به صورت یاد شده مثبت مدنظر گرفته می‌شوند.

پس ترتیب تغییر شکل‌های محوری گره‌ها مشخص می‌شوند.

Subject:  $y$

Date: \_\_\_\_\_



د۱ ← گروه ۱

$d_2, d_3, d_4$  ← گروه ۲

$d_5, d_6, d_7$  ← گروه ۳

$d_8, d_9, d_{10}$  ← گروه ۴

فاقد درجه آزادی ← گروه ۵

$$d = \begin{bmatrix} d_1 \\ d_2 \\ \vdots \\ d_9 \\ d_{10} \end{bmatrix}$$

هـ) ماتریس سختی اعضا و سازه را تشکیل دهید. (در دستگاه مختصات محلی)

$$K = T^T k T$$

و سپس آن را در دستگاه مختصات کلی تبدیل کنید.

$$k = \frac{EI}{L^3}$$

$$\begin{bmatrix} \frac{AL^2}{I} & 0 & 0 & -\frac{AL^2}{I} & 0 & 0 \\ 0 & 12 & 4L & 0 & -12 & 4L \\ 0 & 4L & 4L^2 & 0 & -4L & 2L^2 \\ -\frac{AL^2}{I} & 0 & 0 & \frac{AL^2}{I} & 0 & 0 \\ 0 & -12 & -4L & 0 & 12 & -4L \\ 0 & 4L & 2L^2 & 0 & -4L & 4L^2 \end{bmatrix}$$

ماتریس سختی یک المان قاب

\* ماتریس سختی سازه در ۱۰ درجه

(۶) برای اعضای سازه‌ای که در طول آن‌ها بارگذاری وجود دارد بردار نیروهای گیرداری در ستاره

محلی  $Q_f$  را تعیین نمایید و سپس بردار نیروهای گیرداری  $F_f$  در ستاره مختلف

کلی را حساب نمایید.

$$F_f = T^T Q_f$$

$$T = \begin{bmatrix} \cos \alpha & \sin \alpha & 0 & 0 & 0 & 0 \\ -\sin \alpha & \cos \alpha & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \cos \alpha & \sin \alpha & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\sin \alpha & \cos \alpha & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

(۷) بر اساس درجات آزادی سازه و مطابق با روش توضیح داده شده در بخش حساب

ماتریس سختی کل سازه را حساب نمایید.

(۸) بردار نیروهای گیرداری  $P_f$  کل سازه بر اساس روش بیان شده تشکیل دهید

و بردار نیروهای گرهی  $P$  را ایجاد نمایید.

(۹) بردار تغییر شکل‌های گرهی محمول  $d$  را با حل مسئله زیر بدست آورید:

$$P - P_f = k_s d$$

حال با توجه به بردار  $d$  می‌توان بردار  $\Delta$  (تغییر مکان‌های انتهای اعضای قاب



در دستگاه مختصات کلی (را به سمت آورد و با رابطه  $U = TV$  نیز تغییر مکان های اتصالات

های اعضای قاب در دستگاه محلی ما حاصل می شود.

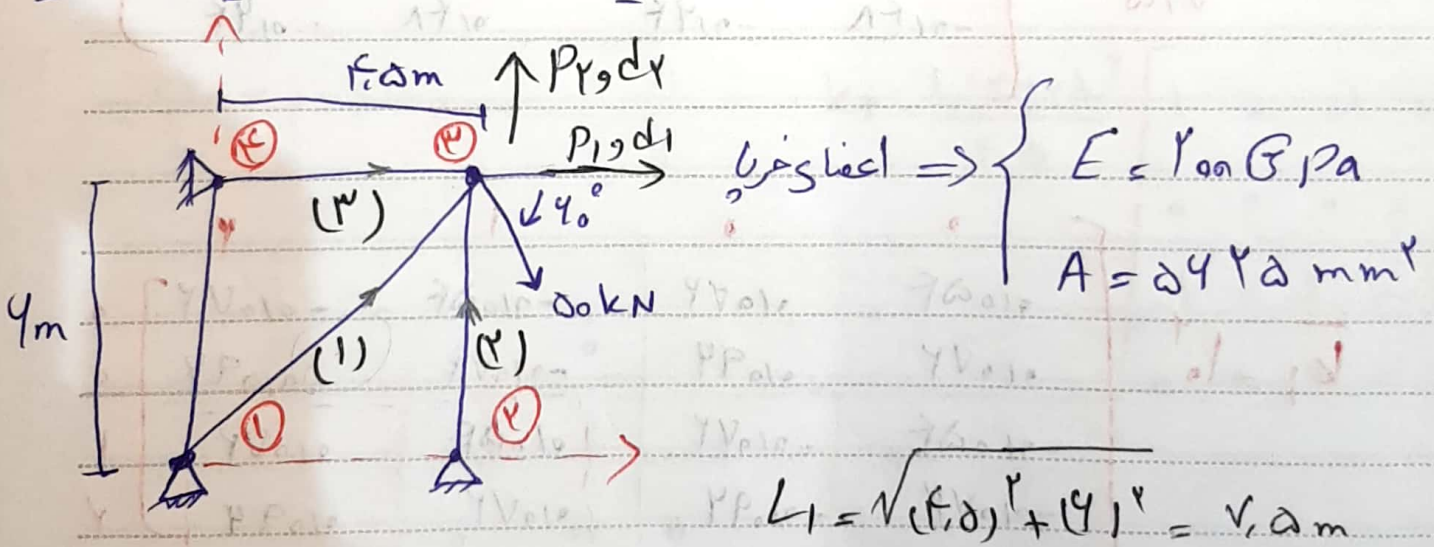
۵) بار ایستا  $Q = k_u + Q_f$  می توان نیروهای اتصالات اعضا را در دستگاه مختصات

محلی عضو به سمت آورد که آن برای اعضا ضربی و صورت  $k_u$  و  $Q$  است.

با رابطه  $F = T^T Q$  نیز می توان نیروهای اتصالات اعضا سازه را در دستگاه

مختصات کلی به سمت آورد.

مثال: نیروهای داخلی و واکنش های یک گره خرابی را در قاب و سپس ماتریس به سمت آورد.



$$\cos \alpha_1 = \frac{7.5}{8.5} = 0.88$$

$$\sin \alpha_1 = \frac{4}{8.5} = 0.47$$

$$EA = 200 \times 2425 = 485000 \text{ kN}$$

VF

SUBJECT:

نام: بدرالمنعم

$\bar{k}_1 = \frac{EA}{L}$

$\cos^2 \alpha_1$	$\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$	$-\cos^2 \alpha_1$	$-\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$
$\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$	$\sin^2 \alpha_1$	$-\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$	$-\sin^2 \alpha_1$
$-\cos^2 \alpha_1$	$-\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$	$\cos^2 \alpha_1$	$\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$
$-\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$	$-\sin^2 \alpha_1$	$\cos \alpha_1 \sin \alpha_1$	$\sin^2 \alpha_1$

$k_1 \times T'$

$\bar{k}_1 = \frac{1,1 \times 10^4}{1,2}$

0,124	0,124	-0,124	-0,124
0,124	0,124	-0,124	-0,124
-0,124	-0,124	0,124	0,124
-0,124	-0,124	0,124	0,124

$\bar{k}_1 = 10^4$

0,1024	0,1024	-0,1024	-0,1024
0,1024	0,1024	-0,1024	-0,1024
-0,1024	-0,1024	0,1024	0,1024
-0,1024	-0,1024	0,1024	0,1024

$L_1 = 4m \quad \cos \alpha_1 = \cos 90 = 0$

$\sin \alpha_1 = \sin 90 = 1$

V.S

Subject: \_\_\_\_\_

Date: \_\_\_\_\_

$$k_p = \frac{1,12 \times 10^4}{4}$$

$$\begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

$$k_p = 10^4$$

$$\begin{bmatrix} 0 & 0 & 1 & 2 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0,1 \Delta V \Delta & 0 & -1 \Delta V \Delta \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -0,1 \Delta V \Delta & 0 & 0,1 \Delta V \Delta \end{bmatrix}$$

$$L_p = F_1 \Delta m$$

$$\cos \alpha_p = \cos 0 = 1$$

$$\sin \alpha_p = \sin 0 = 0$$

$$k_p = \frac{1,12 \times 10^4}{F_1 \Delta}$$

$$\begin{bmatrix} 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

$$k_p = 10^4$$

$$\begin{bmatrix} 0,1 \Delta & 0 & -0,1 \Delta & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -0,1 \Delta & 0 & 0,1 \Delta & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

VY

Subject:

Date:

$$k_s = 10^4 \begin{bmatrix} (0,002F + 0,12d) & (0,00VY + 0 + 0) \\ (0,00VY + 0 + 0) & (0,12F + 0,12NVd + 0) \end{bmatrix} \begin{matrix} 1 \\ 2 \end{matrix}$$

$$k_s = 10^4 \begin{bmatrix} 0,12F & 0,00VY \\ 0,00VY & 0,12NVd \end{bmatrix}$$

بردار بارهای گسی : P

$$P_x = 20 \cos 40^\circ = 15,5 \text{ kN}$$

$$P_y = -20 \sin 40^\circ = -12,8 \text{ kN}$$

$$P = \begin{bmatrix} 15,5 \\ -12,8 \end{bmatrix}$$

$$P = k_s d \rightarrow \begin{bmatrix} 15,5 \\ -12,8 \end{bmatrix} = 10^4 \begin{bmatrix} 0,12F & 0,00VY \\ 0,00VY & 0,12NVd \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d_x \\ d_y \end{bmatrix} \rightarrow$$

$$d = \begin{bmatrix} 0,000124 \\ -0,000185 \end{bmatrix} \text{ m}$$

حاله بردارهای انتهای عضو (1):

$$v_1 = \begin{bmatrix} v_1 \\ v_2 \\ v_3 \\ v_4 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ d_x \\ d_y \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0,000124 \\ -0,000185 \end{bmatrix}$$

MICRO

VV

Subject:

Date:

$$U_1 = \begin{bmatrix} u_1 \\ u_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0.14 & 0.14 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0.14 & 0.14 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0.000124 \\ -0.000124 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ -0.0000174 \end{bmatrix} m$$

$$Q_1 = k_1 U_1 = Q_1 = \begin{bmatrix} Q_1 \\ Q_2 \end{bmatrix} = \frac{1.12 \times 10^4}{1.4} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ -0.0000174 \end{bmatrix} =$$

$$\begin{bmatrix} 1.0144 \\ -1.0144 \end{bmatrix}$$

$$F_1 = T_1^T Q_1 \rightarrow F_1 = \begin{bmatrix} F_1 \\ F_2 \\ F_3 \\ F_4 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0.04 & 0 \\ 0.14 & 0 \\ 0 & 0.04 \\ 0 & 0.14 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 1.0144 \\ -1.0144 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0.0406 \\ 0.1420 \\ -0.0406 \\ -0.1420 \end{bmatrix} kN$$

حساب نیروهای تکیه و عضو (2)

$$V_2 = \begin{bmatrix} v_1 \\ v_2 \\ v_3 \\ v_4 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ d_1 \\ d_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0.000124 \\ -0.000124 \end{bmatrix}$$

$$U_2 = \begin{bmatrix} 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0.000124 \\ -0.000124 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ -0.000124 \end{bmatrix} m$$

$$Q_2 = k_2 U_2$$

$$Q_2 = \begin{bmatrix} Q_1 \\ Q_2 \end{bmatrix} = \frac{1.12 \times 10^4}{4} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ -0.000124 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0.3544 \\ -0.3544 \end{bmatrix} kN$$

$$F_p = T_p^T Q_j$$

$$F_p = \begin{bmatrix} F_1 \\ F_r \\ F_p \\ F_f \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 0 \\ 1 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \mu F, y_A \\ -\mu F, y_A \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ \mu F, y_A \\ 0 \\ -\mu F, y_A \end{bmatrix} \text{ KN}$$

حاصل برداری استای عضو:

$$U_p = \begin{bmatrix} U_1 \\ U_r \\ U_p \\ U_f \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ d_1 \\ d_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0.000124 \\ -0.000124 \end{bmatrix} \text{ m}$$

$$U_p = \begin{bmatrix} U_1 \\ U_r \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0.000124 \\ -0.000124 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0.000124 \end{bmatrix} \text{ m}$$

$$Q_p = K_p U_p \quad Q_p = \begin{bmatrix} Q_1 \\ Q_r \end{bmatrix} = \frac{1,1 \times 10^4}{F, \delta} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0.000124 \end{bmatrix}$$

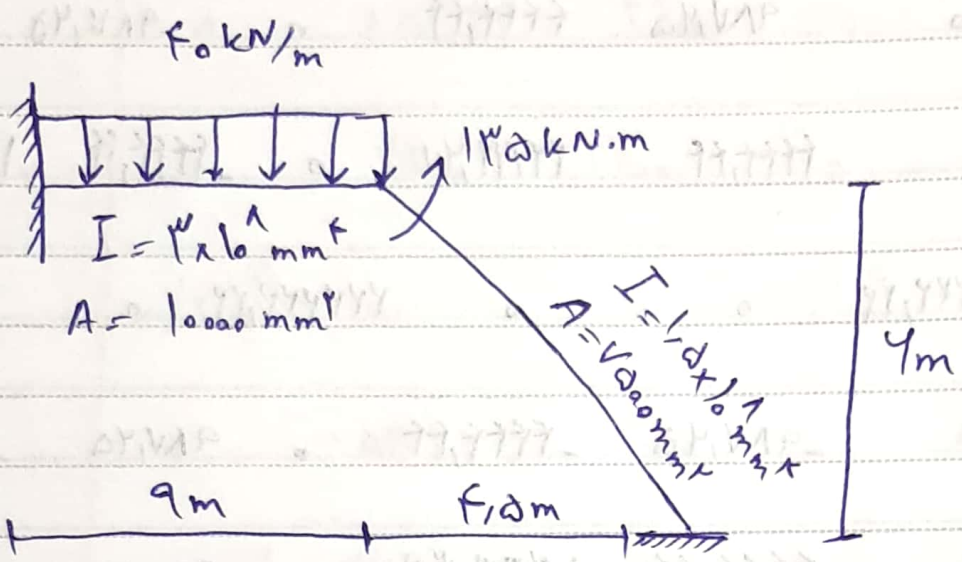
$$= \begin{bmatrix} -\mu l, \delta \\ \mu l, \delta \end{bmatrix} \text{ KN}$$

$$F_p = T_p^T Q_p \quad F_p = \begin{bmatrix} F_1 \\ F_r \\ F_p \\ F_f \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 1 \\ 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -\mu l, \delta \\ \mu l, \delta \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -\mu l, \delta \\ 0 \\ \mu l, \delta \\ 0 \end{bmatrix} \text{ KN}$$

Subject: \_\_\_\_\_

سؤال: واکنش های تکیه گاه و نیروهای داخلی اعضای قاب نشان داده شده را با روش

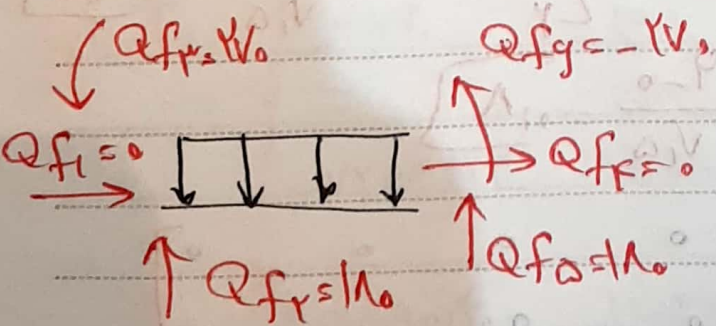
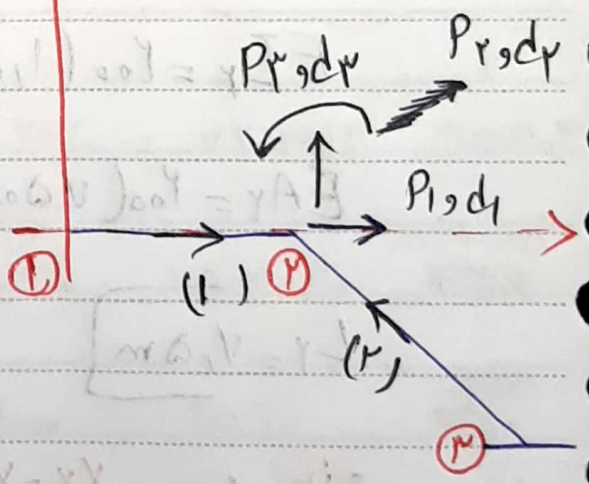
ماتریس بدست آورید.  $E = 200 \text{ GPa}$



نیروهای تکیه گاه و اعضای عضو (1)

$$Q_{fr} = Q_{f_0} = \frac{f_0 \times 9}{2} = 180 \text{ kN}$$

$$Q_{fy} = -Q_{f_1} = \frac{f_1 \times (9)^2}{12} = 17.4 \text{ kN.m}$$



$$EI_1 = 200 \times 4 \times 10^8 = 4 \times 10^{10} \text{ kN.m}^2 = 4 \times 10^4 \text{ kN.m}^2$$

$$EA_1 = 200 \times (10000) = 2 \times 10^4 \text{ kN}$$

- ①  $Y Y Y Y Y Y, Y Y$        $- Y Y Y Y Y Y, Y Y$
- ②  $9 A V, 4 \Delta$        $F F F F, F F$        $- 9 A V, 4 \Delta$        $F F F F, F F$
- ③  $F F F F, F F$        $Y Y Y Y, Y Y$        $- F F F F, F F$        $Y Y Y Y, Y Y$
- ④  $- Y Y Y Y Y Y, Y Y$        $Y Y Y Y Y Y, Y Y$
- ⑤  $- 9 A V, 4 \Delta$        $- F F F F, F F$        $9 A V, 4 \Delta$        $- F F F F, F F$
- ⑥  $F F F F, F F$        $Y Y Y Y, Y Y$        $- 9 A V, 4 \Delta$        $Y Y Y Y, Y Y$

$K_1, K_2$

$E I_y = 200 (1,2 \times 10^8) = 20000 \text{ kN}\cdot\text{m}^2$        $\therefore \text{Use}$

$E A_y = 200 (1,2 \times 10^4) = 1,2 \times 10^9 \text{ kN}$

$L_y = 1,2 \text{ m}$        $\cos \alpha_y = \frac{X_2 - X_1}{L_y} = \frac{9 - 1,2}{1,2} = 0,4$

$\sin \alpha_y = \frac{Y_2 - Y_1}{L_y} = \frac{4 - 0}{1,2} = 0,33$

$T_{22}$

-0,4	0,33	0	0	0	0
-0,33	-0,4	0	0	0	0
0	0	1	0	0	0
0	0	0	-0,4	0,33	0
0	0	0	0,33	-0,4	0
0	0	0	0	0	1



11

Date: \_\_\_\_\_

Subject: \_\_\_\_\_

$$k_y = \begin{bmatrix} \gamma x_1^a & 0 & 0 & 0 & -\gamma x_1^a & 0 & 0 \\ 0 & \Lambda \Delta \gamma, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa} & 0 & 0 & -\Lambda \Delta \gamma, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa} \\ 0 & \gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa} & 0 & 0 & -\gamma \gamma_{aa} & \Lambda \Delta \gamma \\ -\gamma x_1^a & 0 & 0 & \gamma x_1^a & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -\Lambda \Delta \gamma, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa} & 0 & 0 & \Lambda \Delta \gamma, \gamma \gamma & -\gamma \gamma_{aa} \\ 0 & \gamma \gamma_{aa} & \Lambda \Delta \gamma & 0 & 0 & -\gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa} \end{bmatrix}$$

$$\begin{matrix} \bar{k}_y = \\ T_y k_y T_y = \end{matrix} \begin{bmatrix} \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & -\gamma \gamma_{aa} & -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma \\ -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & -\gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma \\ -\gamma \gamma_{aa} & -\gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa} \\ -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma \\ \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa} & -\gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma & \gamma \gamma_{aa}, \gamma \gamma \\ -\gamma \gamma_{aa} & -\gamma \gamma_{aa} & \Lambda \Delta \gamma & \gamma \gamma_{aa} & \gamma \gamma_{aa} \end{bmatrix}$$

سید سعید اختر

Subject:

Unit:

$\Delta V$

$$-2040$$

$$-1940$$

$$1000$$

$$2040$$

$$1940$$

$$1000$$

$$P = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 130 \end{bmatrix}$$

$$K_S = \begin{bmatrix} (22222, 22+V204, 13) & -2222, 10 \\ -2222, 10 & (20V, 40+1320, 2) \\ 2040 & (1940-FFFF, FF) \end{bmatrix}$$

$$2040$$

$$(1940-FFFF, FF)$$

$$(1000+2444, 4V)$$

$$K_S = \begin{bmatrix} 294V, 1, 12 & -2222, 10 & 2040 \\ -2222, 10 & 1294, 12 & -204, FF \\ 2040 & -204, FF & 2444, 4V \end{bmatrix}$$

$$P_f = \begin{bmatrix} 0 \\ 10 \\ -20 \end{bmatrix}$$

13

11

Subject:

Date:

$$P - P_f = k_s d \rightarrow \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 120 \end{bmatrix} - \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ -250 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 295041,28 & -9229,8 & 4040 \\ -9229,8 & 12998,18 & -2027,8 \\ 4040 & -2027,8 & 22222,22 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d_1 \\ d_2 \\ d_3 \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} d_1 \\ d_2 \\ d_3 \end{bmatrix} \Rightarrow d = \begin{bmatrix} -0,00092298 \text{ m} \\ -0,0014484 \text{ m} \\ 0,0094208 \text{ rad} \end{bmatrix}$$

$$U_1 = V_1 = \begin{bmatrix} v_1 \\ v_2 \\ v_3 \\ v_4 \\ v_5 \\ v_6 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ d_1 \\ d_2 \\ d_3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ -0,00092298 \\ -0,0014484 \\ 0,0094208 \end{bmatrix}$$

$$F_1 = k_1 v_1 + F_{f1} \rightarrow f_1 = \begin{bmatrix} 120,00 \text{ kN} \\ 222,22 \text{ kN} \\ 2027,78 \text{ kN.m} \\ -120,00 \text{ kN} \\ 124,44 \text{ kN} \\ -111,11 \text{ kN.m} \end{bmatrix}$$

ستاتیک و دینامیک  
(1) جلد

AF

Subject:

Unit:

$Q_1 = T_1, F_1 \rightarrow Q_1, \epsilon$

$$\begin{bmatrix} 12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ 222, 24 & \text{kN} \\ 603, 14 & \text{kN.m} \\ -12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ 12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ -11, 1 & \text{kN.m} \end{bmatrix}$$

توانایی‌های انتقالی عضو (۲):

$$\begin{bmatrix} v_1 \\ v_2 \\ v_3 \\ v_4 \\ v_5 \\ v_6 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ d_1 \\ d_2 \\ d_3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ -91000 \times 10^{-6} \text{ m} \\ -01000 \times 10^{-6} \text{ m} \\ 9100 \times 10^{-6} \text{ rad} \end{bmatrix}$$

F<sub>2</sub>

$k_2 v_2 + F_{22} \rightarrow F_{22}$

$$\begin{bmatrix} -12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ 12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ 603, 14 & \text{kN.m} \\ 12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ -12 \times 10^6, 24 & \text{kN} \\ 12 \times 10^6, 24 & \text{kN.m} \end{bmatrix}$$

Subject:

$$Q_2 = \begin{bmatrix} -9,4 & 9,8 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ -9,8 & -9,4 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -0,4 & 9,8 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -0,8 & -0,4 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -138,45 \\ 134,43 \\ 70,45 \\ 138,45 \\ -134,43 \\ 144,09 \end{bmatrix}$$

$$= \begin{bmatrix} 192,21 \\ 28,90 \\ 70,45 \\ -192,21 \\ -28,90 \\ 144,09 \end{bmatrix}$$

واکنش‌های تکیه‌گاه‌ها:

$$R_D = \begin{bmatrix} 138,45 \text{ KN} \\ 222,27 \text{ KN} \\ 403,14 \text{ KN.m} \end{bmatrix}$$

$$R_C = \begin{bmatrix} -138,45 \text{ KN} \\ -134,43 \text{ KN} \\ 70,45 \text{ KN.m} \end{bmatrix}$$

14

01

Subject:

Unit:

### نیروی داخلی

