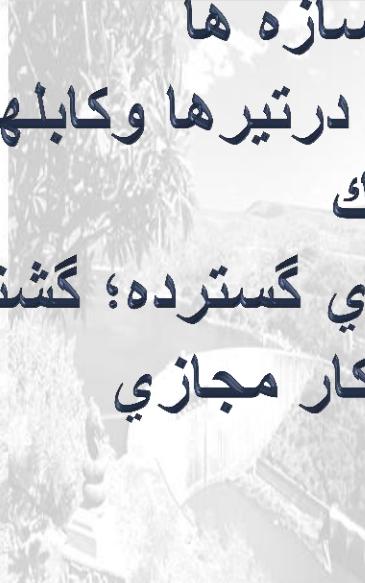
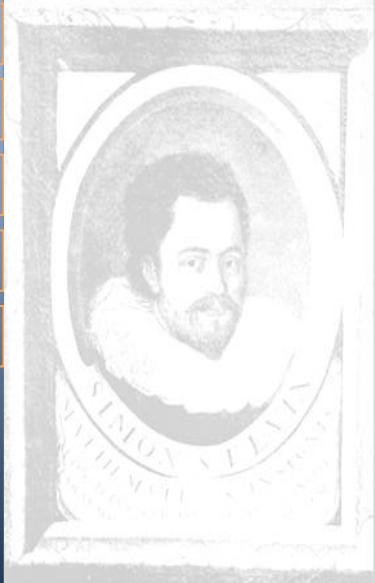


مکانیک برداری برای مهندسان

استاتیک



فریدیناند پی.بی.یر
ای.راسل جانسون
ارائه: میثم برزگر



مفاهیم پایه

1

استاتیک ذره ها

2

اجسام صلب؛ سیستم نیروهای معادل

3

تعادل اجسام صلب

4

نیروهای گسترده؛ مراکز هندسی و مراکز گرانی

5

تحلیل سازه ها

6

نیروها در تیرها و کابلها

7

اصطکاک

8

نیروهای گسترده؛ گشتاورهای لختی

9

روش کار مجازی

10

مکانیک برداری برای مهندسان : STATICS

1

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.



مفاهیم پایه



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

استاتیک یا ایستایی شاخه‌ای از مکانیک و علوم مهندسی است که به بحث و مطالعه درباره سامانه‌های فیزیکی در حال تعادل ایستا (یا تعادل استاتیکی) می‌پردازد. تعادل ایستا حالتی است که در آن، مکان نسبی زیرسامانه‌ها نسبت به یک دیگر تغییر نکند یا آنکه اجزا و سازه‌ها در اثر اعمال نیروهای خارجی، در حال ایستا و سکون باقی بمانند. در حالت تعادل ایستا، سامانه مورد نظر یا در حال سکون است یا مرکز جرم (گرانیگاه) آن با سرعت ثابت حرکت می‌کند.

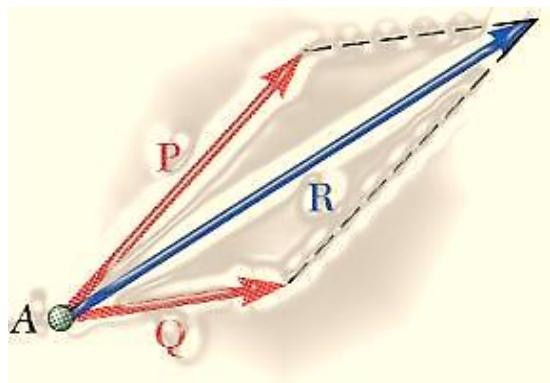
با استفاده از قانون دوم نیوتون به این نتیجه می‌رسیم که در یک سامانه در حال تعادل ایستا، نیروی خالص و نیز گشتاور خالص وارد بر هر یک از جرم‌های درون سامانه برابر با صفر است، و این بدان معناست که در ازای هر نیرویی که بر یک جزء یا مؤلفه از سامانه وارد می‌شود، نیرویی به همان اندازه ولی در جهت مخالف به آن جزء اعمال می‌گردد. این‌که نیروی خالص وارد بر سامانه برابر با صفر باشد، به عنوان شرط اول تعادل شناخته می‌شود. این شرط که گشتاور خالص وارد بر سامانه برابر با صفر باشد، به شرط دوم تعادل موسوم است.

ایستایی‌شناسی از جمله مباحثی است که در تجزیه و تحلیل سازه‌ها، مثلاً در مهندسی سازه یا معماری، و نیز به هنگام مطالعات سیالات در حالت سکون مثل پایدای سدها تحت فشارهای عظیم هیدرو استاتیکی آب کاربرد بسیار دارد. مقاومت مصالح (مکانیک ماده‌ها) شاخه‌ای مرتبط از علم مکانیک است که مبحث تعادل ایستا در آن بسیار به کار می‌رود. استاتیک پایه ای‌ترین و اصلی‌ترین درس در رشته مهندسی مکانیک و عمران محسوب می‌شود.

- شاخه‌ای از علم فیزیک که شرایط اجسام ساکن یا درحال حرکت را تحت اثر نیروها بررسی و پیش‌بینی می‌کند.
- طبقه‌بندی علم مکانیک :
 - ۱) اجسام صلب
 - I. استاتیک
 - II. دینامیک
 - ۲) اجسام تغییر شکل پذیر
 - ۳) سیالات
- مکانیک یک علم کاربردی است و در هسته مرکزی بیشتر تحلیل‌های مهندسی جای دارد.
- مکانیک پایه‌ی بسیاری از علوم مهندسی است و در حقیقت هیچ علمی در مهندسی مهمتر از مکانیک نیست.

- “Space” فضا مکان هندسی نقاطی است که در آن میدانی سه بعدی برای نقاط بکاربرده می شود.
 - “Time” زمان مشخصه ای که وقوع جسم را اطلاع میدهد.(شاخص توالی رویدادها)
 - “Mass” جرم خاصیتی از هر جسم است که بصورت مقدار جاذبه گرانشی ظاهر می شود.
 - “Force” عمل یک جسم روی جسم دیگر را نشان می دهد. یک نیرو مشخصه ایست که با نقطه اثر، بزرگی و جهت تعیین می شود. (کمیت برداری)
- در مکانیک نیوتونی مفاهیم زمان- جرم - فضا مطلق و مستقل از هم می باشند. اما نیرو مستقل نبوده و به جرم و آهنگ تغییر سرعت در زمان (شتاب) وابسته است.





قانون متوازی الاضلاع

- قانون اول نیوتن : وقتی برایند نیروها روی یک ذره صفر است جسم در حالت سکون یا حرکت ثابت خود خواهد ماند.

(Newton's First Law)

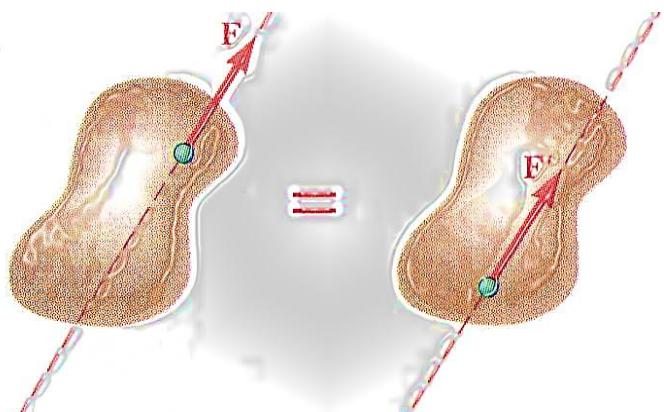
- قانون دوم نیوتن : نیرو متناسب است با جرم و شتاب جسم.

$$F = ma$$

(Newton's Second Law)

- قانون سوم نیوتن : برای هر عملی عکس العملی وجود دارد برابر ولی با جهت مخالف.

(Newton's Third Law)



اصل قابلیت انتقال

- قانون گرانش نیوتن: دو ذره در راستای خط و اصل خود با نیرویی به سمت یکدیگر جذب می شوند که با حاصلضرب جرم‌شان نسبت مستقیم و با فاصله شان نسبت عکس دارد.

(Newton's Law of Gravitation)

$$F = G \frac{Mm}{r^2} \quad W = mg, \quad g = \frac{GM}{R^2}$$

سیستم های اندازه گیری

International System of Units (SI): سیستم بین المللی واحدها

$$1_{\text{ft}} = 12_{\text{in}} = 0.305_{\text{m}}$$

$$1_{\text{lb}} = 0.454_{\text{kg}}$$

واحدهای اصلی، طول - زمان - جرم هستند برای سنجش این خصیت‌ها از لحاظ کمی: متر(m) ثانیه(s) و کیلوگرم(kg) رابکار می‌بریم.

U.S. Customary Units

واحدهای مرسم آمریکایی

واحدهای اصلی، طول - زمان - جرم هستند برای سنجش این خصیت‌ها از لحاظ کمی: فوت(ft) ثانیه(s) و پوند(lb) رابکار می‌بریم.

$$F = ma$$

$$1 \text{ N} = (1 \text{ kg}) \left(1 \frac{\text{m}}{\text{s}^2} \right)$$

$$1_{\text{slug}} = \frac{1 \text{ lb}}{1 \text{ ft/s}^2}$$

در هر دو سیستم کمیت‌های فرعی بر حسب کمیت‌های اصلی تعریف می‌شوند.

نیرو در **SI**: نیوتون N و در **US** با اسلág slug تعیین می‌شود.

STATICS : مکانیک برداری برای مهندسان

2

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.
By : M. Barzegar,M.SC.

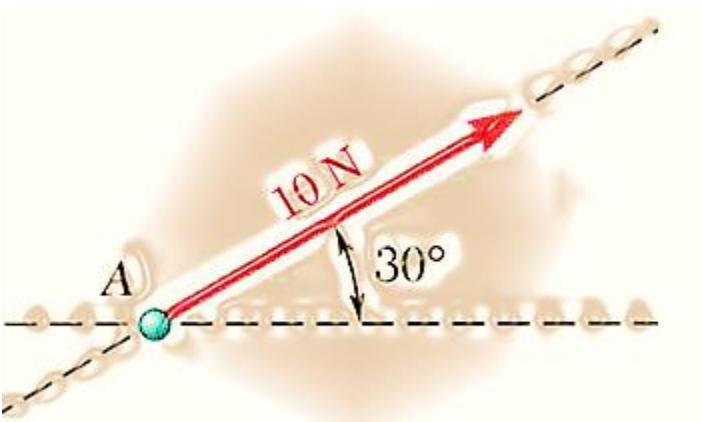


استاتیک نرها



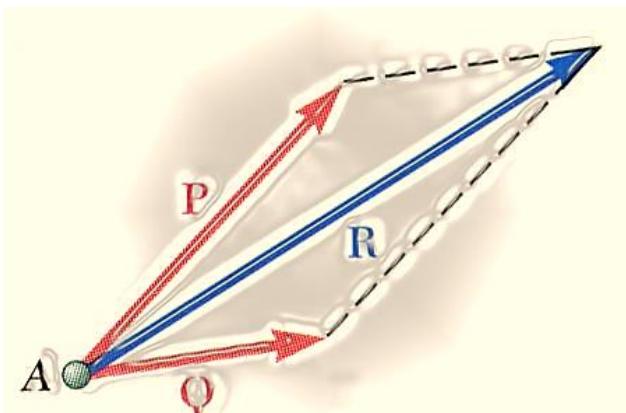
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

برآیند دو نیرو (R)



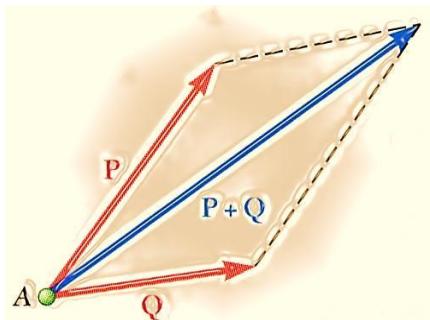
نیرو: عمل یا کنش یک جسم روی جسم دیگر است. نیرو کمیتی است برداری و کنش آن با مقدار، جهت و نقطه اثرش مشخص می شود.

قطری که از نقطه A میگذرد نشاندهنده جمع دو مولفه P و Q است.



✓ قانون متوازی الاضلاع برای جمع بردارها:
دو نیروی (P) و (Q) اعمال شده بر یک ذره (A) را میتوان
با یک نیروی منفرد که برآیند آن دو نیرو نامیده میشود
(R) جایگزین کرد. برآیند دو نیرو از طریق ترسیم قطر
متوازی الاضلاعی که دو ضلع آن را دو خط مساوی با دو
نیروی داده شده تشکیل می دهند، بدست می آید.

- نیرو کمیتی برداری است.

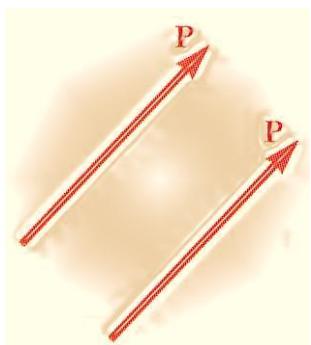


- بردار: کمیتی است که دارای اندازه و جهت است.

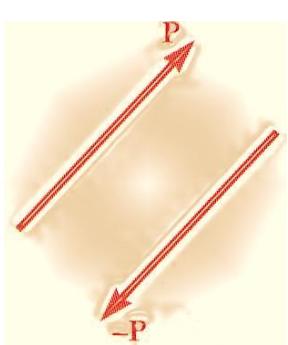
- اسکالر: کمیتهايی که فقط دارای مقدار هستند و طبق قوانین جبری باهم جمع و تفریق می شوند. مثلا: جرم - دما

- طبقه بندی بردارها:

- بردارهای ثابت و مقید، که نقطه اثر آن کاملاً معین شده است و فقط یک موقعیت خاص را در فضای اشغال می کنند (مثل اثر نیرو روی جسم غیر صلب).



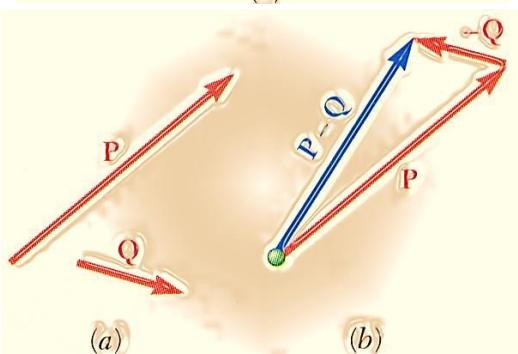
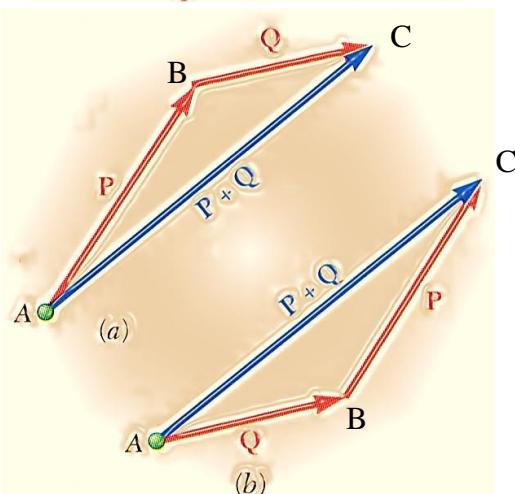
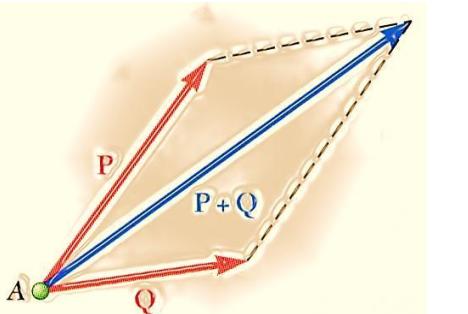
- بردارهای آزاد، که عمل آنها محدود به یک خط منحصر بفرد در فضای باشد (مثل بردارهای میدان جاذبه و مغناطیس).



- بردارهای لغزان، که برای عمل آنها یک خط منحصر بفرد وجود دارد و در آن امتداد اثر می کنند (مثل بردار نیروی خارجی روی یک جسم صلب).

- بردارهای برابر، دارای بزرگی و جهت یکسان اند.
- بردارهای منفی، دارای بزرگی برابر اما جهت مخالفند.

جمع بردارها



- قاعده متوازی الاضلاع برای جمع بردارها

- قاعده مثلث برای جمع بردارها

$$R^2 = P^2 + Q^2 - 2PQ \cos B$$

$$R = P + Q$$

- قانون کسینوسها

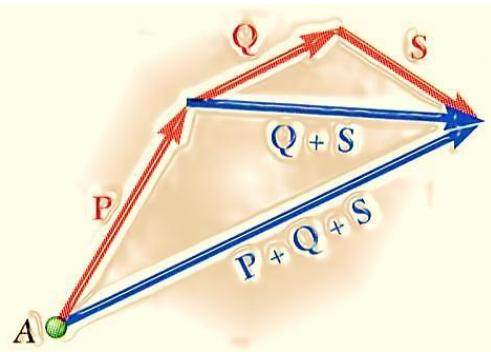
- قانون سینوسها

$$\frac{\sin A}{Q} = \frac{\sin B}{R} = \frac{\sin C}{A}$$

- جمع بردارها دارای خاصیت جابجایی می باشد.

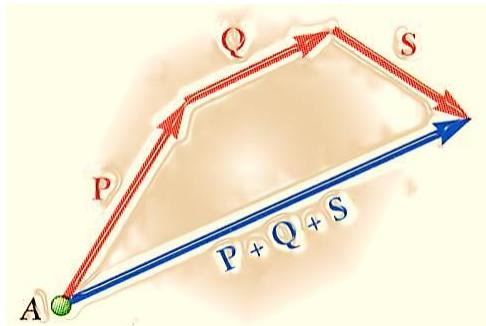
$$Q + P = P + Q$$

- تفریق بردارها



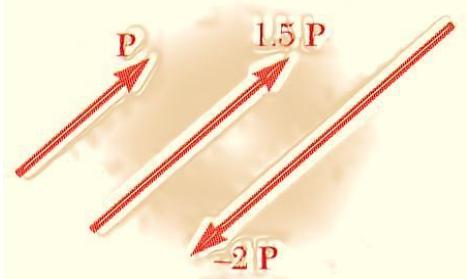
- جمع سه یا تعداد بیشتری بردار با قاعده مثلثی.

- قاعده چند ضلعی برای جمع سه یا تعداد بیشتری بردار.



- جمع بردارها دارای خاصیت شرکت پذیری می باشد.

$$Q + P + S = (P + Q) + S = P + (Q + S)$$



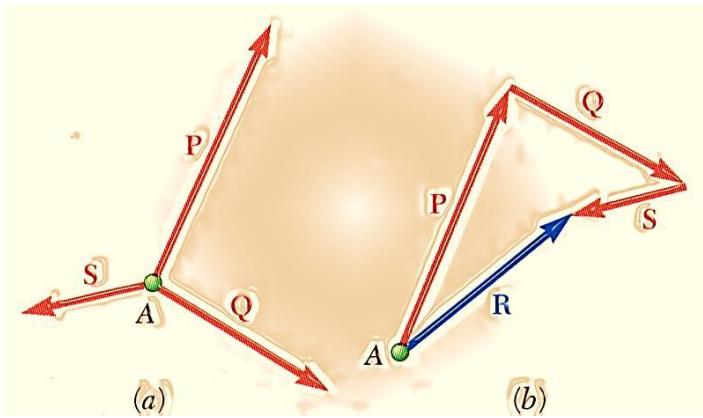
- ضرب یک عدد در بردار

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

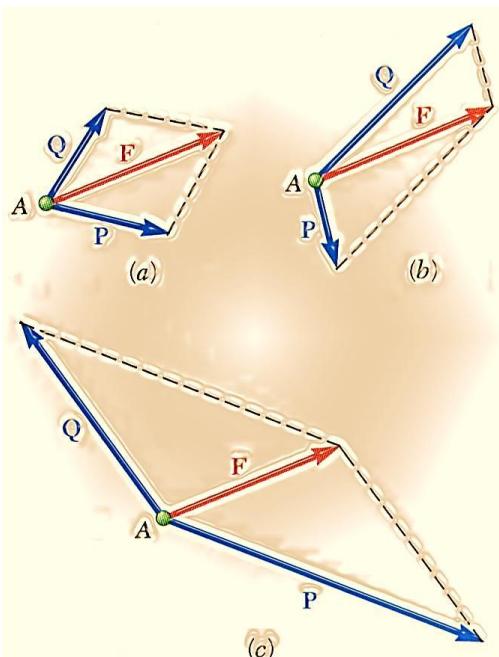
برآیند چند نیروی همو

- نیروهای همو مجموعه ای از نیروها هستند که در یک نقطه مشترک وارد می شوند.

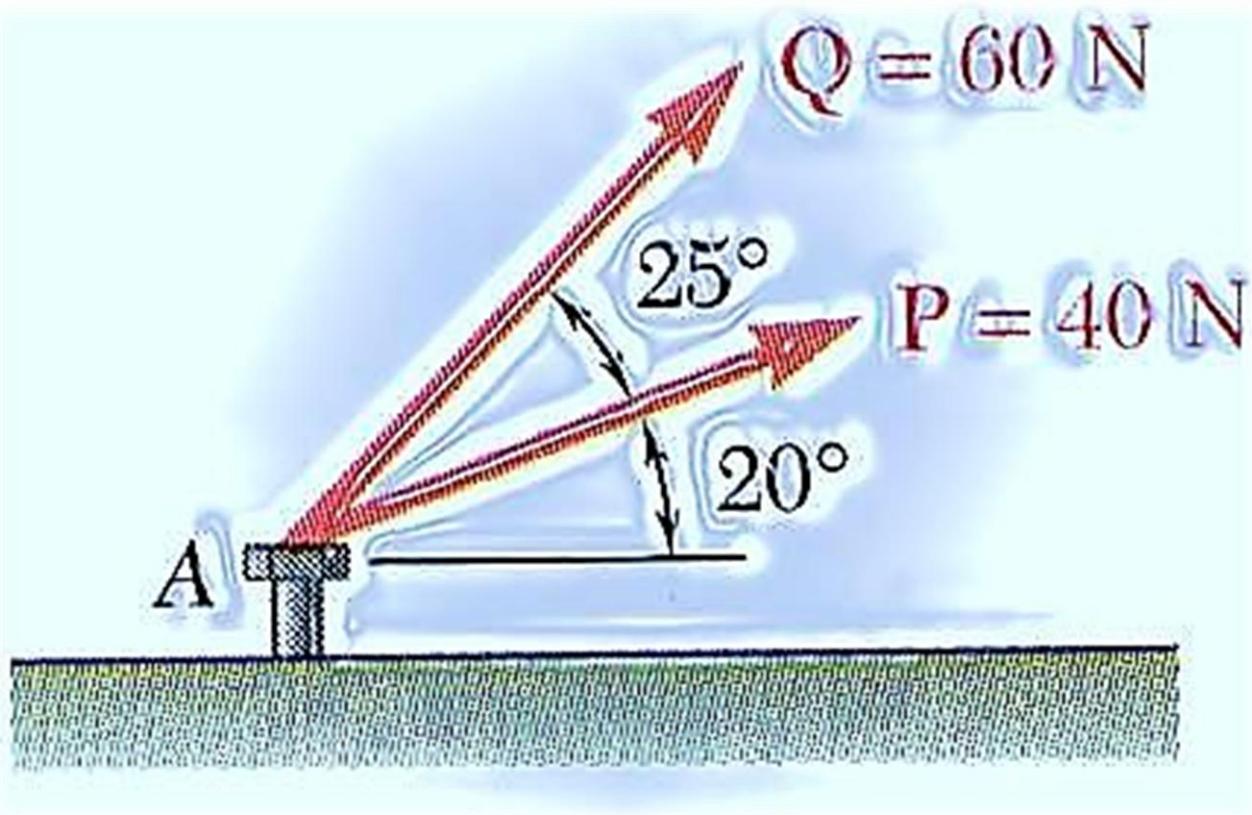
یک مجموعه نیروی همو که بریک ذره اثر می کنند ممکن است با برآیندشان جایگزین شوند.



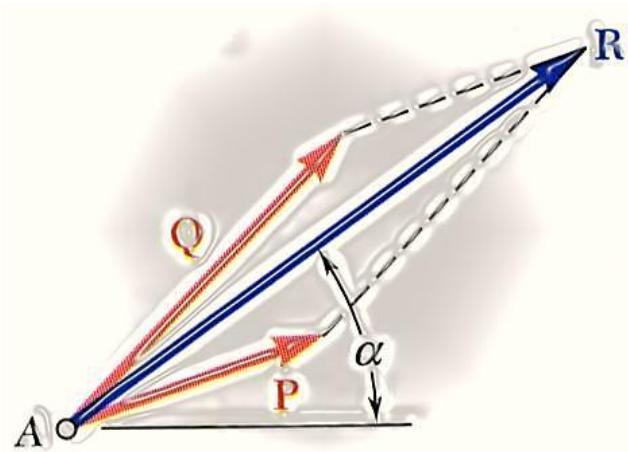
- دو یا تعداد بیشتری بردار نیرو اثری مشابه بردار برآیند نیرو روی ذره دارند.



□ مطلوبست برآیند دو نیروی وارد بر پیچ A.

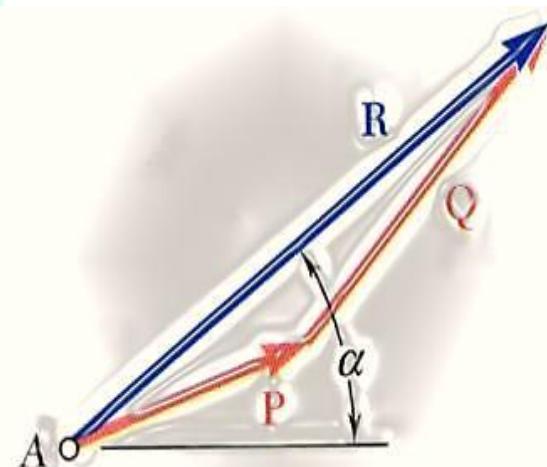


- بزرگی برآیند با کمک قانون کسینوسها:

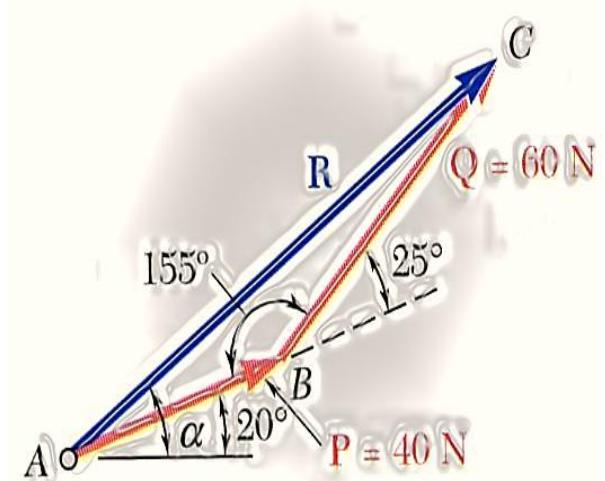


$$\begin{aligned}
 R^2 &= P^2 + Q^2 - 2PQ \cos B \\
 &= (40\text{N})^2 + (60\text{N})^2 - 2(40\text{N})(60\text{N})\cos 155^\circ \\
 R &= 97.73\text{N}
 \end{aligned}$$

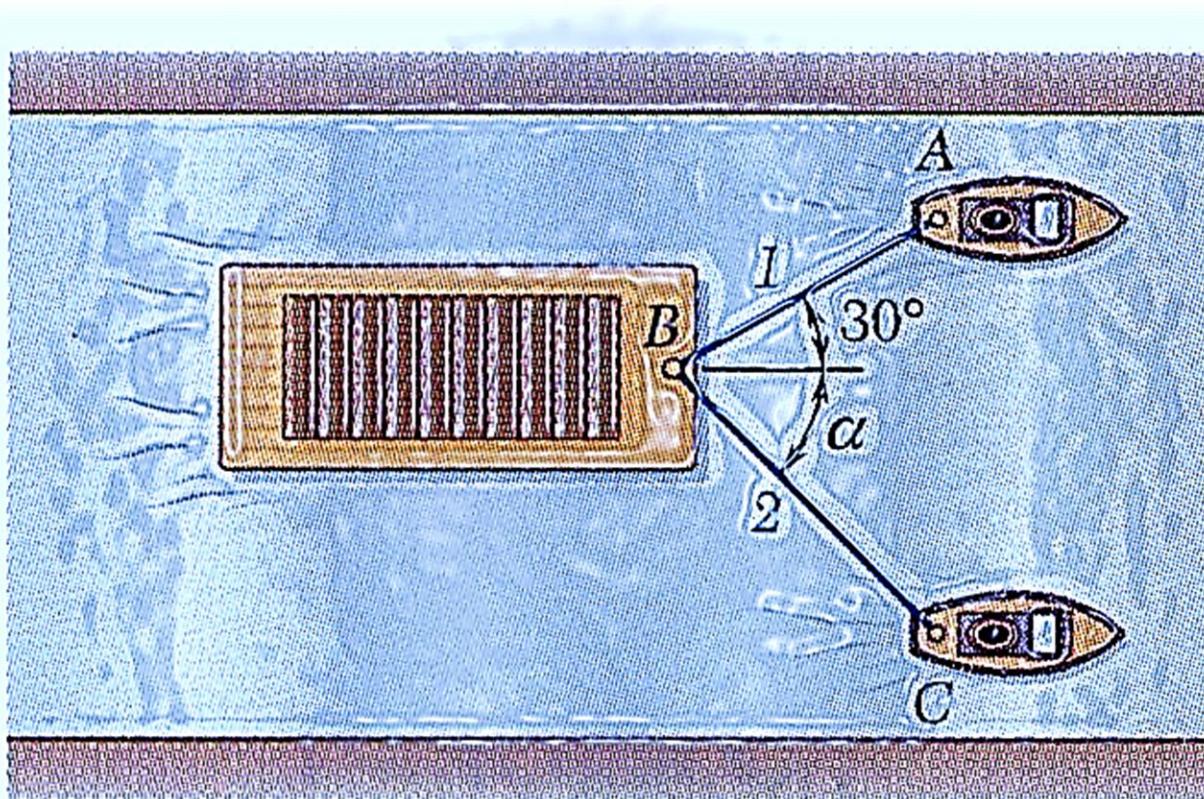
- زاویه برآیند با کمک قانون سینوسها:

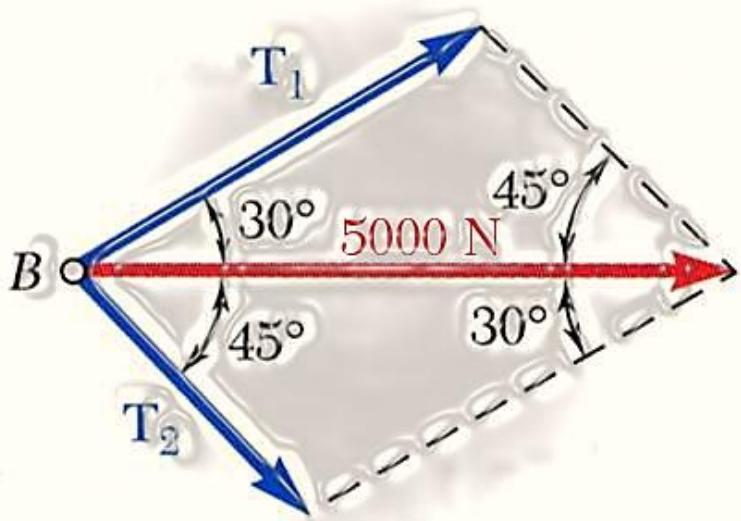


$$\begin{aligned}
 \frac{\sin A}{Q} &= \frac{\sin B}{R} \\
 \sin A &= \sin B \frac{Q}{R} \\
 &= \sin 155^\circ \frac{60\text{N}}{97.73\text{N}} \\
 A &= 15.04^\circ \\
 \alpha &= 20^\circ + A \\
 \alpha &= 35.04^\circ
 \end{aligned}$$



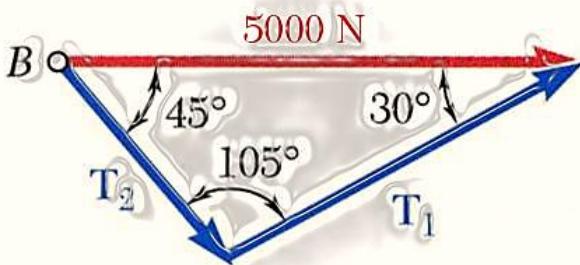
□ مطلوبست نیروی وارد بر دو قایق کشندۀ سکوی 5000N وقتی $\alpha=60^\circ$, $a=45^\circ$.





$$\frac{T_1}{\sin 45^\circ} = \frac{T_2}{\sin 30^\circ} = \frac{5000 \text{ N}}{\sin 105^\circ}$$

$$T_1 = 3660 \text{ N} \quad T_2 = 2590 \text{ N}$$



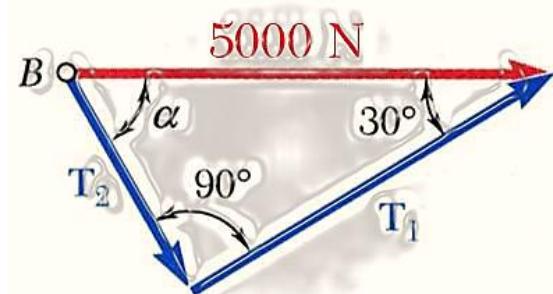
- دیاگرام جسم آزاد:

- با کمک قانون سینوسها خواهیم داشت:

$$\frac{T_1}{\sin 60^\circ} = \frac{T_2}{\sin 30^\circ} = \frac{5000 \text{ N}}{\sin 90^\circ}$$

$$T_1 = 4330 \text{ N}$$

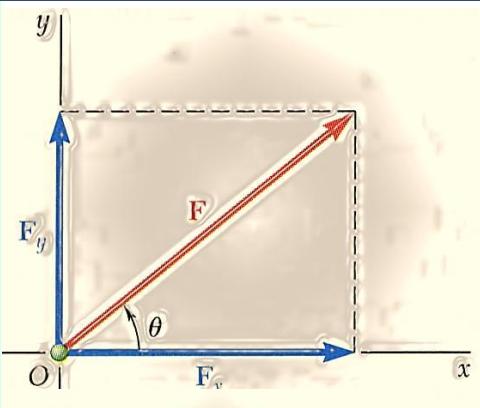
$$T_2 = 2500 \text{ N}$$



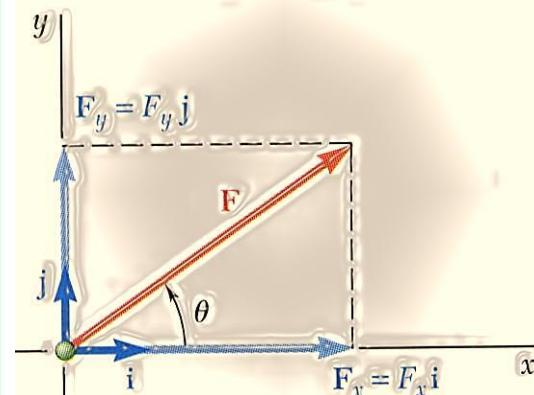
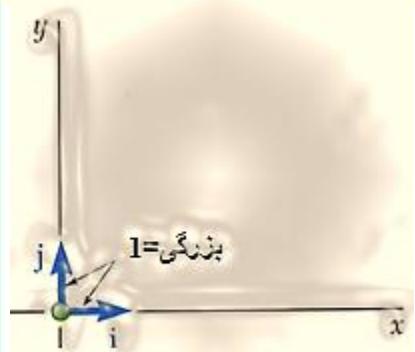
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مولفه های برداری عمودی (مستطیلی)- بردار های واحد

- عکس عمل جمع بردارها را تجزیه گویند. بردار F به دو مولفه عمود F_x درجهت X ها و F_y درجهت Y ها، تجزیه می شود. هر دو بردار در یک صفحه قرار دارند. (تجزیه دو بعدی)



$$F = F_x + F_y$$



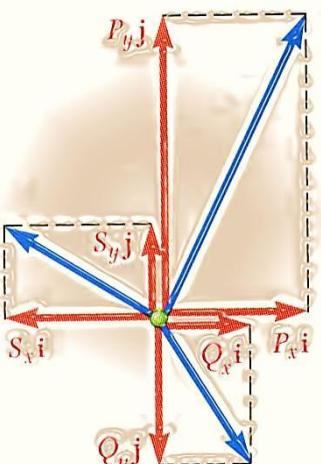
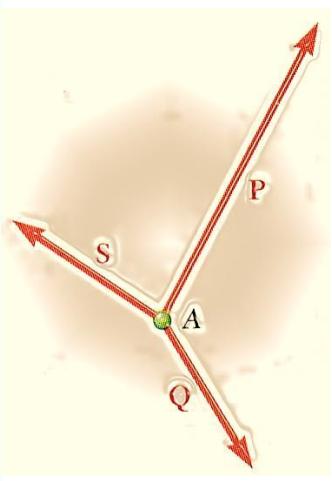
بردار واحد یا یکه: بردار واحد در راستای یک بردار، برابر یا بردار تقسیم بر بزرگی آن بردار می باشد.
به عبارت دیگر، برداری که دارایی بزرگی واحد باشد بردار واحد نامیده می شود.

- اجزای بردارها را برای بیان در مقیاس اسکالر در بردار های واحد ضرب می کنند.

$$F = F_x \hat{i} + F_y \hat{j}$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

عملیات جمع روی بردارها بوسیله تجزیه به مولفه ها



- روشی مطلوب برای تعیین برآیند سه یا تعداد بیشتر بردار تجزیه هر بردار به مولفه های قائم آن و جمع مولفه ها باهم

$$R = P + Q + S$$

$$R_x \hat{i} + R_y \hat{j} = P_x \hat{i} + P_y \hat{j} + Q_x \hat{i} + Q_y \hat{j} + S_x \hat{i} + S_y \hat{j} = \\ (P_x + Q_x + S_x) \hat{i} + (P_y + Q_y + S_y) \hat{j}$$

- اجزا اسکالر برآیند در واقع از مجموع مولفه های عمودی بردارها بدست آمده اند.

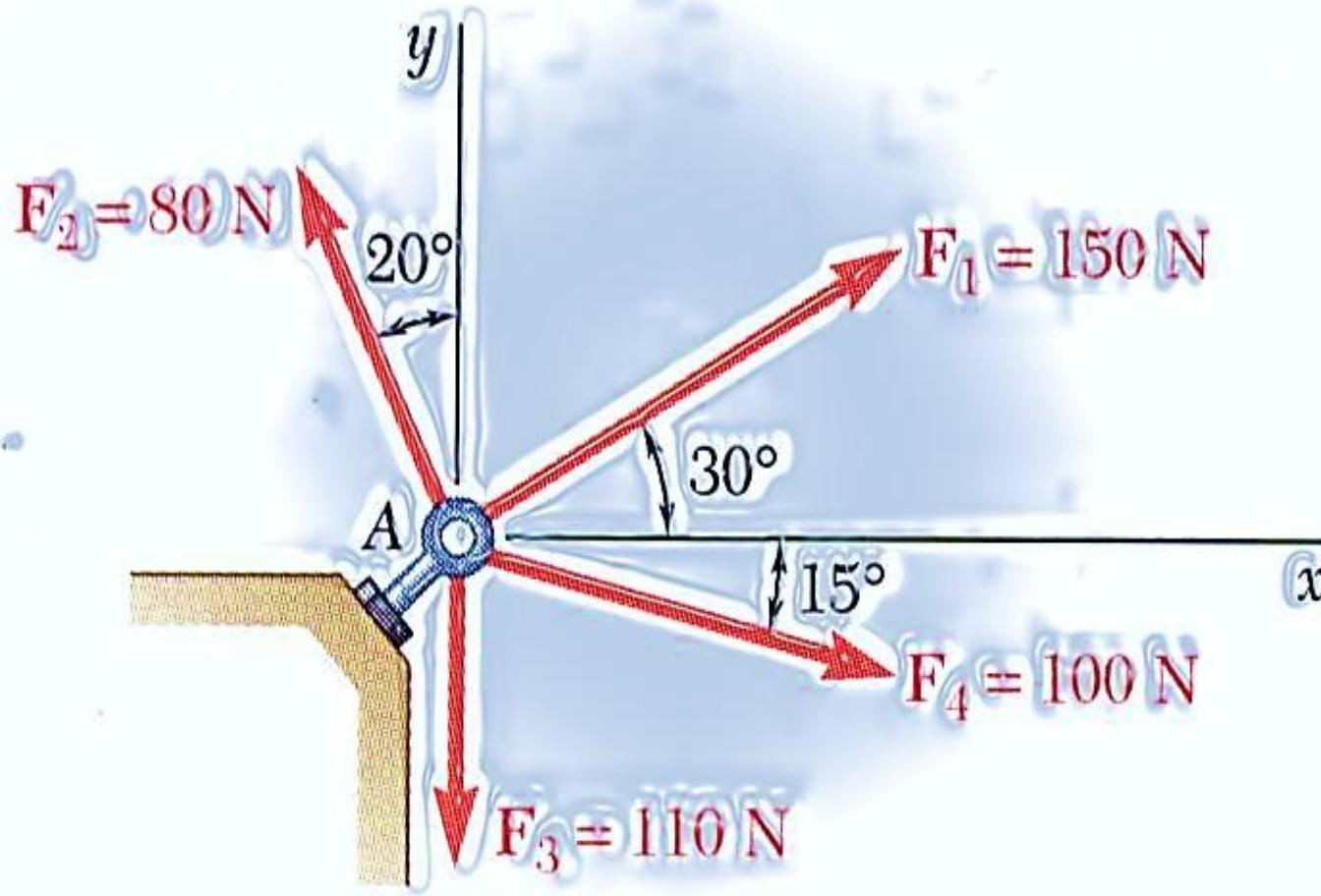


$$R_x = P_x + Q_x + S_x \quad R_y = P_y + Q_y + S_y \\ = \sum F_x \quad = \sum F_y$$

- برای پیدا کردن بزرگی بردار برآیند و نیز زاویه آن با افق:

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2} \quad \theta = \tan^{-1} \frac{R_y}{R_x}$$

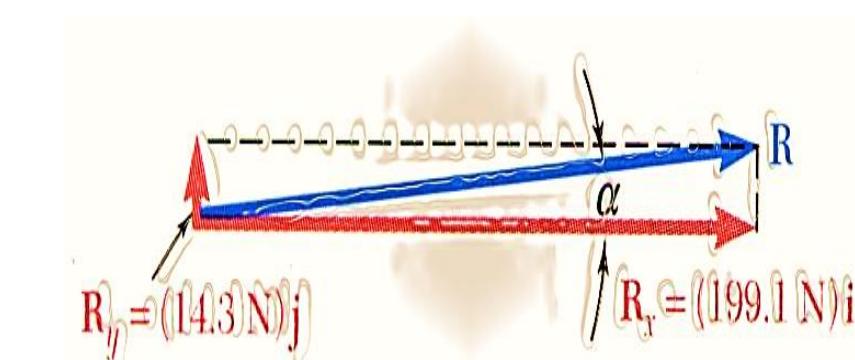
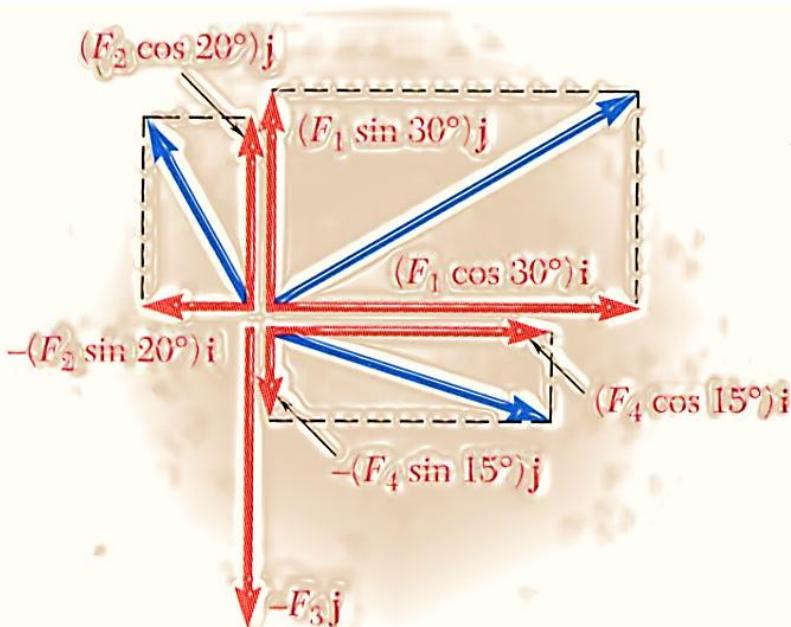
□ برای گیره مقابله مقدار برآیند نهایی نیرو چه مقدار است؟



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۳

- با تجزیه هر بردار به مولفه های عمودی:
- نتیجه تجزیه:



بردار نیر	بزرگی	مولفه x	مولفه y
F_1	150	+129.9	+75
F_2	80	-27.4	+75.2
F_3	110	0	-110
F_4	100	+96.6	-25.9
R	---	+199.1	+14.3

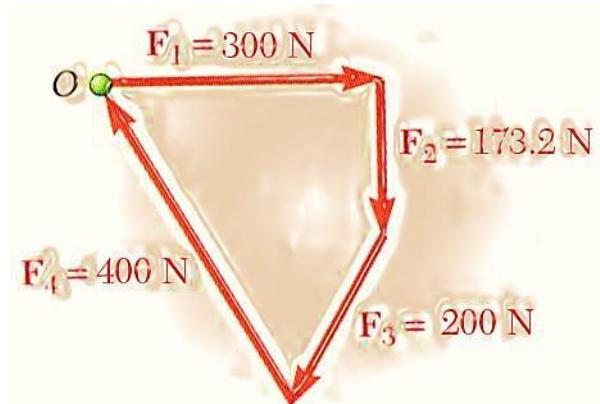
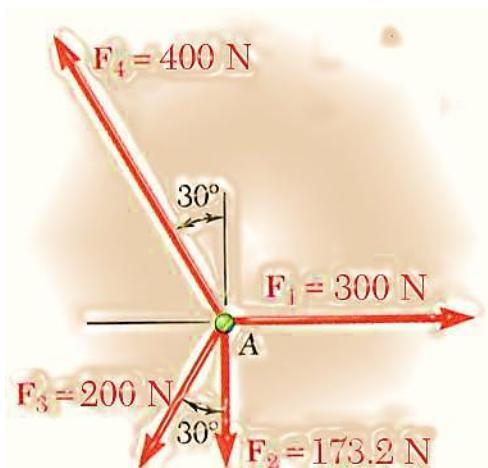
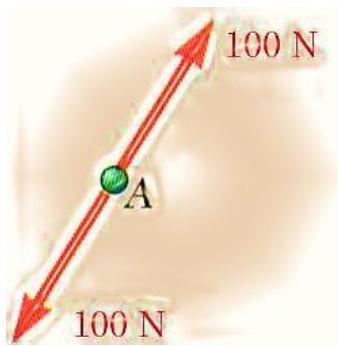
- محاسبه بزرگی و جهت:

$$R = \sqrt{199.1^2 + 14.3^2} \quad R = 199.6\text{N}$$

$$\tan \alpha = \frac{14.3\text{ N}}{199.1\text{ N}} \quad \alpha = 4.1^\circ$$

تعادل یک ذره

- وقتی برآیند نیروها برابر صفر است ذره در تعادل است.



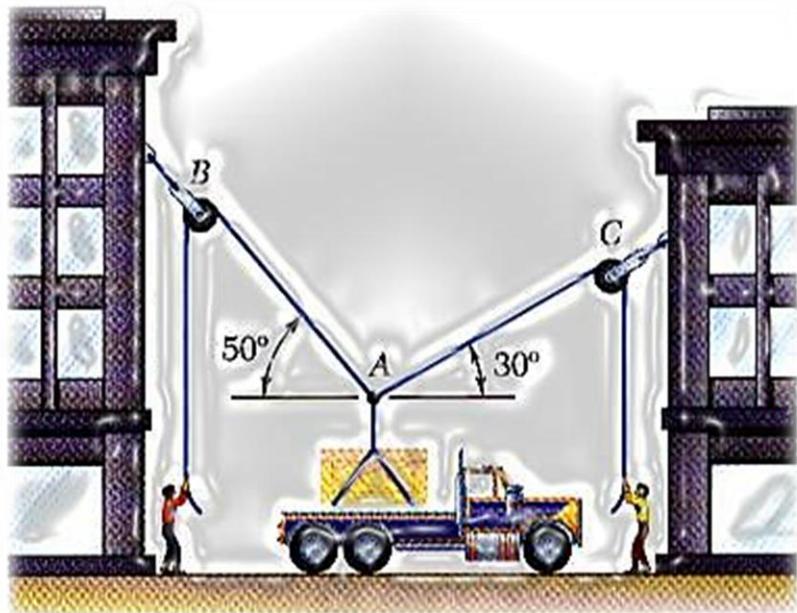
- ذره تحت اثر دو نیرو:
 - بزرگی برابر
 - خط اثر یکسان
 - جهت مخالف

ذره تحت اثر سه و یا تعداد بیشتری نیرو:
راه حل ترسیمی یک چند ضلعی بسته خواهد بود.

$$R = \sum F = 0$$

راه حل جبری(قوانين تعادل)

$$\sum F_y = 0 \quad \sum F_x = 0$$

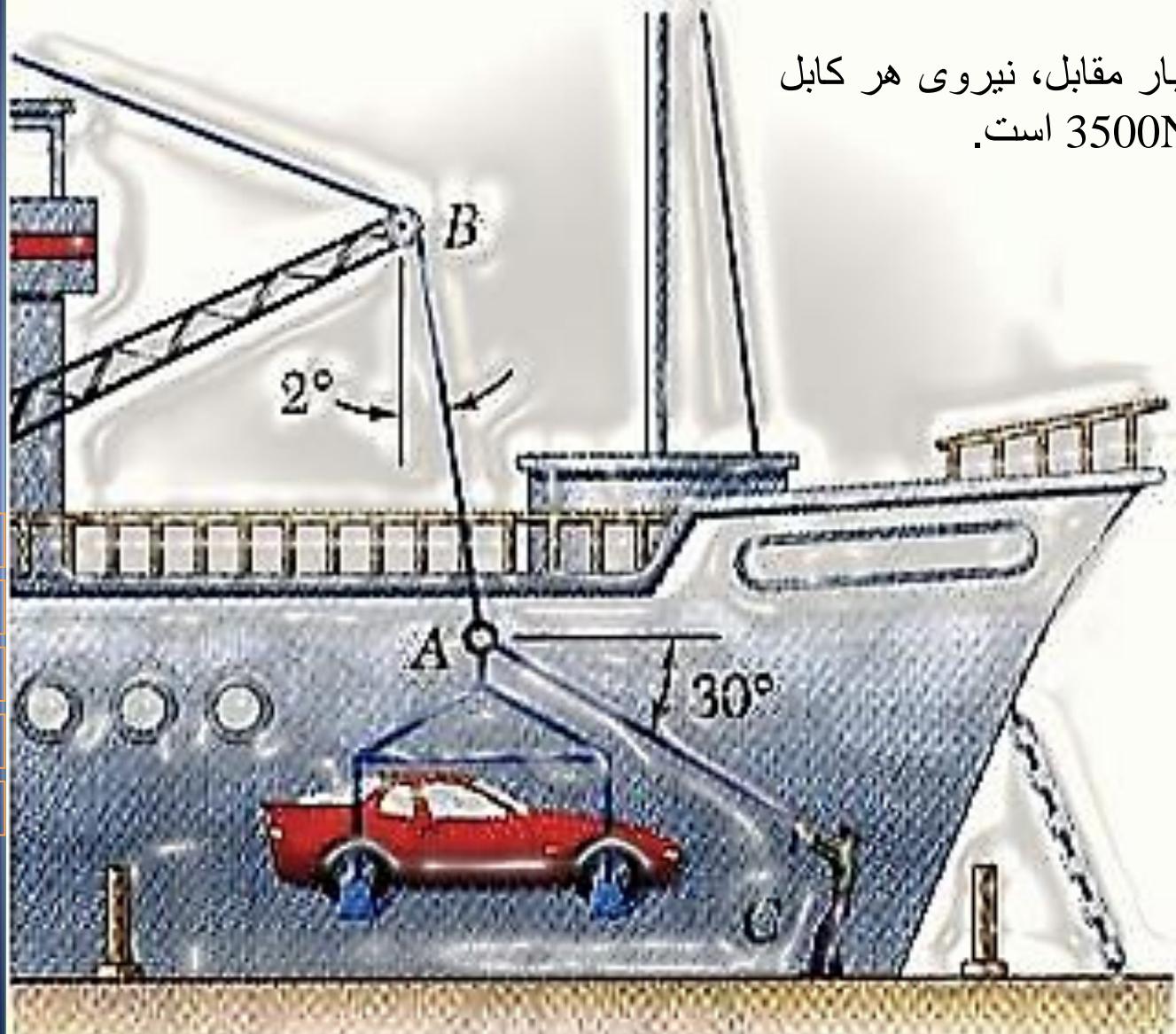


- دیاگرام فضایی: نمایشی از یک طرح فیزیکی است که شرایط حاکم بر مسئله را نشان می‌دهد.

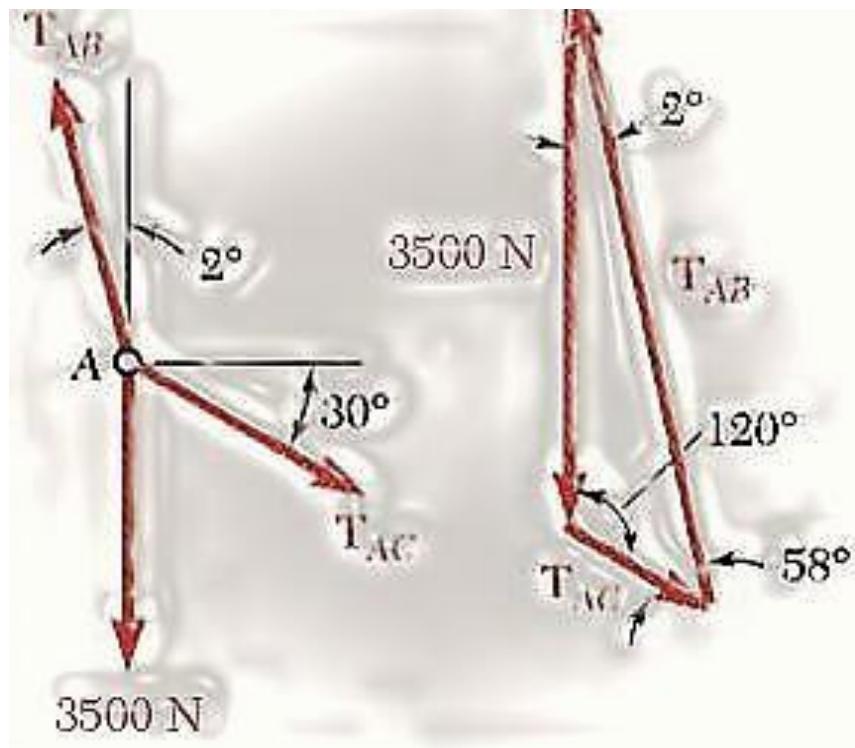
- توجه شود وقتی عضو در تعادل است تمام ذرات آن در تعادل خواهند بود.

- دیاگرام جسم آزاد: نمایش طرحی ساده است که نیروهای وارد بر ذره را نشان می‌دهد.

□ باتوجه به شرایط تخلیه بار مقابل، نیروی هر کابل را بیابید. وزن اتومبیل 3500N است.



- بارسم دیاگرام جسم آزاد مسئله در نقطه A:



- با استفاده از قانون سینوسها:

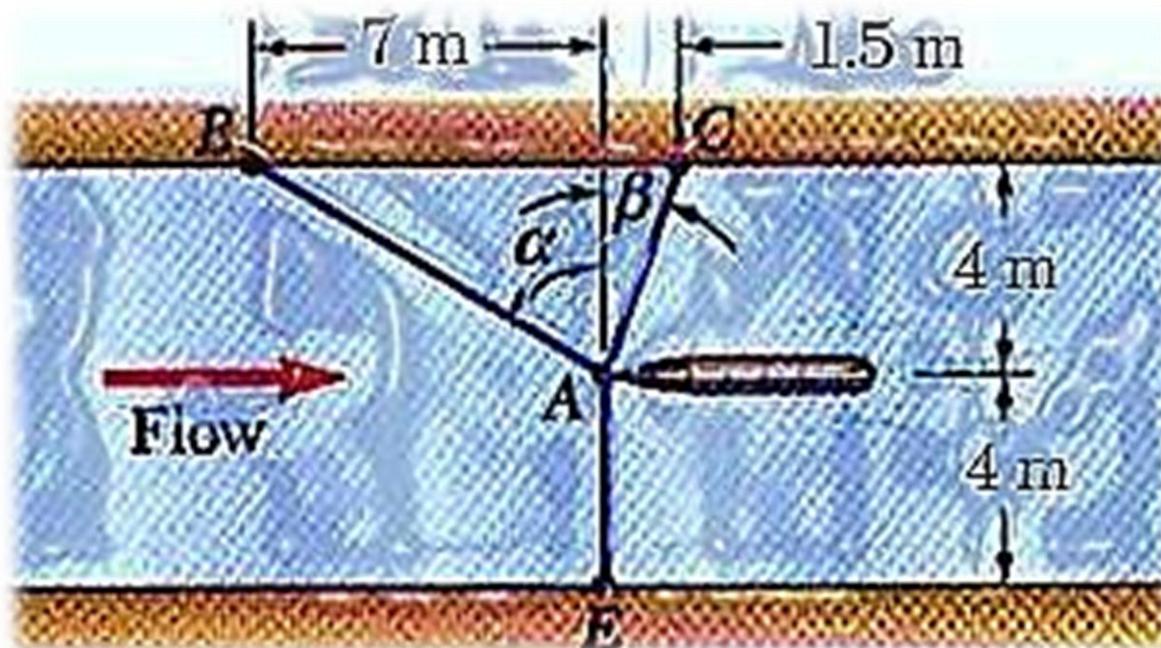
$$T_{AB} = 3570 \text{ N}$$

$$T_{AC} = 144 \text{ N}$$

$$\frac{T_{AB}}{\sin 120^\circ} = \frac{T_{AC}}{\sin 2^\circ} = \frac{3500 \text{ N}}{\sin 58^\circ}$$

$$\frac{T_{AB}}{\sin 60^\circ} = \frac{T_{AC}}{\sin 178^\circ} = \frac{3500 \text{ N}}{\sin 122^\circ}$$

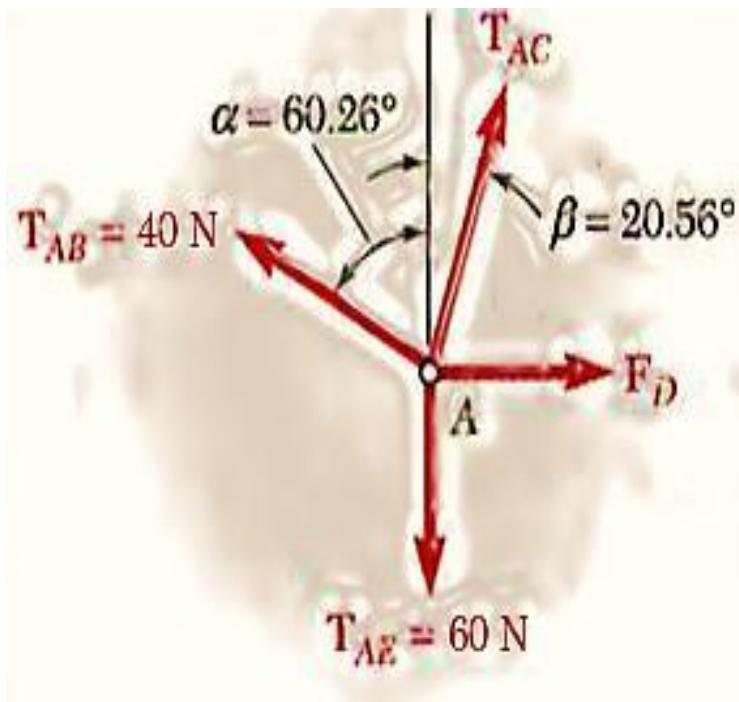
- مطلوبست نیروی وارد بر کابل AC و شناور.
- نیروی $AE = 60N$ و $AB = 40N$ در شرایط تعادل
اندازه گیری شده اند.



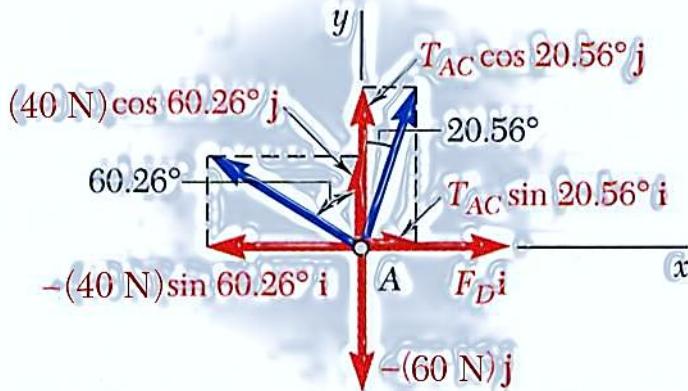
- با تعیین زوایای α و β و رسم دیاگرام آزاد جسم:

$$\tan \alpha = \frac{7 \text{ m}}{4 \text{ m}} = 1.75 \quad \tan \beta = \frac{1.5 \text{ m}}{4 \text{ m}} = 0.375$$

$$\alpha = 60.25^\circ \quad \beta = 20.56^\circ$$

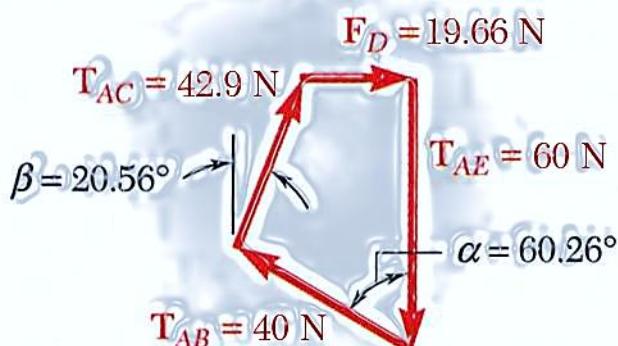


- در شرایط تعادل خواهیم داشت:
- $$R = T_{AB} + T_{AC} + T_{AE} + F_D = 0$$
- باتجزیه هر بردار به مولفه های عمودی آن:



$$T = -(60 \text{ N}) j$$

$$F_D = F_D i$$



$$\begin{aligned} T_{AB} &= -40 \text{ N} (\sin 60.26^\circ) i + 40 \text{ N} (\cos 60.26^\circ) j \\ &= -(34.73 \text{ N}) i + (19.84 \text{ N}) j \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} T_{AC} &= T_{AC} \sin 20.56^\circ i + T_{AC} \cos 20.56^\circ j \\ &= 0.3512 T_{AC} i + 0.9363 T_{AC} j \end{aligned}$$

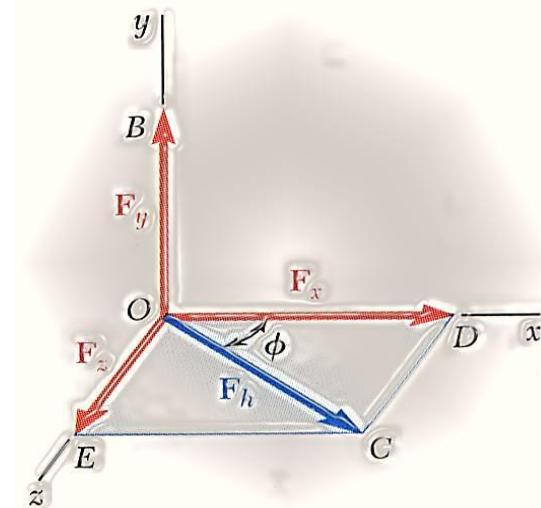
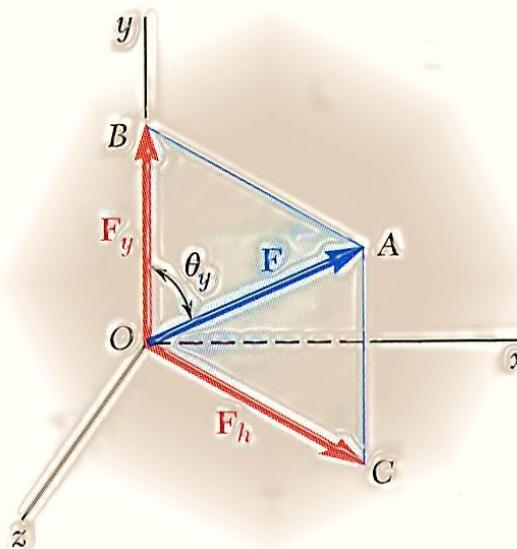
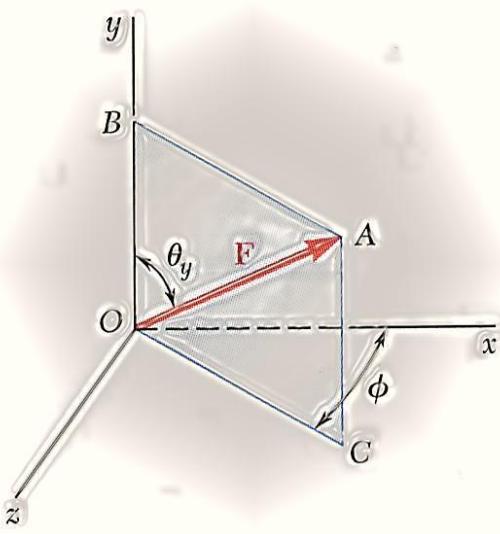
- با جایگذاری در معادله تعادل ذره:

$$\begin{aligned} R &= 0 \\ &= (-34.73 + 0.3512 T_{AC} + F_D) i \\ &\quad + (19.84 + 0.9363 T_{AC} - 60) j \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} (\sum F_x = 0) \quad 0 &= -34.73 + 0.3512 T_{AC} + F_D \\ (\sum F_y = 0) \quad 0 &= 19.84 + 0.9363 T_{AC} - 60 \end{aligned}$$

$$T_{AC} = +42.9 \text{ N}$$

$$F_D = +19.66 \text{ N}$$



- بردار F در صفحه $OBCA$ قرار دارد.

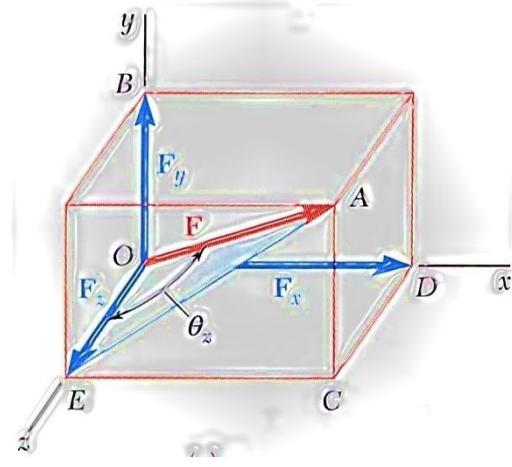
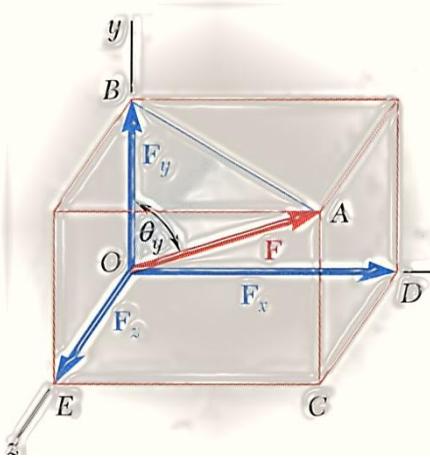
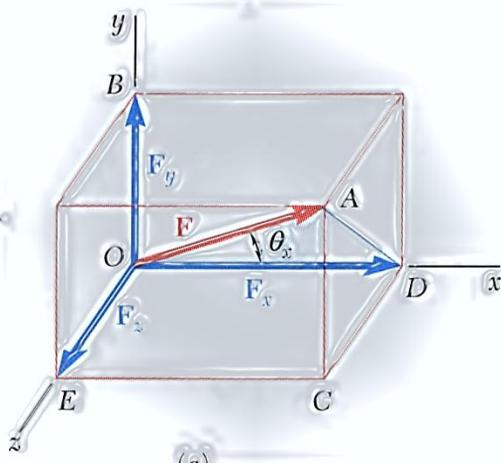
- تجزیه بردار به مولفه های عمودی و افقی.

$$F_y = F \cos \theta_y$$

$$F_h = F \sin \theta_y$$

- تجزیه بردار F_h به دو مولفه عمود بر هم.

$$\begin{aligned} F_x &= F_h \cos \phi \\ &= F \sin \theta_y \cos \phi \\ F_z &= F_h \sin \phi \\ &= F \sin \theta_y \sin \phi \end{aligned}$$



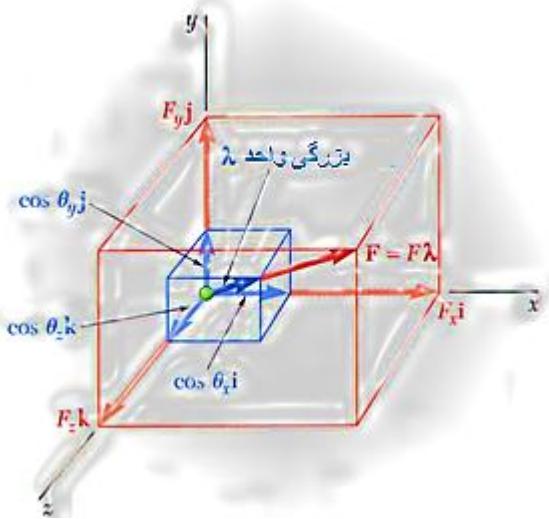
- با زاویه مابین بردار F و محورها:

$$F_x = F \cos \theta_x \quad F_y = F \cos \theta_y \quad F_z = F \cos \theta_z$$

$$\vec{F} = F_x \vec{i} + F_y \vec{j} + F_z \vec{k}$$

$$= F(\cos \theta_x \vec{i} + \cos \theta_y \vec{j} + \cos \theta_z \vec{k}) \\ = F \vec{\lambda}$$

$$\vec{\lambda} = \cos \theta_x \vec{i} + \cos \theta_y \vec{j} + \cos \theta_z \vec{k}$$



- بردار λ یک بردار واحد در طول خط اثر بردار F و دارای زوایای $\cos \theta_z$ و $\cos \theta_y$ و $\cos \theta_x$ با محورهای اصلی بردار F

$\vec{d} = N$ و M بردار اتصال

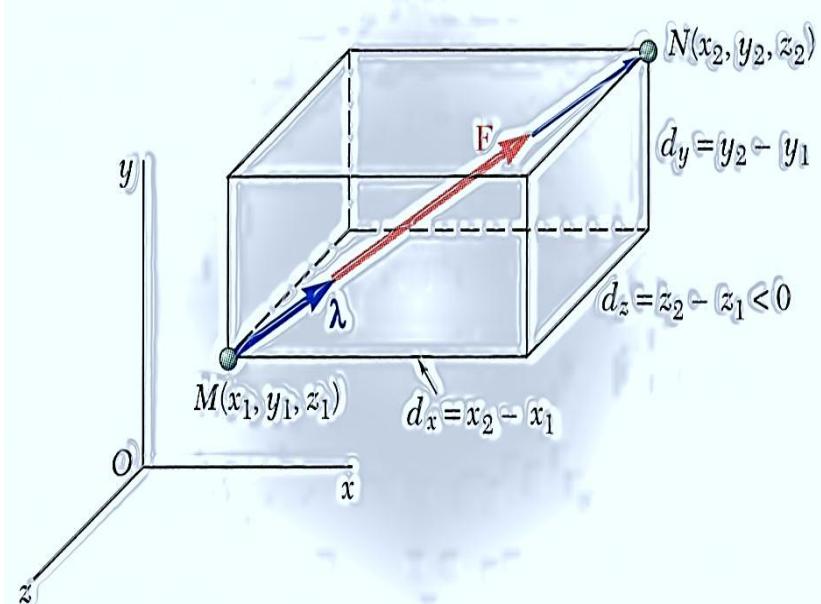
$$= d_x \vec{i} + d_y \vec{j} + d_z \vec{k}$$

$$d_x = x_2 - x_1 \quad d_y = y_2 - y_1 \quad d_z = z_2 - z_1$$

$$\vec{F} = F \vec{\lambda}$$

$$\vec{\lambda} = \frac{1}{d} (d_x \vec{i} + d_y \vec{j} + d_z \vec{k})$$

$$F_x = \frac{Fd_x}{d} \quad F_y = \frac{Fd_y}{d} \quad F_z = \frac{Fd_z}{d}$$

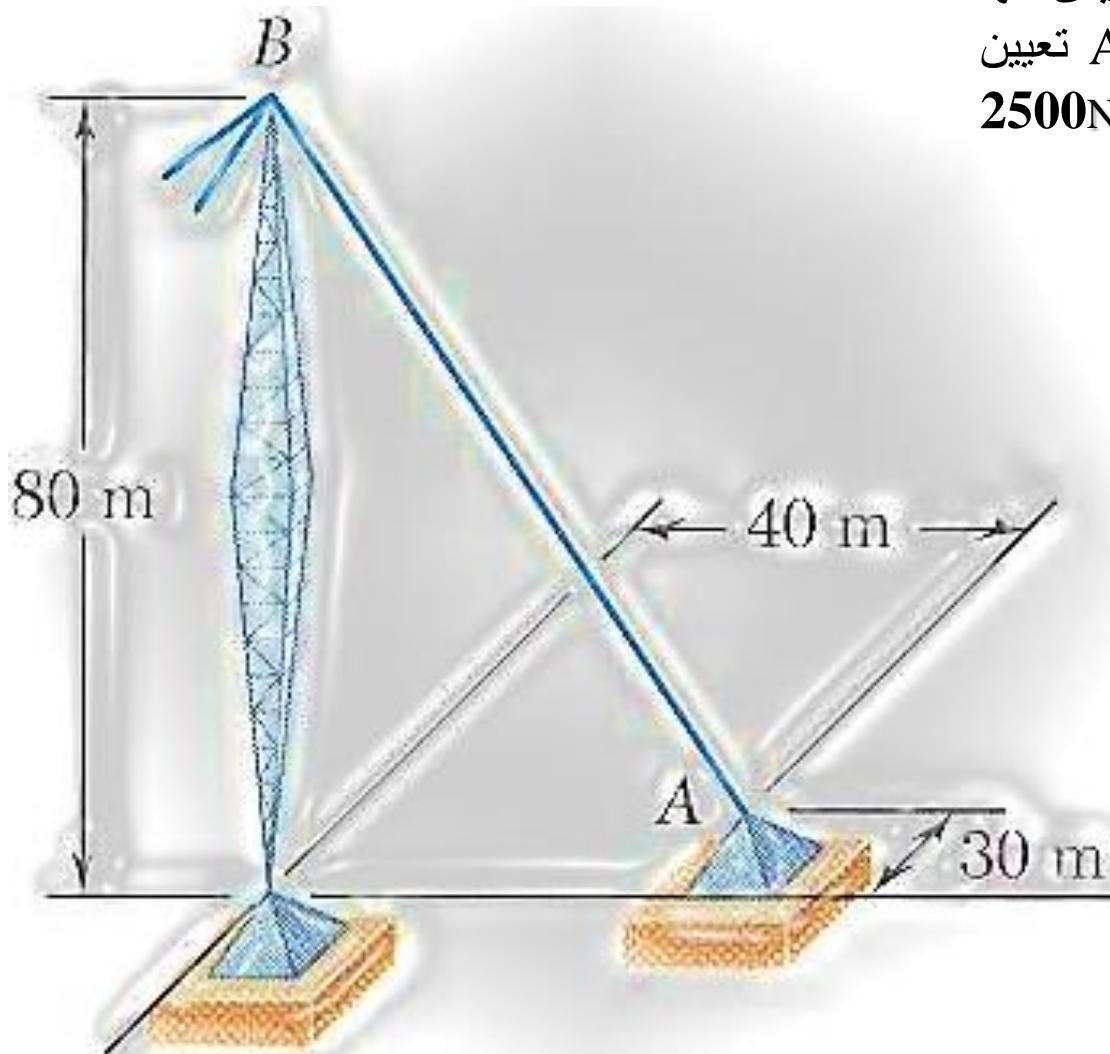


جهت بردار نیرو بوسیله دو نقطه تعیین شده است.

$$M(x_1, y_1, z_1) \text{ و } N(x_2, y_2, z_2)$$

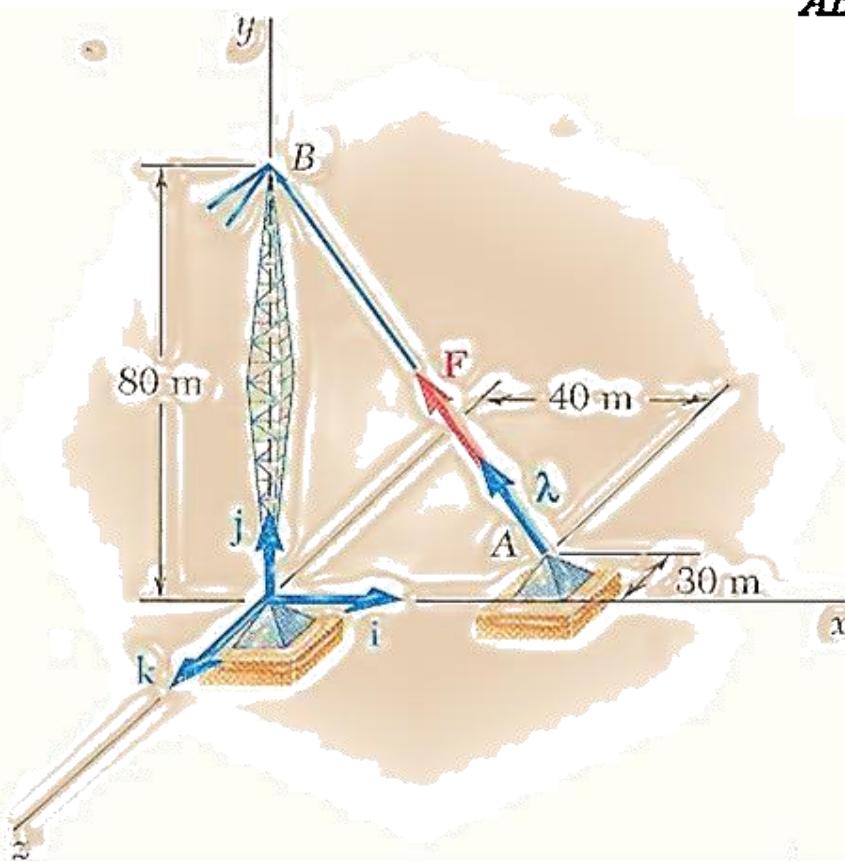
ضرایب λ مقدار کسینوسهای هادی را مشخص میکنند.

□ مولفه های F_x و F_y و F_z و نیز زوایای آنها را با محور های اصلی در نقطه A تعیین کنید. کشش موجود در کابل برابر **2500N** است : $\theta_x, \theta_y, \theta_z = ?$



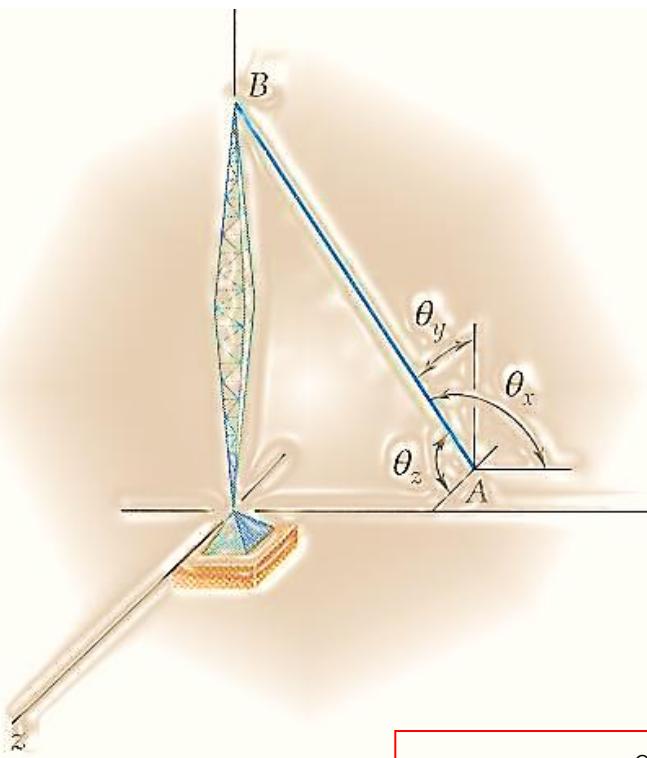
- ابتدا طول کابل مورد نظر را تعیین می کنیم.

$$\begin{aligned}\overline{AB} &= (-40 \text{ m})\vec{i} + (80 \text{ m})\vec{j} + (30 \text{ m})\vec{k} \\ AB &= \sqrt{(-40 \text{ m})^2 + (80 \text{ m})^2 + (30 \text{ m})^2} \\ &= 94.3 \text{ m}\end{aligned}$$



- مقدار بردار یکه برابر است با:

$$\begin{aligned}\lambda &= \left(\frac{-40}{94.3}\right)\vec{i} + \left(\frac{80}{94.3}\right)\vec{j} + \left(\frac{30}{94.3}\right)\vec{k} \\ &= -0.424\vec{i} + 0.848\vec{j} + 0.318\vec{k}\end{aligned}$$



$$\begin{aligned}\theta_x &= 115.1^\circ \\ \theta_y &= 32.0^\circ \\ \theta_z &= 71.5^\circ\end{aligned}$$

$$\vec{F} = F \vec{\lambda}$$

$$= (2500 \text{ N}) (-0.424 \vec{i} + 0.848 \vec{j} + 0.318 \vec{k})$$

$$= (-1060 \text{ N}) \vec{i} + (2120 \text{ N}) \vec{j} + (795 \text{ N}) \vec{k}$$

$$F_x$$

$$F_y$$

$$F_z$$

- مولفه های نیرو برابر است با:

- تعیین مقدار زوایا:

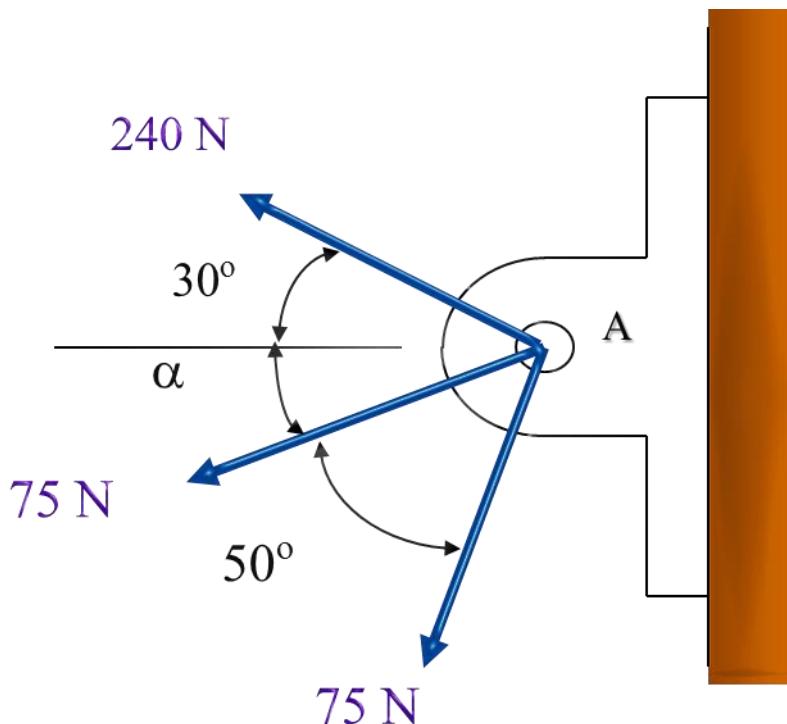
$$\vec{\lambda} = \cos \theta_x \vec{i} + \cos \theta_y \vec{j} + \cos \theta_z \vec{k}$$

$$= -0.424 \vec{i} + 0.848 \vec{j} + 0.318 \vec{k}$$

$$\cos^{-1}(-0.424) = 115.1^\circ$$

ضرایب λ مقدار کسینوسهای هادی را مشخص میکنند.

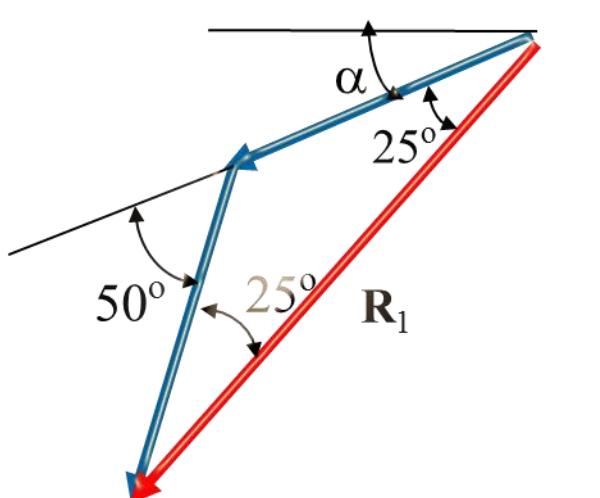
- در گیره ای زاویه بین دو نیروی 75N همیشه 50 درجه است. مقدار α را تعیین کنید.



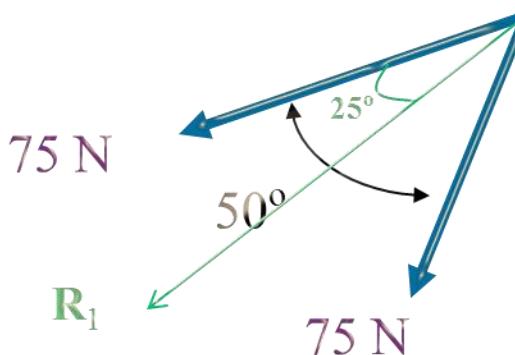
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- ابتدا بردار برا آیند دو نیروی 75N را بست می آوریم. سپس زاویه آن را با افق محاسبه می کنیم.

$$R_1 = 2(75 \text{ N}) \cos 25^\circ = 135.95 \text{ N}$$

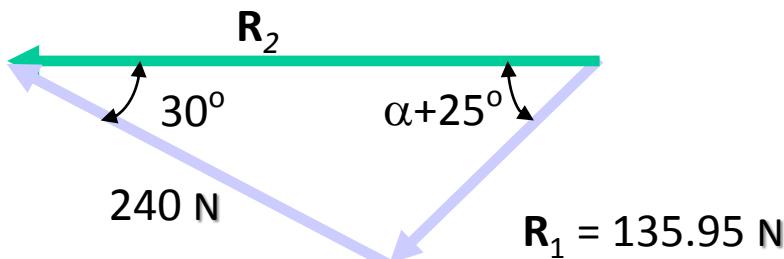


$$R_1 = 135.95 \text{ N} \quad \text{at } \alpha + 25^\circ$$



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

قانون سینوسها را بین دو نیروی برآیند و 240 N برقرار می کنیم.



$$\frac{\sin(\alpha+25^\circ)}{240\text{ N}} = \frac{\sin(30^\circ)}{135.95\text{ N}}$$

$$\sin(\alpha+25^\circ) = \frac{(240\text{ N}) \sin(30^\circ)}{135.95\text{ N}} = 0.88270$$

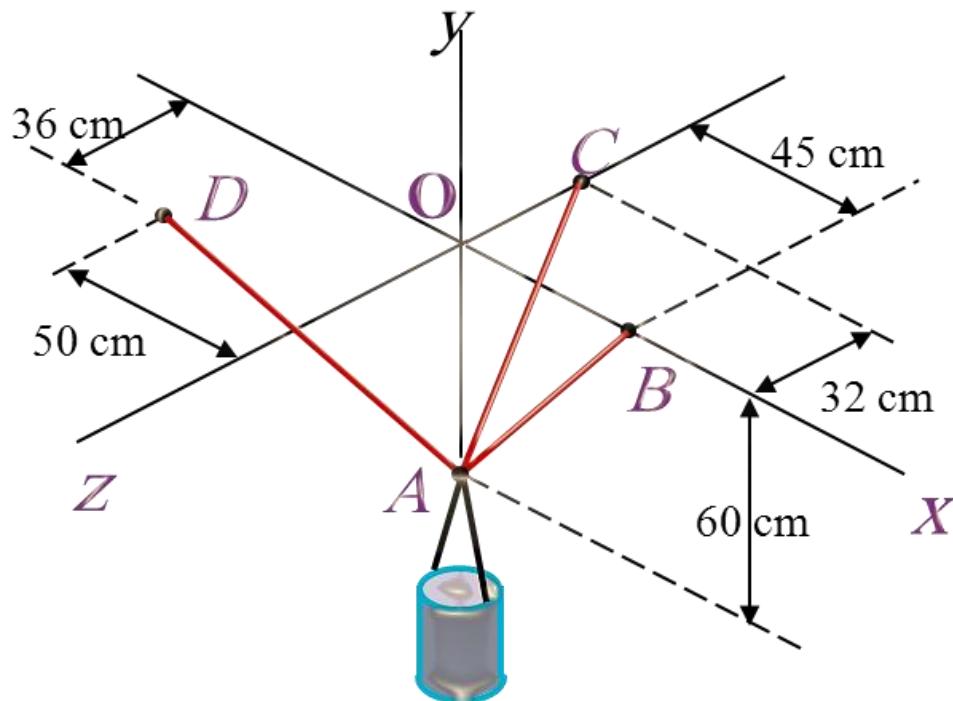
$$\sin^{-1}(0.88270) = \alpha + 25^\circ$$

$$\alpha + 25^\circ = 61.97^\circ$$

$$\alpha = 37.0^\circ$$

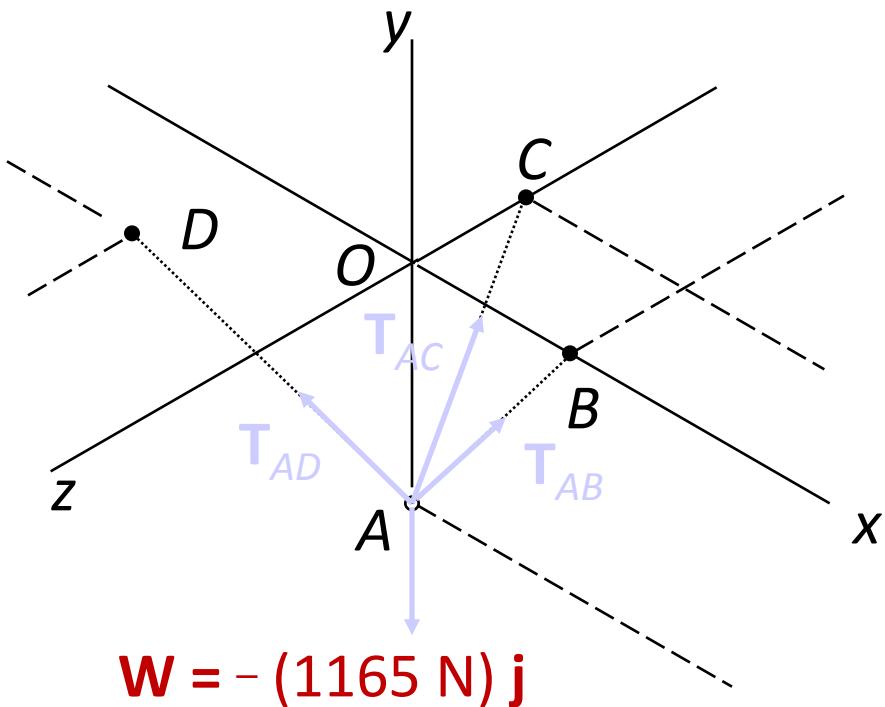


وزنه ای با وزن 1165N مطابق شکل از سقفی در حالت تعادل آویزان است مطلوبست میزان کشش در هر طناب.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

ابتدا دیاگرام جسم آزاد را رسم می کنیم.



در حالت تعادل

$$\begin{aligned}\sum \mathbf{F} &= 0 \\ \mathbf{T}_{AB} + \mathbf{T}_{AC} + \mathbf{T}_{AD} + \mathbf{W} &= 0\end{aligned}$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

XY
در صفحه



$$AB = (45)\mathbf{i} + (60)\mathbf{j}$$

طول هر کابل

$$AB = 75 \text{ cm}$$

YZ
در صفحه



$$AC = (60)\mathbf{j} - (32)\mathbf{k}$$

$$AC = 68 \text{ cm}$$

XYZ
در فضای



$$AD = (-50)\mathbf{i} + (60)\mathbf{j} + (36)\mathbf{k}$$

$$AD = 86 \text{ cm}$$

$$\mathbf{F} = F\lambda = (d_x\mathbf{i} + d_y\mathbf{j} + d_z\mathbf{k})$$

مقدار نیرو در هر کابل خواهد شد:

$$T_{AB} = T_{AB}\lambda_{AB} = T_{AB}\frac{\overrightarrow{AB}}{|AB|} = \left(\frac{45}{75}\mathbf{i} - \frac{60}{75}\mathbf{j}\right)T_{AB} = (0.6\mathbf{i} - 0.8\mathbf{j})T_{AB}$$

$$T_{AC} = T_{AC}\lambda_{AC} = T_{AC}\frac{\overrightarrow{AC}}{|AC|} = \left(\frac{60}{68}\mathbf{j} - \frac{32}{68}\mathbf{k}\right)T_{AC} = (0.88\mathbf{j} - 0.47\mathbf{k})T_{AC}$$

$$T_{AD} = T_{AD}\lambda_{AD} = T_{AD}\frac{\overrightarrow{AD}}{|AD|} = \left(-\frac{50}{86}\mathbf{i} + \frac{60}{86}\mathbf{j} + \frac{36}{86}\mathbf{k}\right)T_{AD} = (-0.58\mathbf{i} + 0.7\mathbf{j} + 0.42\mathbf{k})T_{AD}$$



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

• با توجه به معادله $\sum F = 0$

(i) $0.6 T_{AB} - 0.58 T_{AD} = 0 \quad T_{AB} = 0.969 T_{AD}$

(j) $0.8 T_{AB} + 0.88 T_{AC} + 0.7 T_{AD} - 1165 N = 0$

(k) $-0.47 T_{AC} + 0.42 T_{AD} = 0 \quad T_{AC} = 0.8895 T_{AD}$

• جایگذاری معادلات i و k در j

$$(0.8 \times 0.969 + 0.88 \times 0.8895) T_{AD} + 0.7 T_{AD} - 1165 N = 0$$

$$2.2578 T_{AD} - 1165 N = 0$$

$$T_{AD} = 516 N$$

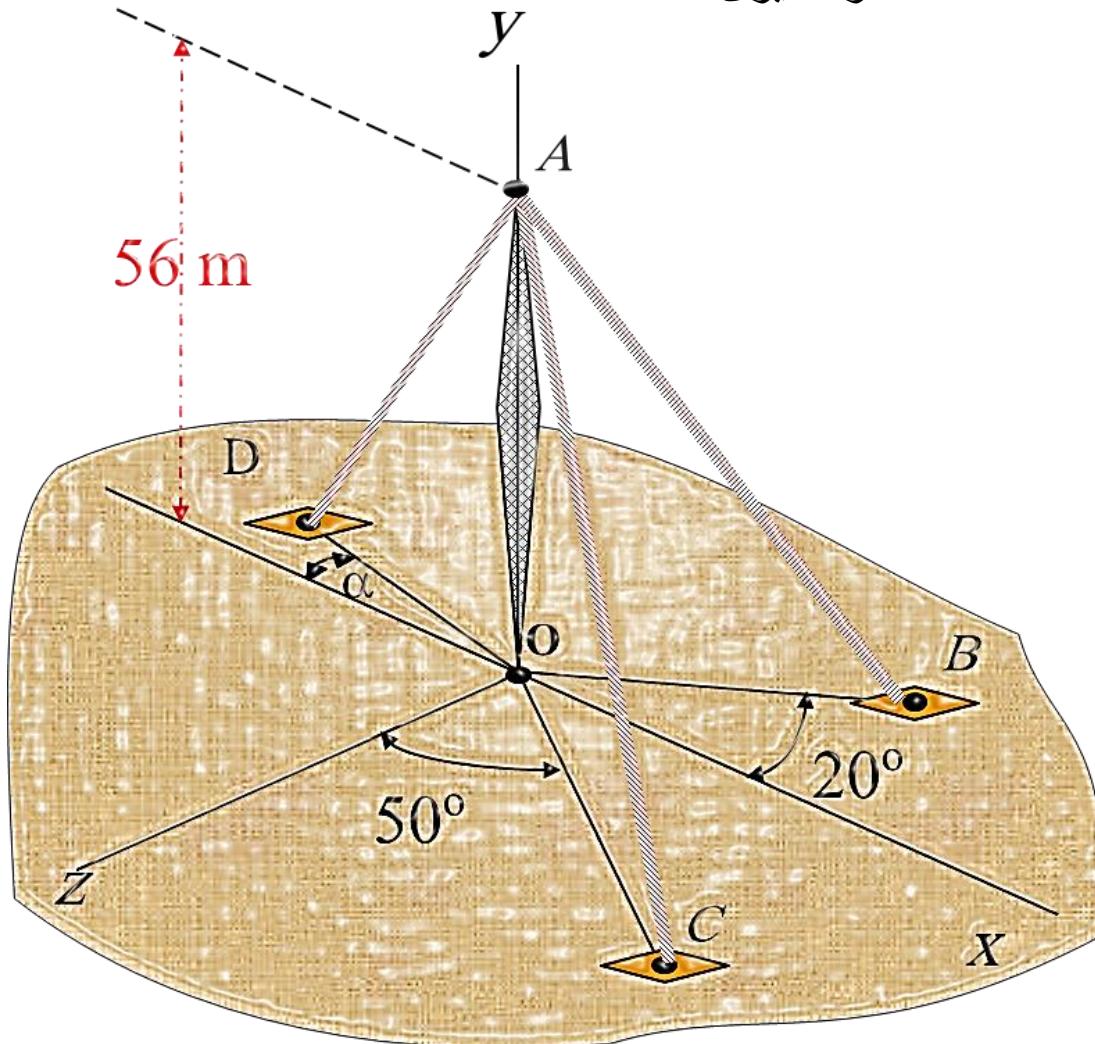
(i): $T_{AB} = 0.969 (516 N)$

$$T_{AB} = 500 N$$

(k): $T_{AC} = 0.8895 (516 N)$

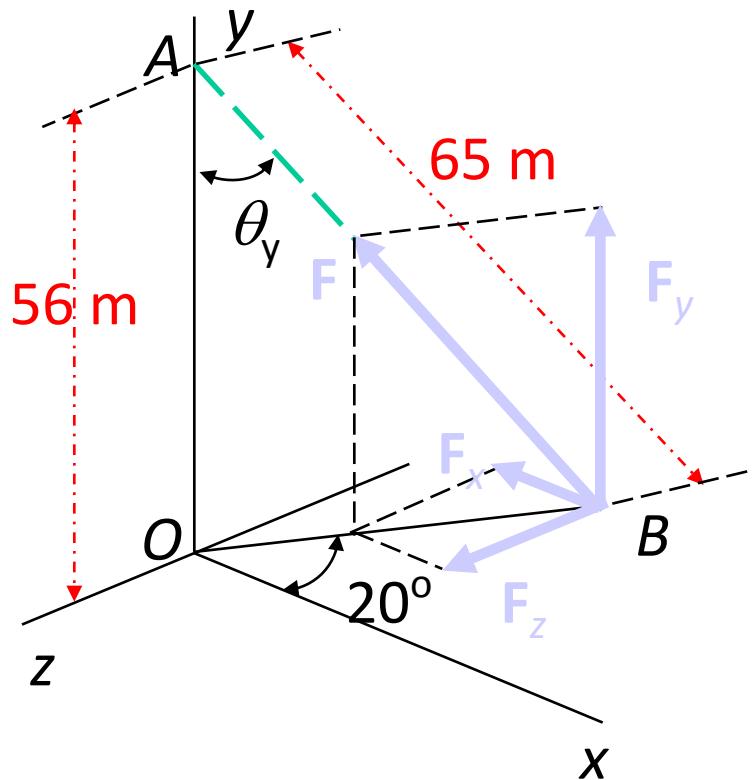
$$T_{AC} = 459 N$$

□ دکلی به ارتفاع 56m توسط سه کابل مهار شده است. اگر طول کابل AB برابر 65m و نیروی کشش آن 3600N اندازه گیری شده باشد. مطلوبست تجزیه نیروی کابل AB.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- ابتدا دیاگرام جسم آزاد را رسم می کنیم.



- در مرحله دوم کسینوسهای هادی را تعیین می کنیم.

$$\cos \theta_x = \frac{F_x}{F}$$

$$\cos \theta_z = \frac{F_z}{F}$$

$$\cos \theta_y = \frac{F_y}{F}$$

برای مثلث AOB :

$$\cos \theta_y = \frac{56 \text{ m}}{65 \text{ m}} = 0.86154$$

$$\theta_y = 30.51^\circ$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

$$F_x = F_h \cos \phi$$

$$= F \sin \theta_y \cos \phi$$

$$F_z = F_h \sin \phi$$

$$= F \sin \theta_y \sin \phi$$

از تجزیه بردار در جهت محورهای عمود بر آن خواهیم داشت:

$$(a) F_x = -F \sin \theta_y \cos 20^\circ$$

$$= - (3900 \text{ N}) \sin 30.51^\circ \cos 20^\circ$$

$$F_x = -1861 \text{ N}$$

$$F_y = + F \cos \theta_y = (3900 \text{ N})(0.86154)$$

$$F_y = + 3360 \text{ N}$$

$$F_z = + (3900 \text{ N}) \sin 30.51^\circ \sin 20^\circ$$

$$F_z = + 677 \text{ N}$$

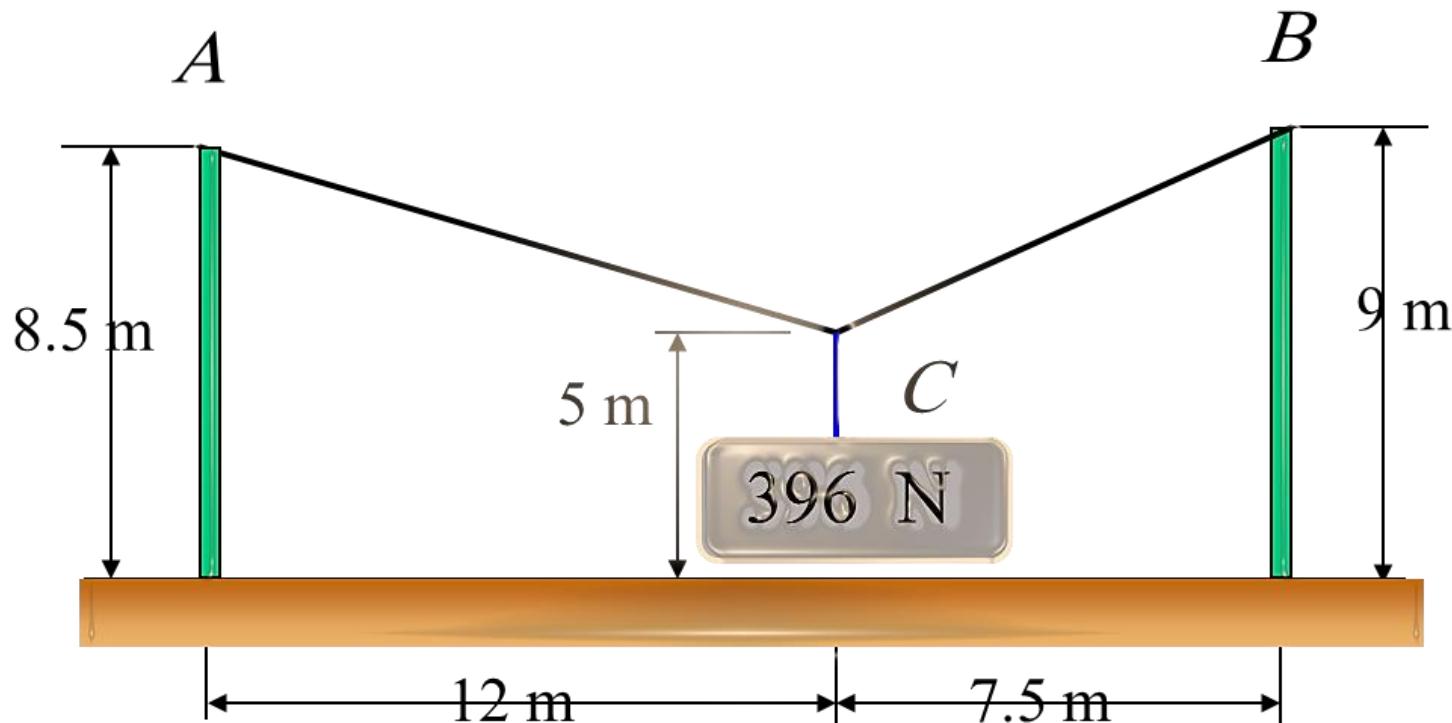
$$\cos \theta_x = \frac{F_x}{F} = \frac{-1861 \text{ N}}{3900 \text{ N}}$$

$$\cos \theta_x = -0.4771$$
$$\theta_x = 118.5^\circ$$

$$\cos \theta_z = \frac{F_z}{F} = \frac{677 \text{ N}}{3900 \text{ N}}$$

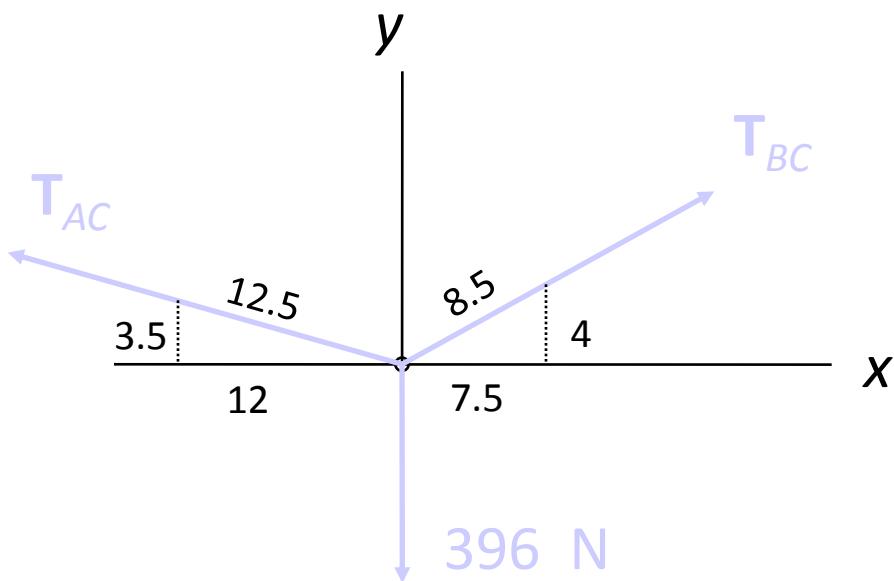
$$\cos \theta_z = +0.1736$$
$$\theta_z = 80.0^\circ$$

مطلوبست کشش در دو کابل AC و BC .



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

دیاگرام جسم آزاد



$$\sum F_x = 0 : -\frac{12}{12.5} T_{AC} + \frac{7.5}{8.5} T_{BC} = 0$$

$$T_{BC} = 1.088 T_{AC}$$

$$\sum F_y = 0 : \frac{3.5}{12.5} T_{AC} + \frac{4}{8.5} T_{BC} - 396 \text{ N} = 0$$

$$\frac{3.5}{12.5} T_{AC} + \frac{4}{8.5} (1.088 T_{AC}) - 396 \text{ N} = 0$$

$$(0.280 + 0.512) T_{AC} - 396 \text{ N} = 0$$

$$T_{AC} = 500 \text{ kg}$$

$$T_{BC} = 1.088 (500 \text{ N})$$

$$T_{BC} = 544 \text{ kg}$$

STATICS : مکانیک برداری برای مهندسان

3

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.



اجسام صلب؛ سیستم نیروهای معادل



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- اثری که نیروها بر جسم صلب دارند فقط به صورت حرکت (یا عدم حرکت) جسم که ناشی از اعمال نیرو هاست ظاهر می شود.
- دو سیستم نیرو در صورتی هم ارز هستند که توانایی ایجاد حرکت یکسانی را در جسم صلب داشته باشند.
- هر سیستم نیرو باید در همه راستاهای «رانش» یا «کشش» مساوی بر جسم اعمال کند.
- هر سیستم نیرو باید کنش «چرخشی» یکسانی نسبت به تمام نقاط فضا اعمال کند.
- مجموع یک مجموعه از نیروهای متقاطع، نیروی واحد است که هم ارز سیستم اولیه است. (وبر عکس)
- یک نیرو را می توان در راستای خط حاملش حرکت داد.
- تنها اثری که یک کوپل بر جسم صلب دارد در گشتاور کوپل نمایان می شود.



نیروهای خارجی و داخلی

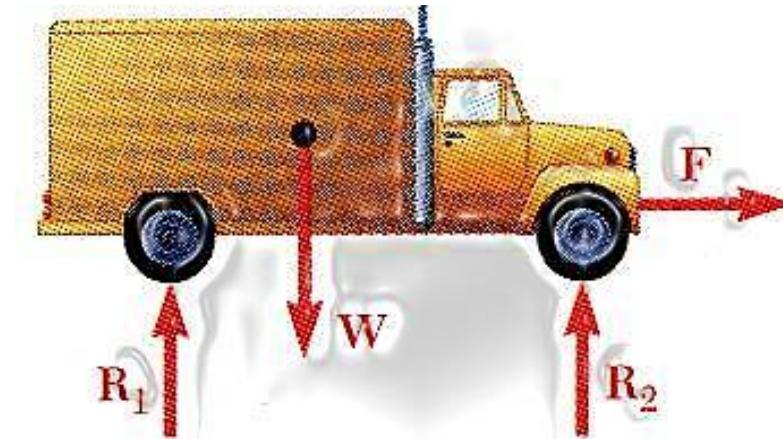
- عمل نیروها روی اجسام صلب به دو گروه تقسیم می شود:

- نیروهای خارجی
- نیروهای داخلی



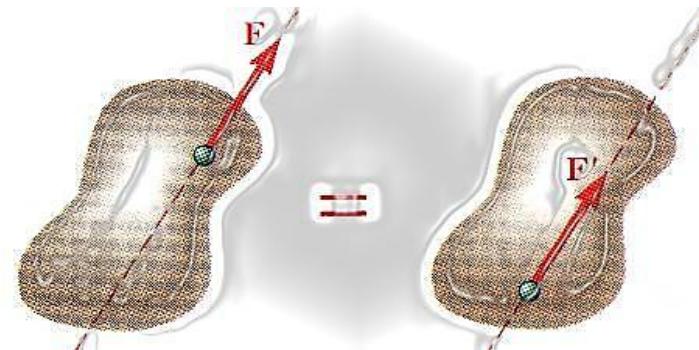
- نیروهای خارجی را روی دیاگرام آزاد جسم نمایش می دهند.

- اگر ممانعتی بوجود نیاید نیروهای خارجی روی جسم حرکت انتقالی یا دورانی و یا هردو را ایجاد میکنند.

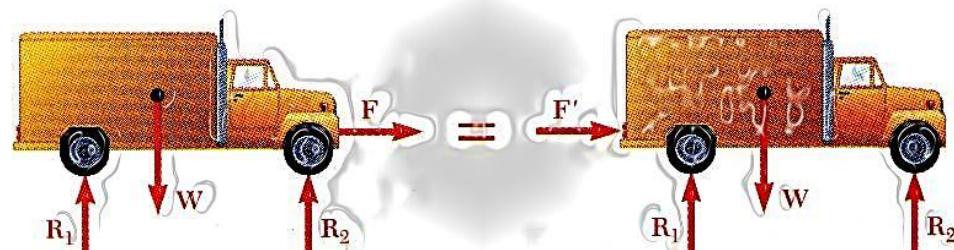


اصل انتقال ; نیروهای هم ارز

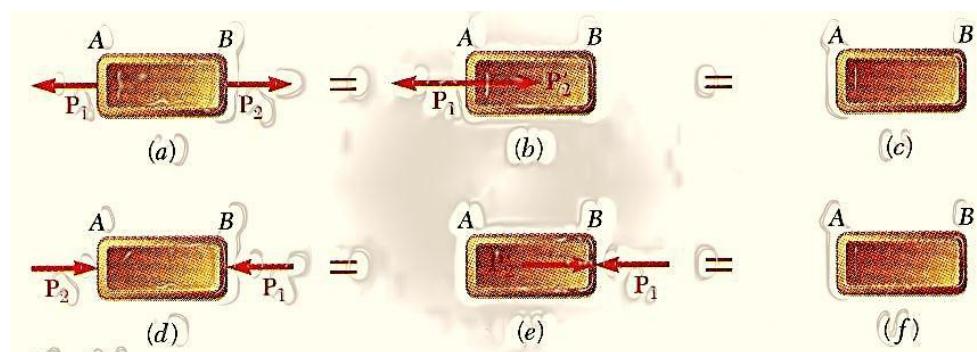
- طبق اصل انتقال پذیری می توان نیرو رابه موازات خودش به هر مکانی و از جمله مبدأ مختصات انتقال داد. اثر هم ارزی نیروها تنها بر روی جسم صلب وجود دارد.



- انتقال نیروی F از سپر جلویی به سپر عقبی کامیون وقتی نیروی دیگری رو بدن اثر نمی کند بیان هم ارزی نیروی جلویی با نیروی عقب کامیون است.



- برای تعادل جسم لازم است که سیستم برآیند نیروها و گشتاورهای جفت موثر بر جسم بردارهای صفر باشند.



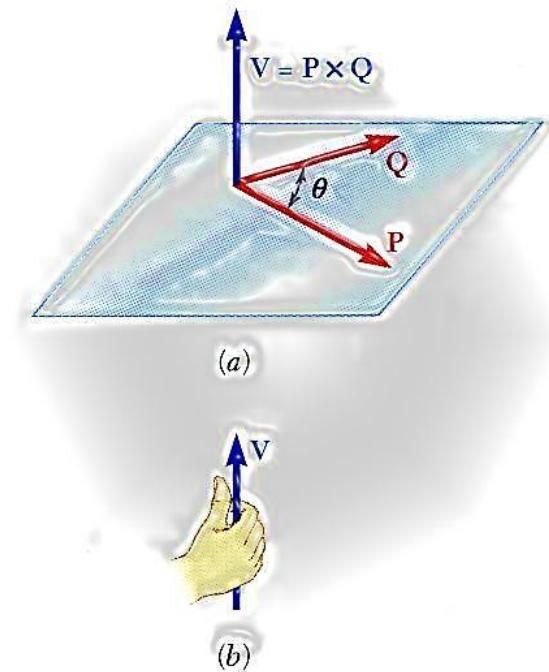
ضرب خارجی دو بردار

- مفهوم گشتاوریک نیرو توسط بردار تولید شده از عملیات ضرب خارجی مشخص می شود.

- بردار حاصل از ضرب خارجی دو بردار P و Q بردار V است که با صفحه گذرنده از دو بردار دیگر عمود است.

✓ جهت بردار V با قانون دست راست تعیین می شود.

✓ بزرگی بردار V برابر است با:



- خاصیت بردار

$$Q \times P = -(P \times Q)$$

- بدون خاصیت جابجایی

$$P \times (Q_1 + Q_2) = P \times Q_1 + P \times Q_2$$

- دارای خاصیت توزیعی

$$(P \times Q) \times S \neq P \times (Q \times S)$$

- بدون خاصیت شرکت پذیری

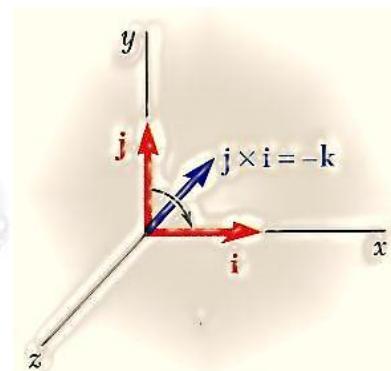
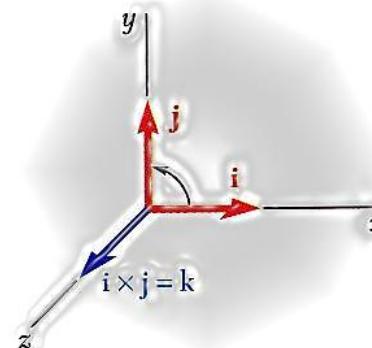
ضرب خارجی : مولفه های عمود

- ضرب خارجی بردارهای واحد

$$i \times i = 0 \quad j \times i = -k \quad k \times i = j$$

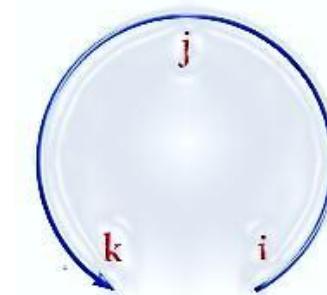
$$i \times j = k \quad j \times j = 0 \quad k \times j = -i$$

$$i \times k = -j \quad j \times k = i \quad k \times k = 0$$



- حاصل ضرب خارجی بردار بر حسب مولفه های مستطیلی

$$\mathbf{V} = \mathbf{P} \times \mathbf{Q} = \begin{vmatrix} i & j & k \\ P_x & P_y & P_z \\ Q_x & Q_y & Q_z \end{vmatrix}$$



گشتاور یک نیرو حول یک نقطه

- یک بردار توسط بزرگی و جهت تعريف می شود. در ضمن تاثیرش روی جسم صلب به نقطه اثر آن بستگی دارد.

- گشتاور M حول O بصورت زیر تعريف می شود:

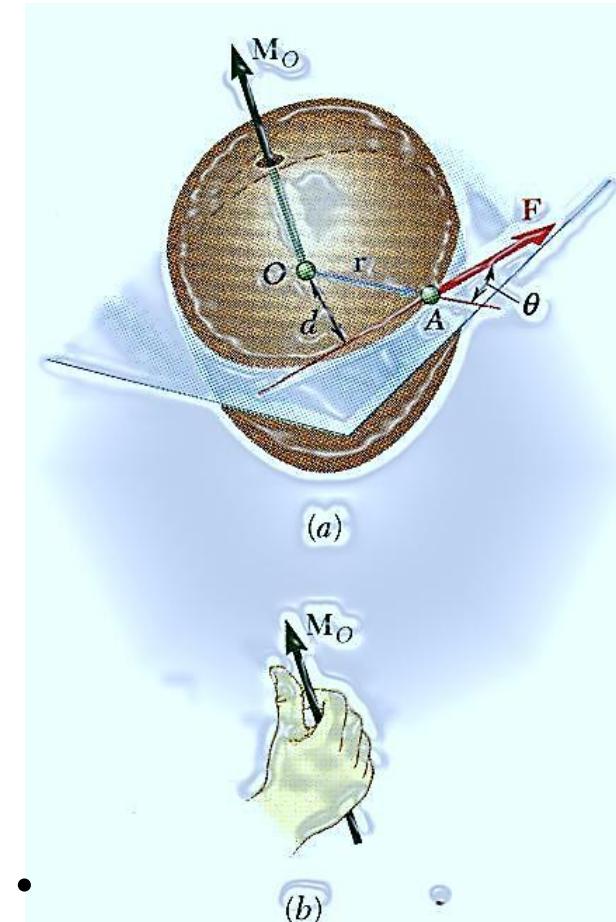
$$M_O = r \times F$$

- بردار گشتاور M_O برداری عمود بر صفحه در بردارنده نقطه O و نیروی F است.

$$M_O = rF \sin \theta = Fd \quad : M_O \text{ بردار}$$

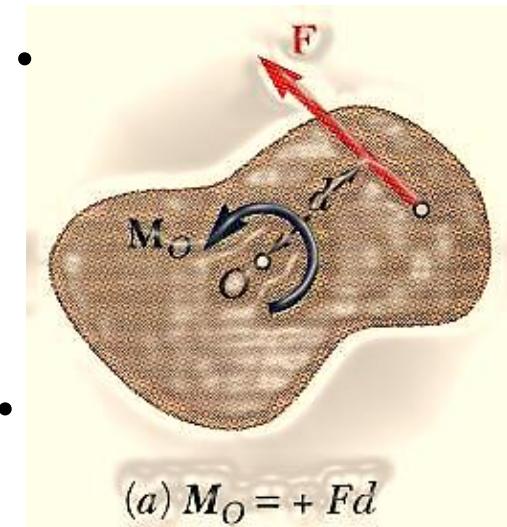
جهت گشتاور ممکن است توسط قانون دست راست تعیین شود.

- گشتاوریک نیرو نسبت به یک محور مساوی است با مولفه اسکالر بردار گشتاور در راستای محور نسبت به هر نقطه محور. این تعريف در مورد سه مولفه عمودی گشتاور نیز صادق است.

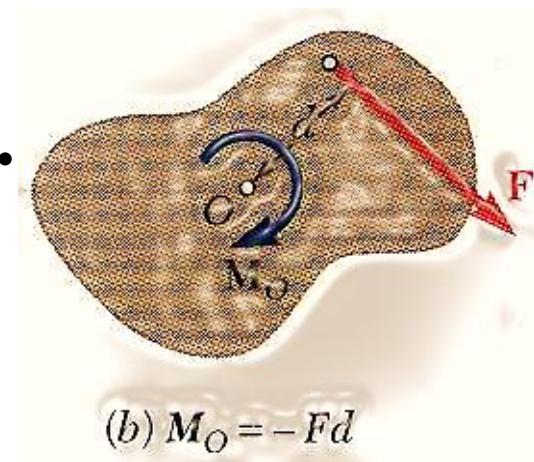


گشتاور یک نیرو حول یک نقطه

- برای محاسبه گشتاور در یک نقطه باید نیروی عمود بر محور گذرنده از آن نقطه را در نظر بگیریم.



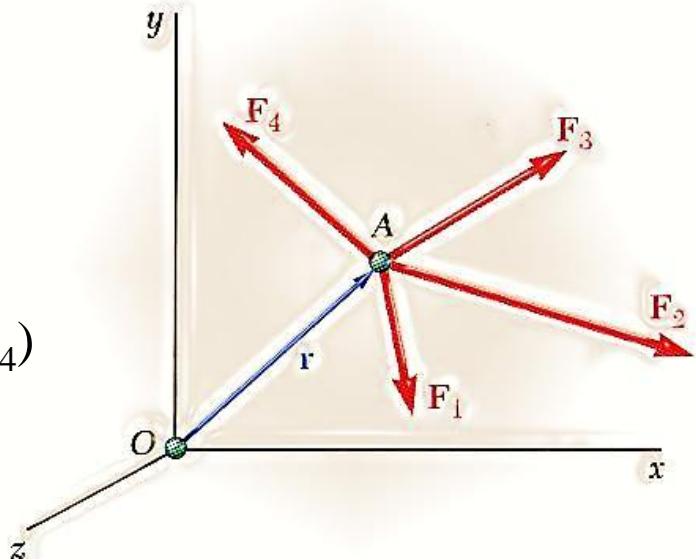
- هرگاه نیرو تمایل به گردش جسم بصورت ساعتگرد داشته باشد مقدار بزرگی گشتاور را بصورت قراردادی مثبت در نظر گرفته می شود.



تئوری Varignon (وارینون)

- گشتاور حاصل از چند نیرو حول یک نقطه برابر گشتاوری است که مجموع تمام نیروها حول آن نقطه ایجاد می‌کنند.

$$(F_1 \times r) + (F_2 \times r) + (F_3 \times r) + (F_4 \times r) = r \times (F_1 + F_2 + F_3 + F_4)$$



- مطابق تئوری Varignon گشتاور یک نیرو حول هر نقطه برابر حاصل جمع گشتاورهای مولفه های نیرو حول همان نقطه است.

$$\begin{aligned} M_o &= (M_1) + (M_2) + (M_3) + (M_4) = \\ &= (F_1 \times r) + (F_2 \times r) + (F_3 \times r) + (F_4 \times r) = \\ &= r \times (F_1 + F_2 + F_3 + F_4) \end{aligned}$$

- برای محاسبه گشتاور در یک نقطه باید نیروی عمود بر محور گذرنده از آن نقطه را در نظر بگیریم.

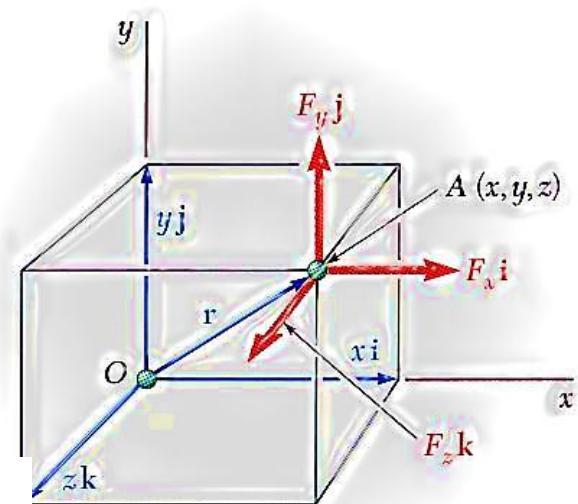
مولفه های مستطیلی گشتاور یک نیرو

• گشتاور F حول O در مبدا مختصات

$$M_O = \mathbf{r} \times \mathbf{F}, \quad \mathbf{r} = x\mathbf{i} + y\mathbf{j} + z\mathbf{k}$$

$$\mathbf{F} = F_x \mathbf{i} + F_y \mathbf{j} + F_z \mathbf{k}$$

$$M_O = M_x \mathbf{i} + M_y \mathbf{j} + M_z \mathbf{k}$$



$$= \begin{vmatrix} \mathbf{i} & \mathbf{j} & \mathbf{k} \\ x & y & z \\ F_x & F_y & F_z \end{vmatrix}$$

$$= (yF_z - zF_y)\mathbf{i} + (zF_x - xF_z)\mathbf{j} + (xF_y - yF_x)\mathbf{k}$$

مولفه های مستطیلی گشتاور یک نیرو

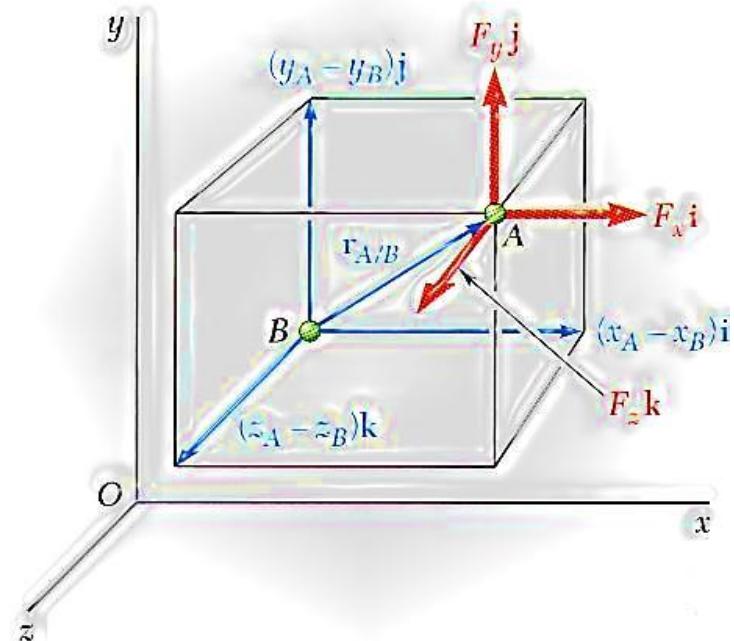
• گشتاور F حول B

$$M_B = \mathbf{r}_{A/B} \times \mathbf{F}$$

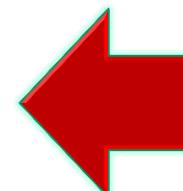
$$\mathbf{r}_{A/B} = \mathbf{r}_A - \mathbf{r}_B$$

$$= (x_A - x_B) \mathbf{i} + (y_A - y_B) \mathbf{j} + (z_A - z_B) \mathbf{k}$$

$$\mathbf{F} = F_x \mathbf{i} + F_y \mathbf{j} + F_z \mathbf{k}$$



$$M_B = \begin{vmatrix} \mathbf{i} & \mathbf{j} & \mathbf{k} \\ (x_A - x_B) & (y_A - y_B) & (z_A - z_B) \\ F_x & F_y & F_z \end{vmatrix}$$



مولفه های مستطیلی گشتاور یک نیرو

• برای مختصات دو بعدی

$$M_O = (xF_y - yF_x)k$$

$$M_O = M_z$$

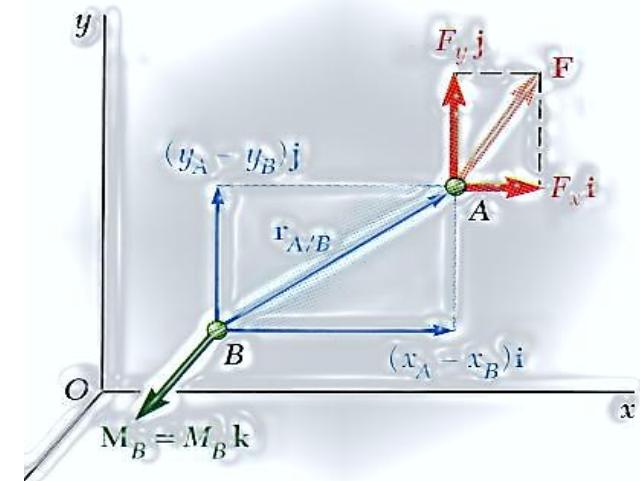
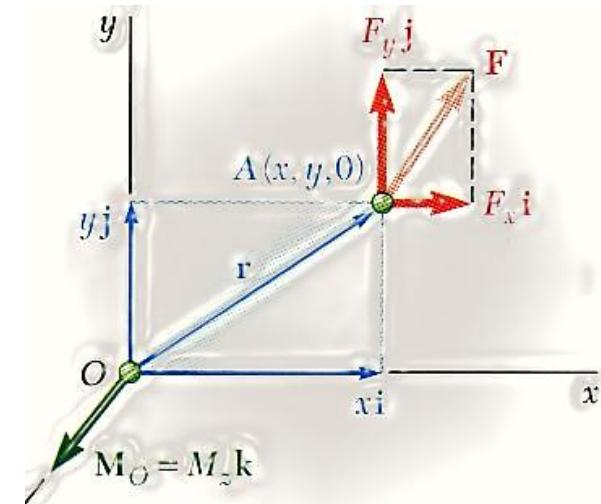
$$= xF_y - yF_x$$

$$M_B = [(x_A - x_B)F_y - (y_A - y_B)F_x]k$$

$$M_B = M_z$$

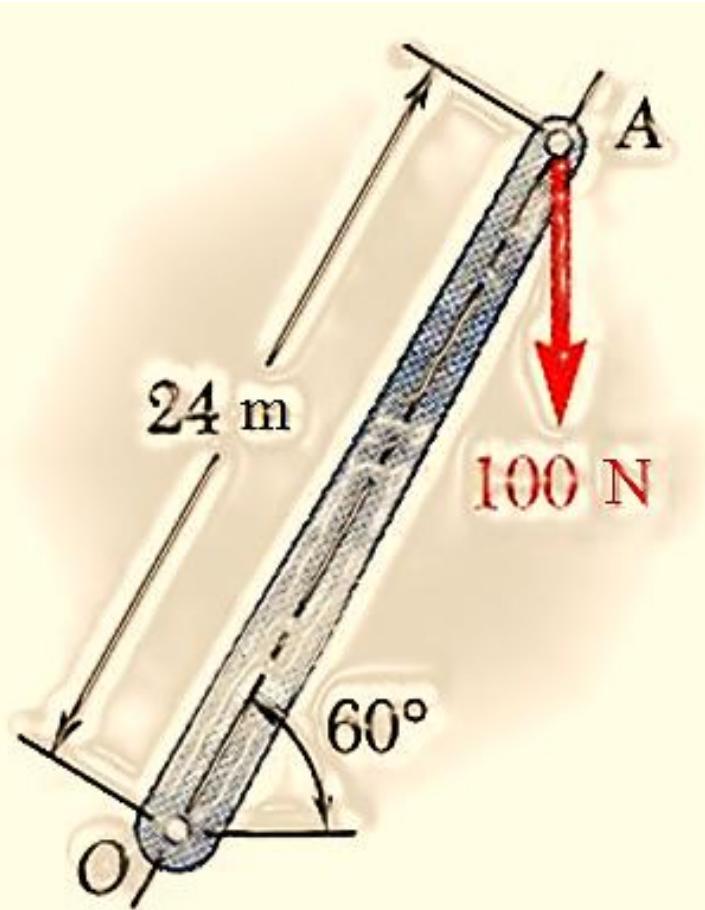
$$= (x_A - x_B)F_y - (y_A - y_B)F_x$$

$$M_B = \begin{vmatrix} i & j \\ (x_A - x_B) & (y_A - y_B) \\ F_x & F_y \end{vmatrix}$$



مثال ۱

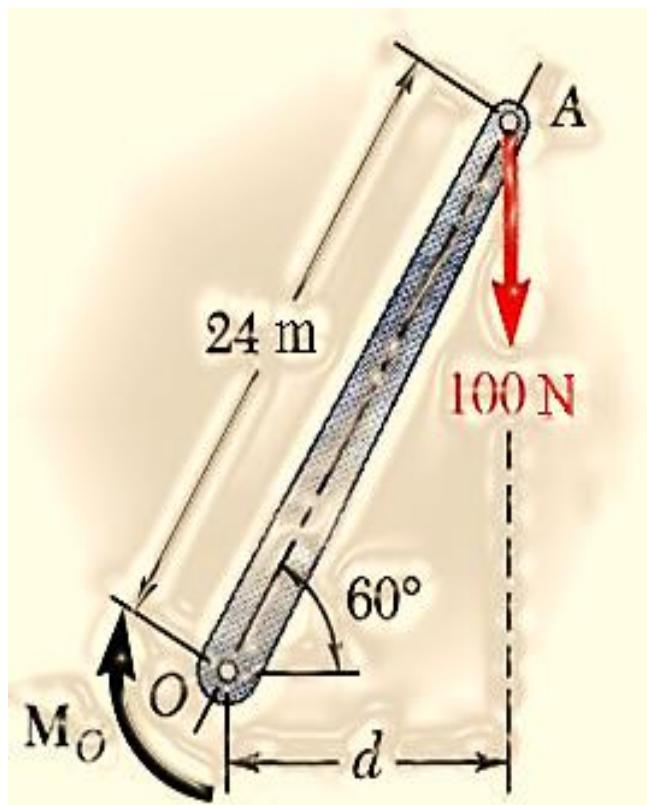
□ نیروی 100N به انتهای یک شفت وارد می شود، مطلوبست:



- (a) لنگر حول نقطه O
- (b) چه نیروی افقی در A اعمال شود تا لنگری مشابه ایجاد کند؟
- (c) کمترین نیرویی که می توان در A اعمال کرد تا لنگری مشابه بوجود آورد؟
- (d) موقعیت نیروی 240N بصورت عمود که لنگری مشابه بوجود آورد؟
- (e) کدام یک از نیروهای فوق معادل نیروی اصلی (100N) است؟

مثال ۱

(a) لنگر نیروی 100N برابر فاصله عمودی این نیرو تا نقطه مورد نظر ضربدر مقدار بزرگی نیرو است.



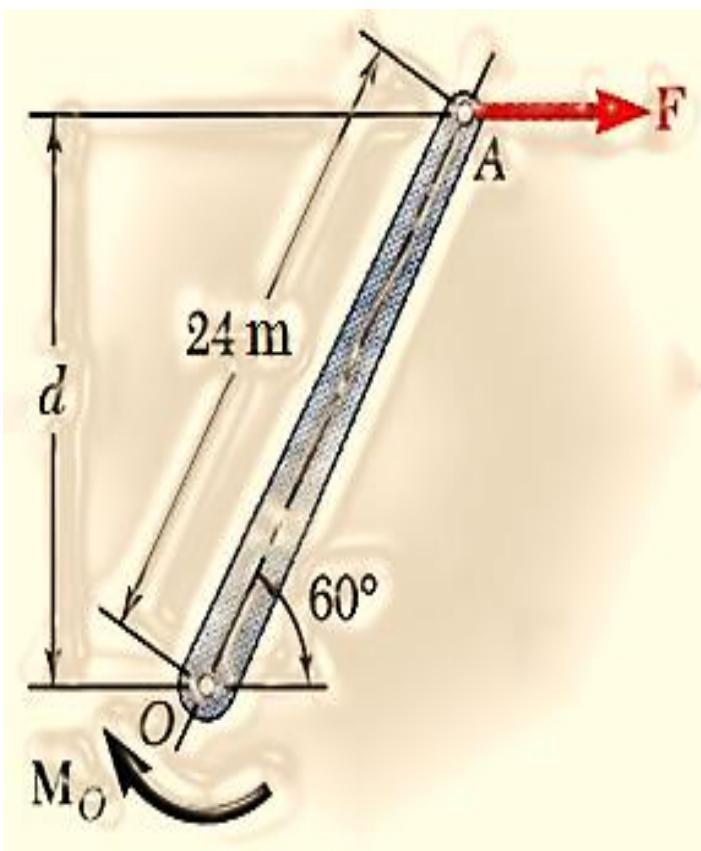
$$M_O = Fd$$

$$d = (24 \text{ m}) \cos 60^\circ = 12 \text{ m}$$

$$M_O = (100 \text{ N})(12 \text{ m})$$

$$M_O = 1200 \text{ N} \cdot \text{m}$$

مثال ۱



(b) نیروی افقی در A که لنگری مشابه ایجاد می کند

$$d = (24 \text{ m}) \sin 60^\circ = 20.8 \text{ m}$$

$$M_O = Fd$$

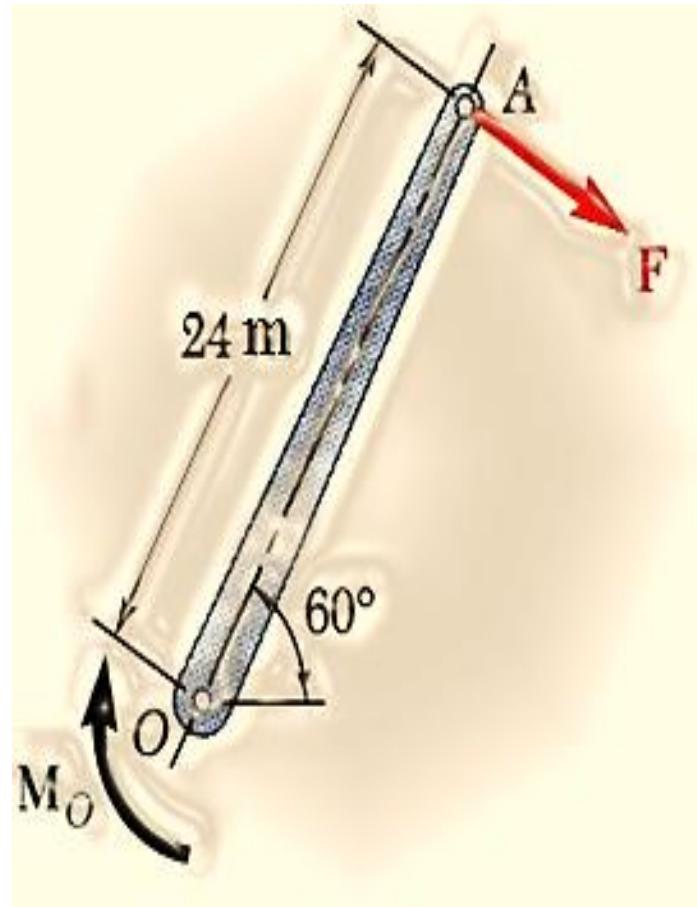
$$1200 \text{ N} \cdot \text{m} = F(20.8 \text{ m})$$

$$F = \frac{1200 \text{ N} \cdot \text{m}}{20.8 \text{ m}}$$

$$F = 57.7 \text{ N}$$

مثال ۱

c) کمترین نیرویی که می توان در A اعمال کرد تا لنگری مشابه بوجود آورد:



$$M_O = Fd$$

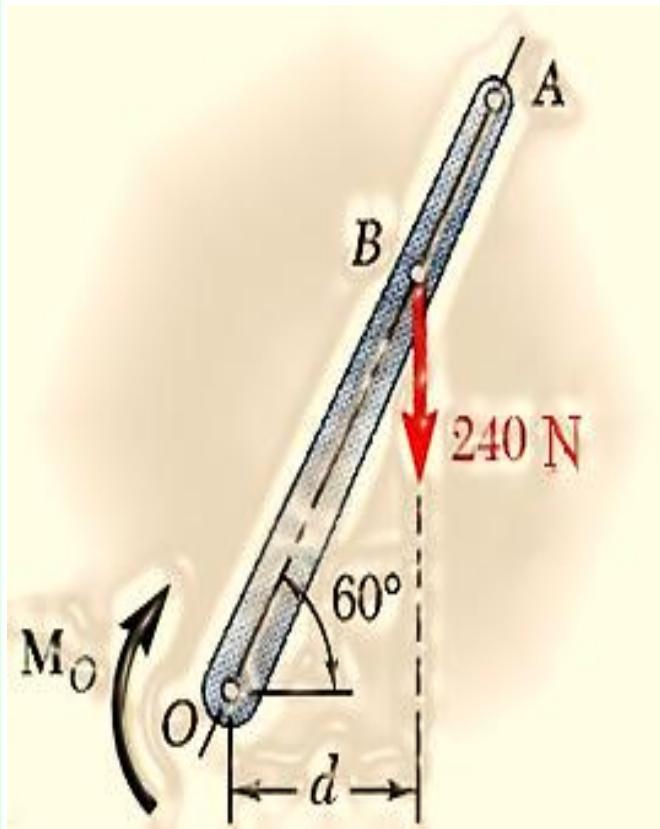
$$1200 \text{ N}\cdot\text{m} = F(24 \text{ m})$$

$$F = \frac{1200 \text{ N}\cdot\text{m}}{24 \text{ m}}$$

$$F = 50 \text{ N}$$

مثال ۱

(d) موقعیت نیروی 240N عمودی که لنگری مشابه بوجود می آورد:



$$M_O = Fd$$

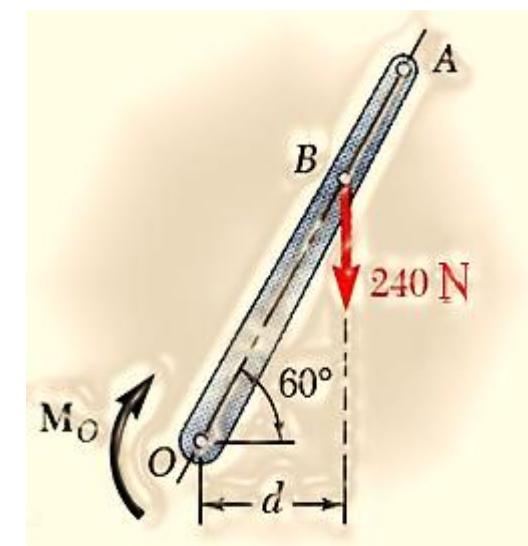
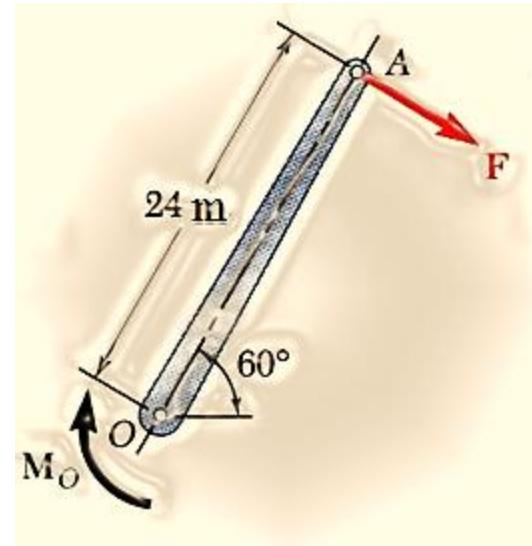
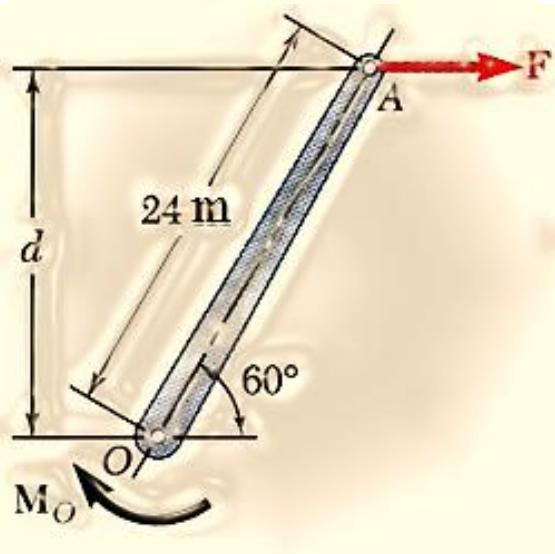
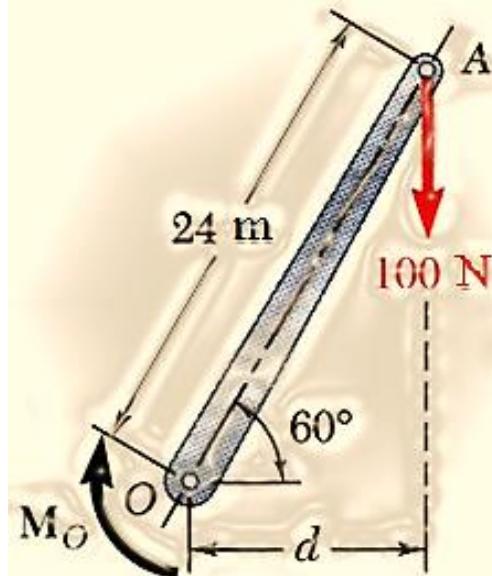
$$1200 \text{ N}\cdot\text{m} = (240 \text{ N})d$$

$$d = \frac{1200 \text{ N}\cdot\text{m}}{240 \text{ N}} = 5 \text{ m}$$

$$OB \cos 60^\circ = 5 \text{ m}$$

$$\boxed{OB = 10 \text{ m}}$$

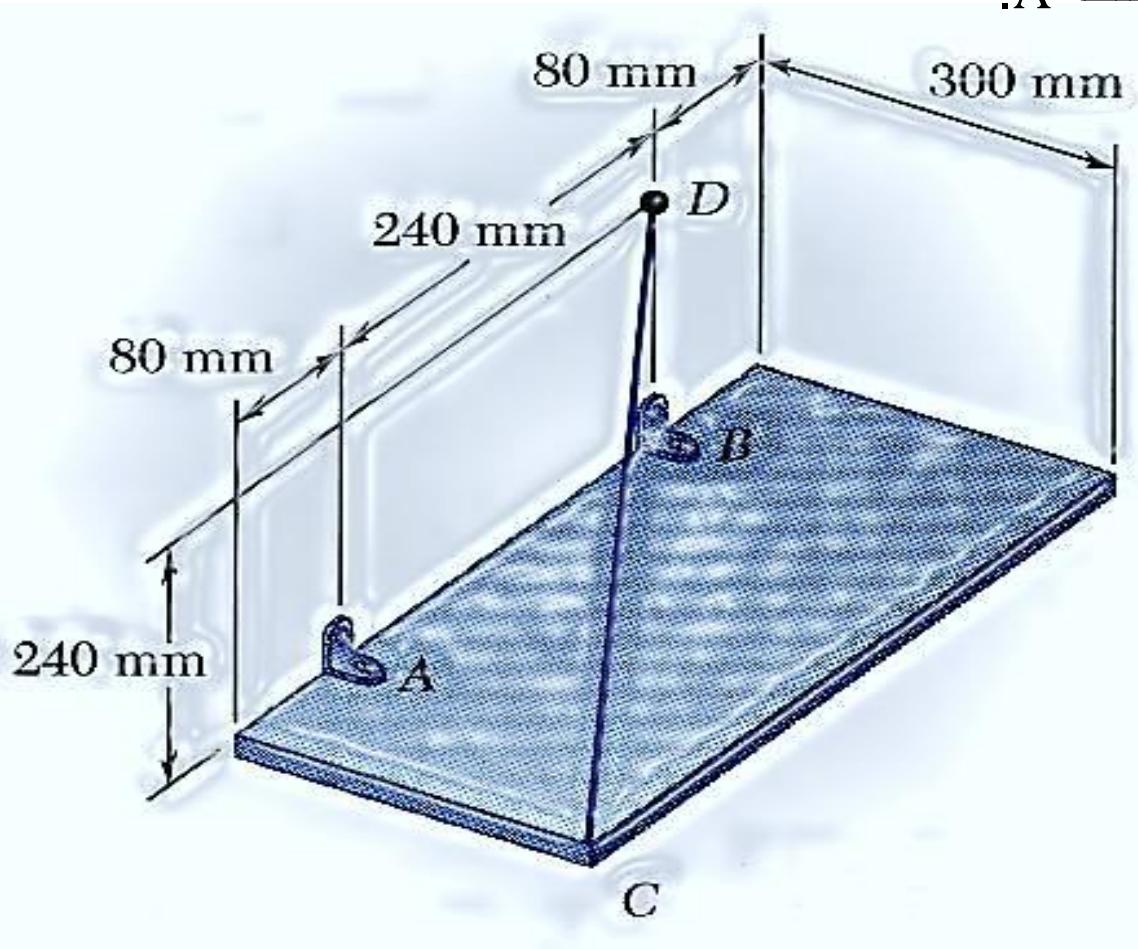
مثال ۱



(e) گرچه این نیروها لنگر مشابه (1200 N.m) ایجاد می کنند اما هیچکدام برابر نیروی 100 N نخواهد بود.

مثال ۲

- صفحه مستطیلی توسط دو نبشی در نقاط A و B و سیم CD مهار شده است. اگر نیروی کششی در سیم 200N باشد، مطلوبست لنگر در نقطه A



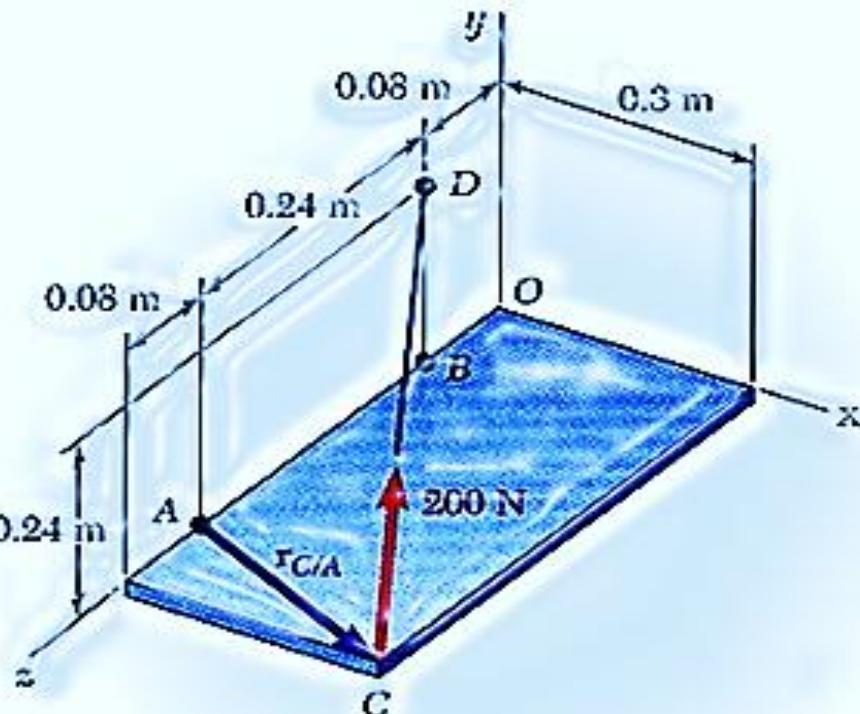
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۲

لنگر در A حاصل بردارنیرویی در C است که در فاصله ای که تا Dارد بصورت عمودی ضرب می شود.

$$M_A = \mathbf{r}_{C/A} \times F$$

$$\mathbf{r}_{C/A} = \mathbf{r}_C - \mathbf{r}_A = (0.3 \text{ m})\hat{i} + (0.08 \text{ m})\hat{k}$$



A (0, 0, 0.32)

C (0.3, 0, 0.4)

D(0, 0.24, 0.08)

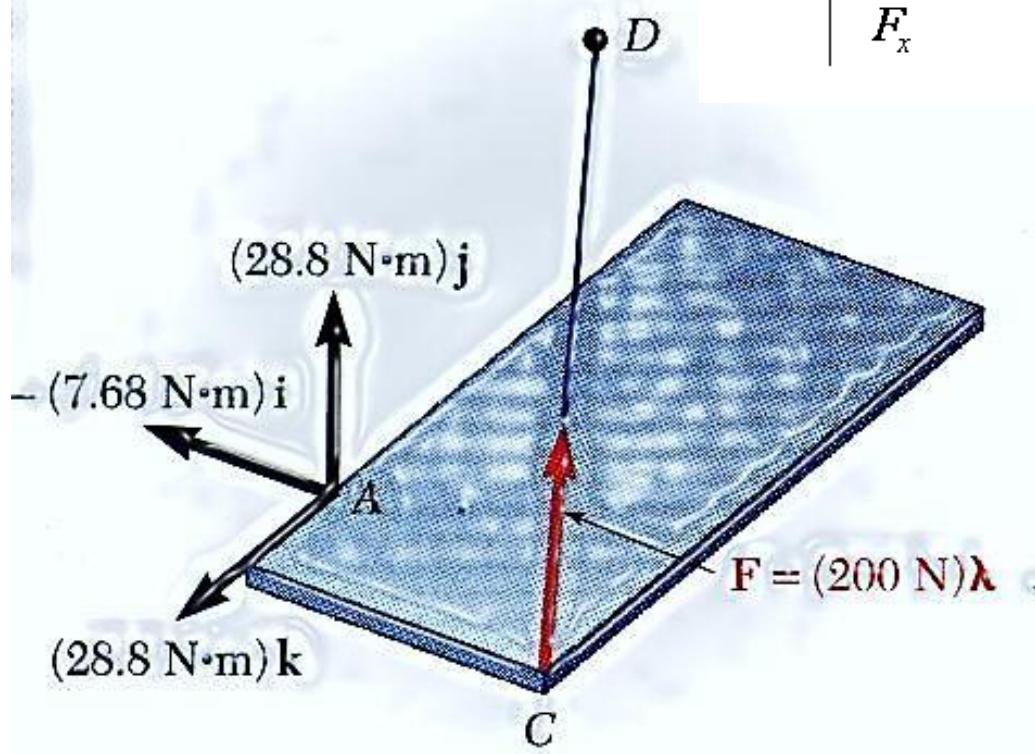
$$F = F\lambda = (200 \text{ N}) \frac{\overrightarrow{r_{C/D}}}{\overrightarrow{r_{C/D}}}$$

$$= (200 \text{ N}) \frac{-(0.3 \text{ m})\hat{i} + (0.24 \text{ m})\hat{j} - (0.32 \text{ m})\hat{k}}{0.5 \text{ m}}$$

$$= -(120 \text{ N})\hat{i} + (96 \text{ N})\hat{j} - (128 \text{ N})\hat{k}$$

مثال ۲

$$M_A = \begin{vmatrix} i & j & k \\ x_C - x_A & y_C - y_A & z_C - z_A \\ F_x & F_y & F_z \end{vmatrix} = \begin{vmatrix} i & j & k \\ 0.3 & 0 & 0.08 \\ -120 & 96 & -128 \end{vmatrix}$$



$$M_A = -(7.68 \text{ N}\cdot\text{m})i + (28.8 \text{ N}\cdot\text{m})j + (28.8 \text{ N}\cdot\text{m})k$$

ضرب داخلی دو بردار



- ضرب داخلی(اسکالر) دو بردار P و Q بصورت زیر بیان می گردد:

$$\vec{P} \bullet \vec{Q} = PQ \cos \theta \quad \text{حاصلضرب اسکالر}$$

- حاصلضرب اسکالر:

- جابجایی پذیر است:

$$\vec{P} \bullet \vec{Q} = \vec{Q} \bullet \vec{P}$$

- توزیع پذیر است:

$$\vec{P} \bullet (\vec{Q}_1 + \vec{Q}_2) = \vec{P} \bullet \vec{Q}_1 + \vec{P} \bullet \vec{Q}_2$$

- شرکت پذیر نیست:

$$(\vec{P} \bullet \vec{Q}) \bullet \vec{S} = \text{تعريف نشده}$$

- حاصلضرب اسکالر با مولفه های واحد:

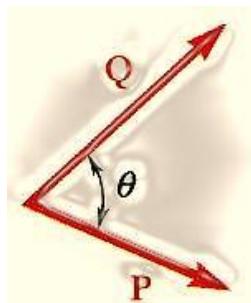
$$\vec{P} \bullet \vec{Q} = (P_x \vec{i} + P_y \vec{j} + P_z \vec{k}) \bullet (Q_x \vec{i} + Q_y \vec{j} + Q_z \vec{k})$$

$$\vec{i} \bullet \vec{i} = 1 \quad \vec{j} \bullet \vec{j} = 1 \quad \vec{k} \bullet \vec{k} = 1 \quad \vec{i} \bullet \vec{j} = 0 \quad \vec{j} \bullet \vec{k} = 0 \quad \vec{k} \bullet \vec{i} = 0$$

$$\vec{P} \bullet \vec{Q} = P_x Q_x + P_y Q_y + P_z Q_z$$

$$\vec{P} \bullet \vec{P} = P_x^2 + P_y^2 + P_z^2 = P^2$$

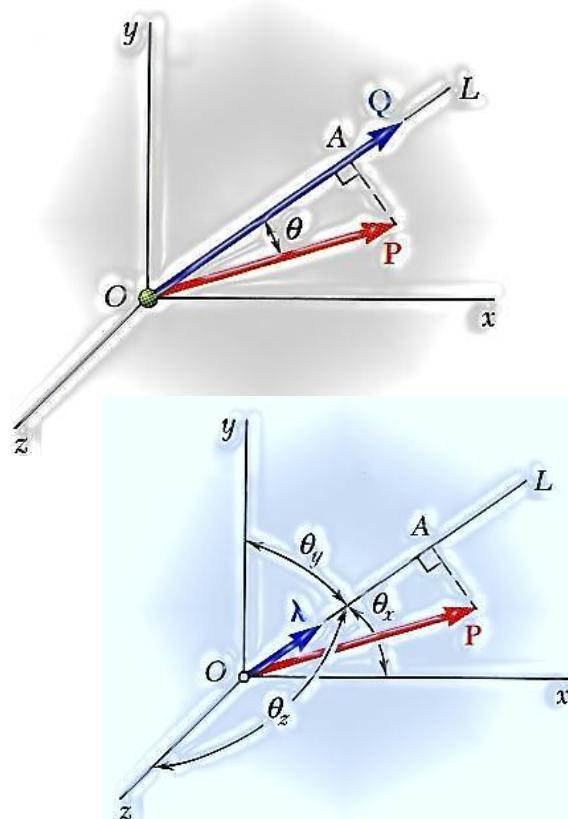
ضرب داخلی دو بردار: کاربرد



- زاویه بین دو بردار:
$$\vec{P} \bullet \vec{Q} = PQ \cos\theta = P_x Q_x + P_y Q_y + P_z Q_z$$

$$\cos\theta = \frac{P_x Q_x + P_y Q_y + P_z Q_z}{PQ}$$

- تصویر یک بردار روی محورهای معین



تصویر $P_{OL} = P \cos\theta$ روی P

$$\vec{P} \bullet \vec{Q} = PQ \cos\theta$$

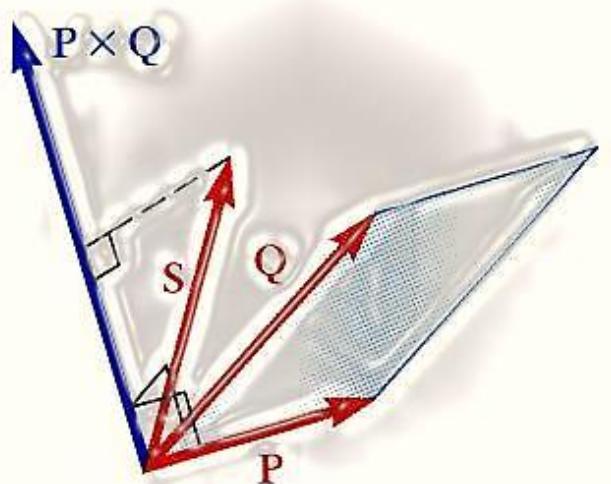
$$\frac{\vec{P} \bullet \vec{Q}}{Q} = P \cos\theta = P_{OL}$$

- برای یک محور می توان یک بردار واحد تعریف کرد:

$$P_{OL} = \vec{P} \bullet \vec{\lambda}$$

$$= P_x \cos\theta_x + P_y \cos\theta_y + P_z \cos\theta_z$$

حاصلضرب سه گانه سه بردار



- حاصلضرب سه گانه سه بردار

$$\vec{S} \bullet (\vec{P} \times \vec{Q}) = \text{نتیجه عددی}$$

- شش ترکیب ضرب سه گانه از P و Q و S بزرگی برابری دارد اما علامت یکسانی ندارند ،

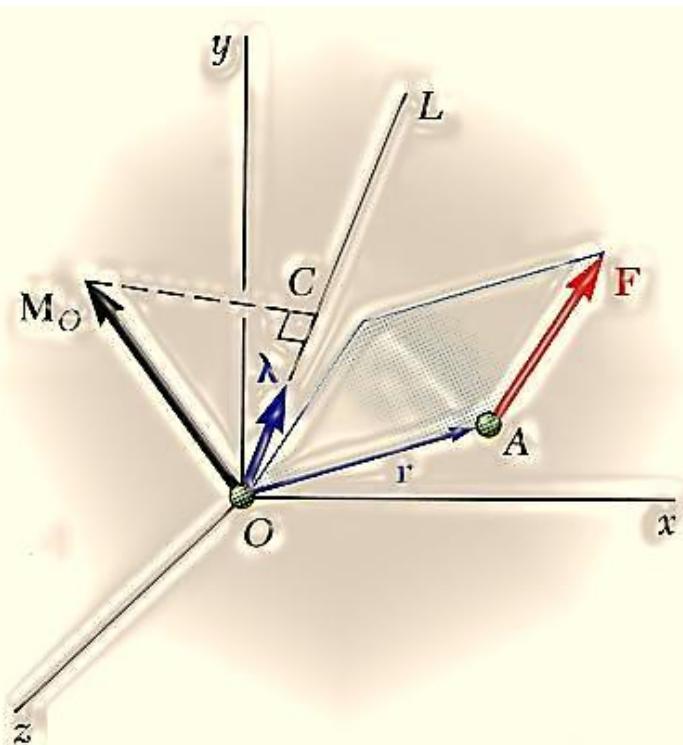
$$\begin{aligned}\vec{S} \bullet (\vec{P} \times \vec{Q}) &= \vec{P} \bullet (\vec{Q} \times \vec{S}) = \vec{Q} \bullet (\vec{S} \times \vec{P}) \\ &= -\vec{S} \bullet (\vec{Q} \times \vec{P}) = -\vec{P} \bullet (\vec{S} \times \vec{Q}) = -\vec{Q} \bullet (\vec{P} \times \vec{S})\end{aligned}$$

$$\boxed{\vec{S} \bullet (\vec{P} \times \vec{Q}) = S_x(P_yQ_z - P_zQ_y) + S_y(P_zQ_x - P_xQ_z) + S_z(P_xQ_y - P_yQ_x)}$$

$$= \begin{vmatrix} S_x & S_y & S_z \\ P_x & P_y & P_z \\ Q_x & Q_y & Q_z \end{vmatrix}$$

- با ارزیابی ضرب سه گانه:

گشتاور یک نیرو حول محوری معین



- گشتاور M_O که حاصل اثرگردان نیروی F در نقطه A است:

$$\vec{M}_O = \vec{r} \times \vec{F}$$

- گشتاور M_{OL} حول محور OL تصویر گشتاور M_O روی این محور است

$$M_{OL} = \vec{\lambda} \bullet \vec{M}_O = \vec{\lambda} \bullet (\vec{r} \times \vec{F})$$

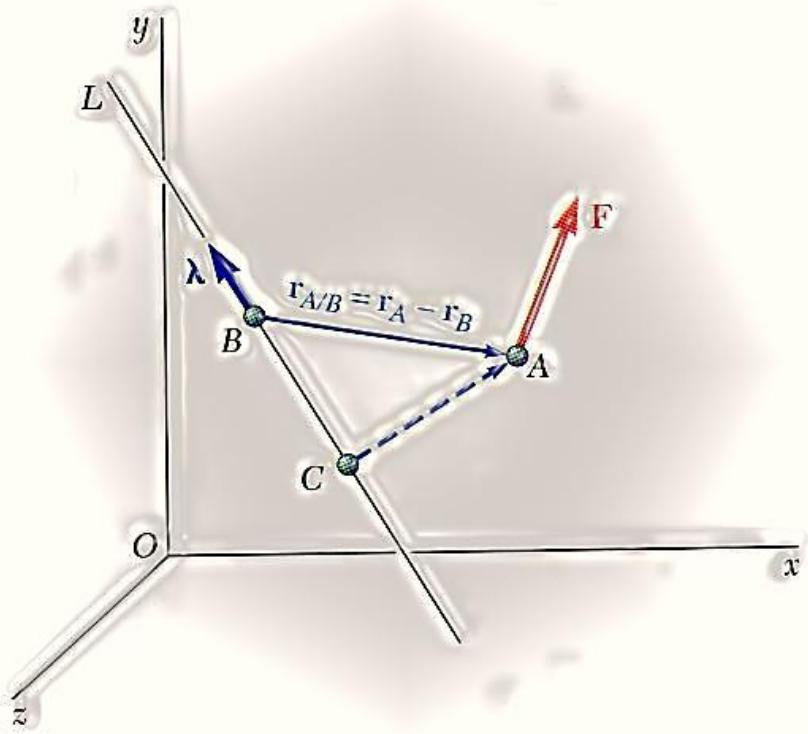
- گشتاور نیروی F حول محورهای مختصات

$$M_x = yF_z - zF_y$$

$$M_y = zF_x - xF_z$$

$$M_z = xF_y - yF_x$$

گشتاور یک نیرو حول محوری معین



- گشتاور یک نیرو حول محوری اختیاری

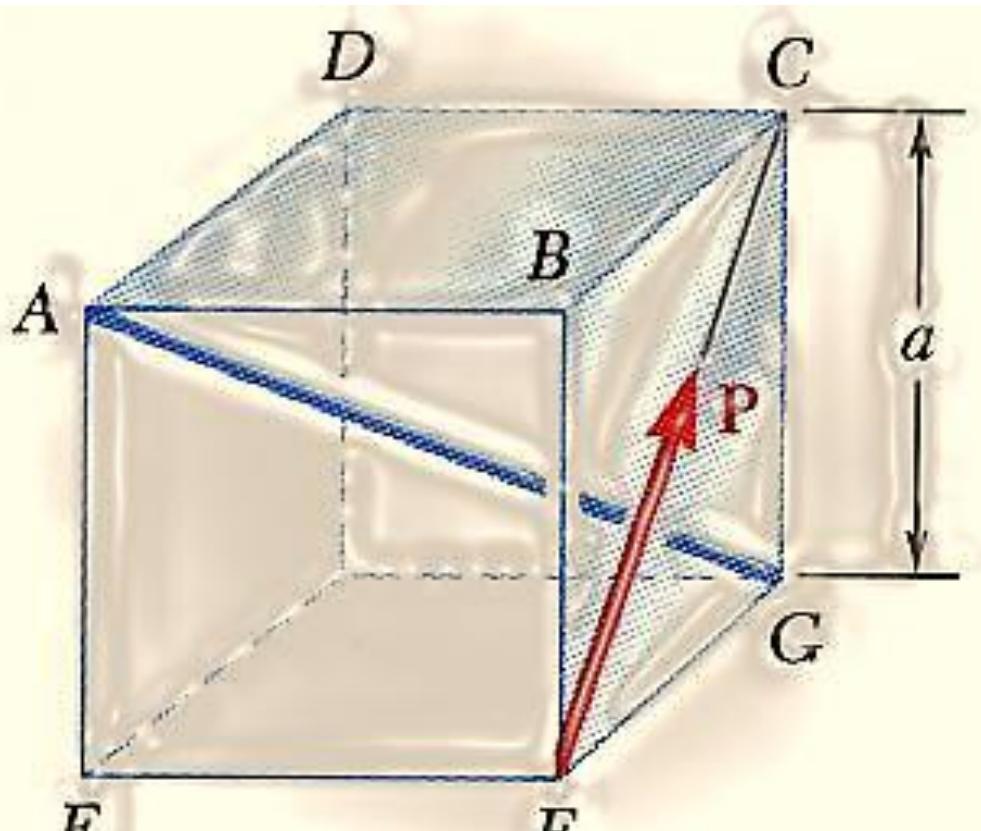
$$\begin{aligned} M_{BL} &= \vec{\lambda} \bullet \vec{M}_B \\ &= \vec{\lambda} \bullet (\vec{r}_{A/B} \times \vec{F}) \\ \vec{r}_{A/B} &= \vec{r}_A - \vec{r}_B \end{aligned}$$

- گشتاور نسبت به یک محور، یک کمیت اسکالر است اگرچه این گشتاور به محور خاصی مربوط می شود که راستای مشخصی دارد.

مثال ۳

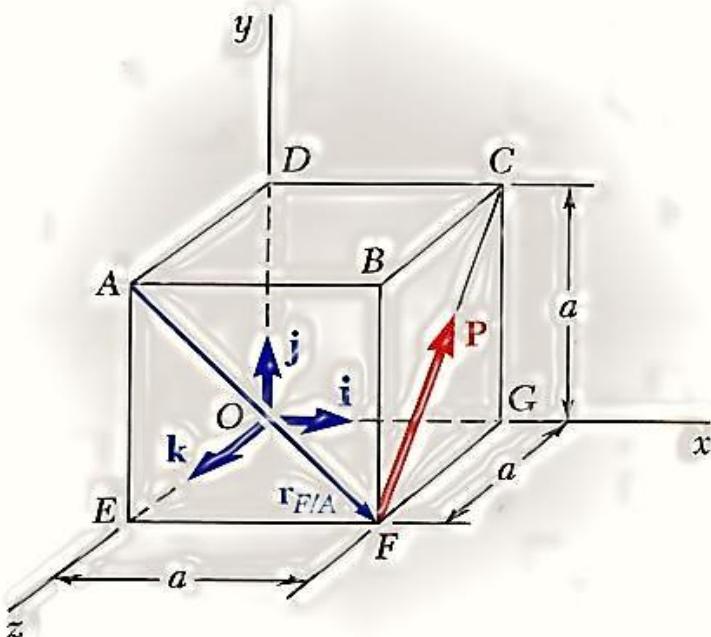
□ مکعبی تحت اثر نیروی P قرار دارد.

مطلوبست:



- (a) گشتاور حول A
- (b) گشتاور حول ضلع AB
- (c) گشتاور حول قطر AG
- (d) فاصله عمودی بین FC و AG

مثال ۳



$$\vec{M}_A = \vec{r}_{F/A} \times \vec{P} \quad \checkmark \text{ گشتاور حول } A$$

$$\vec{r}_{F/A} = a\vec{i} - a\vec{j} = a(\vec{i} - \vec{j})$$

$$\vec{P} = P\left(1/\sqrt{2}\vec{j} - 1/\sqrt{2}\vec{k}\right) = P/\sqrt{2}(\vec{j} - \vec{k})$$

$$\vec{M}_A = a(\vec{i} - \vec{j}) \times P/\sqrt{2}(\vec{j} - \vec{k})$$

$$\boxed{\vec{M}_A = \left(aP/\sqrt{2}\right)(\vec{i} + \vec{j} + \vec{k})}$$

گشتاور حول ضلع AB ✓

$$\vec{k} \bullet \vec{i} = 0$$

$$M_{AB} = \vec{i} \bullet \vec{M}_A$$

$$= \vec{i} \bullet \left(aP/\sqrt{2}\right)(\vec{i} + \vec{j} + \vec{k})$$

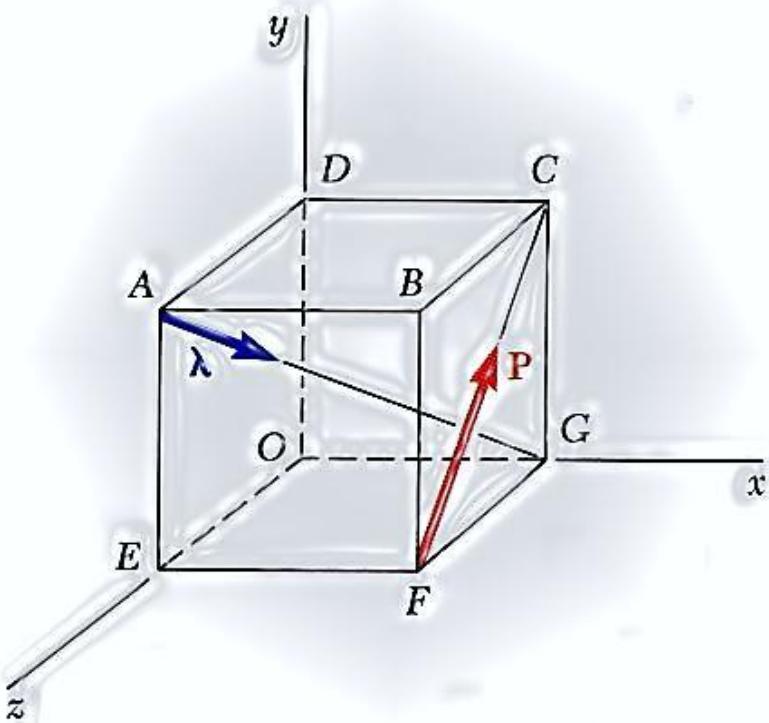
$$\vec{i} \bullet \vec{j} = 0$$

$$\vec{i} \bullet \vec{i} = 1$$

$$\boxed{M_{AB} = aP/\sqrt{2}}$$

مثال ۳

✓ گشتاور حول قطر AG



$$M_{AG} = \vec{\lambda} \bullet \vec{M}_A$$

$$\vec{\lambda} = \frac{\vec{r}_{A/G}}{r_{A/G}} = \frac{a\vec{i} - a\vec{j} - a\vec{k}}{a\sqrt{3}} = \frac{1}{\sqrt{3}}(\vec{i} - \vec{j} - \vec{k})$$

$$\vec{M}_A = \frac{aP}{\sqrt{2}}(\vec{i} + \vec{j} + \vec{k})$$

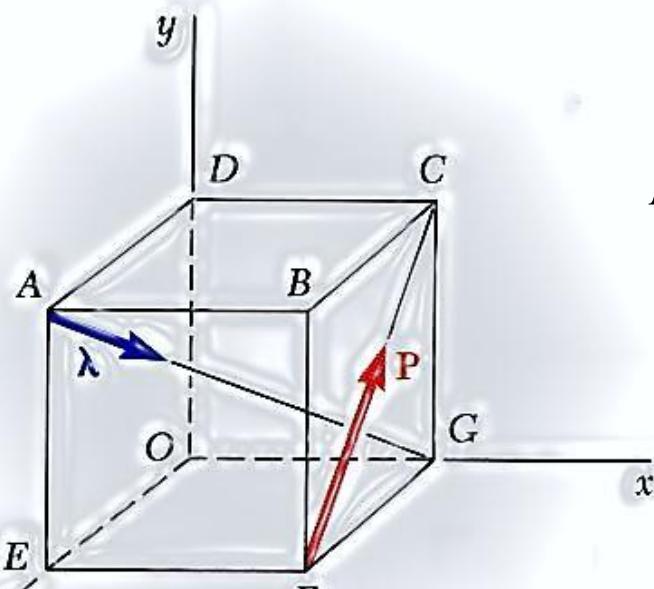
$$M_{AG} = \frac{1}{\sqrt{3}}(\vec{i} - \vec{j} - \vec{k}) \bullet \frac{aP}{\sqrt{2}}(\vec{i} + \vec{j} + \vec{k})$$

$$= \frac{aP}{\sqrt{6}}(1 - 1 - 1)$$

$$M_{AG} = -\frac{aP}{\sqrt{6}}$$

مثال ۳

✓ فاصله عمودی بین FC و AG

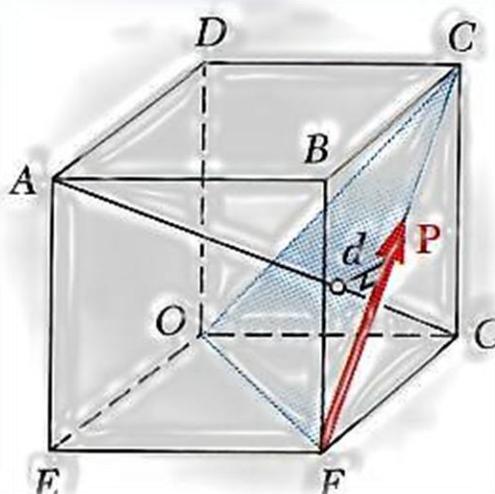


$$\vec{P} \bullet \vec{\lambda} = \frac{P}{\sqrt{2}} (\vec{j} - \vec{k}) \bullet \frac{1}{\sqrt{3}} (\vec{i} - \vec{j} - \vec{k}) = \frac{P}{\sqrt{6}} (0 - 1 + 1) = 0$$

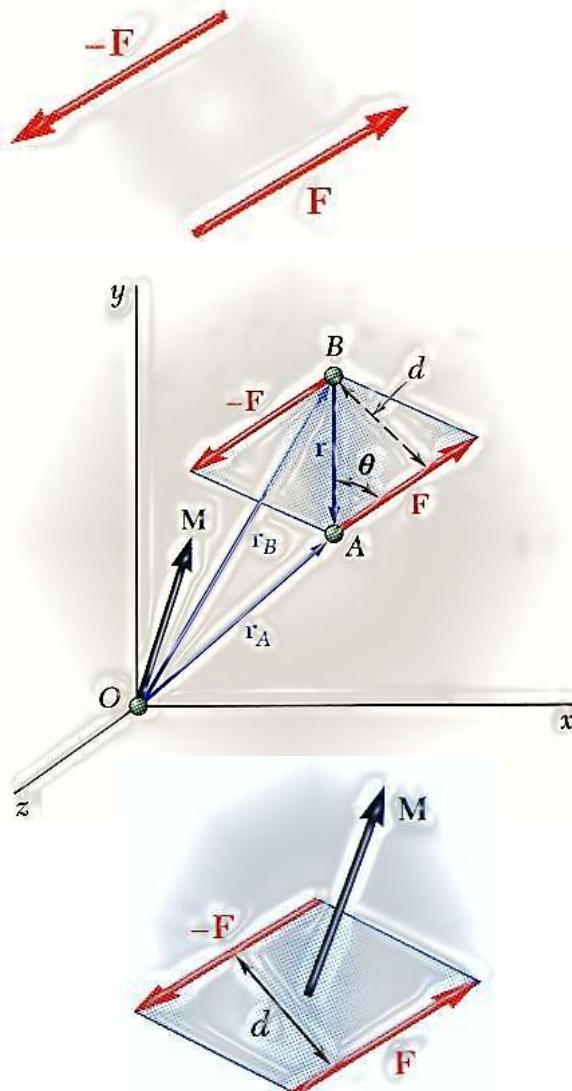
در اینجا P ، عمود است با AG

$$|M_{AG}| = \frac{aP}{\sqrt{6}} = Pd$$

$$d = \frac{a}{\sqrt{6}}$$



گشتاور یک کوپل



- دو نیروی موازی F و $-F$ - دارای بزرگی یکسان ولی جهت های مخالفند. به این حالت یک کوپل نیرویی گویند.

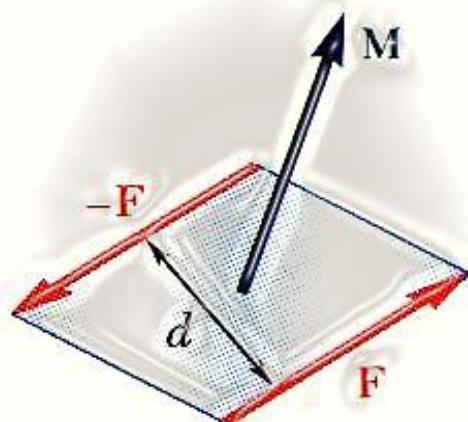
$$\begin{aligned}\vec{M} &= \vec{r}_A \times \vec{F} + \vec{r}_B \times (-\vec{F}) \\ &= (\vec{r}_A - \vec{r}_B) \times \vec{F} \\ &= \vec{r} \times \vec{F}\end{aligned}$$

$$M = rF \sin \theta = Fd$$

- بردار گشتاور یک کوپل بستگی به انتخاب مبدا مختصات خواهد داشت. گشتاور جفت یک بردار آزاد است : یعنی می توان این بردار را بدون تغییر مقصود در فضا حرکت داد به شرطی که جهت و مقدارش تغییر نکند.

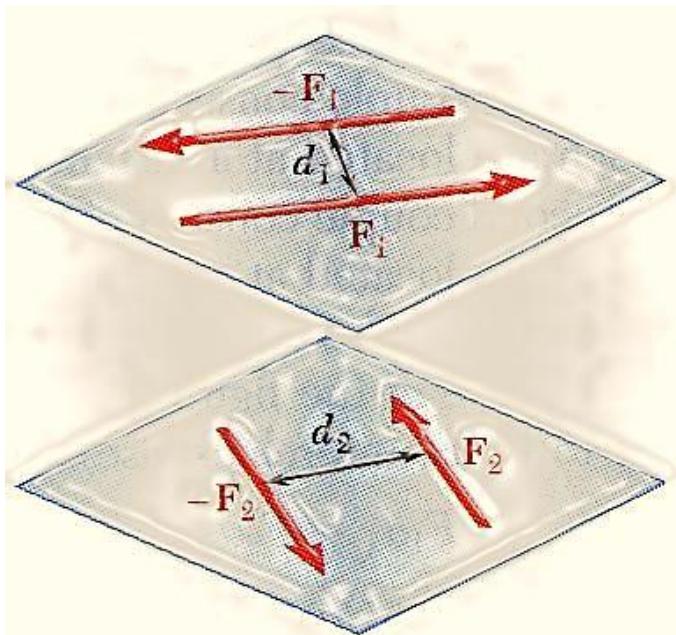
گشتاور کوپل

گشتاور یک کوپل



- دو گشتاور کوپل یکسان هستند اگر:

$$F_1 d_1 = F_2 d_2$$

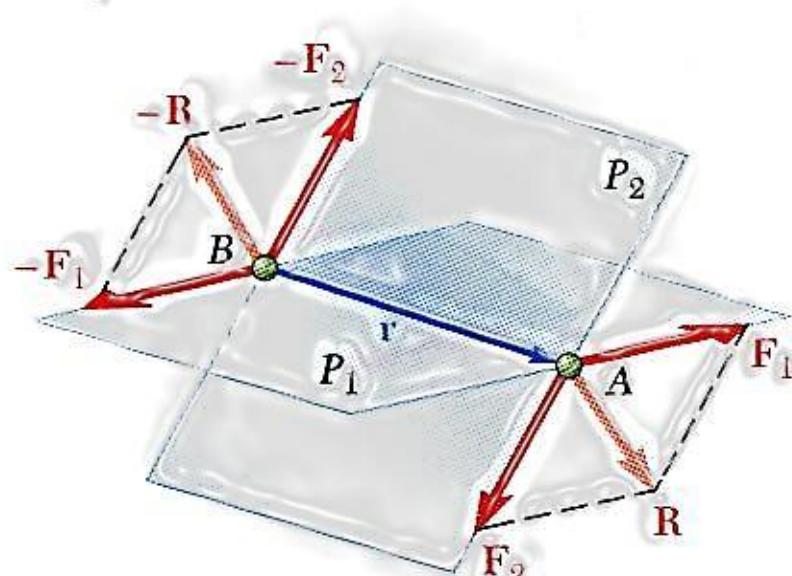


- دو کوپل دارای موقعیت موازی در صفحه:

- دو کوپل تمایل به چرخش حول یک نقطه دارند.

- طبق قرارداد چرخش‌های ساعتگرد را مثبت در نظر می‌گیریم.

جمع کوپلها



- دوصفه مقاطع P_1 و P_2 را که هر کدام شامل دوکوپل نیرو است در نظر بگیرید:

$$\vec{M}_1 = \vec{r} \times \vec{F}_1 \text{ در صفحه } P_1$$

$$\vec{M}_2 = \vec{r} \times \vec{F}_2 \text{ در صفحه } P_2$$

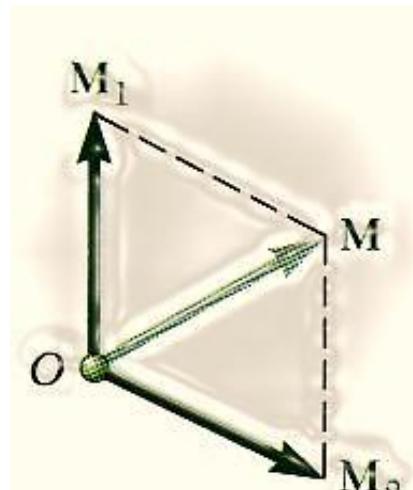
- برآیند بردارهای F نیز یک کوپل را تشکیل می‌دهند.

$$\vec{M} = \vec{r} \times \vec{R} = \vec{r} \times (\vec{F}_1 + \vec{F}_2)$$

- از تئوری Varignon خواهیم داشت:

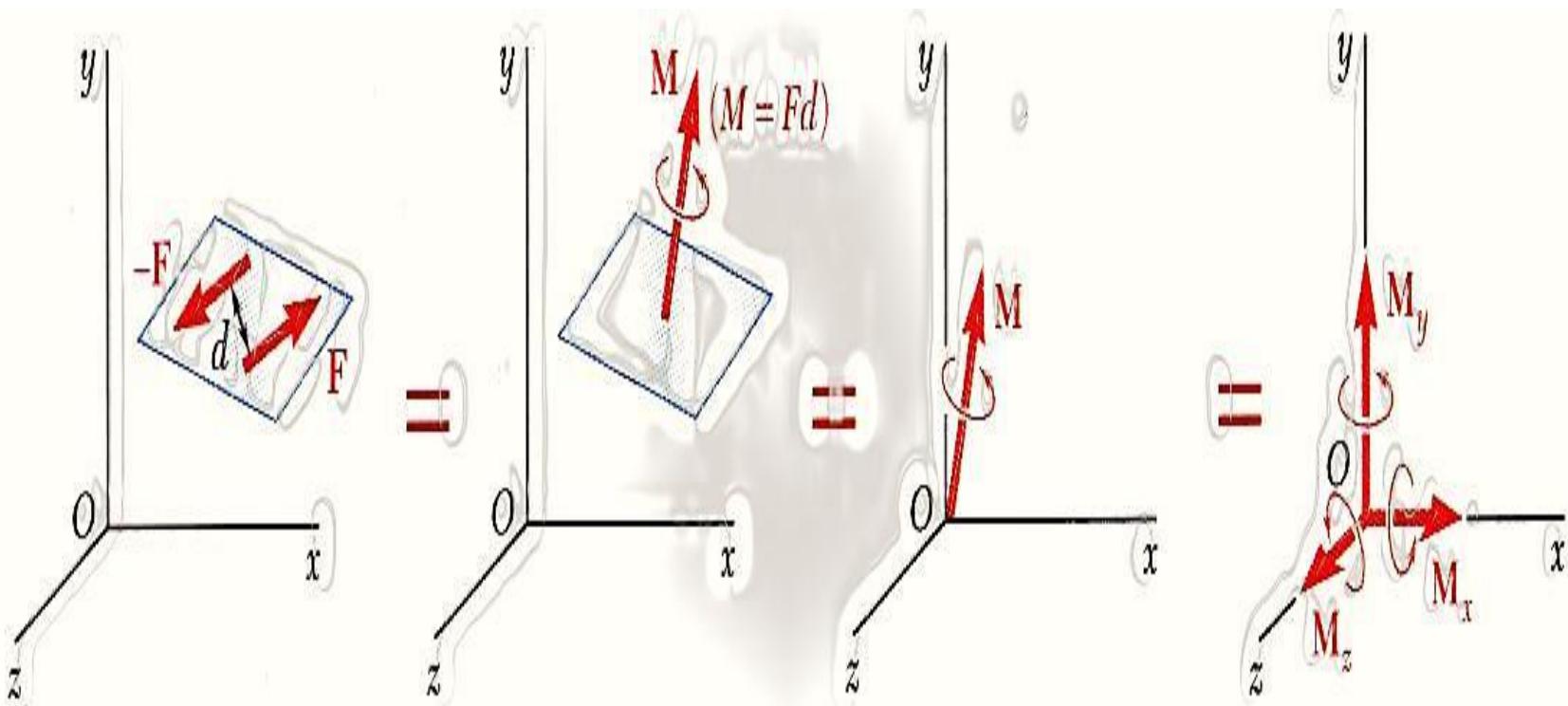
$$\vec{M} = \vec{r} \times \vec{F}_1 + \vec{r} \times \vec{F}_2$$

$$= \vec{M}_1 + \vec{M}_2$$

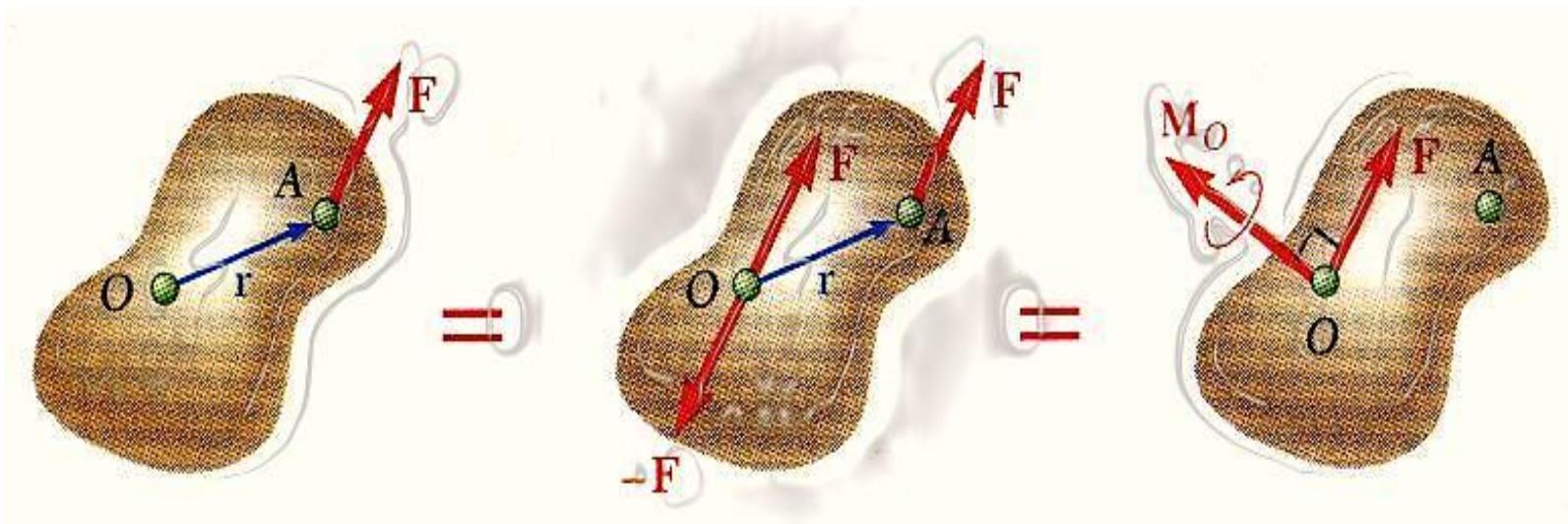


- در واقع منظور از جمع و تفریق کوپل‌ها، جمع و تفریق گشتاورهای جفته‌است.

نمایش کوپل با بردار

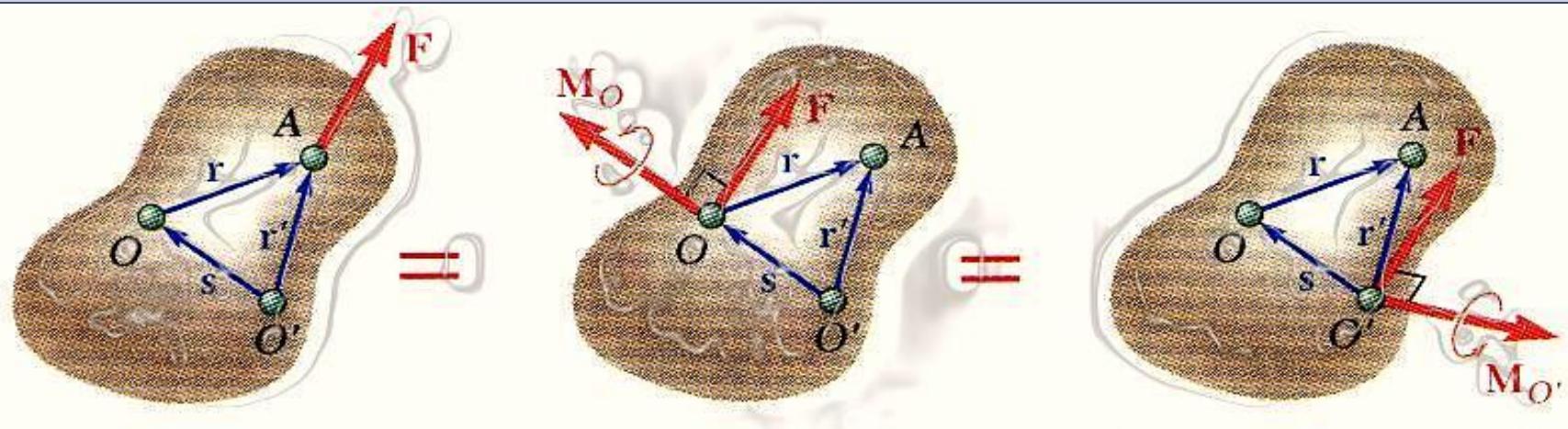


نمایش کوپل با بردار



- با دقت در شکل فوق بوضوح می توان اثر یک نیرو(F) را در نقطه دلخواه دیگری مثل O دید. این تاثیر شامل یک گشتاور و یک نیروی معادل با F خواهد بود.

نمایش کوپل با بردار



- نیروی F در A دارای دو اثر متفاوت در نقاط O و O' است.

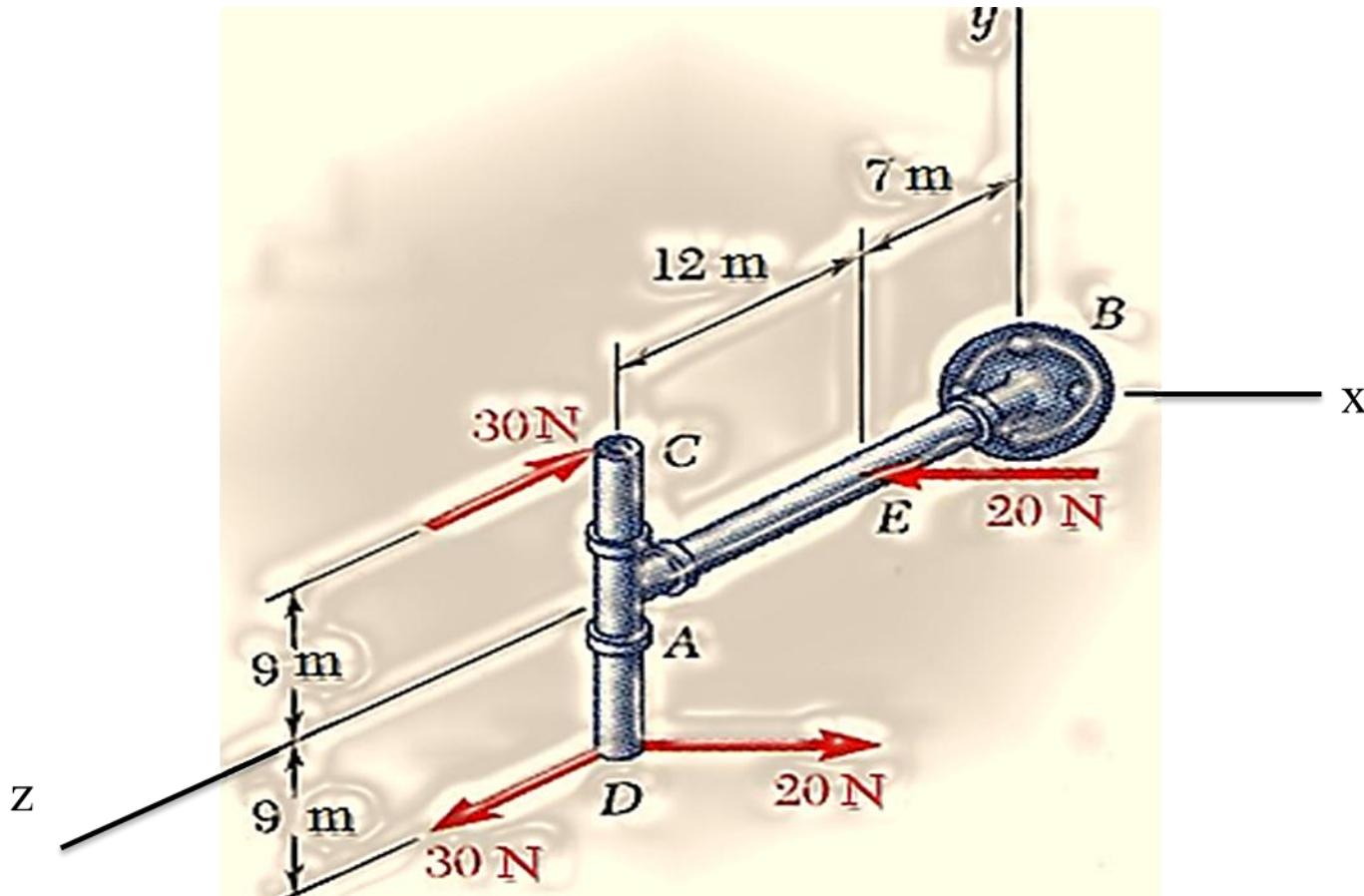
$$\vec{M}_{O'} = \vec{r}' \times \vec{F}$$

$$\begin{aligned} \vec{M}_{O'} &= \vec{r}' \times \vec{F} = (\vec{r} + \vec{s}) \times \vec{F} = \vec{r} \times \vec{F} + \vec{s} \times \vec{F} \\ &= \vec{M}_O + \vec{s} \times \vec{F} \end{aligned}$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

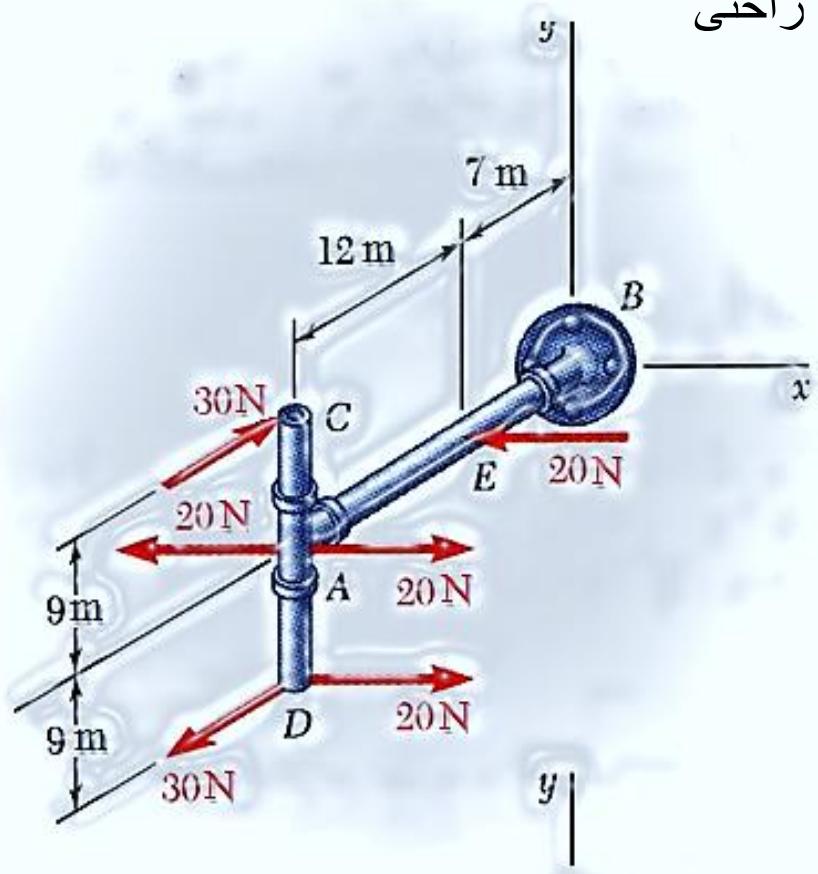
مثال ۲

□ مولفه معادل کوپل را برای جفت نیروهای نشان داده شده در شکل بیابید.



مثال ۲

- ✓ با قرار دادن نیروی $20N \pm$ در نقطه A می توان به راحتی سه زوج نیرویی تشکیل داد.



- ✓ بدین ترتیب بردار کوپل خواهد شد:

$$M_x = -(30N)(18\text{ m}) = -540\text{ N}\cdot\text{m}$$

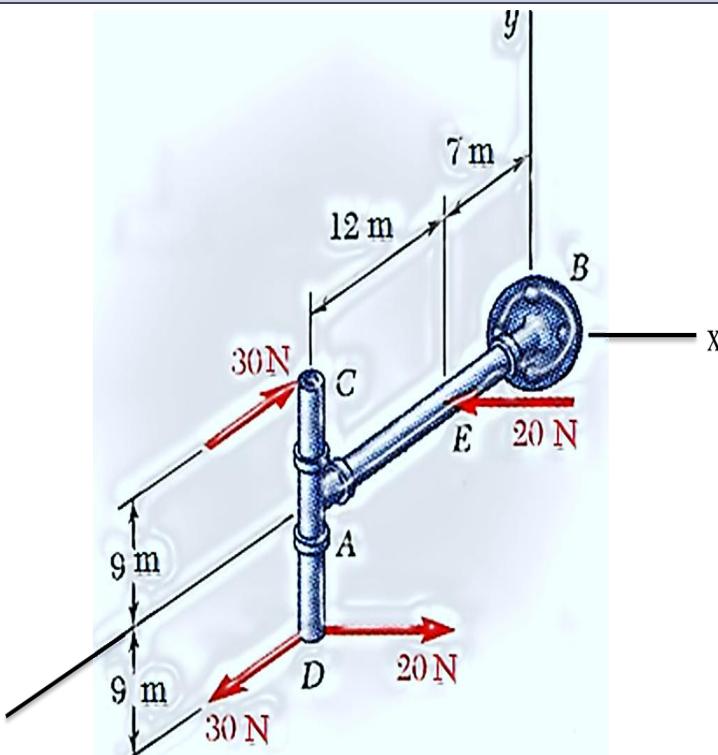
$$M_y = +(20N)(12\text{ m}) = +240\text{ N}\cdot\text{m}$$

$$M_z = +(20N)(9\text{ m}) = +180\text{ N}\cdot\text{m}$$

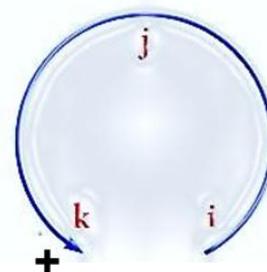
$$\vec{M} = -(540 \text{ N}\cdot\text{m})\vec{i} + (240 \text{ N}\cdot\text{m})\vec{j} + (180 \text{ N}\cdot\text{m})\vec{k}$$

مثال ۴

با انتخاب یک نقطه دلخواه می توان کوپل معادل این جفتها را در هر نقطه ای محاسبه کرد ، مثلا در D نیروهای اعمالی در C و E تولید گشته اور می کنند.

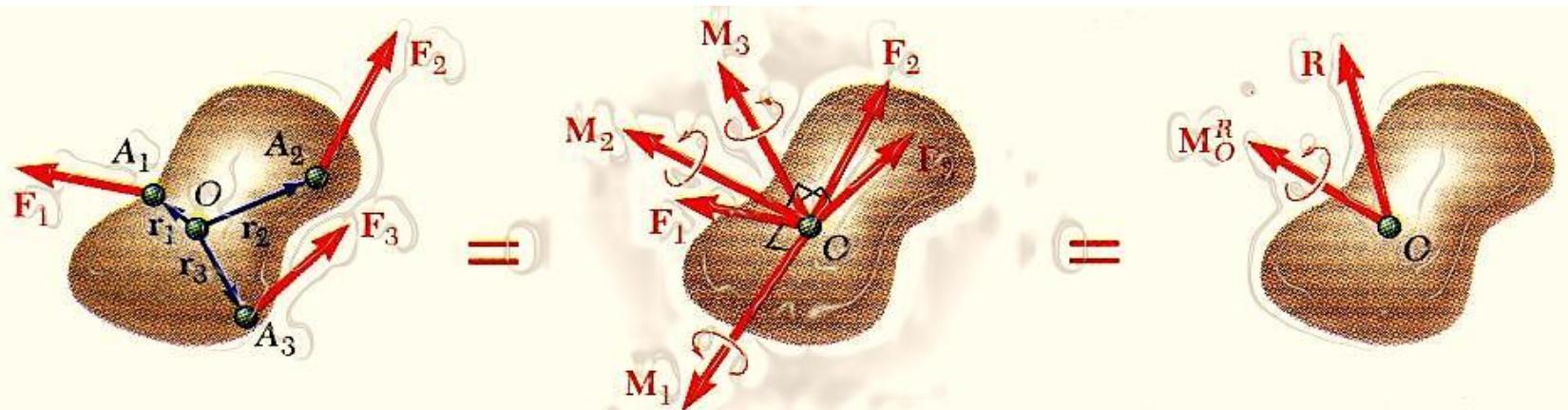


$$\vec{M} = \vec{M}_D = (18 \text{ m})\vec{j} \times (-30 \text{ N})\vec{k} + [(9 \text{ m})\vec{j} - (12 \text{ m})\vec{k}] \times (-20 \text{ N})\vec{i}$$

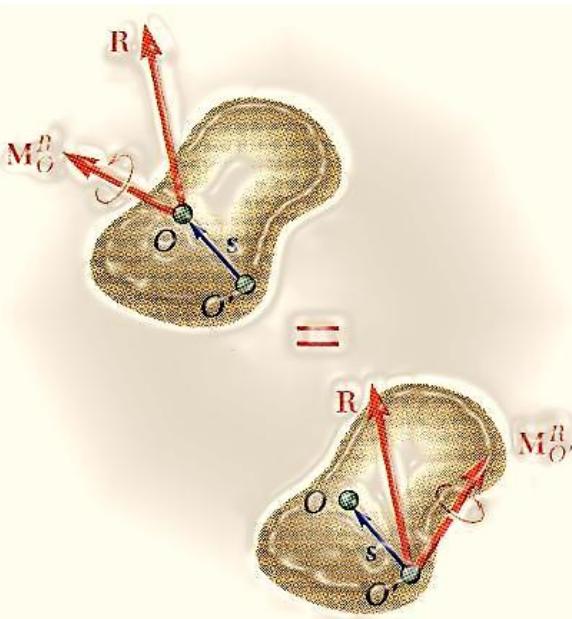


$$\boxed{\vec{M} = -(540 \text{ N.m})\vec{i} + (240 \text{ N.m})\vec{j} + (180 \text{ N.m})\vec{k}}$$

سیستم نیروها: ساده سازی نیروها و کوپلها



- یک سیستم از نیروها ممکن است با یک مجموعه از سیستمهای نیرو-کوپل در نقطه O جایگزین گردد.



- بردارهای نیرو و کوپل ممکن است با هم ترکیب شده و یک بردار برآیند نیرو یا کوپل تشکیل دهند.

$$\vec{R} = \sum \vec{F} \quad \vec{M}_O^R = \sum (\vec{r} \times \vec{F})$$

$$\vec{M}_{O'}^R = \vec{M}_O^R + \vec{s} \times \vec{R}$$

- دوستگاه نیرو وقتی باهم برابرد که بتوان آنها را به سیستم نیرو-کوپل مشابه ویکسانی ساده سازی کرد.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

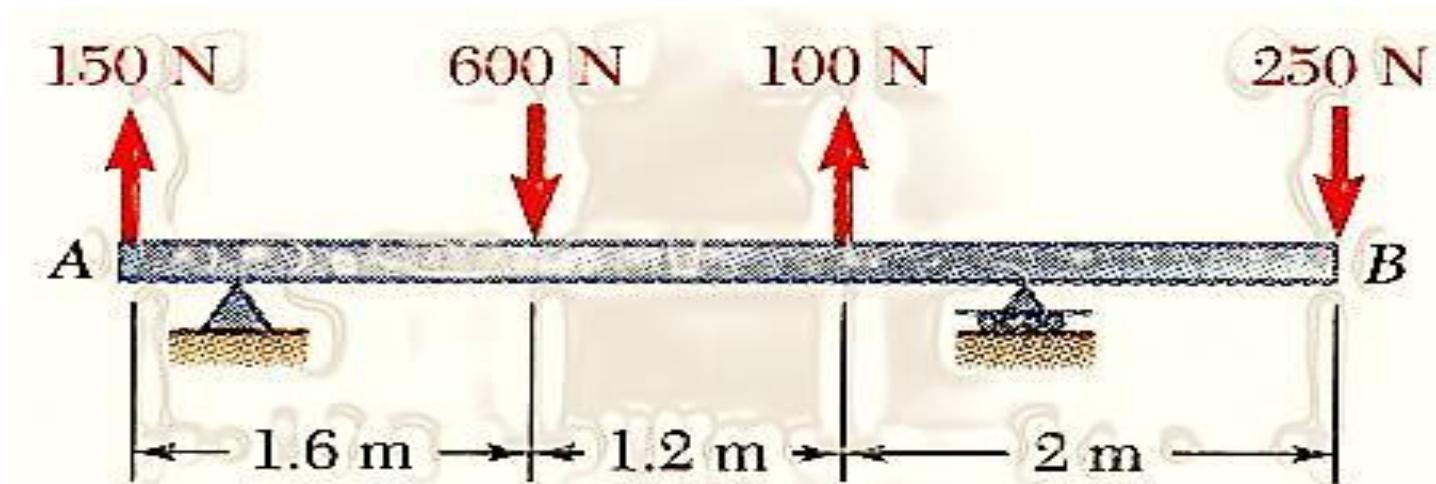
مثال ۵

□ برای تیرنشان داده شده مطلوبست ساده سازی سیستم نیروی در:

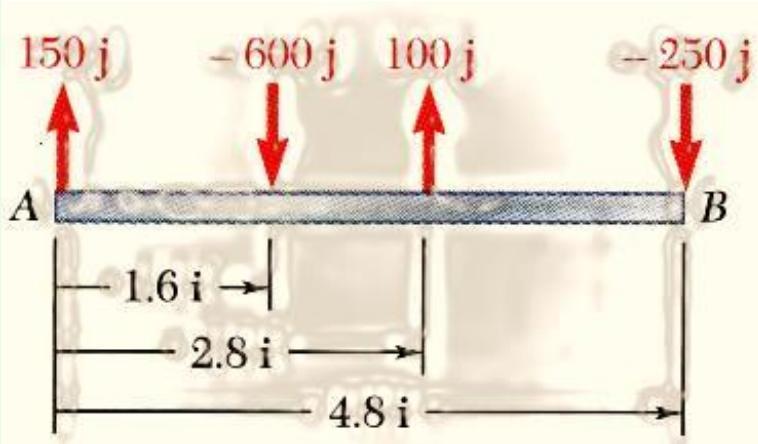
.a. نقطه A

.b. در نقطه B

c. تعیین بردار برآیند نیروی کلی
لازم نیست واکنشهای تکیه گاهی را در محاسبات دخالت دهید.



مثال ۵

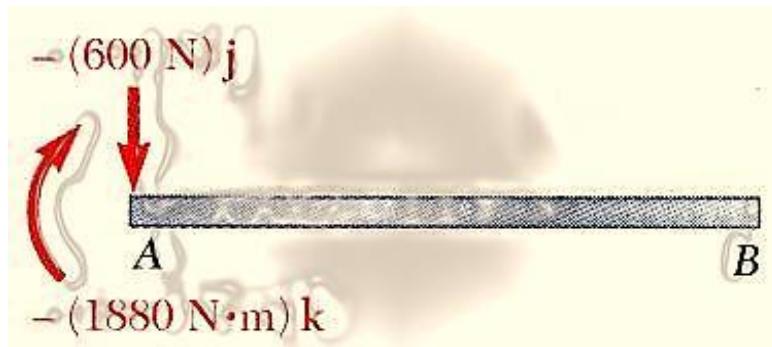


(a) محاسبه برآیند در نقطه A

$$\vec{R} = \sum \vec{F}$$

$$= (150 \text{ N})\vec{j} - (600 \text{ N})\vec{j} + (100 \text{ N})\vec{j} - (250 \text{ N})\vec{j}$$

$$\boxed{\vec{R} = -(600 \text{ N})\vec{j}}$$



$$\begin{aligned}\vec{M}_A^R &= \sum (\vec{r} \times \vec{F}) \\ &= (1.6 \vec{i}) \times (-600 \vec{j}) + (2.8 \vec{i}) \times (100 \vec{j}) \\ &\quad + (4.8 \vec{i}) \times (-250 \vec{j})\end{aligned}$$

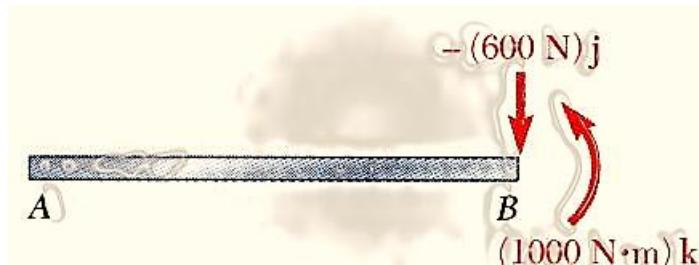
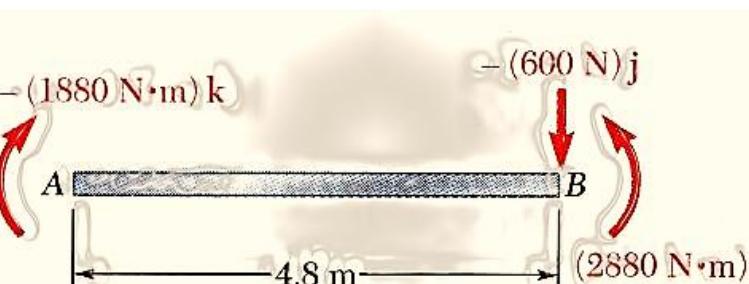
$$\boxed{\vec{M}_A^R = -(1880 \text{ N} \cdot \text{m})\vec{k}}$$

مثال ۵



(b) محاسبه برآیند در نقطه B

$$\vec{R} = -(600 \text{ N})\vec{j}$$



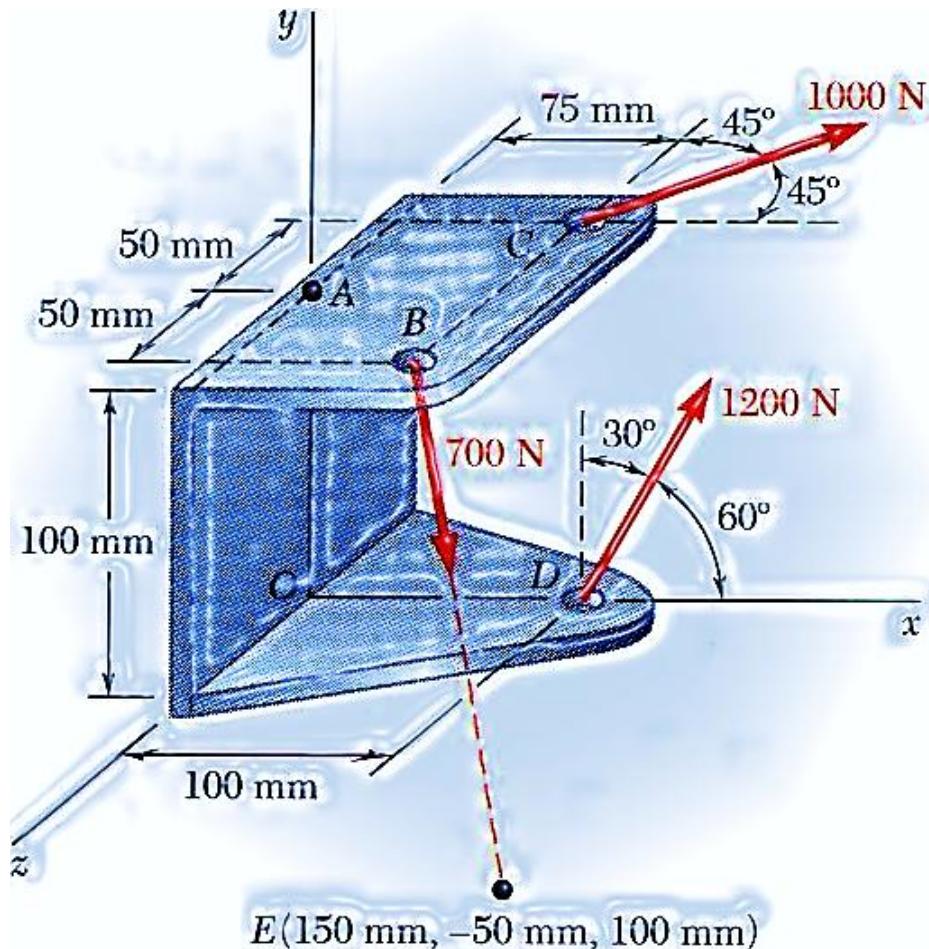
می توان بصورت مستقیم و یا با ممان و نیروی موجود در نقطه A
برآیندها را در B بدست آورد.

$$\begin{aligned}\vec{M}_B^R &= \vec{M}_A^R + \vec{r}_{B/A} \times \vec{R} \\ &= -(1880 \text{ N} \cdot \text{m})\vec{k} + (-4.8 \text{ m})\vec{i} \times (-600 \text{ N})\vec{j} \\ &= -(1880 \text{ N} \cdot \text{m})\vec{k} + (2880 \text{ N} \cdot \text{m})\vec{k}\end{aligned}$$

$$\boxed{\vec{M}_B^R = +(1000 \text{ N} \cdot \text{m})\vec{k}}$$

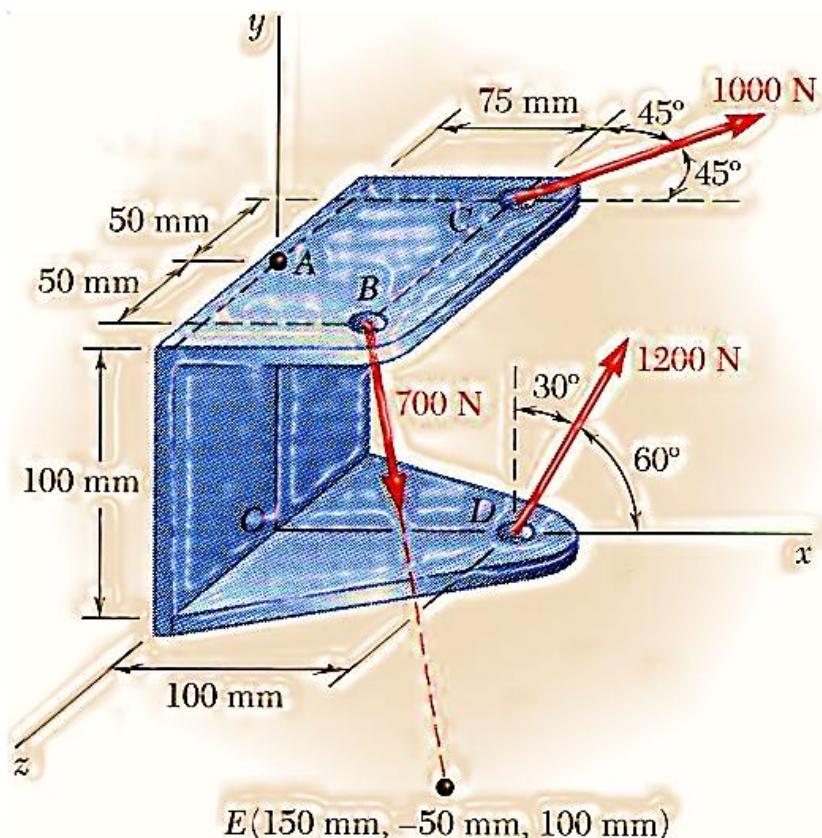
مثال ۶

- سه کابل به سگdestی مطابق شکل متصل شده اند: مطلوبست سیستم برآیند نیرو-کوپل در نقطه A.



مثال ۶

✓ ابتدا فوائل عمود تا نقطه مورد نظر را تعیین می کنیم



$$\vec{r}_{B/A} = 0.075\vec{i} + 0.050\vec{k} \text{ (m)}$$

$$\vec{r}_{C/A} = 0.075\vec{i} - 0.050\vec{k} \text{ (m)}$$

$$\vec{r}_{D/A} = 0.100\vec{i} - 0.100\vec{j} \text{ (m)}$$

✓ مشخصات بردار نیروی F_B باتوجه به کسینوسهای هادی:

$$E(150, -50, 100)$$

$$B(75, 100, 50)$$

$$E/B(75, -150, 50)$$

$$\vec{F}_B = (700 \text{ N})\vec{\lambda}$$

$$\vec{\lambda} = \frac{\vec{r}_{E/B}}{r_{E/B}} = \frac{75\vec{i} - 150\vec{j} + 50\vec{k}}{175}$$

$$= 0.429\vec{i} - 0.857\vec{j} + 0.289\vec{k}$$

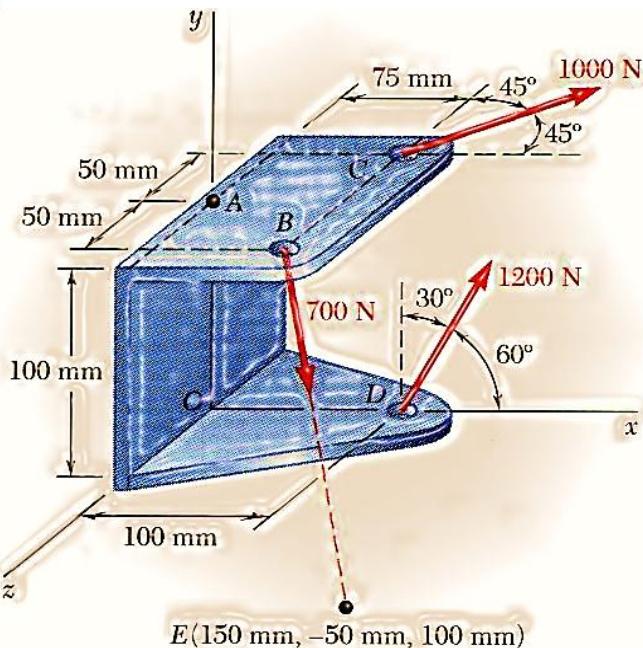
$$\vec{F}_B = 300\vec{i} - 600\vec{j} + 200\vec{k} \text{ (N)}$$

مثال ۶

✓ مشخصات بردارنیروی F_D و F_C باتوجه به زوایا :

$$\begin{aligned}\vec{F}_C &= (1000 \text{ N}) (\cos 45^\circ \vec{i} - \cos 45^\circ \vec{j}) \\ &= 707 \vec{i} - 707 \vec{j} \text{ (N)}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\vec{F}_D &= (1200 \text{ N}) (\cos 60^\circ \vec{i} + \cos 30^\circ \vec{j}) \\ &= 600 \vec{i} + 1039 \vec{j} \text{ (N)}\end{aligned}$$



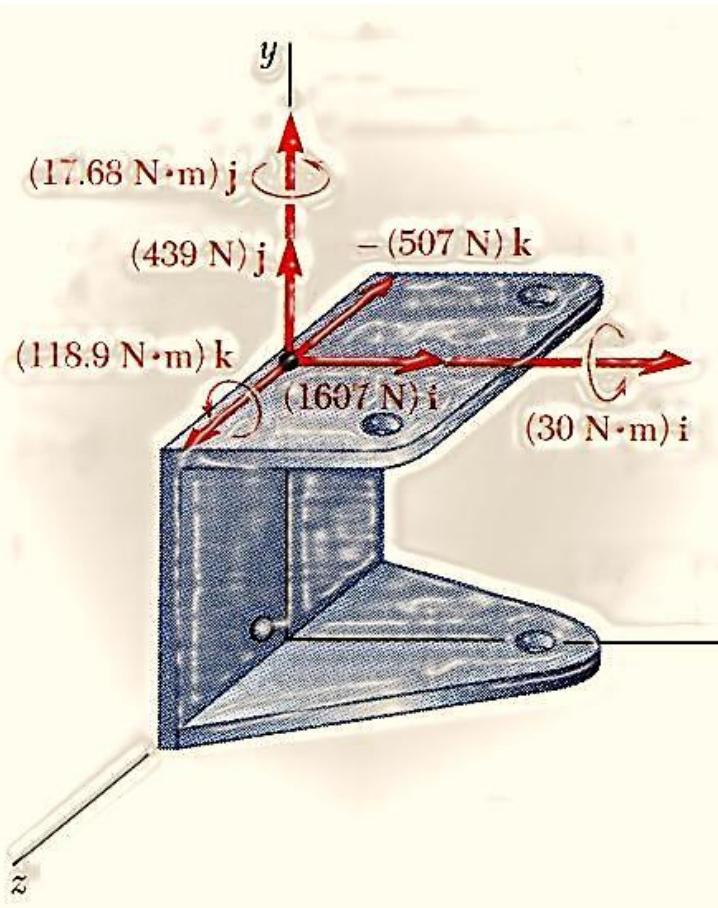
✓ برآیند نیرویی برابر است با:

$$\begin{aligned}\vec{R} &= \sum \vec{F} \\ &= (300 + 707 + 600) \vec{i} \\ &\quad + (-600 + 1039) \vec{j} \\ &\quad + (200 - 707) \vec{k}\end{aligned}$$

$$\boxed{\vec{R} = 1607 \vec{i} + 439 \vec{j} - 507 \vec{k} \text{ (N)}}$$

مثال ۶

✓ برآیند کوپل برابر است با:



$$\vec{M}_A^R = \sum (\vec{r} \times \vec{F})$$

$$\vec{r}_{B/A} \times \vec{F}_B = \begin{vmatrix} \vec{i} & \vec{j} & \vec{k} \\ 0.075 & 0 & 0.050 \\ 300 & -600 & 200 \end{vmatrix} = 30\vec{i} - 45\vec{k}$$

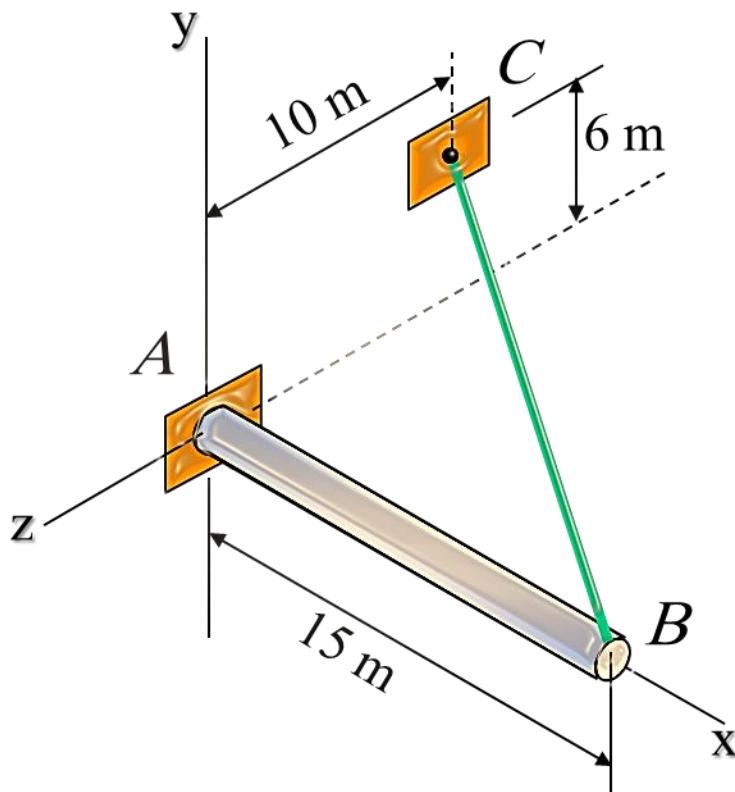
$$\vec{r}_{C/A} \times \vec{F}_c = \begin{vmatrix} \vec{i} & \vec{j} & \vec{k} \\ 0.075 & 0 & -0.050 \\ 707 & 0 & -707 \end{vmatrix} = 17.68\vec{j}$$

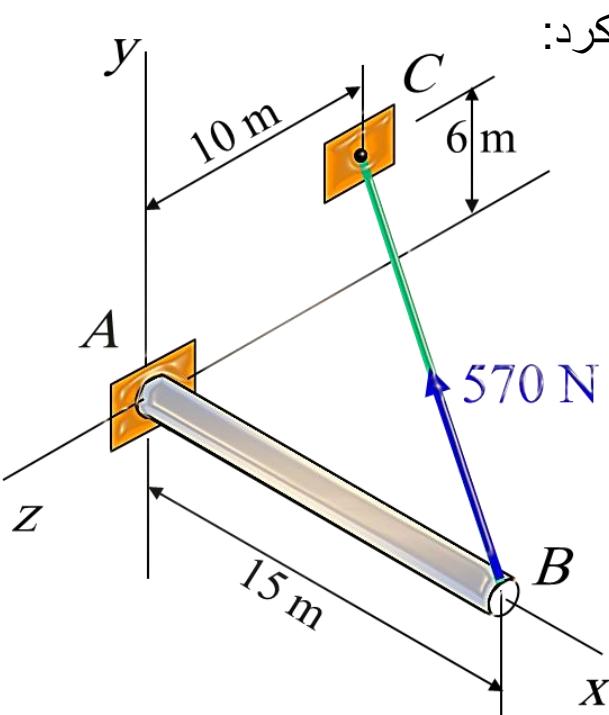
$$\vec{r}_{D/A} \times \vec{F}_D = \begin{vmatrix} \vec{i} & \vec{j} & \vec{k} \\ 0.100 & -0.100 & 0 \\ 600 & 1039 & 0 \end{vmatrix} = 163.9\vec{k}$$

$$\vec{R} = 1607\vec{i} + 439\vec{j} - 507\vec{k} \text{ (N)}$$

$$\vec{M}_A^R = 30\vec{i} + 17.68\vec{j} + 118.9\vec{k}$$

□ تیر AB در انتهای A به دیوار کاملاً مقید شده است. انتهای B توسط کابلی به دیوار در مختصات داده شده وصل شده است. اگر کشش موجود در کابل ۵۷۰N اندازه گیری شده باشد مطلوبست ممان در A.





✓ ابتدا بردار نیرو را باید براساس مولفه ها و کسینوسهای هادی آن تعریف کرد:

$$\mathbf{F} = F \frac{\lambda}{d} = (d_x \mathbf{i} + d_y \mathbf{j} + d_z \mathbf{k})$$

$$d_{BC} = \sqrt{(-15)^2 + (6)^2 + (-10)^2} = 19 \text{ m}$$

$$\begin{aligned} \frac{570 \text{ N}}{19} \mathbf{T}_{BC} &= (-15 \mathbf{i} + 6 \mathbf{j} - 10 \mathbf{k}) = \\ &= -(450 \text{ lb}) \mathbf{i} + (180 \text{ lb}) \mathbf{j} - (300 \text{ lb}) \mathbf{k} \end{aligned}$$

✓ در ادامه ممان را محاسبه می کنیم:

$$\mathbf{M} = \mathbf{r} \times \mathbf{F}$$

$$\mathbf{M}_A = \mathbf{r}_{B/A} \times \mathbf{T}_{BC}$$

$$\mathbf{r}_{B/A} = (15 \text{ m}) \mathbf{i}$$

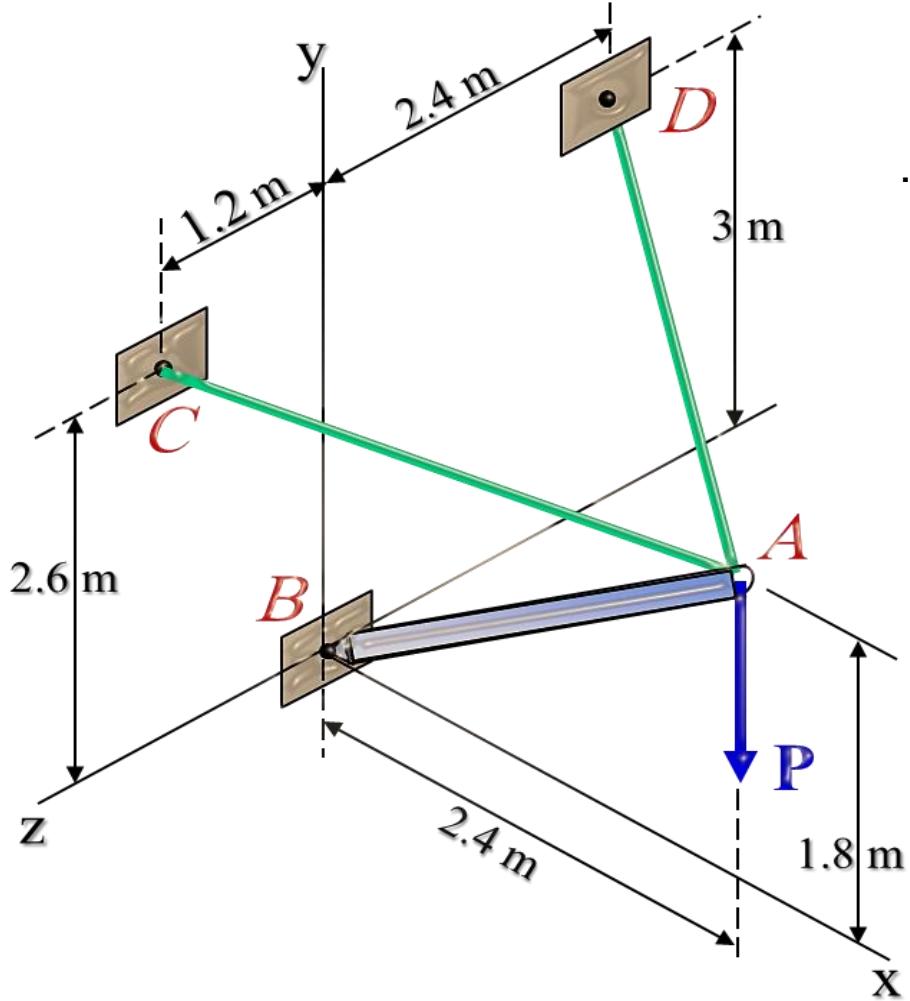
$$\mathbf{M}_A = 15 \mathbf{i} \times (-450 \mathbf{i} + 180 \mathbf{j} - 300 \mathbf{k})$$

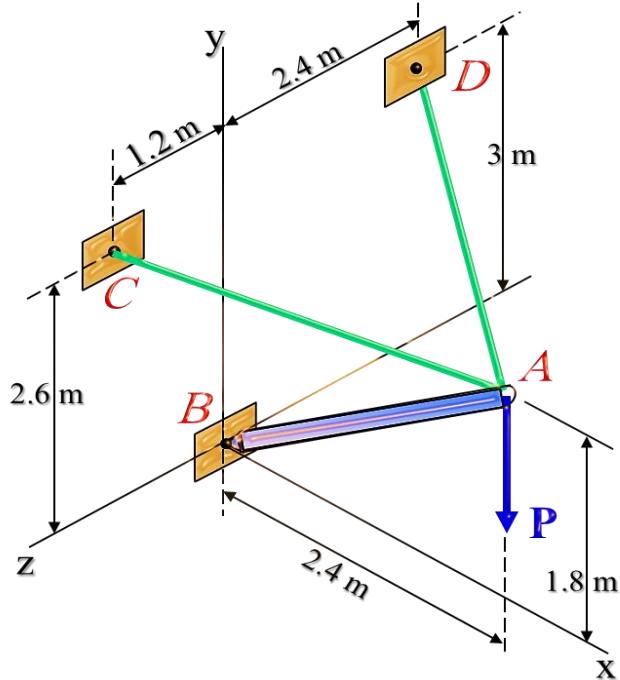
$$\mathbf{M}_A = (4500 \text{ N}\cdot\text{m}) \mathbf{j} + (2700 \text{ N}\cdot\text{m}) \mathbf{k}$$

□ می دانیم که کشش موجود در کابل AC برابر 1260N برابر است، مطلوبست تعیین:

(a) زاویه بین کابل AC و تیر.

(b) تصویر نیروی کابل مورد نظر روى تیر.





✓ محاسبه زاویه گرفته بین دو بردار:

$$\rightarrow AC = - (2.4 \text{ m}) \mathbf{i} + (0.8 \text{ m}) \mathbf{j} + (1.2 \text{ m}) \mathbf{k}$$

$$\rightarrow AB = - (2.4 \text{ m}) \mathbf{i} - (1.8 \text{ m}) \mathbf{j}$$

$$AC = \sqrt{(-2.4)^2 + (0.8)^2 + (1.2)^2} = 2.8 \text{ m}$$

$$AB = \sqrt{(-2.4)^2 + (-1.8)^2 + (0)^2} = 3.0 \text{ m}$$

$$\rightarrow \overrightarrow{AC} \cdot \overrightarrow{AB} = (AC)(AB) \cos \theta$$

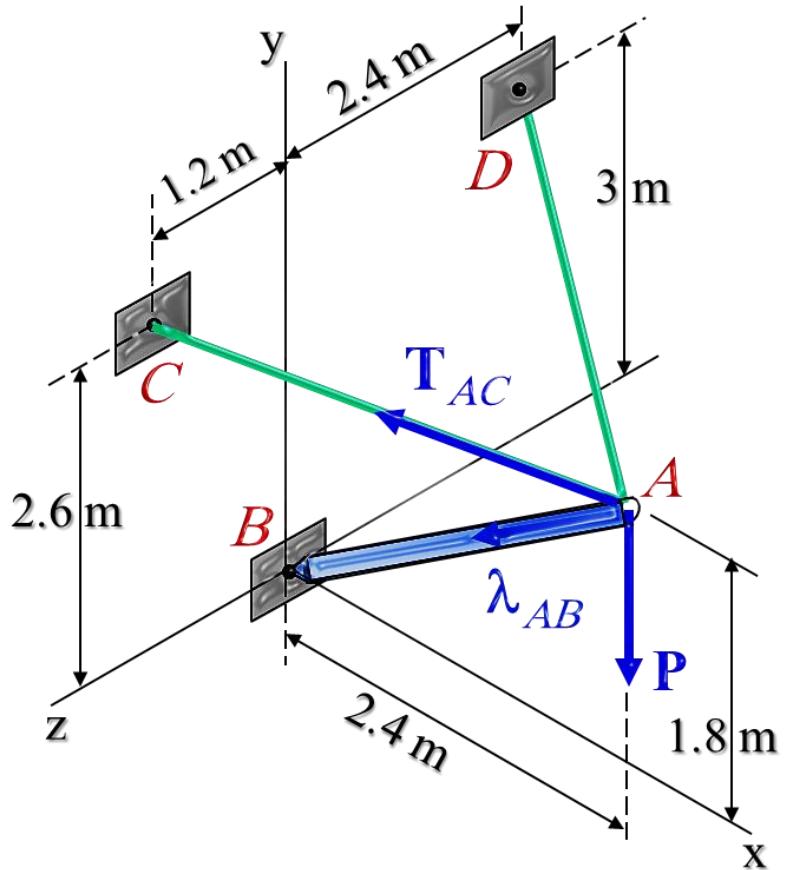
$$(-2.4 \mathbf{i} + 0.8 \mathbf{j} + 1.2 \mathbf{k}) \cdot (-2.4 \mathbf{i} - 1.8 \mathbf{j}) = (2.8)(3.0) \cos \theta$$

$$(-2.4)(-2.4) + (0.8)(-1.8) + (1.2)(0) = 8.4 \cos \theta$$

$$\theta = 59.1^\circ$$

$$\cos \theta = 0.51429$$

✓ تصویر نیروی موجود در کابل AC نظر روی تیر AB:



$$(T_{AC})_{AB} = T_{AC} \cdot \lambda_{AB}$$

$$= T_{AC} \cos \theta$$

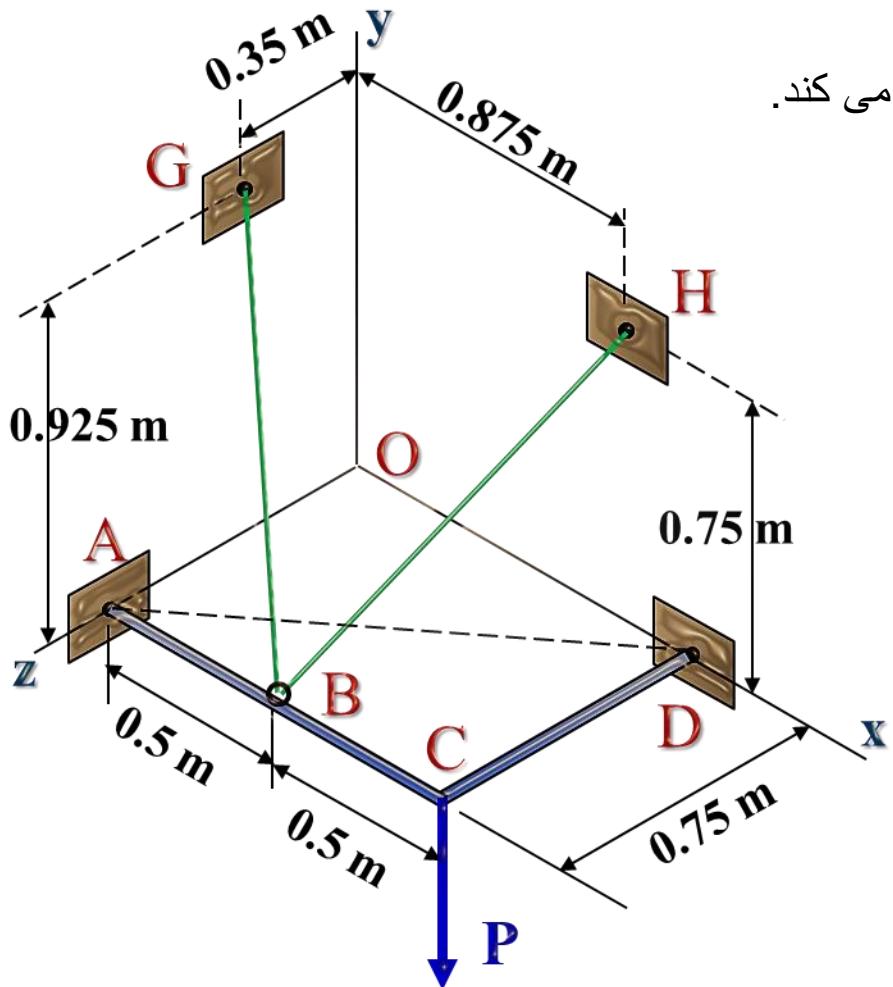
$$\cos \theta = 0.51429$$

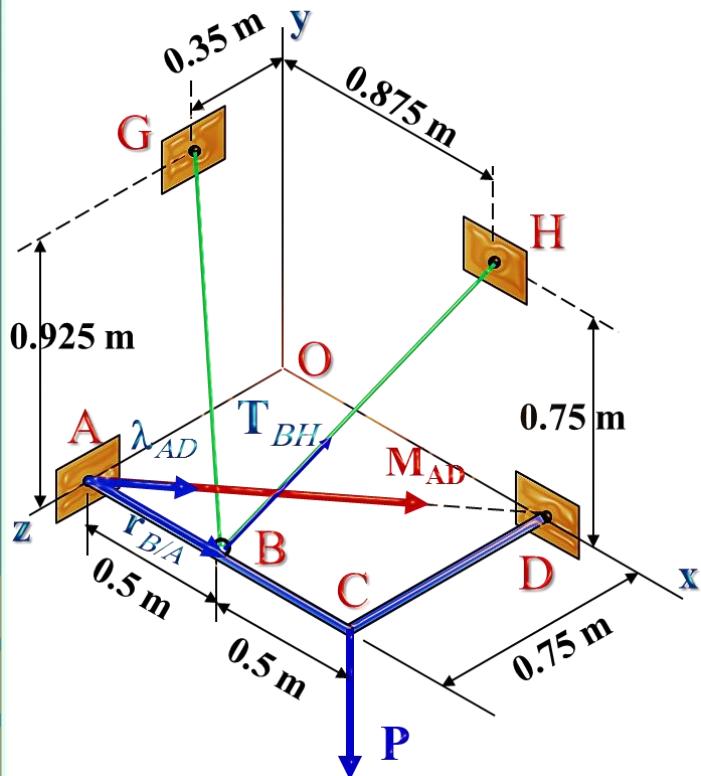
$$= (1260 \text{ N}) (0.51429)$$

$$(T_{AC})_{AB} = 648 \text{ N}$$

□ قاب ACD توسط کابلی حمایت می شود که با یک حلقه به قاب متصل شده است. نیروی کششی کابل 450N است. مطلوب است تعیین :

لنگری که نیروی کابل BH حول قطر AD اعمال می کند.





$$\mathbf{M}_{OL} = \lambda \cdot \mathbf{M}_O = \lambda \cdot (\mathbf{r} \times \mathbf{F})$$

✓ لنگر حول قطر قاب :

$$M_{AD} = \lambda_{AD} \cdot (r_{B/A} \times T_{BH})$$

$$\frac{1}{5} \quad \lambda_{AD} = (4\mathbf{i} - 3\mathbf{k})$$

$$\begin{aligned} & B(0.5, 0, 0.75) \\ & A(0, 0, 0.75) \end{aligned} \quad \mathbf{r}_{B/A} = (0.5 \text{ m}) \mathbf{i}$$

$$d_{BH} \sqrt{(0.375)^2 + (0.75)^2 + (-0.75)^2} = 1.125 \text{ m}$$

$$\begin{aligned} & \frac{450 \text{ N}}{1.125} (0.375 \mathbf{i} + 0.75 \mathbf{j} - 0.75 \mathbf{k}) \\ & = (150 \text{ N}) \mathbf{i} + (300 \text{ N}) \mathbf{j} - (300 \text{ N}) \mathbf{k} \end{aligned}$$

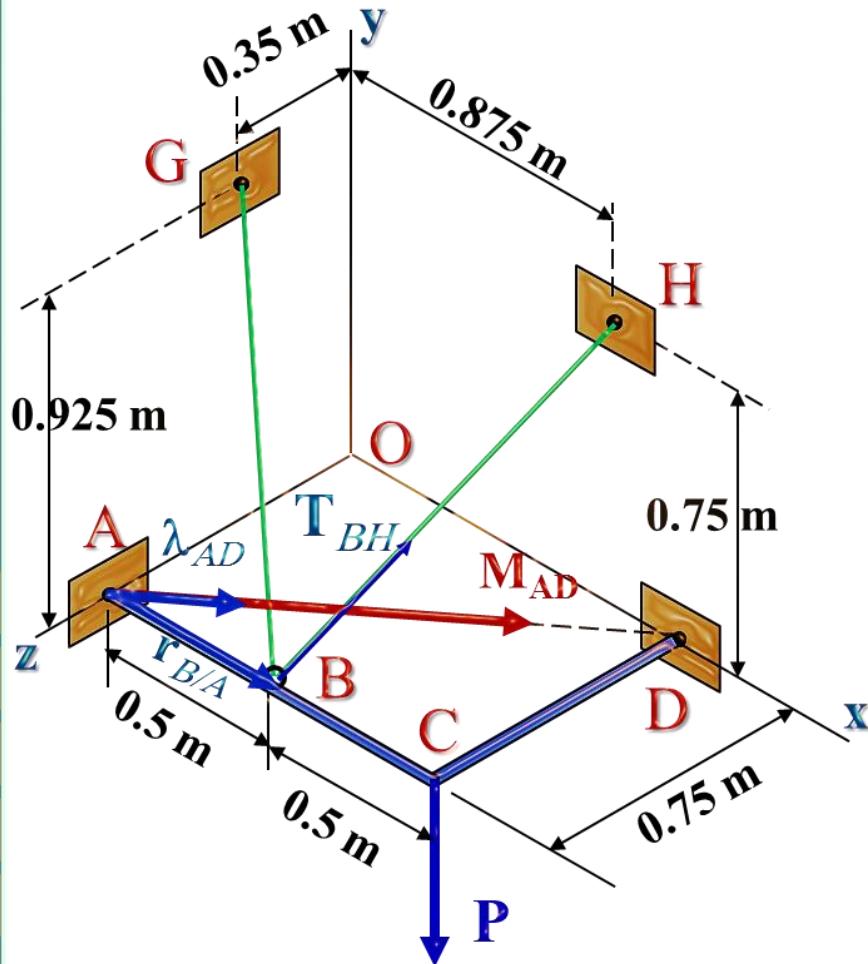
✓ درنهایت:

$$M_{AD} = \lambda_{AD} \cdot (r_{B/A} \times T_{BH})$$

$$M_{AD} = \frac{1}{5} \begin{vmatrix} 4 & 0 & -3 \\ 0.5 & 0 & 0 \\ 150 & 300 & -300 \end{vmatrix}$$

$$= \frac{1}{5} [(-3)(0.5)(300)]$$

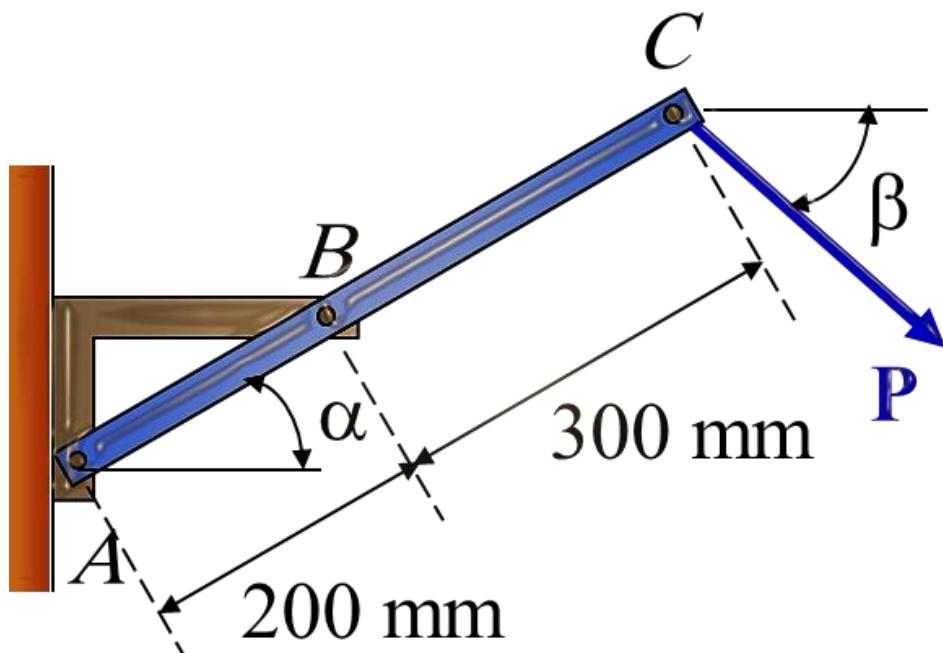
$M_{AD} = -90 \text{ N}\cdot\text{m}$

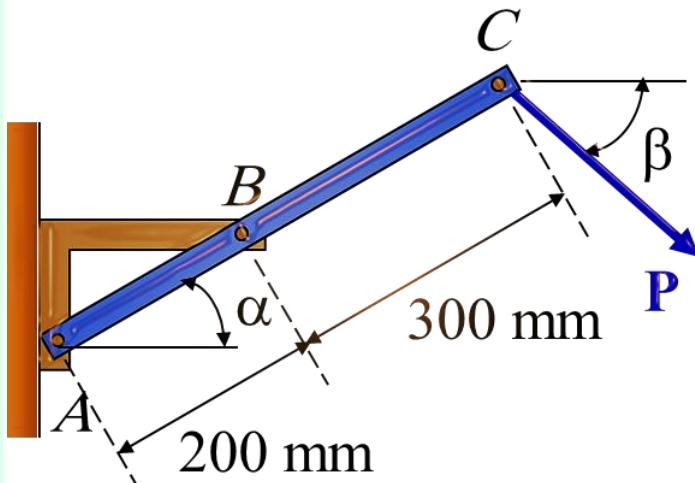


□ نیروی P به بزرگی 250N به انتهای میله AC بطول 0.5m که توسط گیره ای در نقاط A و B به تکیه گاه مهار شده است وارد می شود. اگر $\alpha=30^\circ$ و $\beta=60^\circ$ درجه باشد مطلوبست:

(a) کوپل معادل نیروی P در نقطه B .

(b) سیستم دو نیرویی معادل با P .





✓ کوپل معادل نیروی P در نقطه B.

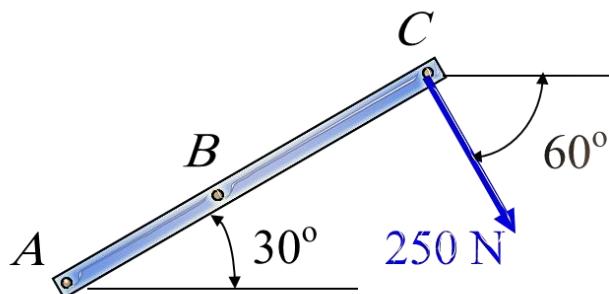
$$F = 250 \text{ N}$$

$$60^\circ \sum F : \cancel{F} = \cancel{P}$$

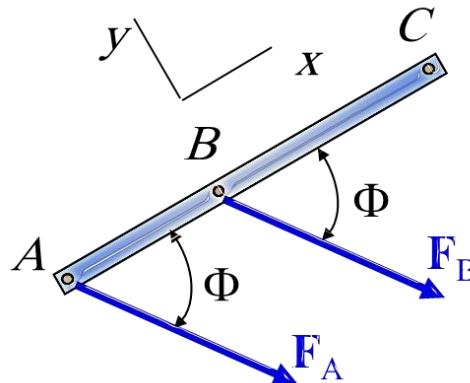
$$\sum M_B : M = -(0.3 \text{ m})(250 \text{ N}) = -75 \text{ N}\cdot\text{m}$$

$$F = 250 \text{ N} \quad 60^\circ,$$

$$M = 75 \text{ N}\cdot\text{m}$$



✓ سیستم نیرویی معادل با P .



$$F_A + F_B = P = 250$$

$$\sum F_x : \quad 0 = F_A \cos \Phi + F_B \cos \Phi$$

$\cos \Phi = 0$ یا

$$F_A = -F_B$$

$$\sum F_y : \quad -250 = -F_A \sin \Phi - F_B \sin \Phi$$

- 250 = 0 \text{ نگاه} \quad F_A = -F_B \quad \text{اگر}

$\Phi = 90^\circ$ یا $\cos \Phi = 0$ متعاقباً

باید: $F_A + F_B = 250$



$$\sum M_B : - (0.3 \text{ m})(250 \text{ N}) = (0.2 \text{ m}) F_A$$

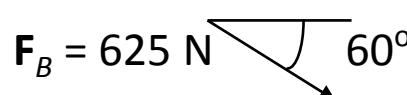
$$F_A = -375 \text{ N}$$

$$F_B = +625 \text{ N}$$

همچنین:



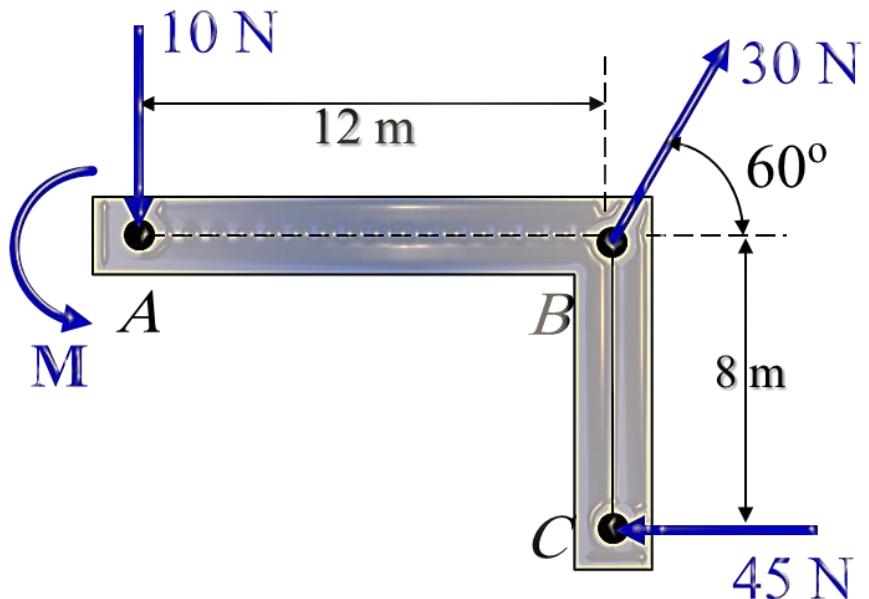
$$60^\circ$$



$$60^\circ$$

□ یک لنگر به بزرگی 54N.m و سه نیرو مطابق شکل به یک نبشی قلاب وارد می شوند، مطلوبست:

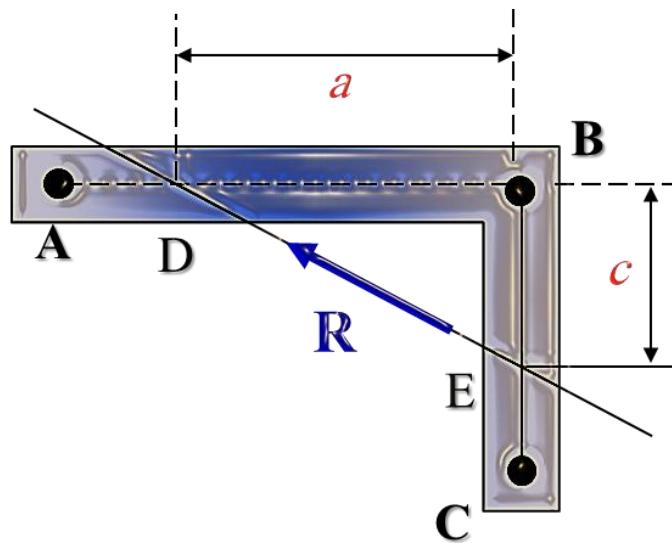
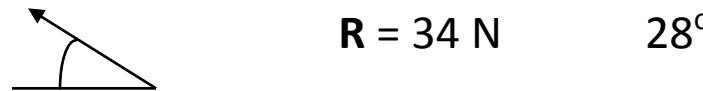
- (a) برآیند این سیستم نیرویی.
- (b) محل برآیند یا امتداد آن روی دو ضلع.



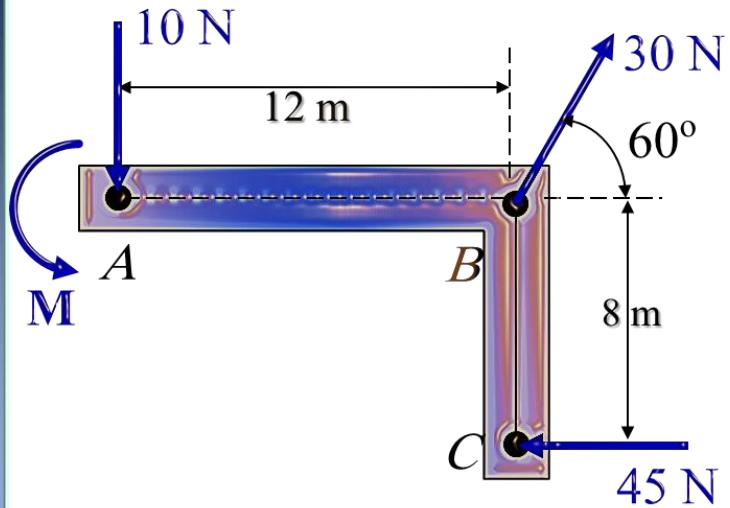
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

✓ برای تعیین برآیند این سیستم نیرویی باید مولفه های نیرویی را بدست آوریم:

$$\begin{aligned}\sum \mathbf{F} : \mathbf{R} &= (-10\mathbf{j}) + (-45\mathbf{i}) + (30 \cos 60^\circ \mathbf{i} + 30 \sin 60^\circ \mathbf{j}) \\ &= -(30\text{ N})\mathbf{i} + (15.98\text{ N})\mathbf{j}\end{aligned}$$

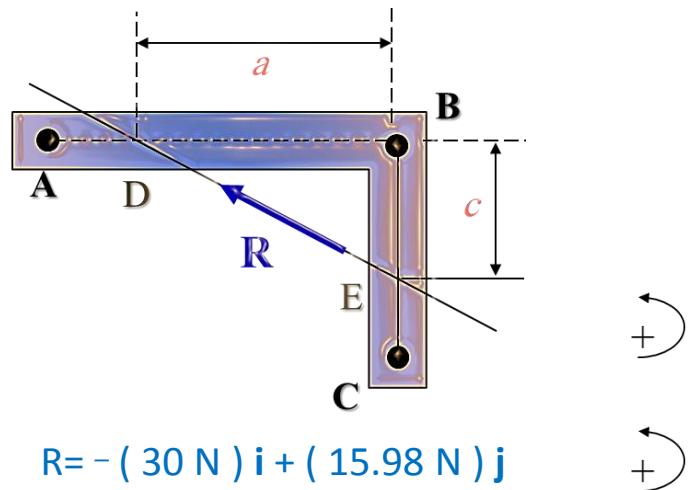


مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک



✓ تعیین فواصل a و c (مولفه های R)
ابتدا لنگر را B حساب می کنیم.

$$\sum M_B : M_B = (54 \text{ N}\cdot\text{m}) + (12 \text{ m})(10 \text{ N}) - (8 \text{ m})(45 \text{ N}) \\ = -186 \text{ N}\cdot\text{m}$$



$$\sum M_B : -186 \text{ N}\cdot\text{m} = -a (15.98 \text{ N}) \quad a = 11.64 \text{ m}$$

$$R = -(30 \text{ N}) \mathbf{i} + (15.98 \text{ N}) \mathbf{j}$$

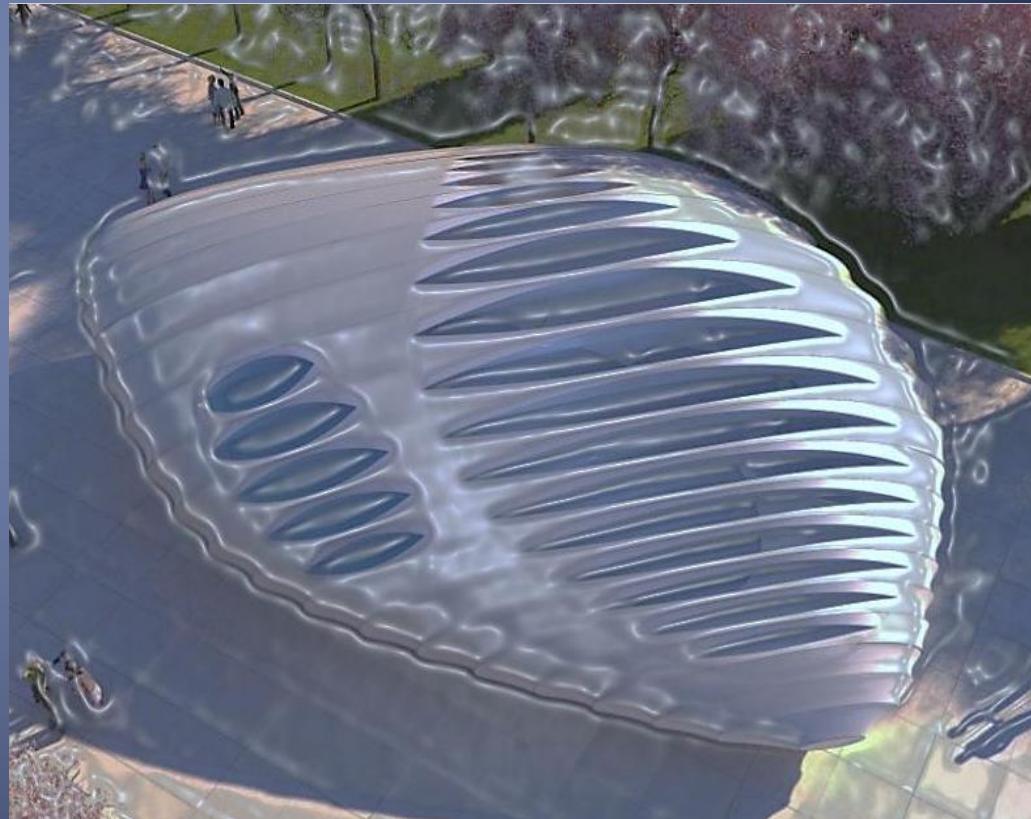
$$\sum M_B : -186 \text{ N}\cdot\text{m} = c (30 \text{ N}) \quad c = 6.20 \text{ m}$$

STATICS : مکانیک برداری برای مهندسان

4

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.



تعادل اجسام صلب



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- برای یک جسم صلب ، معادلات استاتیکی نیروهای خارجی و گشتاورها در حال تعادل می باشند و هیچ جابجایی یا چرخشی در جسم ایجاد نمی کنند.
- ذره یا جسم در حال تعادل ، ذره ای (پا جسمی) است که نسبت به دستگاه اینرسی یا در حال تعادل است یا نسبت به آن بطور یکنواخت حرکت می کند. در یک جسم در حال تعادل تمامی ذرات در حال تعادل می باشند.
- شرط لازم و کافی برای اینکه جسمی در حالت تعادل استاتیکی باشد اینست که برآیند تمام نیروها و کوپل هایی که یک دستگاه نیرویی را روی جسم تشکیل می دهند صفر باشد.
یعنی جمع برداری نیروها و گشتاور سیستم نیروها و کوپلها نسبت به هر نقطه از فضا ، باید صفر باشد.

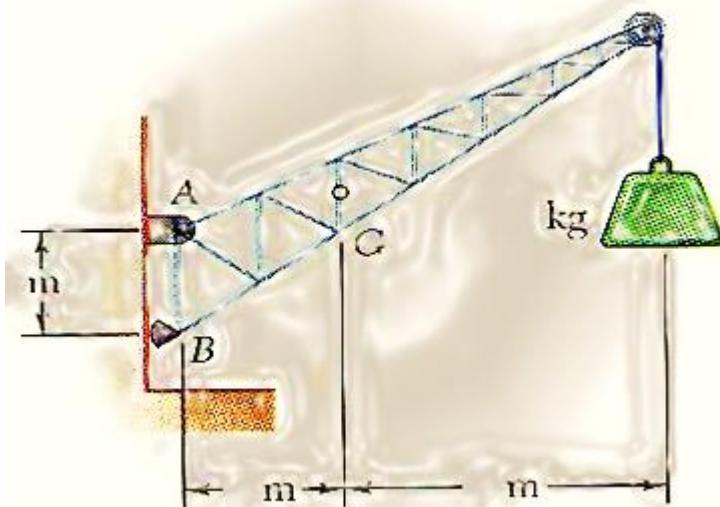
$$\sum \vec{F} = 0$$

$$\sum \vec{M}_O = \sum (\vec{r} \times \vec{F}) = 0$$

- با روش‌های استاتیکی ، حداقل شش کمیت اسکالار مجهول را در حالت کلی برای یک جسم آزاد می توان بدست آورد. (معادلات اصلی استاتیک)

$\sum F_x = 0$	$\sum F_y = 0$	$\sum F_z = 0$
$\sum M_x = 0$	$\sum M_y = 0$	$\sum M_z = 0$

دیاگرام جسم آزاد



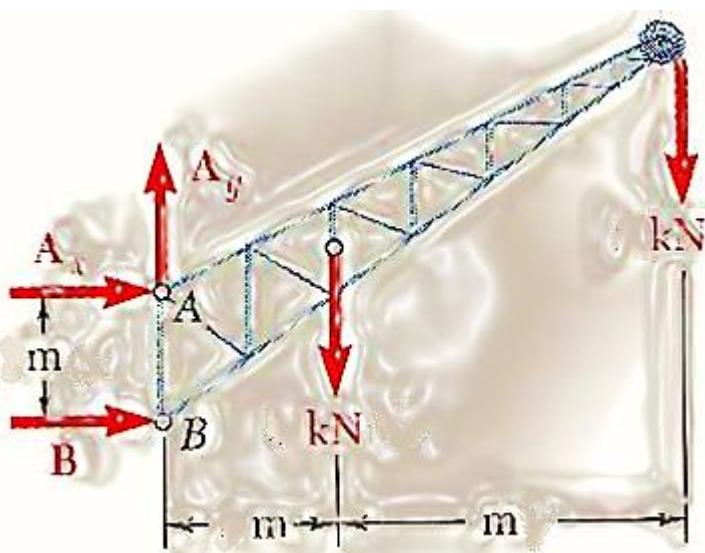
- اولین قدم در تحلیل معادلات استاتیک یک جسم صلب شناسایی تمام نیروهایی است که رو جسم عمل میکنند. این کار با رسم دیاگرام آزاد جسم صورت می گیرد.

- ابتدا جزء (یا تمام جسم) مورد بررسی را از دیگر قسمتها (اعم از زمین) مجزا می کنیم.

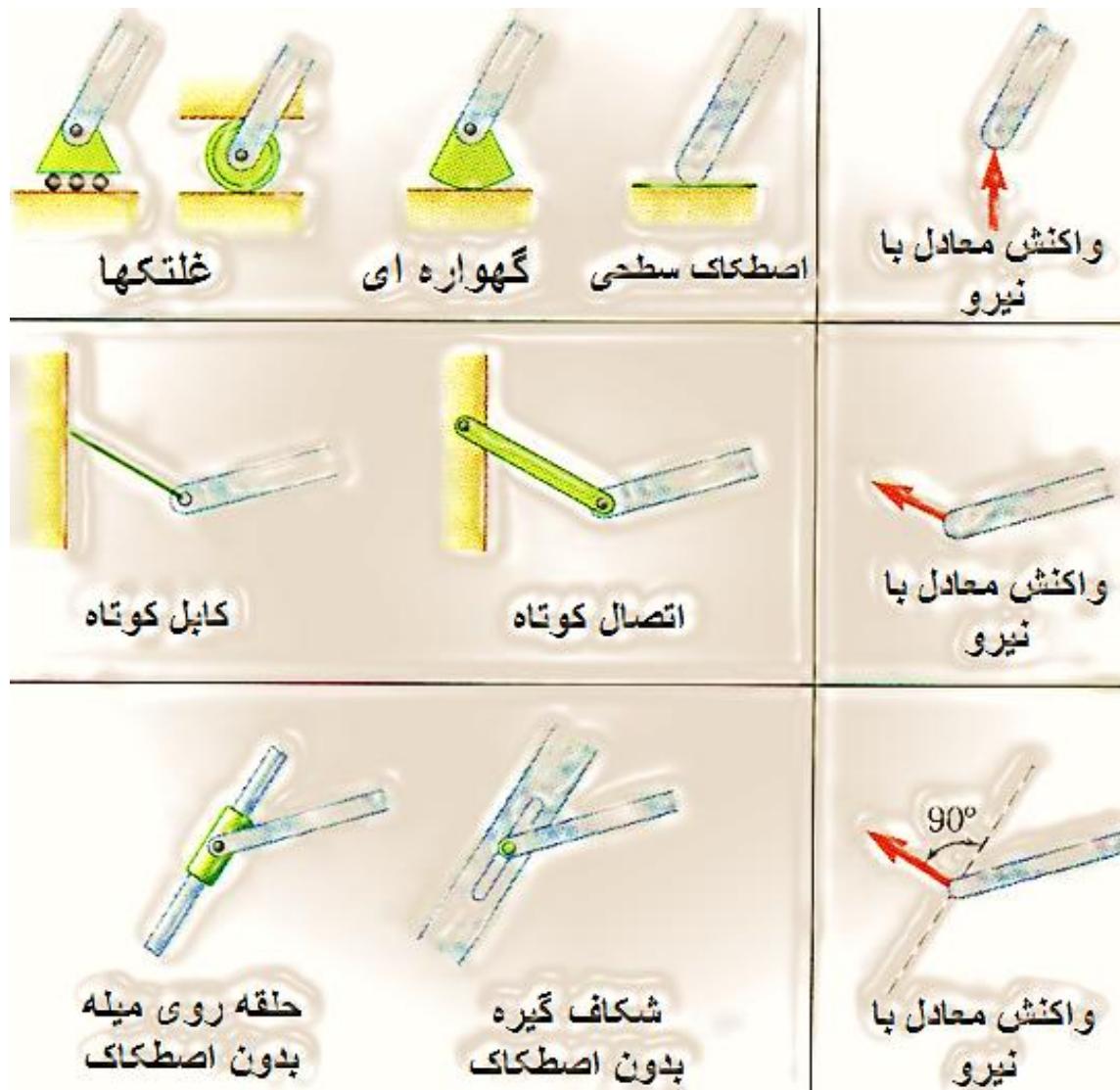
- روی جسم نیروهای خارجی و وزن جسم و بزرگی و جهت آنها را قرار می دهیم.

- در محل اتصال جسم با دیگر اجزا یا تکیه گاه نیروهای مجهول را قرار می دهیم.

- گشتاورها و نیروهای مورد نظر را با برقراری معادلات تعادل استاتیکی تعیین می کنیم.

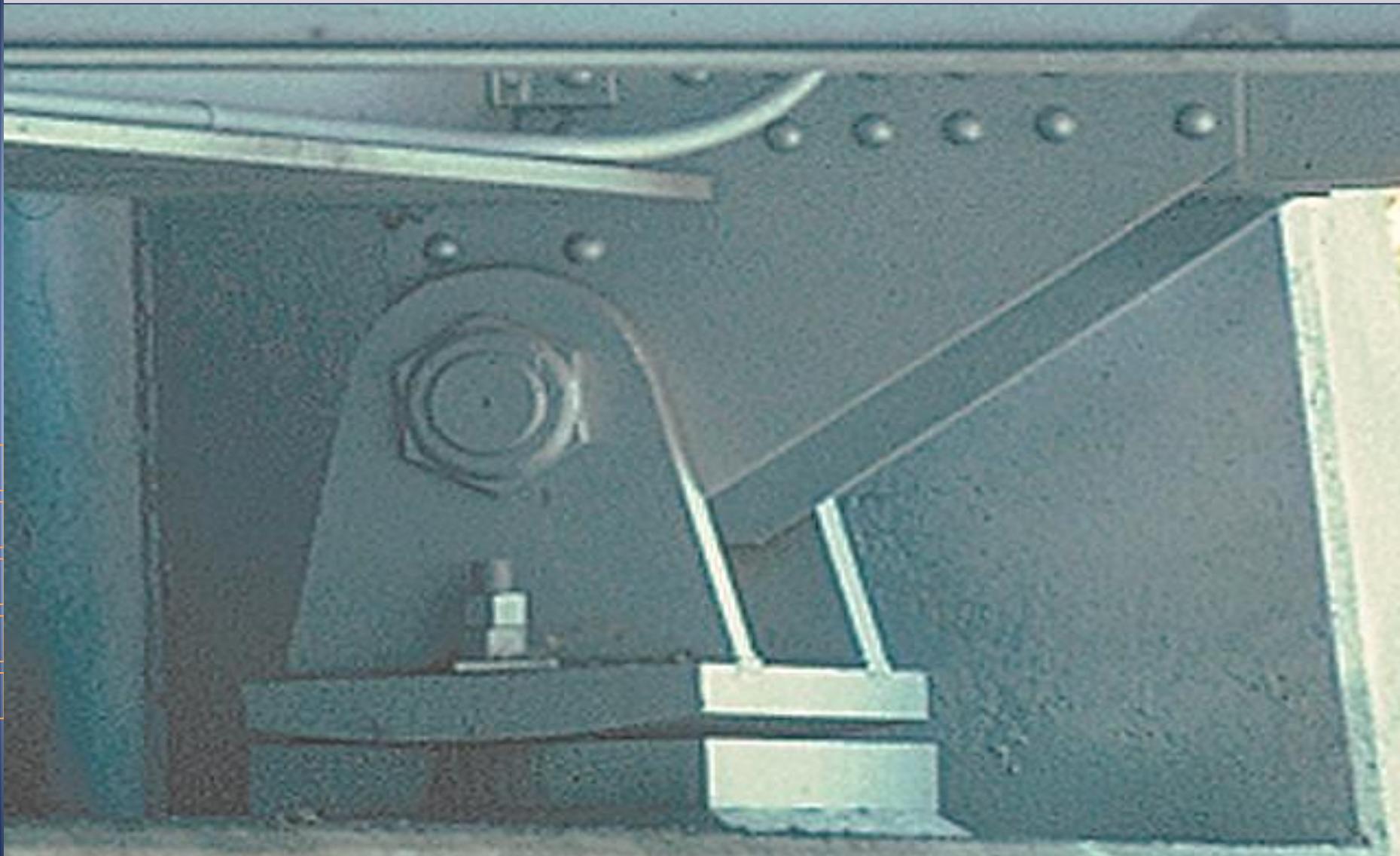


اتصال و واکنشها در تکیه گاه سازه های دو بعدی



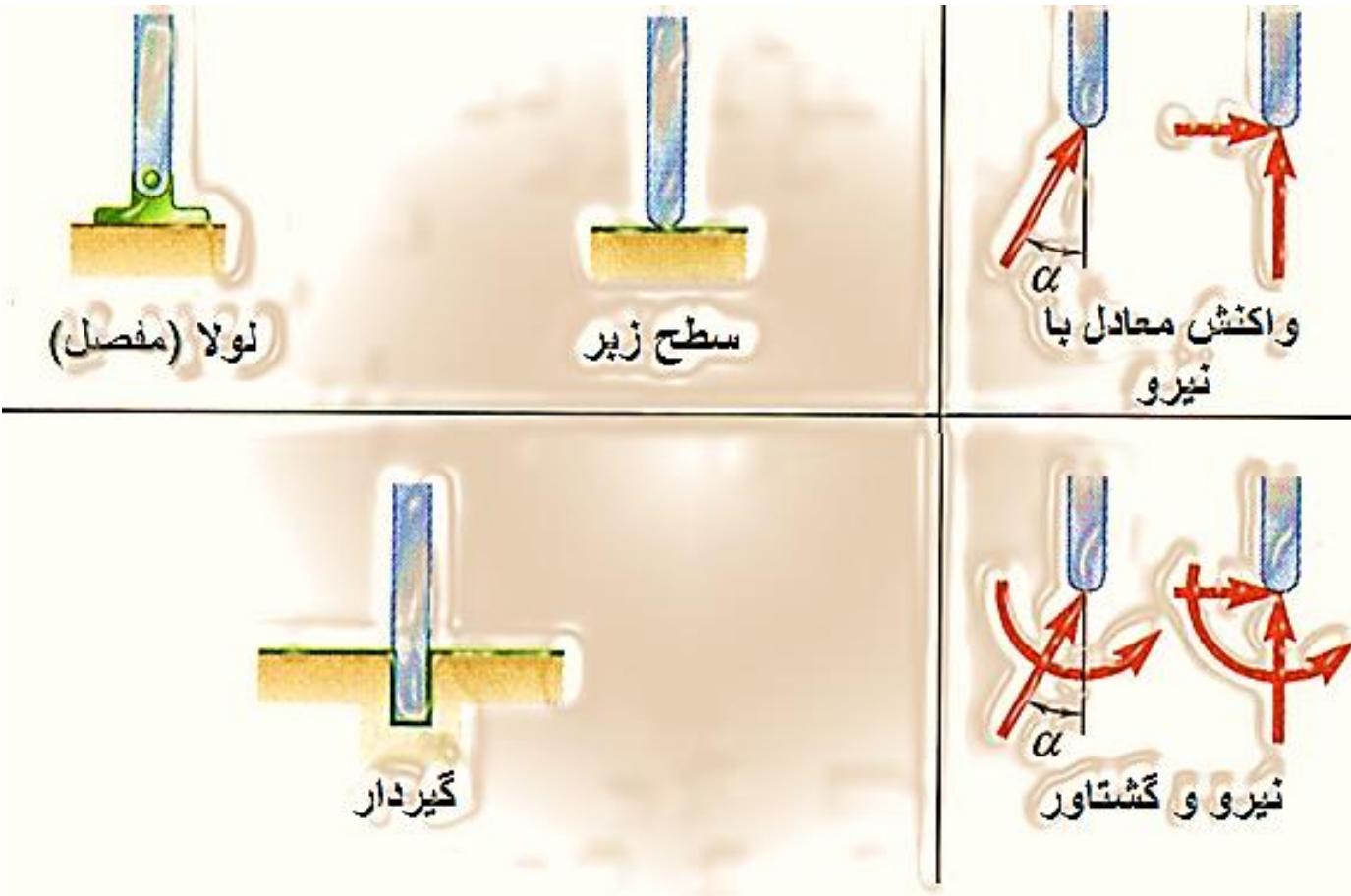
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

تکیه گاه با اتكاء گهواره ای استفاده شده در یک پل بزرگراهی

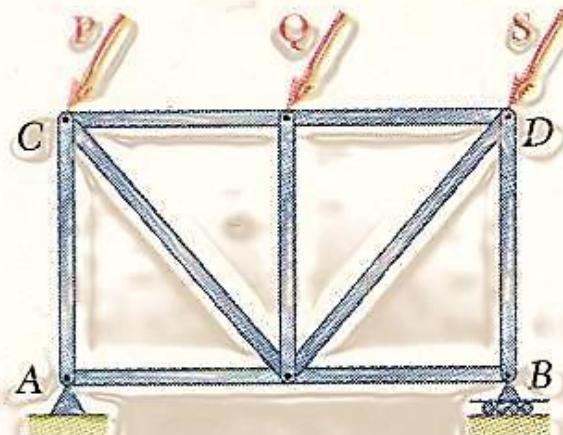


مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

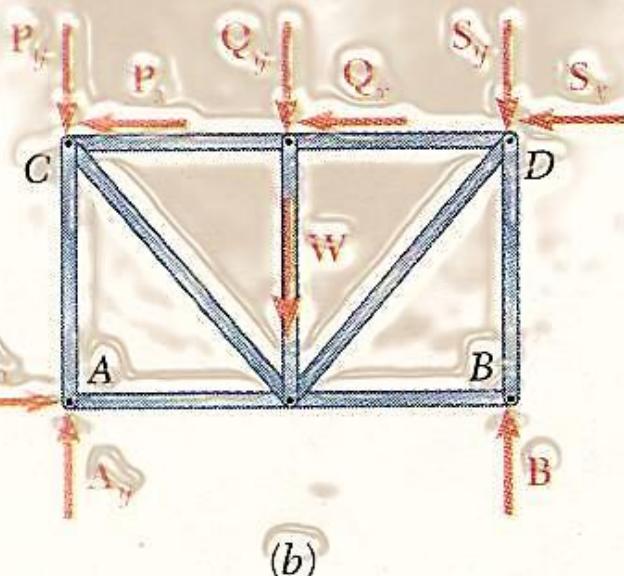
اتصال و واکنشها در تکیه گاه سازه های دو بعدی



تعادل در جسم صلب دو بعدی



(a)



(b)

- برای تمام نیروها و گشتاورهای موثر روی یک سازه دوبعدی

$$F_z = 0 \quad M_x = M_y = 0 \quad M_z = M_O$$

- معادلات تعادل

$$\sum F_x = 0 \quad \sum F_y = 0 \quad \sum M_A = 0$$

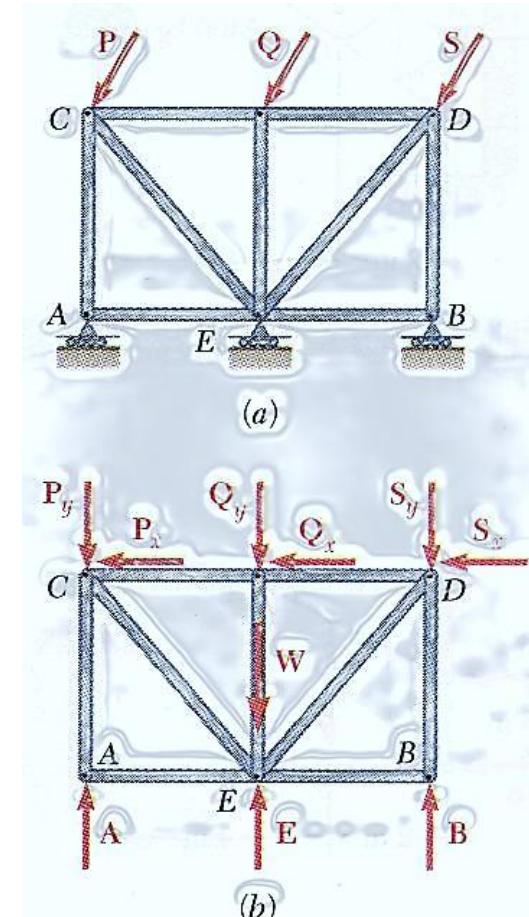
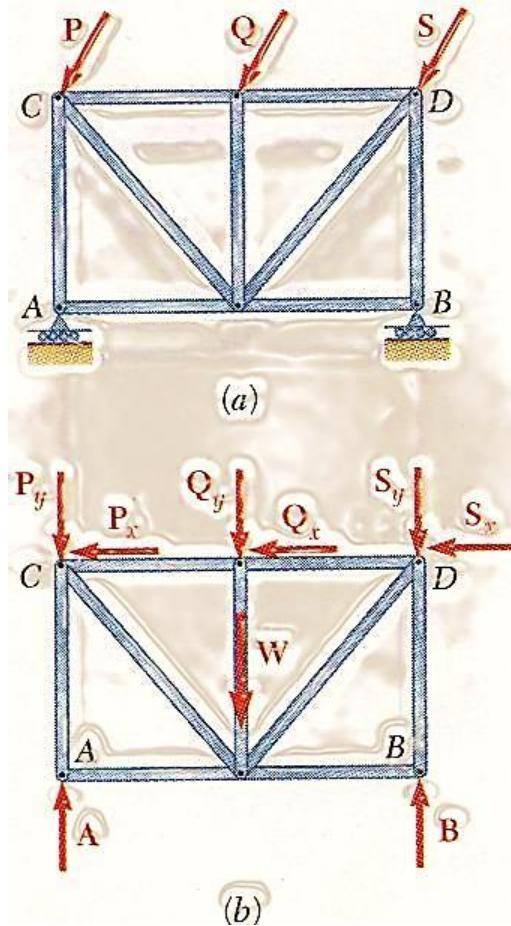
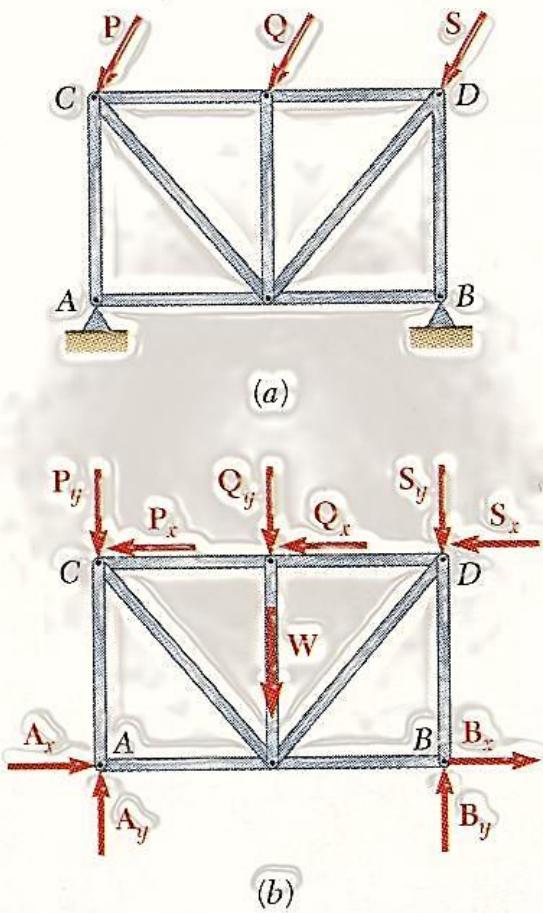
نقطه A می تواند هر جایی در فضا باشد.

- سه معادله برای تعادل فقط سه (و کمتر) مجهول حل شود.

- به سه معادله نمی توان معادله دیگری افزود، اما می توان معادله دیگری در آن جایگزین کرد.

$$\sum F_x = 0 \quad \sum M_A = 0 \quad \sum M_B = 0$$

واکنشهای نامعین استاتیکی



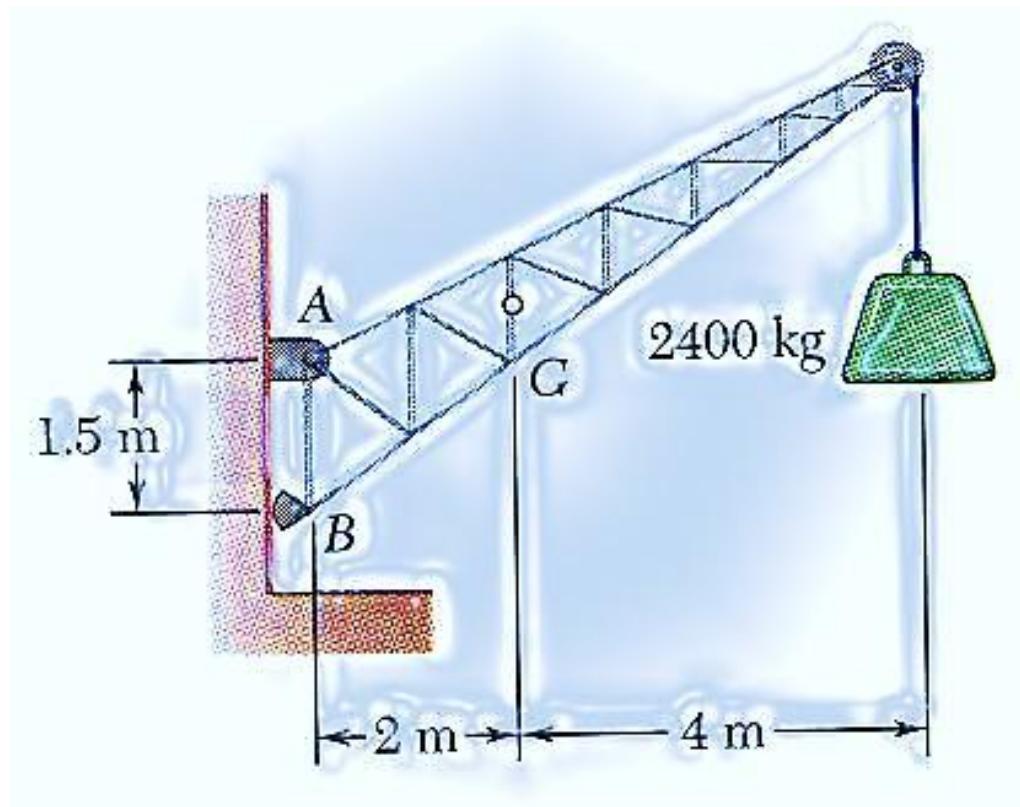
- مجهولات بیش از معادلات

- مجهولات کمتر از معادلات، قیود جزئی

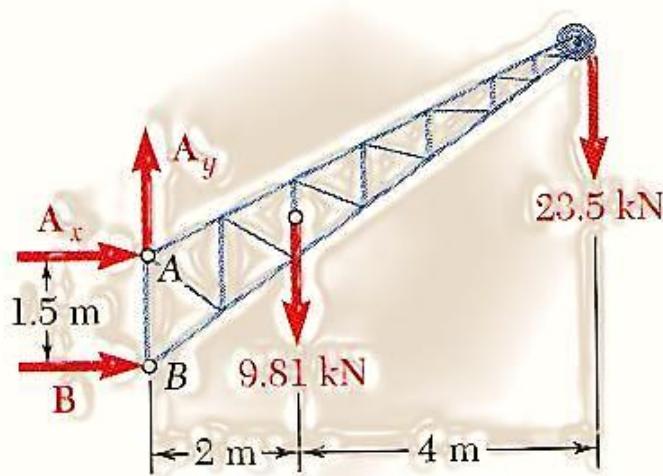
- مجهولات برابر معادلات، قیود نامناسب

مثال ۱

- جرثقیل ثابتی به جرم 1000kg برای بلند کردن وزنه ای به جرم 2400kg بکار میرود. جرثقیل در نقطه A بصورت مفصلی و در B بصورت گهواره ای به تکیه گاه متصل است. مرکز جرم جرثقیل نیز در نقطه G می باشد. مطلوبست:
- واکنشهای تکیه گاهی جرثقیل.



مثال ۱



✓ ابتدا دیاگرام جسم آزاد جرثقیل را رسم می کنیم.

✓ معادلات تعادل استاتیکی مناسب را در محل نیروهای مجهول برقرار می کنیم .

✓ در نقطه A مجموع گشتاورها را برابر صفر قرار می دهیم:

$$\sum M_A = 0: +B(1.5m) - 9.81\text{ kN}(2m) \\ - 23.5\text{ kN}(6m) = 0$$

$$B = +107.1\text{ kN}$$

✓ در نقطه A مجموع نیروهای افقی و عمودی را برابر صفر قرار می دهیم:

$$A_x = -107.1\text{ kN}$$

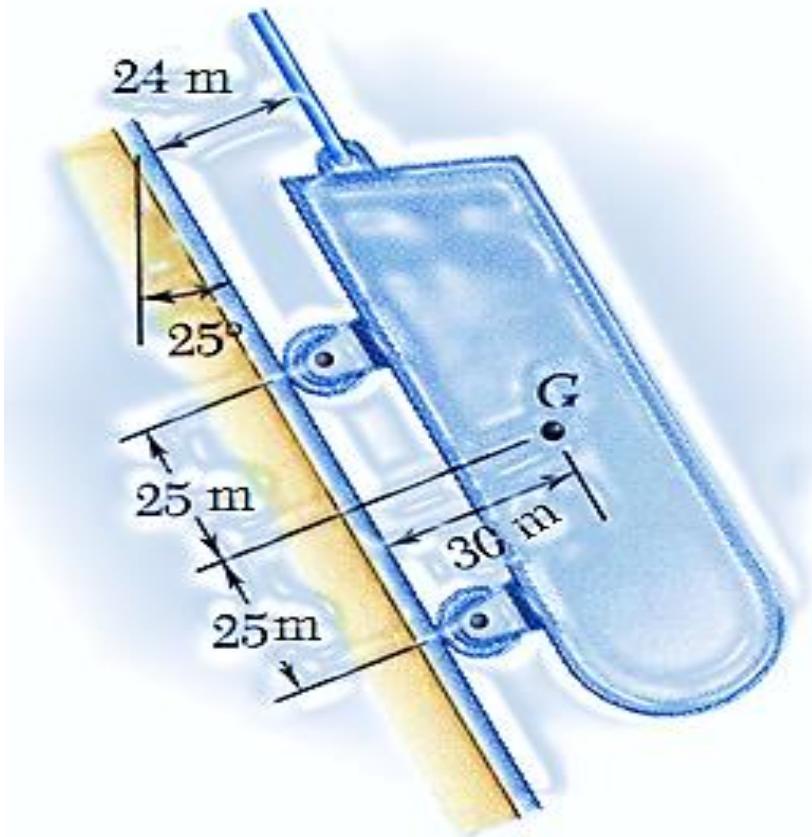
$$\sum F_y = 0: A_y - 9.81\text{ kN} - 23.5\text{ kN} = 0$$

$$A_y = +33.3\text{ kN}$$

مثال ۲

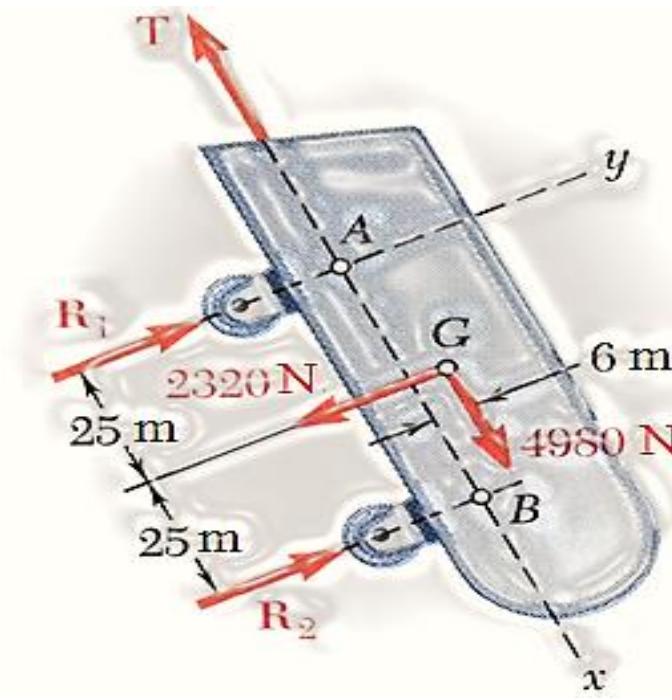
□ گاری مطابق شکل در یک سطح شیبدار به سمت بالا کشیده می‌شود، وزن گاری 5500N است و در نقطه G اعمال می‌شود، مطلوبست:

- کشش موجود در کابل و واکنشهای تگیه گاهی در محل چرخهای گاری.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۲



کشش در کابل: ✓

$$\sum F_x = 0: +4980\text{N} - T = 0$$

$$T = +4980\text{ N}$$

✓ دیاگرام جسم آزاد

✓ تجزیه بردار وزن

$$\begin{aligned} W_x &= +(5500\text{ N})\cos 25^\circ \\ &= +4980\text{ N} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} W_y &= -(5500\text{ N})\sin 25^\circ \\ &= -2320\text{ N} \end{aligned}$$

✓ واکنشهای تکیه گاهی در محل چرخها:

$$\begin{aligned} \sum M_A = 0: & -(2320\text{ N})25\text{m} - (4980\text{ N})6\text{m} \\ & + R_2(50\text{ m}) = 0 \end{aligned}$$

$$R_2 = 1758\text{ N}$$

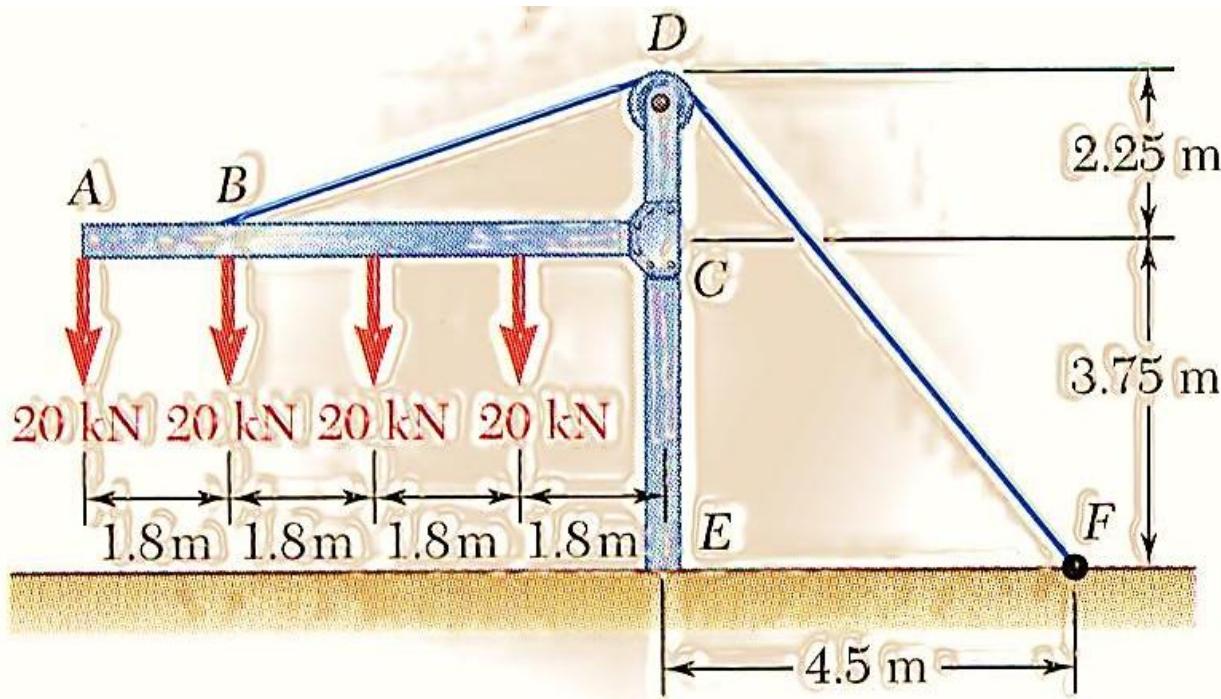
$$\begin{aligned} \sum M_B = 0: & +(2320\text{ N})25\text{m} - (4980\text{ N})6\text{m} \\ & - R_1(50\text{ m}) = 0 \end{aligned}$$

$$R_1 = 562\text{ N}$$

مثال ۳

□ برای مهار سقف یک سازه از یک کابل استفاده می شود. اگر کشش موجود در کابل 150 kN باشد، مطلوبست:

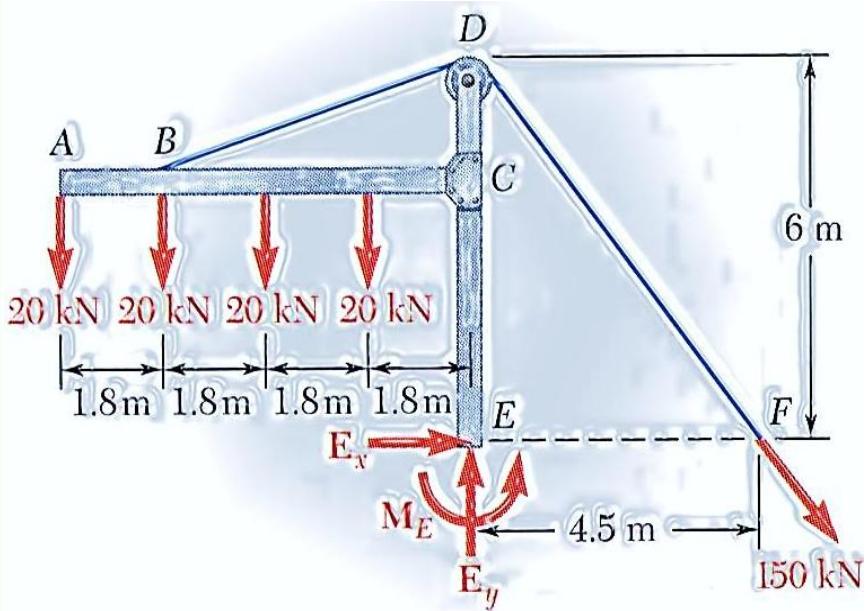
- واکنش تکیه گاهی در E.



مثال ۳

✓ دیاگرام جسم آزاد

✓ با برقراری معادلات تعادل در سازه دو بعدی:



$$\sum F_x = 0: E_x + \frac{4.5}{7.5}(150 \text{ kN}) = 0$$

$$E_x = -90.0 \text{ kN}$$

$$\sum F_y = 0: E_y - 4(20 \text{ kN}) - \frac{6}{7.5}(150 \text{ kN}) = 0$$

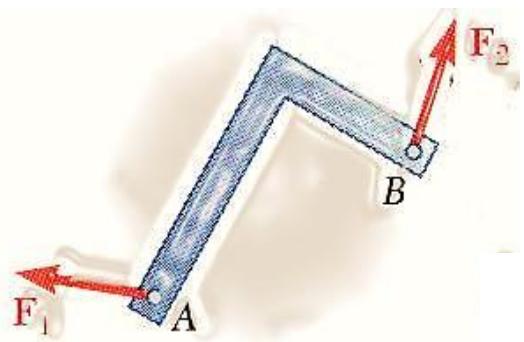
$$E_y = +200 \text{ kN}$$

$$\begin{aligned} \sum M_E = 0: & + 20 \text{ kN}(7.2 \text{ m}) + 20 \text{ kN}(5.4 \text{ m}) \\ & + 20 \text{ kN}(3.6 \text{ m}) + 20 \text{ kN}(1.8 \text{ m}) \end{aligned}$$

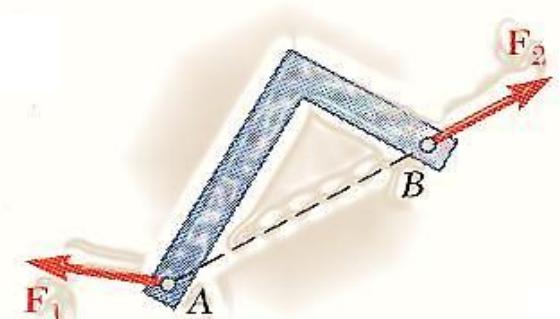
$$-\frac{6}{7.5}(150 \text{ kN})4.5 \text{ m} + M_E = 0$$

$$M_E = 180.0 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

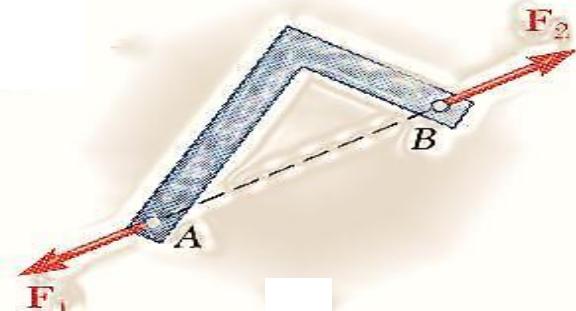
تعادل در اجسام دو نیرویی



- میله ای را تحت اثر دو نیروی F_1 و F_2 در نظر بگیرید.



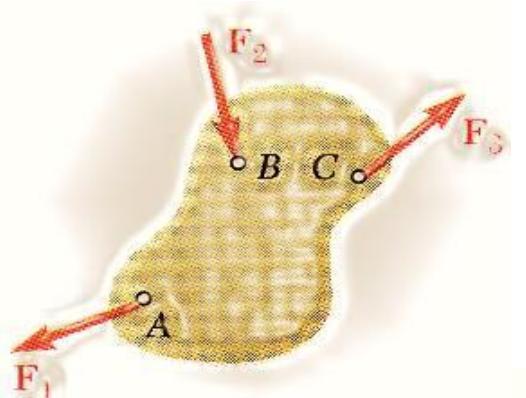
- وقتی معادله تعادل لنگر حول نقطه A صفر است، یعنی امتداد نیروی F_2 باید از نقطه A بگذرد.



- بطور مشابه وقتی در معادله تعادل لنگر حول نقطه B صفر است، یعنی امتداد نیروی F_1 باید از نقطه B بگذرد.

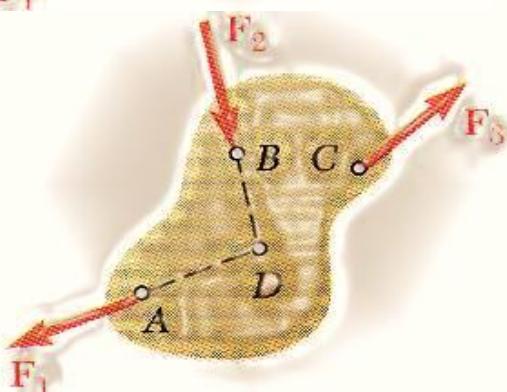
- عضو دو نیرویی، عضوی است که در آن نیروها مساوی و در خلاف جهت یکدیگر باشند و خطوط حامل آنها نیز منطبق بر هم باشد. وقتی عضو راست باشد، آن را فشاری یا کششی گویند.

تعادل در اجسام سه نیرویی

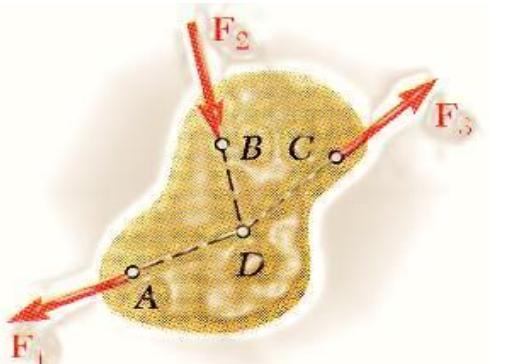


- جسمی را تحت اثر سه نیروی F_1 و F_2 و F_3 در سه نقطه نظر بگیرید.

- فرض می شود امتداد دو نیروی F_1 و F_2 از نقطه D میگذرد، یعنی گشتاوری حول این نقطه ایجاد نمی کند.



- برای آنکه معادله تعادل لنگر در این جسم صفر باشد باید امتداد اثر نیروی F_3 نیز از این نقطه گذر کند.

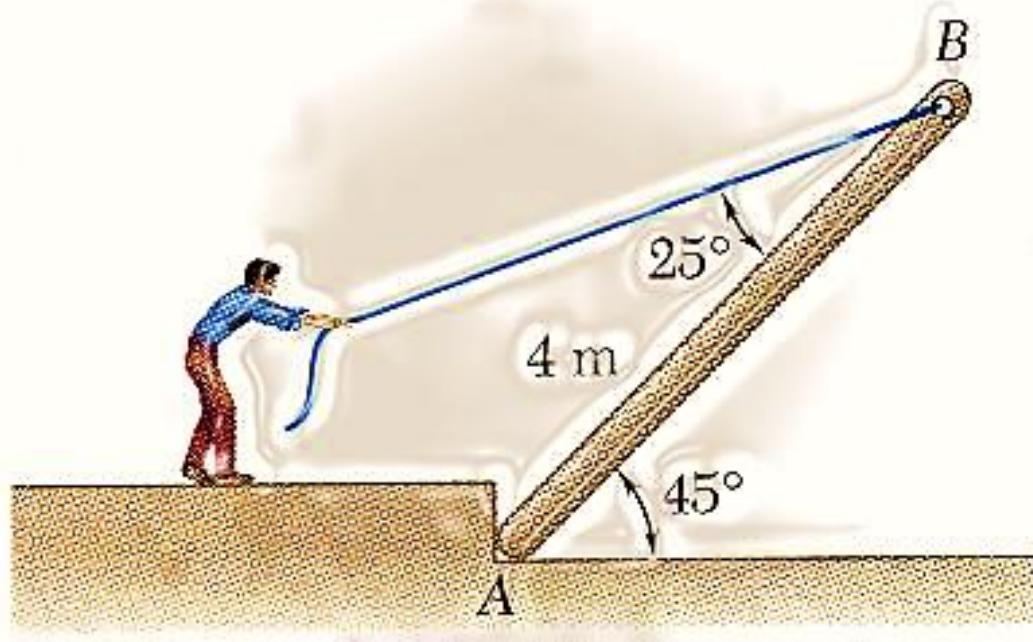


- در جسم سه نیرویی علاوه بر اینکه خط اثر سه نیرو در یک نقطه هم‌رس است، مجموع بزرگی آنها نیز برابر صفر می شود.

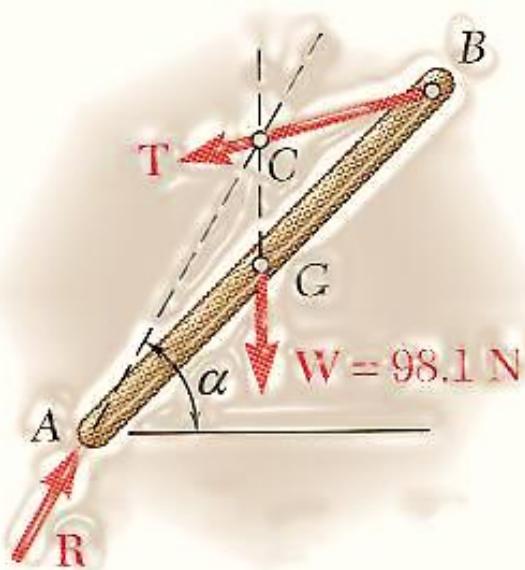
مثال ۲

□ تیرچه ای به وزن 10 kg توسط شخصی با طنابی که به انتهای آن متصل است، کشیده می شود، مطلوبست:

▪ کشش موجود در طناب .



مثال ۲



- ✓ دیاگرام جسم آزاد تیرچه
- ✓ تعیین جهت واکنش R

$$AF = AB \cos 45^\circ = (4 \text{ m}) \cos 45^\circ = 2.828 \text{ m}$$

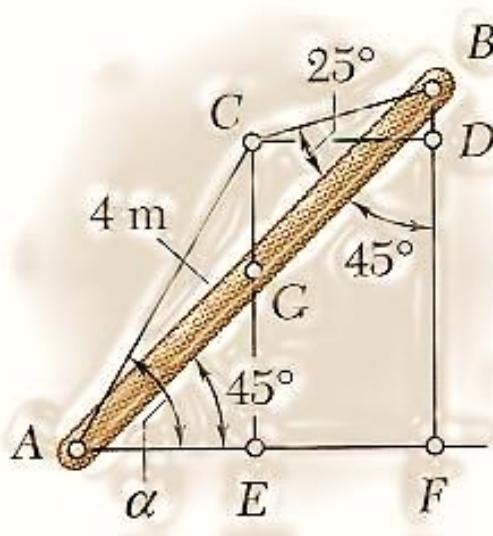
$$CD = AE = \frac{1}{2} AF = 1.414 \text{ m}$$

$$BD = CD \cot(45^\circ + 25^\circ) = (1.414 \text{ m}) \tan 20^\circ = 0.515 \text{ m}$$

$$CE = BF - BD = (2.828 - 0.515) \text{ m} = 2.313 \text{ m}$$

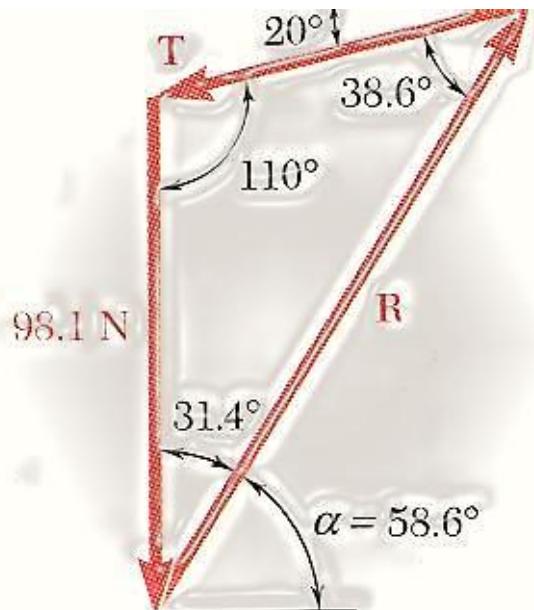
$$\tan \alpha = \frac{CE}{AE} = \frac{2.313}{1.414} = 1.636$$

$$\alpha = 58.6^\circ$$



مثال ۲

✓ تعیین بزرگی R



$$\frac{T}{\sin 31.4^\circ} = \frac{R}{\sin 110^\circ} = \frac{98.1 \text{ N}}{\sin 38.6^\circ}$$

$$T = 81.9 \text{ N}$$

$$R = 147.8 \text{ N}$$

تعادل در جسم صلب سه بعدی

- برای بیان شرایط تعادل یک جسم صلب در سه بعد اصلی به شش معادله اسکالر نیازمندیم.

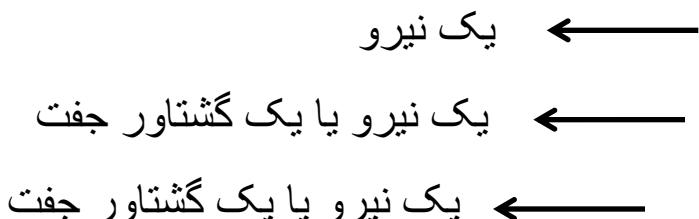
$$\begin{aligned}\sum F_x &= 0 & \sum F_y &= 0 & \sum F_z &= 0 \\ \sum M_x &= 0 & \sum M_y &= 0 & \sum M_z &= 0\end{aligned}$$

- این معادلات برای حل بیش از شش مجهول اصلی عکس العمل در تکیه گاهها یا نیرو در اتصالات قابل کاربرد نیستند.

- اگر تعداد این مجهولات بیش از معادله های مستقل موجود باشد، هیچ عمل جبری به حل مجهولات جسم آزاد انتخاب شده نخواهد انجامید.



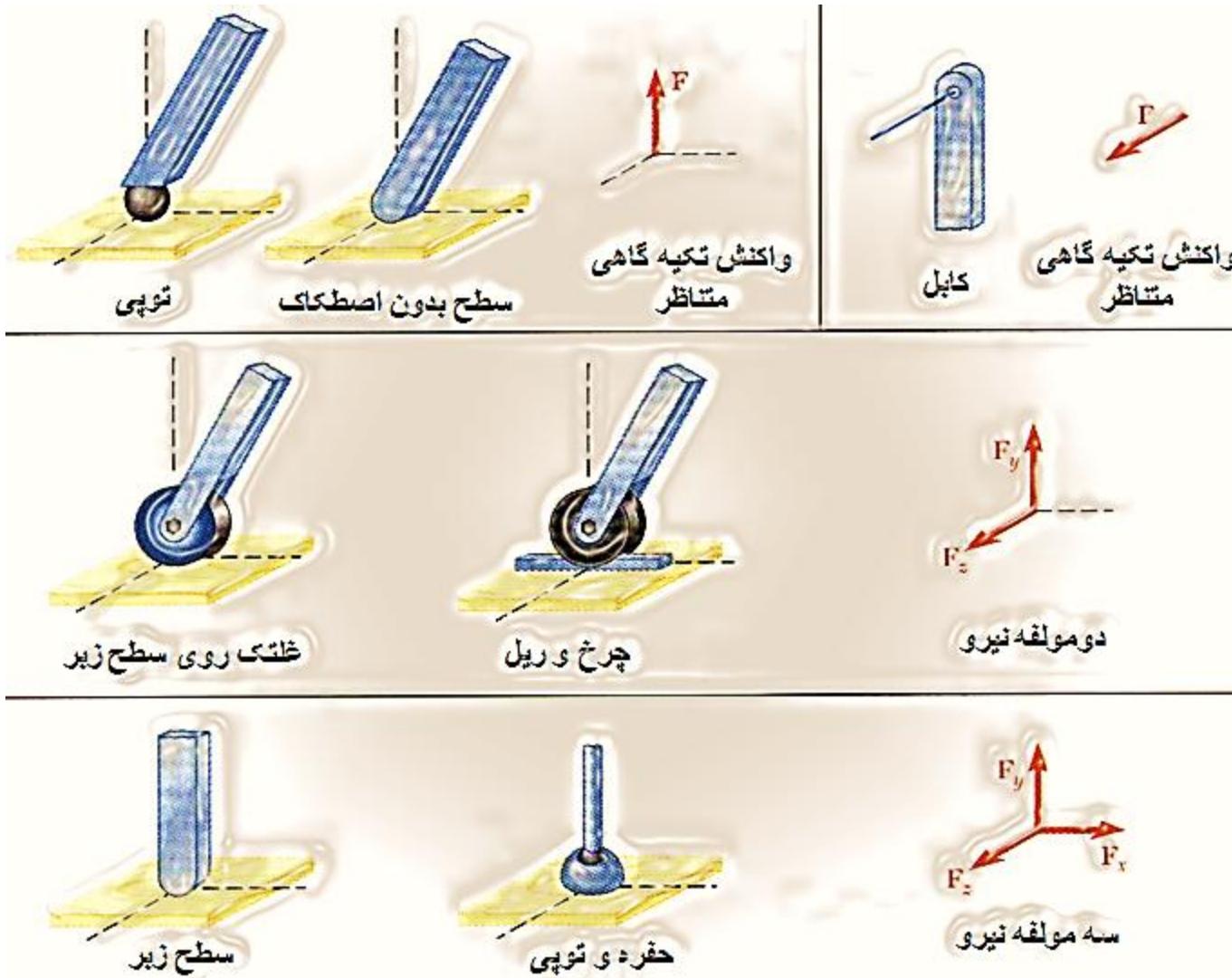
ساده ترین برآیند



- حالتهای خاص تعادل:
- I. سیستم نیروهای متقاطع (سه بعدی) (نیازمند سه معادله مستقل تعادل)
- II. سیستم نیروهای هم صفحه (نیازمند سه معادله مستقل تعادل)
- III. نیروهای موازی در فضا (سه بعدی) (نیازمند سه معادله مستقل تعادل)

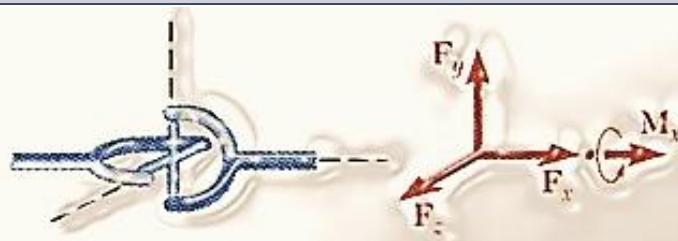
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

اتصال و واکنشها در تکیه گاه سازه های سه بعدی

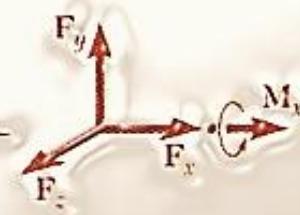


مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

اتصال و واکنشها در تکیه گاه سازه های سه بعدی



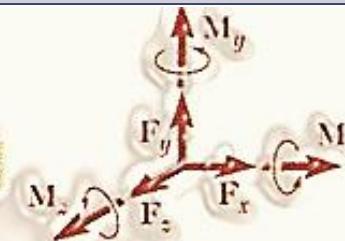
اتصال یونیور سال



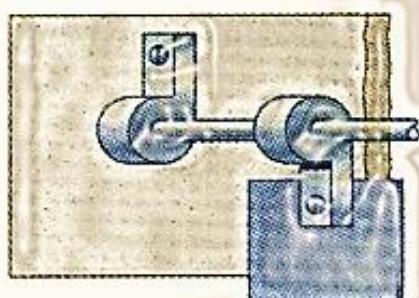
سه مولفه نیرو و یک
گشتاور



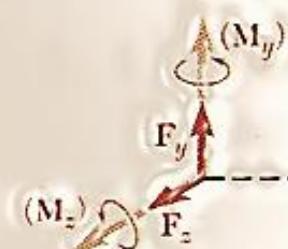
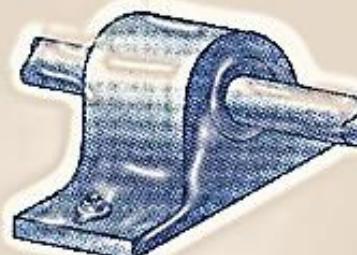
اتصال کیردار



سه مولفه نیرو و سه
گشتاور



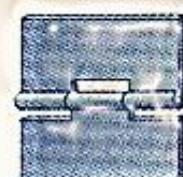
مفصل یاتافان



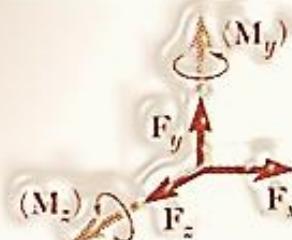
دو مولفه نیرو و دو
گشتاور



کیره و پین



مفصل ویاتافان



سه مولفه نیرو و دو
گشتاور

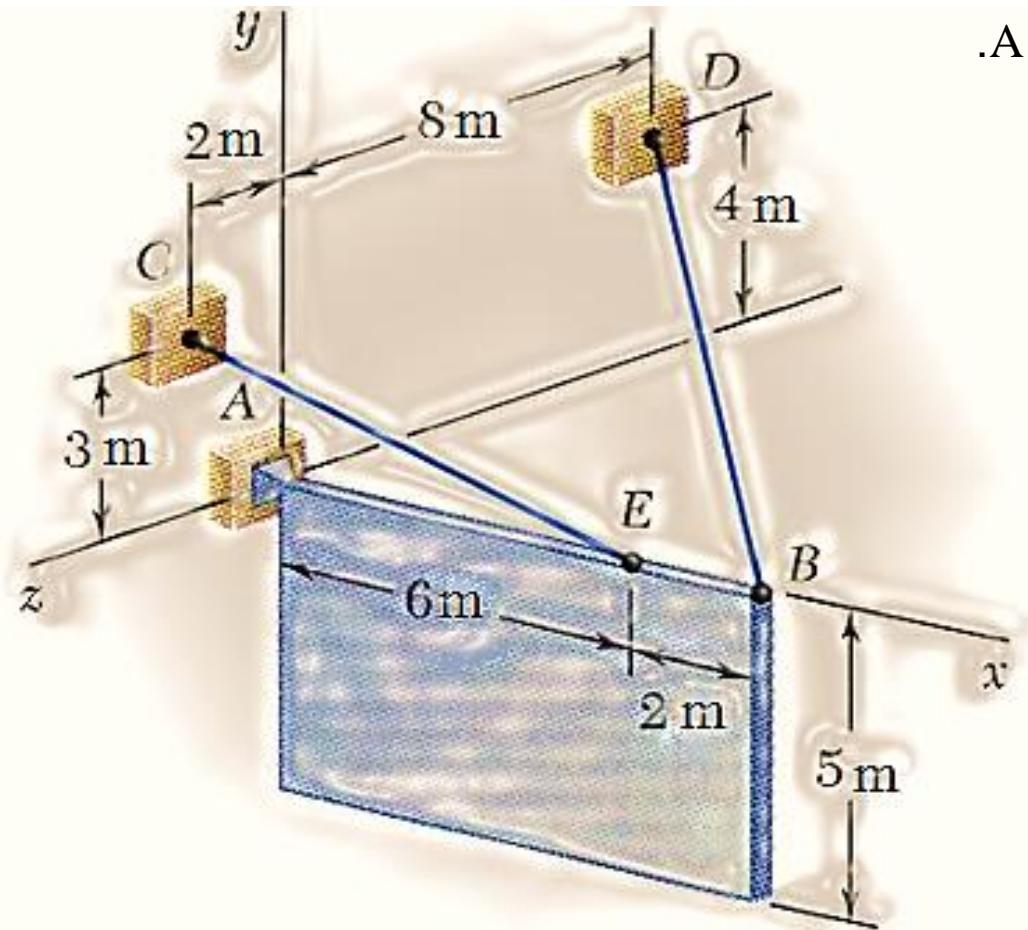
اتصال Universal (فُل گاردان)



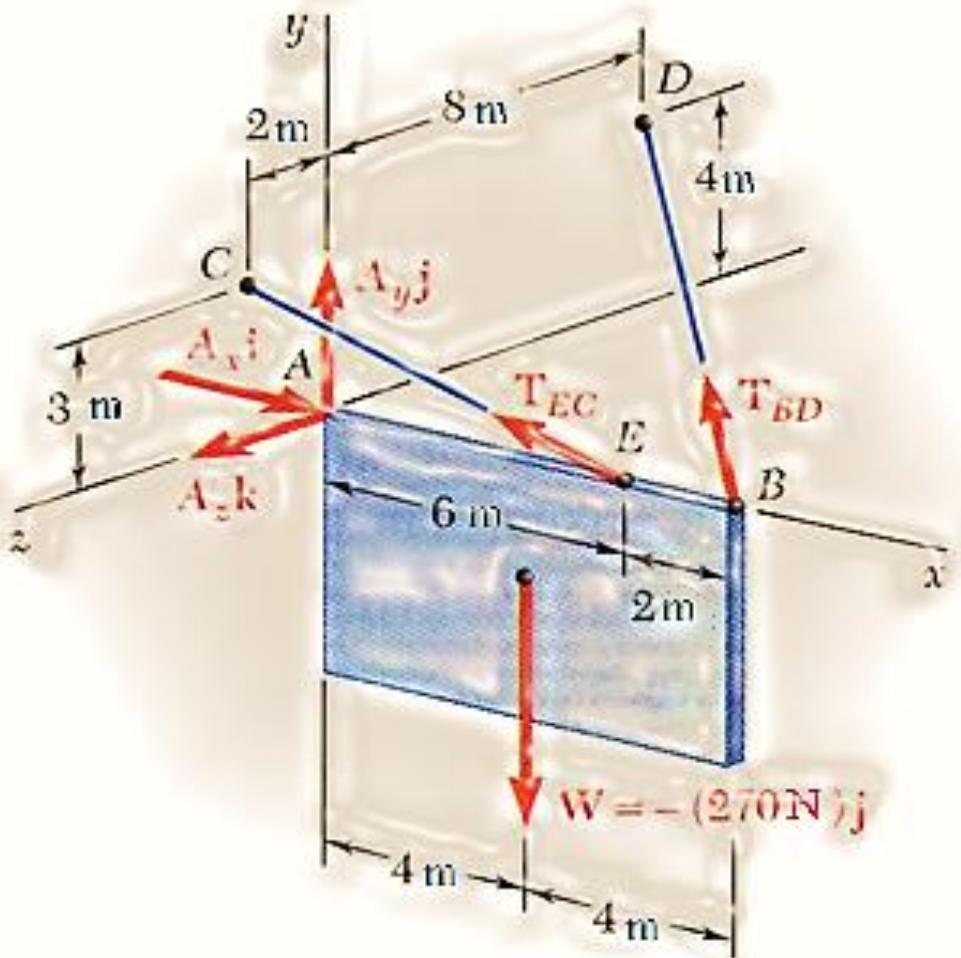
مثال ۵

- تابلویی به وزن مخصوص 270N که در نقاط E و B بوسیله سیستم کابل و توپی به تکیه گاه مهار شده است
مطلوبست:

- کشش موجود در کابلها و واکنش تکیه گاهی A.



مثال ۵

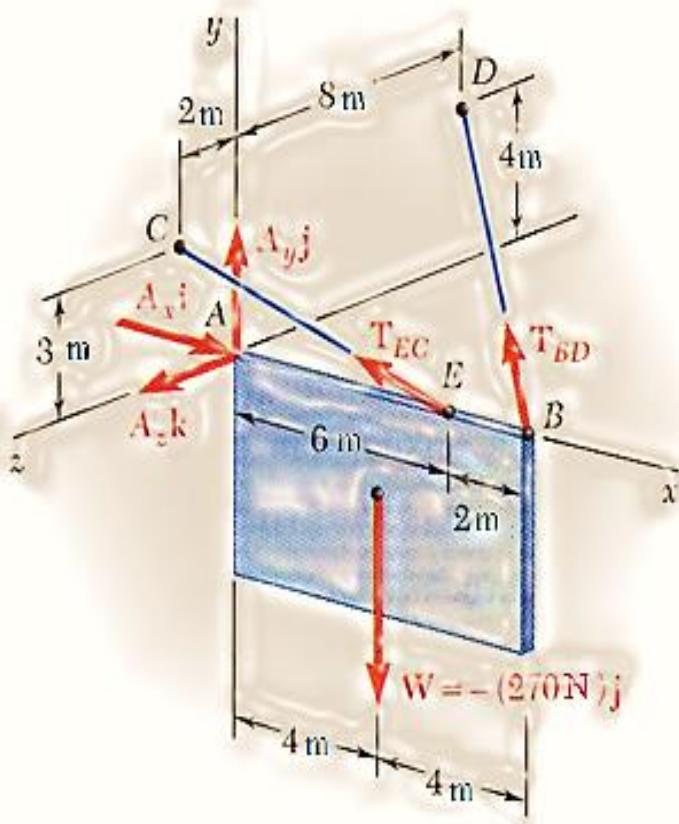


✓ باتوجه به پنج مجهول، سازه از نظر استاتیکی معین است.

$$\begin{aligned}\vec{T}_{BD} &= T_{BD} \frac{\vec{r}_D - \vec{r}_B}{|\vec{r}_D - \vec{r}_B|} \\ &= T_{BD} \frac{-8\vec{i} + 4\vec{j} - 8\vec{k}}{12} \\ &= T_{BD} \left(-\frac{2}{3}\vec{i} + \frac{1}{3}\vec{j} - \frac{2}{3}\vec{k} \right)\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\vec{T}_{EC} &= T_{EC} \frac{\vec{r}_C - \vec{r}_E}{|\vec{r}_C - \vec{r}_E|} \\ &= T_{EC} \frac{-6\vec{i} + 3\vec{j} + 2\vec{k}}{7} \\ &= T_{EC} \left(-\frac{6}{7}\vec{i} + \frac{3}{7}\vec{j} + \frac{2}{7}\vec{k} \right)\end{aligned}$$

مثال ۵



$$\sum \vec{F} = \vec{A} + \vec{T}_{BD} + \vec{T}_{EC} - (270 \text{ N}) \mathbf{j} = 0$$

$$\vec{i}: A_x - \frac{2}{3}T_{BD} - \frac{6}{7}T_{EC} = 0$$

$$\vec{j}: A_y + \frac{1}{3}T_{BD} + \frac{3}{7}T_{EC} - 270 \text{ N} = 0$$

$$\vec{k}: A_z - \frac{2}{3}T_{BD} + \frac{2}{7}T_{EC} = 0$$

$$\sum \vec{M}_A = \vec{r}_B \times \vec{T}_{BD} + \vec{r}_E \times \vec{T}_{EC} + (4 \text{ m}) \vec{i} \times (-270 \text{ N}) \mathbf{j} = 0$$

$$\vec{j}: 5.333T_{BD} - 1.714T_{EC} = 0$$

$$\vec{k}: 2.667T_{BD} + 2.571T_{EC} - 1080 \text{ N} = 0$$

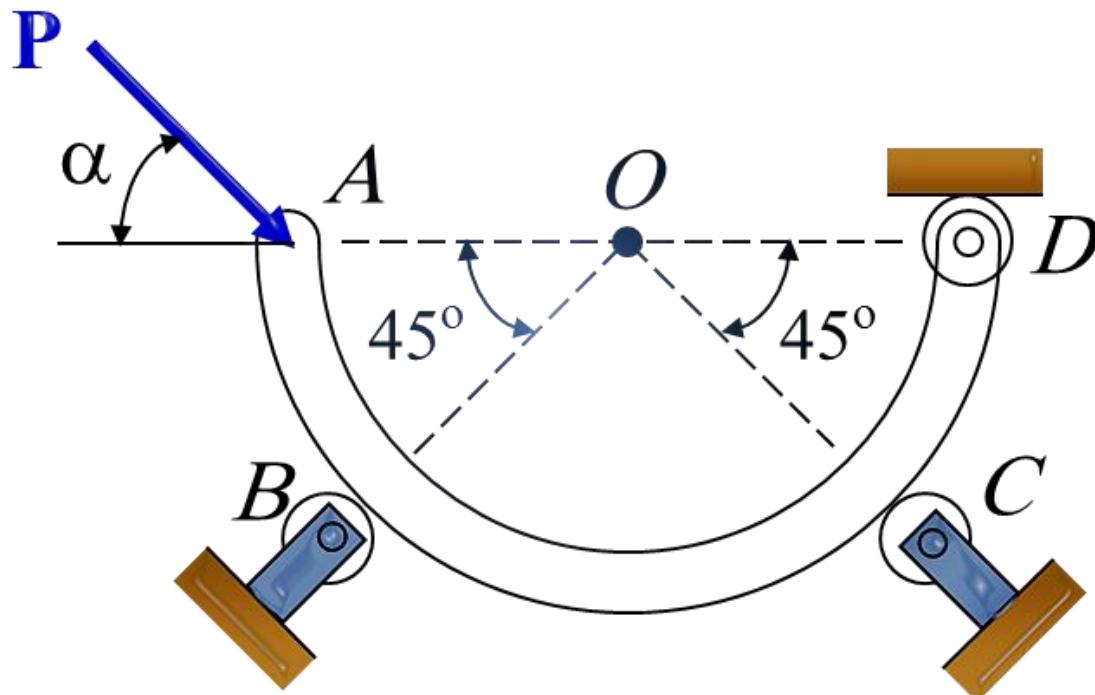
✓ با حل ۵ معادله فوق:

$$T_{BD} = 101.3 \text{ N} \quad T_{EC} = 315 \text{ N}$$

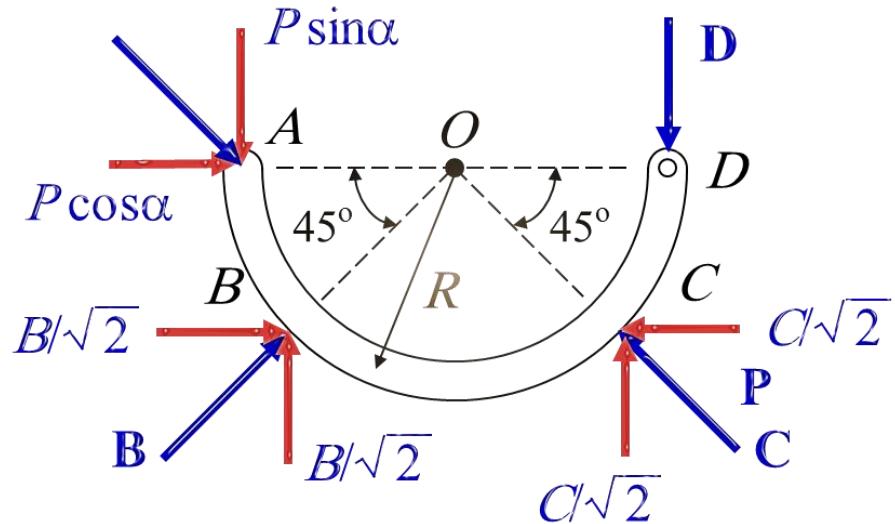
$$\vec{A} = (338 \text{ N}) \mathbf{i} + (101.2 \text{ N}) \mathbf{j} - (22.5 \text{ N}) \mathbf{k}$$

□ میله نیم دایره ABCD توسط غلتکهایی در B و C و D مهار شده است. خط اثر واکنشهای این تکیه گاهها باهم زاویه ۴۵ درجه می سازند، مطلوبست:

- واکنش تکیه گاهی این سه تکیه گاه.



✓ دیاگرام جسم آزاد میله :



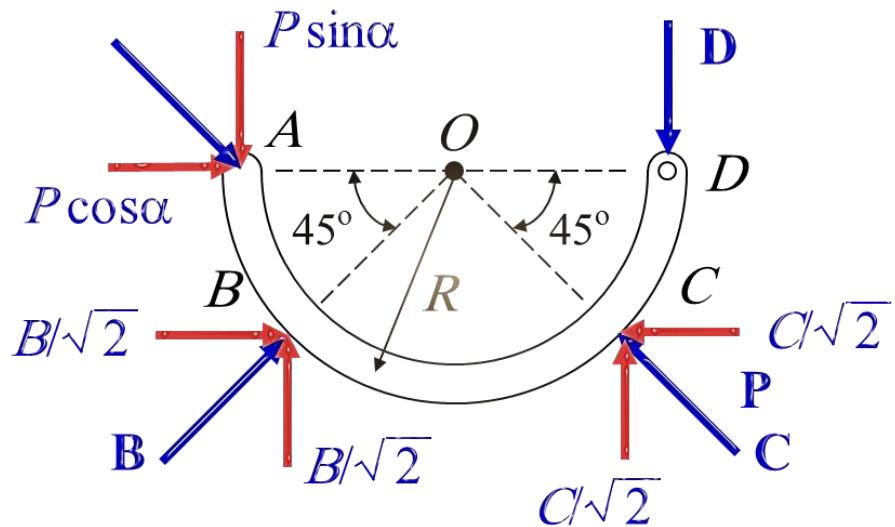
✓ معادلات تعادل استاتیکی:

$$+\circlearrowleft \Sigma M_O = 0: (P \sin \alpha) R - D(R) = 0 \quad D = P \sin \alpha \quad (1)$$

$$\pm \rightarrow \Sigma F_x = 0: P \cos \alpha + B/\sqrt{2} - C/\sqrt{2} = 0 \quad (2)$$

$$+\uparrow \Sigma F_y = 0: -P \sin \alpha + B/\sqrt{2} + C/\sqrt{2} - P \sin \alpha = 0$$

$$-2P \sin \alpha + B/\sqrt{2} + C/\sqrt{2} = 0 \quad (3)$$



✓ معادلات تعادل استاتیکی:

$$(2) + (3) \quad P(\cos\alpha - 2\sin\alpha) + 2 B/\sqrt{2} = 0$$

$$B = \frac{\sqrt{2}}{2} (2\sin\alpha - \cos\alpha) P \quad (4)$$

$$(2) - (3) \quad P(\cos\alpha + 2\sin\alpha) - 2 C/\sqrt{2} = 0$$

$$C = \frac{\sqrt{2}}{2} (2\sin\alpha + \cos\alpha) P \quad (5)$$

✓ با حل معادلات تعادل :

$$\alpha = 45^\circ \text{ برای } \sin\alpha = \cos\alpha = 1/\sqrt{2}$$

EQ. (4) : $B = \frac{\sqrt{2}}{2} \left(\frac{2}{\sqrt{2}} - \frac{1}{\sqrt{2}} \right) P = \frac{1}{2}P;$

EQ. (5) : $C = \frac{\sqrt{2}}{2} \left(\frac{2}{\sqrt{2}} - \frac{1}{\sqrt{2}} \right) P = \frac{3}{2}P;$

EQ. (1) : $D = P/\sqrt{2}$

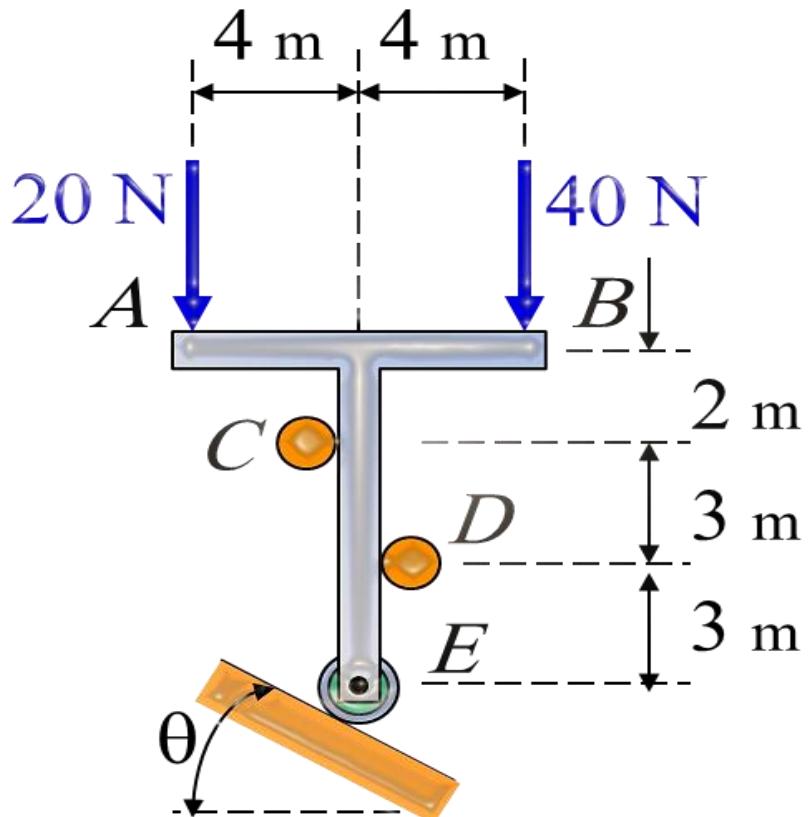
$$\mathbf{B} = \frac{1}{2} P \nearrow 45^\circ$$

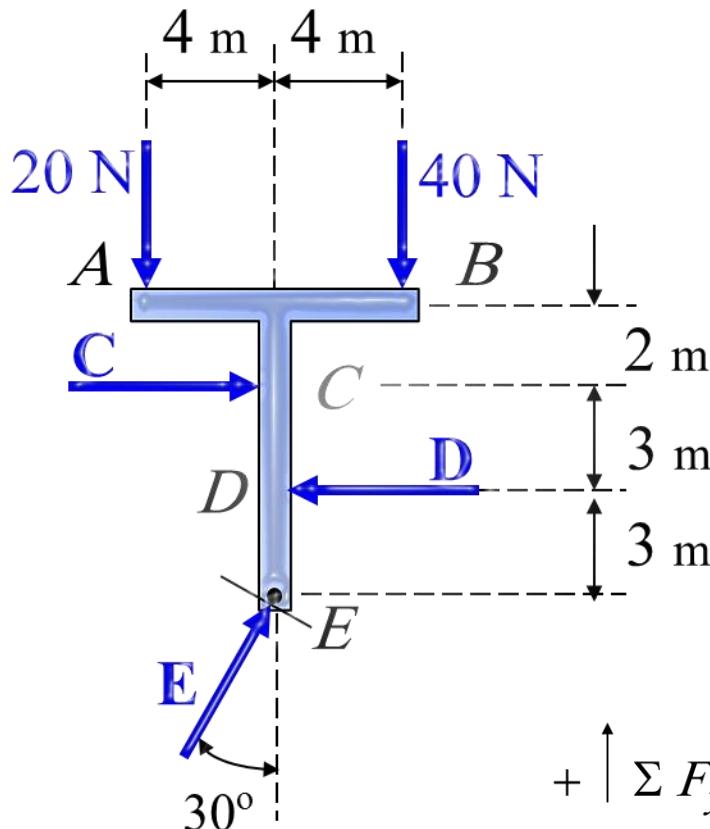
$$\mathbf{C} = \frac{3}{2} P \nearrow 45^\circ$$

$$\mathbf{D} = P/\sqrt{2} \downarrow$$



□ نیمرخ T شکل نشان داده شده در شکل بوسیله چرخ کوچکی در E و دو میخ چوبی در نقاط D و C حمایت میگردد. باصرفنظر از اثر اصطکاک بین چرخ و سطح، واکنشهای تکیه گاهی را در نقاط مزبور در شرایطی که زاویه $\theta=30^\circ$ است، تعیین نمایید.





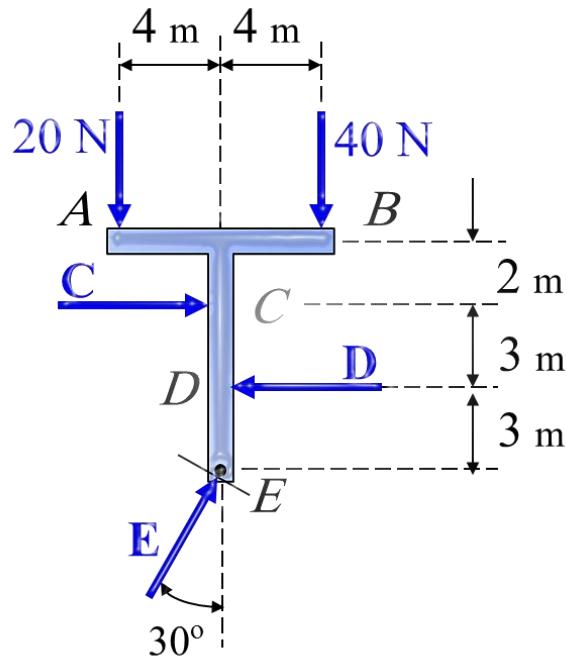
✓ دیاگرام جسم آزاد :

✓ معادلات تعادل استاتیکی:

$$+ \uparrow \sum F_y = 0: \quad E \cos 30^\circ - 20 - 40 = 0$$

$$E = \frac{60 \text{ N}}{\cos 30^\circ} = 69.28 \text{ N}$$

$E = 69.3 \text{ N}$ 60°



✓ معادلات تعادل استاتیکی:

$$\rightarrow \sum M_D = 0:$$

$$(20 \text{ N})(4 \text{ m}) - (40 \text{ N})(4 \text{ m}) - C(3 \text{ m}) + E \sin 30^\circ (3 \text{ m}) = 0$$

$$-80 - 3C + 69.28 (0.5)(3) = 0$$

$$C = 7.974 \text{ N}$$

$$\boxed{C = 7.97 \text{ N} \longrightarrow}$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0:$$

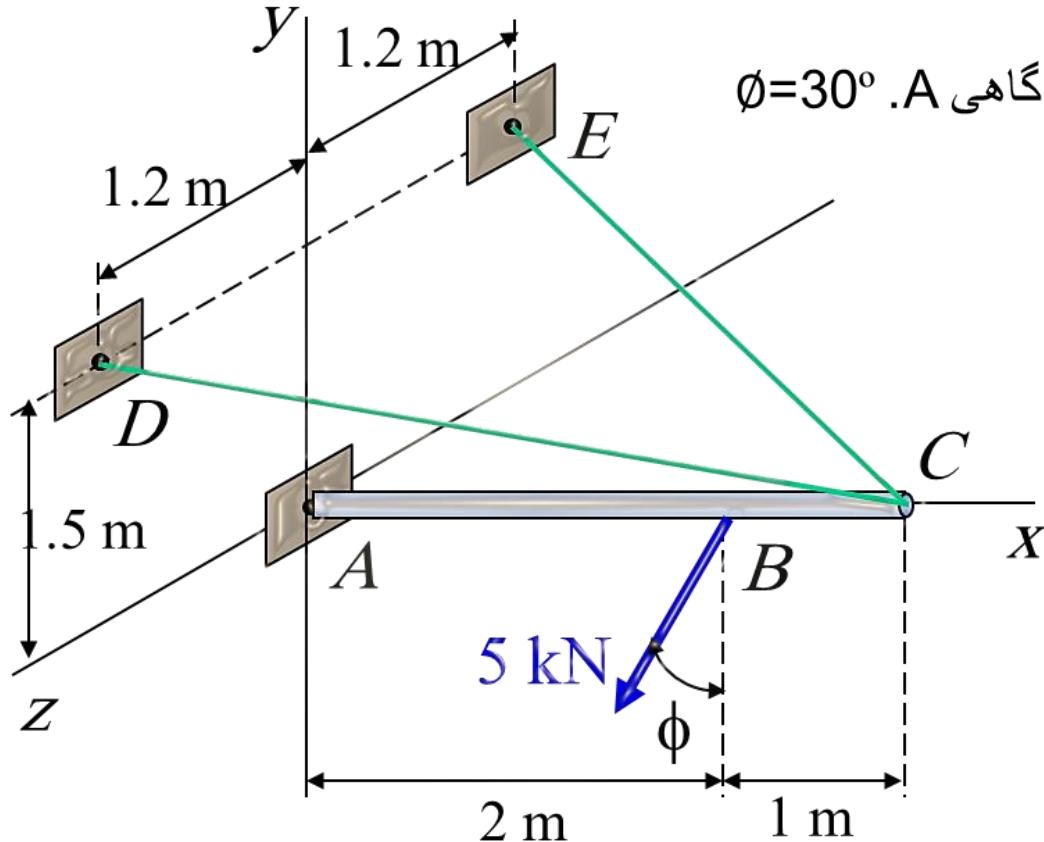
$$E \sin 30^\circ + C - D = 0$$

$$(69.28 \text{ N})(0.5) + 7.974 \text{ N} - D = 0$$

$$\boxed{\mathbf{D} = 42.6 \text{ N} \longleftarrow}$$

□ میله AC بوسیله یک توپی در انتهای خود به دیوار متصل است و توسط دو کابل مهار شده است با توجه به شرایط بارگذاری نشان داده شده، مطلوبست :

- کشش موجود در کابلها و واکنش تکیه گاهی A .

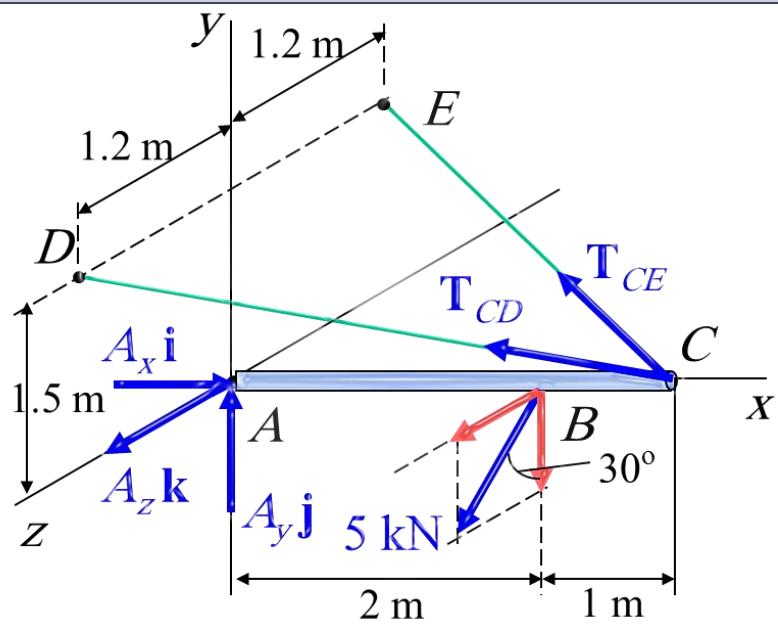


✓ دیاگرام جسم آزاد :

✓ معادلات تعادل استاتیکی شش و مجهولات پنج مورد می باشد. اما گشتاور در AC صفر است:

$$\sum M_{AC} = 0$$

$$r_{B/A} = 2 \mathbf{i} \quad r_{C/A} = 3 \mathbf{i}$$



$$F_B = - (5 \cos 30^\circ) \mathbf{j} + (5 \sin 30^\circ) \mathbf{k} = -4.33 \mathbf{j} + 2.5 \mathbf{k}$$

$$\overrightarrow{CD} = -3 \mathbf{i} + 1.5 \mathbf{j} + 1.2 \mathbf{k} \quad CD = 3.562 \text{ m}$$

$$T_{CD} = T_{CE} \quad \frac{\overrightarrow{CD}}{CD} = \frac{T_{CD}}{3.562} \quad (-3 \mathbf{i} + 1.5 \mathbf{j} + 1.2 \mathbf{k})$$

$$T_{CE} = T_{CE} \quad \frac{\overrightarrow{CE}}{CE} = \frac{T_{CD}}{3.562} \quad (-3 \mathbf{i} + 1.5 \mathbf{j} - 1.2 \mathbf{k})$$

$$\Sigma M_A = 0: \quad \mathbf{r}_{C/A} \times \mathbf{T}_{CD} + \mathbf{r}_{C/A} \times \mathbf{T}_{CE} + \mathbf{r}_{B/A} \times \mathbf{F}_B = 0$$

$$\begin{vmatrix} \mathbf{i} & \mathbf{j} & \mathbf{k} \\ 3 & 0 & 0 \\ -3 & 1.5 & 1.2 \end{vmatrix} \frac{T_{CD}}{3.562} + \begin{vmatrix} \mathbf{i} & \mathbf{j} & \mathbf{k} \\ 3 & 0 & 0 \\ -3 & 1.5 & -1.2 \end{vmatrix} \frac{T_{CE}}{3.562} + \begin{vmatrix} \mathbf{i} & \mathbf{j} & \mathbf{k} \\ 2 & 0 & 0 \\ 0 & -4.33 & 2.5 \end{vmatrix} = 0$$

✓ ضرایب بردارهای واحد برابر صفر:

$$\mathbf{j}: -3.6 \frac{T_{CD}}{3.562} + 3.6 \frac{T_{CE}}{3.562} - 5 = 0$$

$$-3.6 T_{CD} + 3.6 T_{CE} - 17.81 = 0 \quad (1)$$

$$T_{CE} = 5.90 \text{ kN}$$

$$\mathbf{k}: 4.5 \frac{T_{CD}}{3.562} + 4.5 \frac{T_{CE}}{3.562} - 8.66 = 0$$

$$T_{CD} = 0.954 \text{ kN}$$

$$4.5 T_{CD} + 4.5 T_{CE} = 30.85 \quad (2)$$

✓ معادلات تعادل استاتیکی :

$$\sum F = 0: A + T_{CD} + T_{CE} + F_B = 0$$

i: $A_x + \frac{0.954}{3.562} (-3) + \frac{5.902}{3.562} (-3) = 0$

$$A_x = 5.77 \text{ kN}$$

j: $A_y + \frac{0.954}{3.562} (1.5) + \frac{5.902}{3.562} (1.5) - 4.33 = 0 \quad A_y = 1.443 \text{ kN}$

k: $A_z + \frac{0.954}{3.562} (1.2) + \frac{5.902}{3.562} (-1.2) + 2.5 = 0 \quad A_z = -0.833 \text{ kN}$

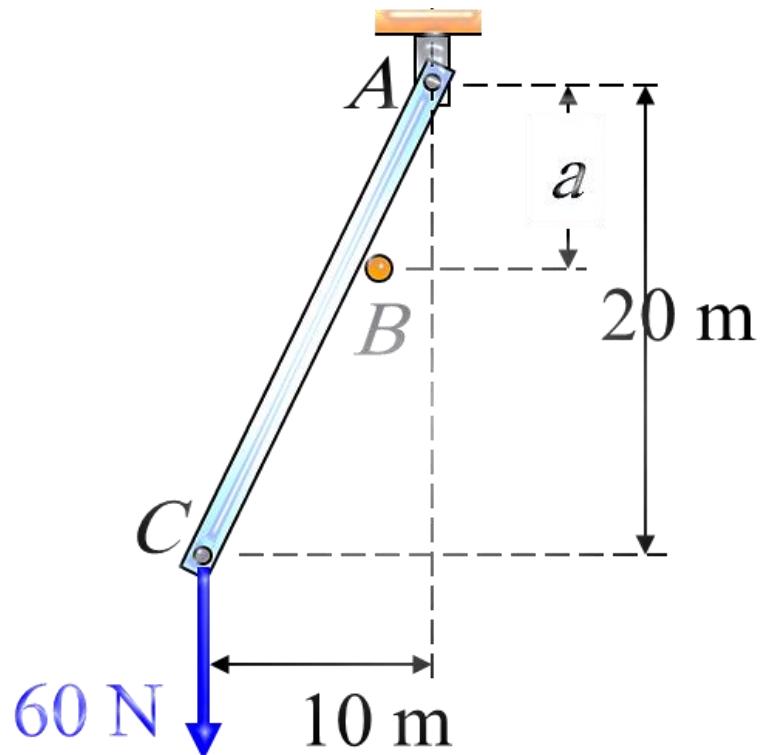
$\mathbf{A} = (5.77 \text{ kN}) \mathbf{i} + (1.443 \text{ kN}) \mathbf{j} - (0.833 \text{ kN}) \mathbf{k}$



□ میله AC بصورت مفصلی در A و در B روی یک میخ چوبی تکیه دارد، باصرفنظر از اثرات اصطکاک مطلوبست:

i. واکنش تکیه گاهی در A و B وقتی $a=8\text{m}$ است.

ii. اگر واکنش تکیه گاهی در A فقط افقی باشد، مقدار a چقدر است؟ بزرگی واکنشهای تکیه گاهی را نیز تعیین کنید.



$$a = 8 \text{ m} \quad .i$$

دیاگرام جسم آزاد :

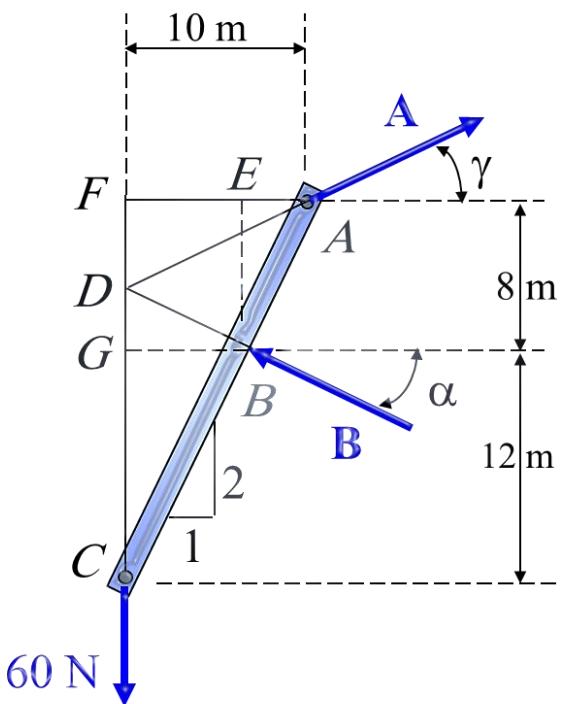
$$\frac{1}{2} AE = \frac{1}{2} EB = (8) = 4 \text{ m}$$

$$EF = BG = 10 - 4 = 6 \text{ m}$$

$$\frac{1}{2} DG = \frac{1}{2} BG = (6) = 3 \text{ m}$$

$$FD = FG - DG = 8 - 3 = 5 \text{ m}$$

$$\tan \gamma = \frac{FD}{AF} = \frac{5}{10} ; \quad \gamma = 26.57^\circ$$

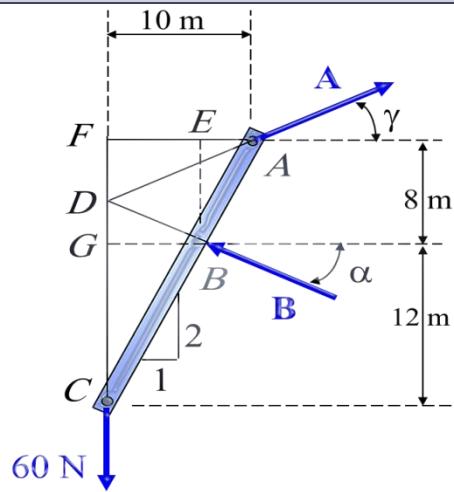


$$\tan \frac{\alpha}{2} =$$

$$\alpha = 26.57^\circ$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

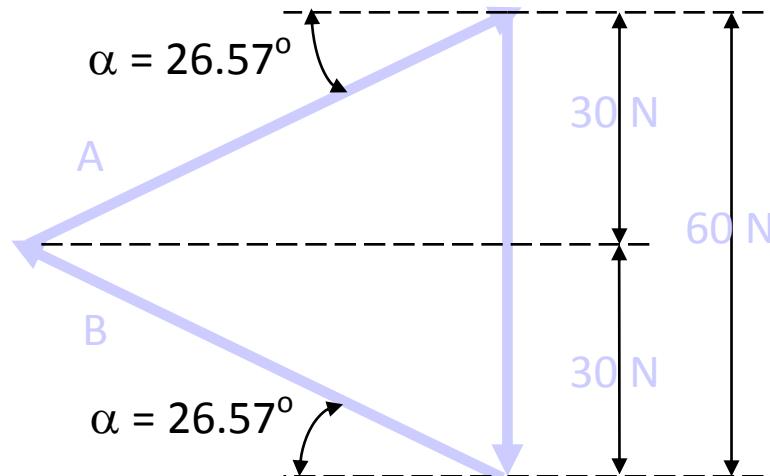
مثال ۹



$$A = B \frac{30 \text{ N}}{\sin 26.57^\circ} = 67.08 \text{ N}$$

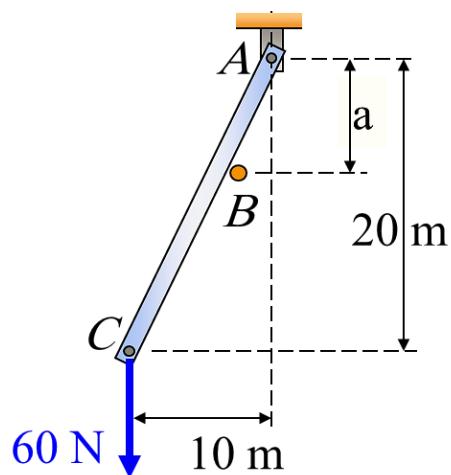
$$A = \cancel{67.1} \text{ N} \quad 26.6^\circ$$

$$B = \cancel{67.1} \text{ N} \quad 26.6^\circ$$



ii. وقتی واکنش در تکیه گاه A افقی است.

✓ دیاگرام جسم آزاد :



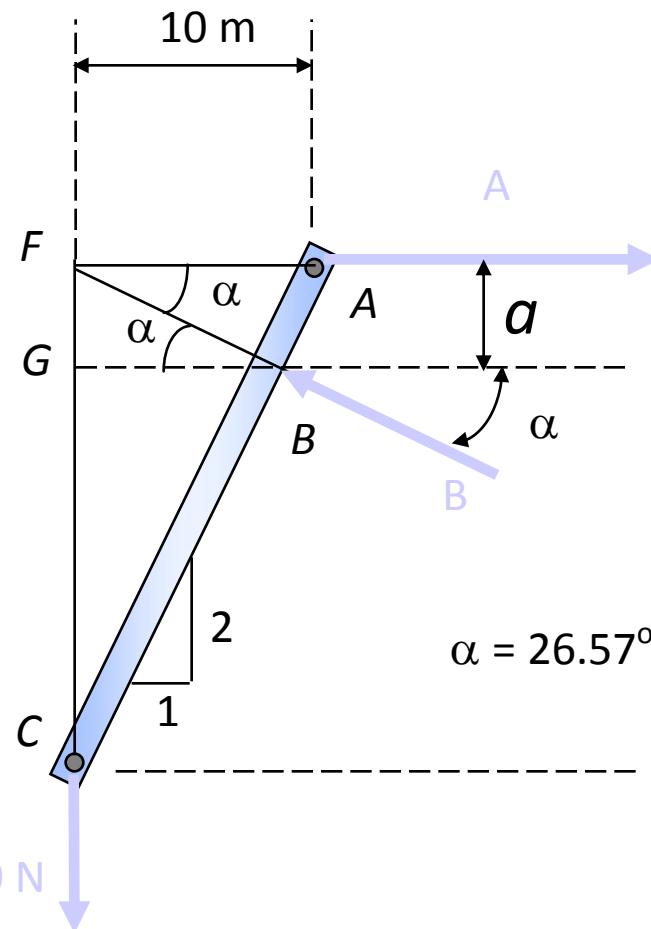
$$\Delta ABF : BF = AF \cos \alpha$$

$$\Delta BFG : FG = BF \sin \alpha$$

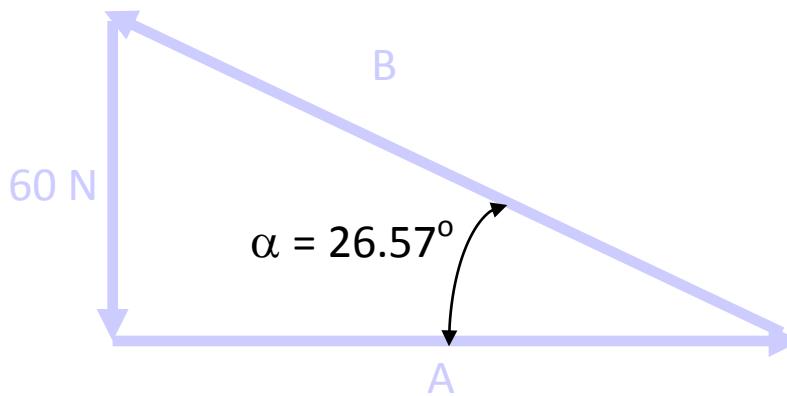
$$a = FG = AF \cos \alpha \sin \alpha$$

$$a = (10 \text{ m}) \cos 26.57^\circ \sin 26.57^\circ$$

$$a = 4.00 \text{ m}$$



✓ بزرگی واکنشهای تکیه گاهی:



$$\frac{60 \text{ N}}{\tan \alpha}$$

$$A =$$

$$= 120 \text{ N}$$

$$A \Rightarrow 120.0 \text{ N}$$

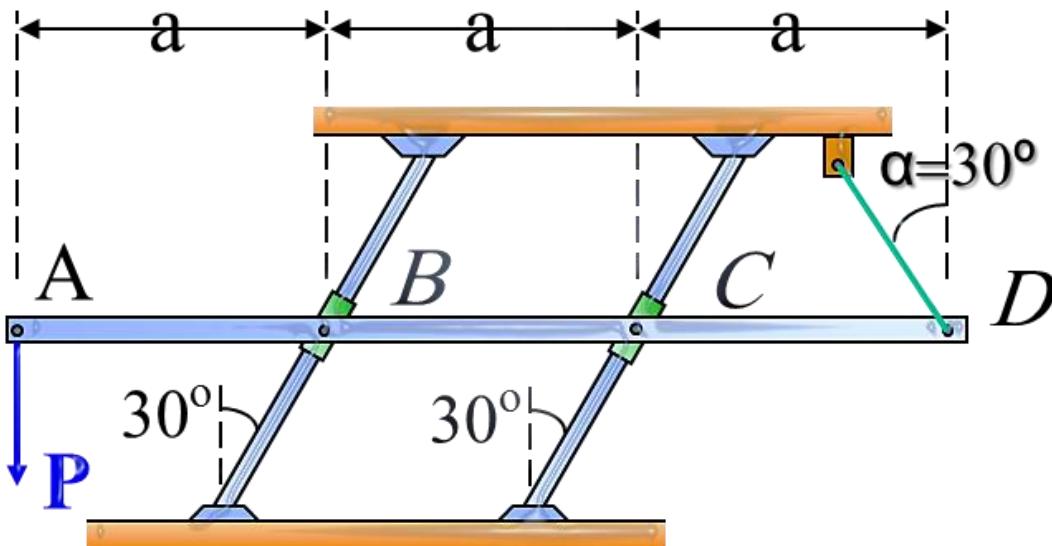
$$\frac{60 \text{ N}}{\sin \alpha}$$

$$B = 134.16 \text{ N}$$

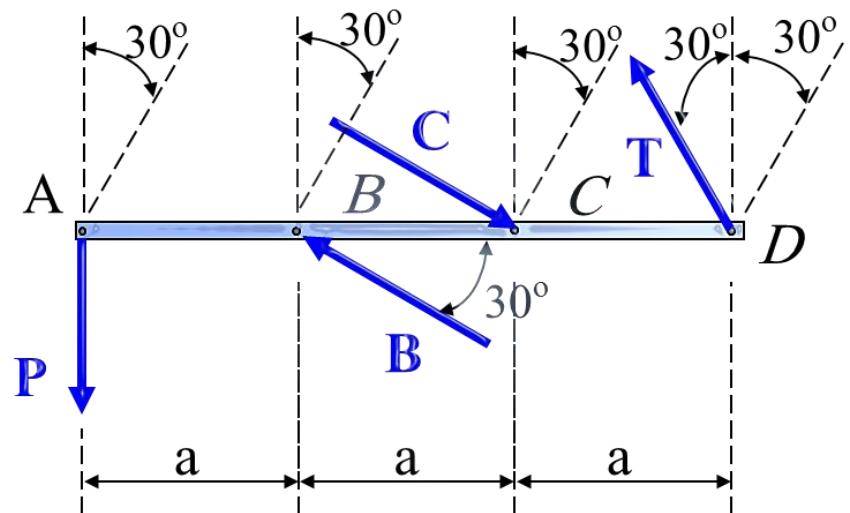
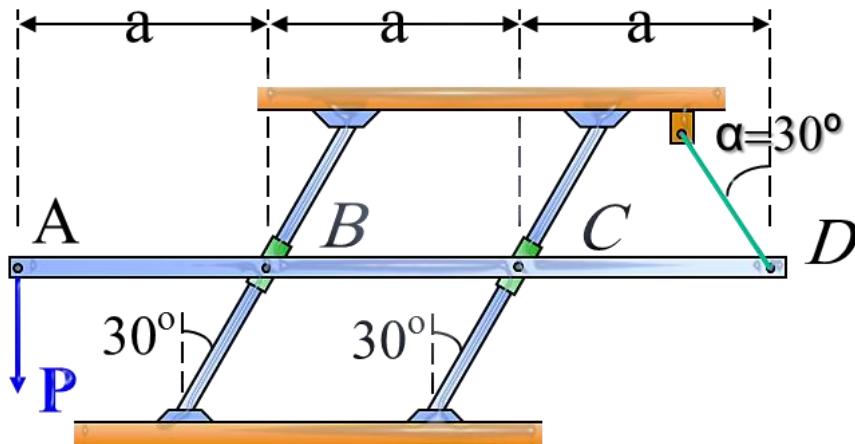
$$B = 134.2 \text{ N} \quad 26.6^\circ$$

□ میله AD در نقاط B و C توسط حلقه به میله ای متصل شده است که فقط حرکت را در امتداد میله میسر میسازد. (سیستم حلقه و میله بدون اصطکاک) میله AD در A تحت بار P قرار می گیرد و در D توسط یک کابل مهار می شود. مطلوب است:

- I. بزرگی نیروی کششی در کابل.
- II. واکنش در B و C .



✓ دیاگرام جسم آزاد :



✓ نوشتن معادلات تعادل و حل مجهولات:

$$30^\circ \swarrow \quad \sum F = 0: \quad -P \cos 30^\circ + T \cos 60^\circ = 0$$

$$T = P \frac{\cos 30^\circ}{\cos 60^\circ} = P \frac{\sqrt{3}/2}{1/2}$$

$$T = \sqrt{3} P$$

$$\rightarrow \sum M_B = 0: \quad P a - (C \sin 30^\circ) a + T \cos 30^\circ (2a) = 0$$

$$P a - \left(\frac{1}{2} C\right) a + \sqrt{3} P \left(\frac{\sqrt{3}}{2}\right) 2a = 0$$

$$-\frac{1}{2} C + (1 + 3) P = 0; \quad C = 8 P \quad \boxed{C = 8 P \quad \searrow 30^\circ}$$



$$\pm \sum F = 0: \quad -B \cos 30^\circ + C \cos 30^\circ - T \sin 30^\circ = 0$$

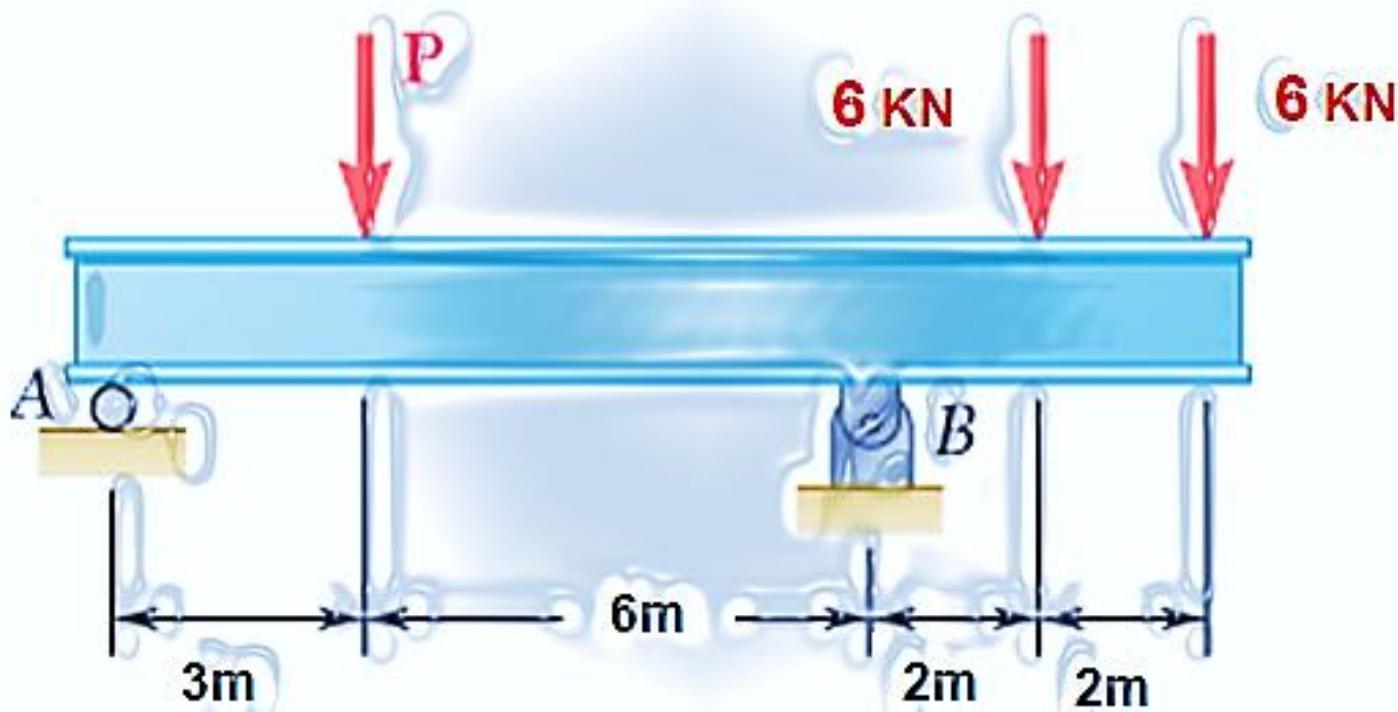
$$-B \frac{\sqrt{3}}{2} + 8 P \frac{\sqrt{3}}{2} - \sqrt{3} P \left(\frac{1}{2}\right) = 0;$$

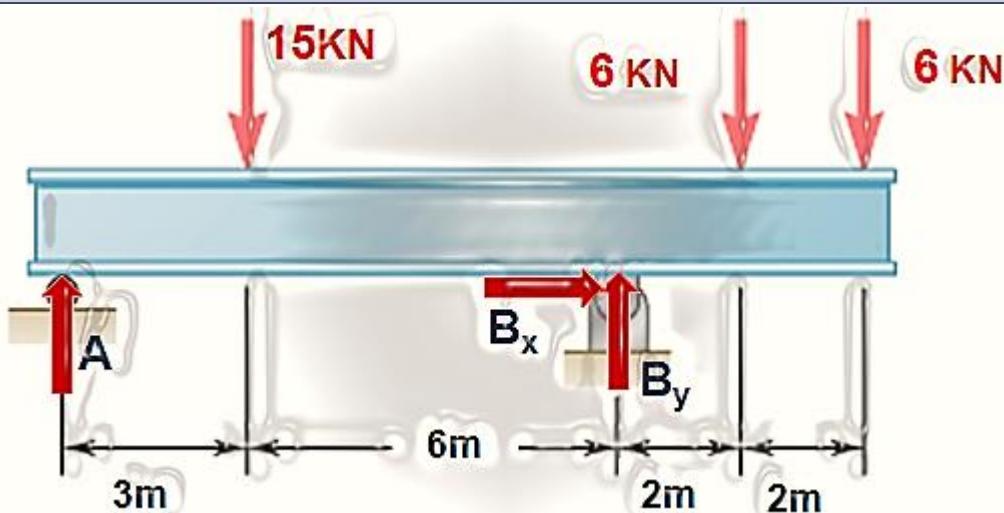
$$B = 7 P$$

$$\boxed{B = 7 P \quad \nearrow 30^\circ}$$

□ روی تیر AB سه بار مانند شکل اثر می کنند. اگر از وزن تیر صرفنظر شود. مطلوبست:

- واکنش تکیه گاهی در A و B وقتی $P=15\text{KN}$ است.





✓ نوشتن معادلات تعادل :

$$\sum \vec{F}_x = 0$$

$$B_x = 0$$

✓ می توان هم از معادلات $\sum F_y$ و هم از معادلات $\sum M$ به واکنشهای تکیه گاهی رسید:

$$\sum \vec{M}_A = 0$$

$$(-15 \text{ KN})(3 \text{ m}) + B_y(9 \text{ m}) - (6 \text{ KN})(11 \text{ m}) - (6 \text{ KN})(13 \text{ m}) = 0$$

$$B_y = 21.0 \text{ KN}$$

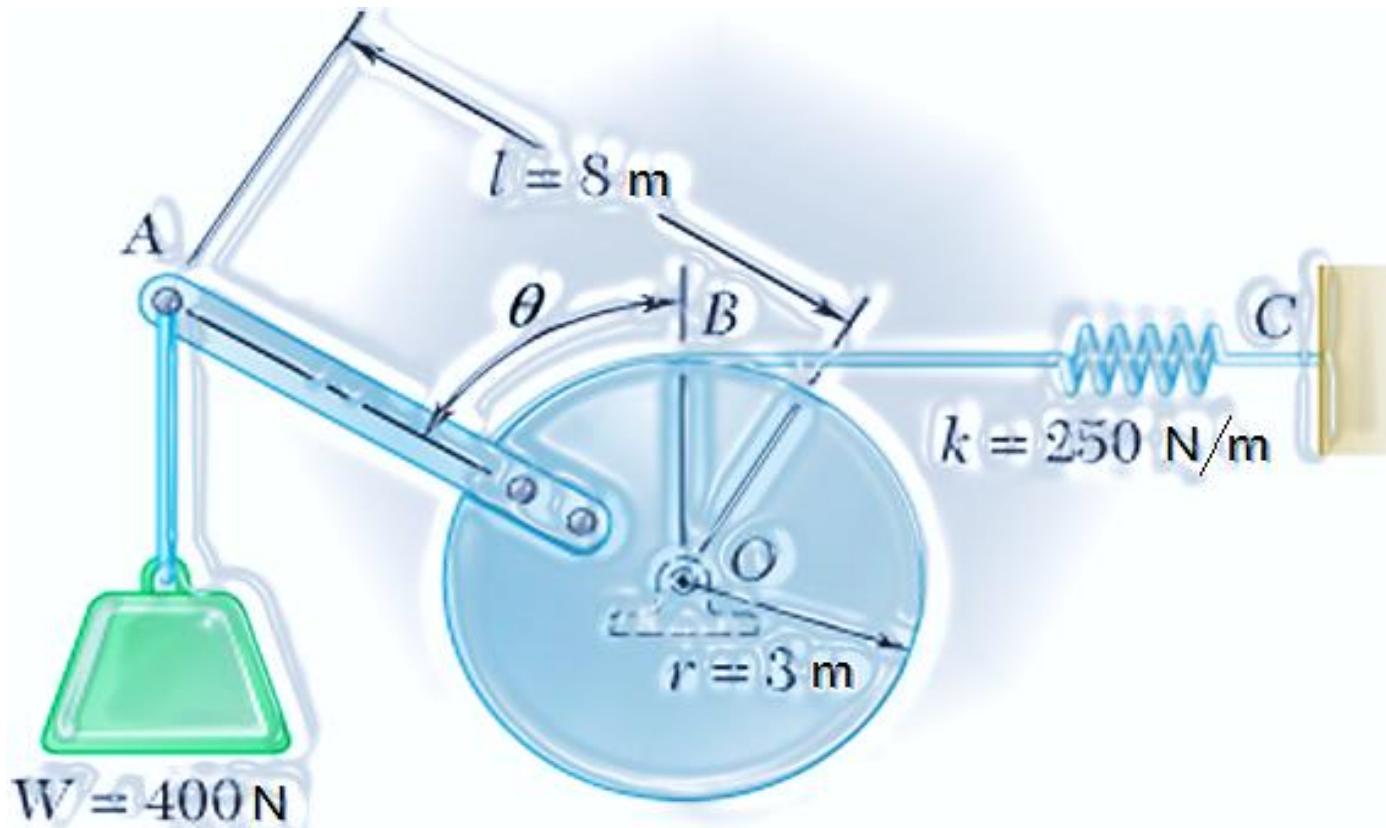
$$\sum \vec{M}_B = 0$$

$$-A(9 \text{ m}) + (15 \text{ KN})(6 \text{ m}) - (6 \text{ KN})(2 \text{ m}) - (6 \text{ KN})(4 \text{ m}) = 0$$

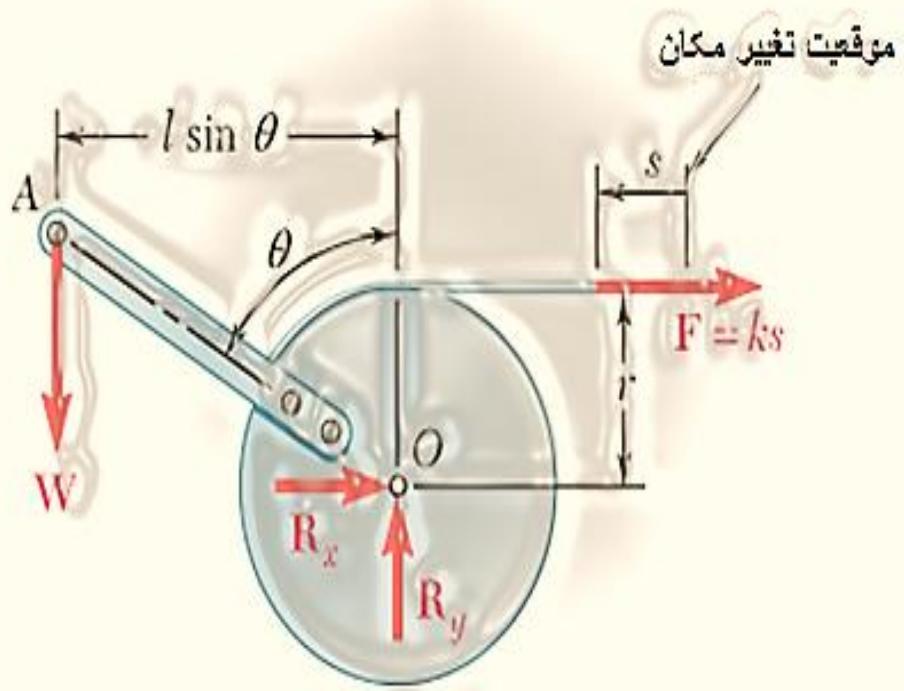
$$A = 6.00 \text{ KN}$$

□ وزنه 400N به اهرمی در نقطه A متصل است. اهرم نیز به صفحه دایره ای شکلی که به یاتاقان O و فنر BC به سختی 250N/m متصل است، مطلوبست:

▪ زاویه θ در حالت تعادل.



✓ معادله تعادل $\sum M_O = 0$ حول نقطه O :



$$s = r\theta$$

$$F = ks = kr\theta$$

$$\sum M_O = 0$$

$$Wl \sin \theta - r(kr\theta) = 0$$

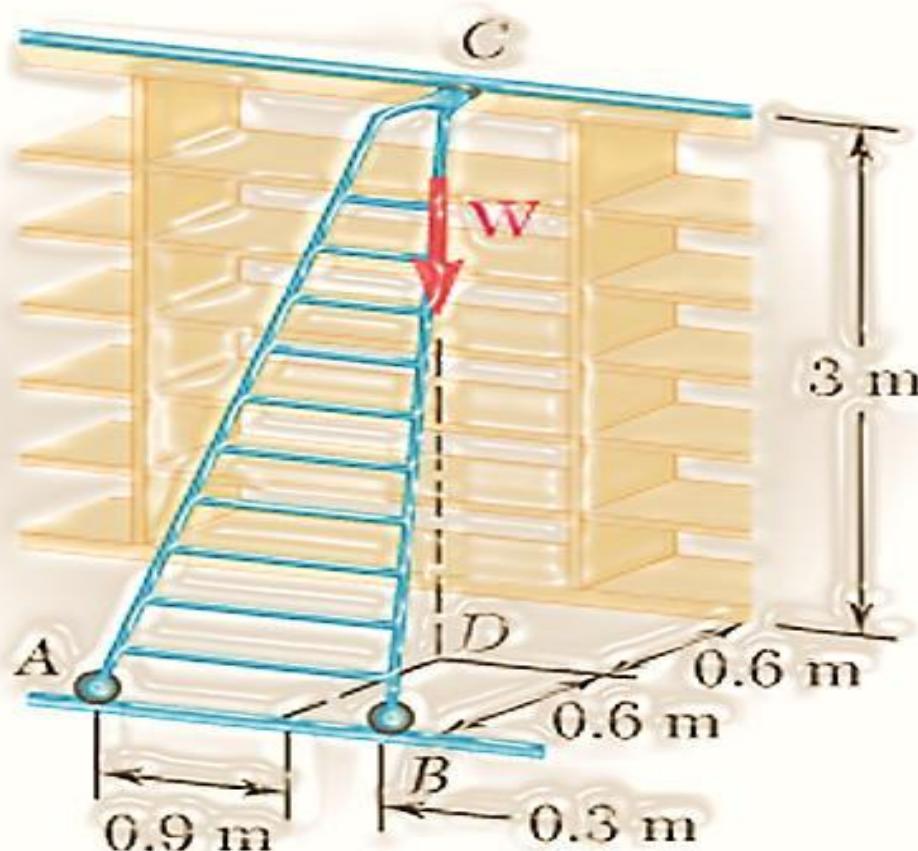
$$\sin \theta = \frac{kr^2}{Wl} \theta = \frac{250 * 3^2}{400 * 8} \theta$$

$$\sin \theta = 0.703\theta$$

$$\theta = 80.3^\circ, 0^\circ$$

- نرده‌بانی 20kg برای دسترسی به قفسه‌های کتاب در کتابخانه مورد استفاده قرار می‌گیرد. نرده‌بان در A و B توسط دو چرخ روی ریل و یک چرخ مهار شده در ریل در نقطه C تکیه دارد، اگر وزن کتابدار 80kg باشد، مطلوبست:

- واکنشهای تکیه گاهی، وقتی کتابدار روی نرده‌بان است. (W در مرکز جرم وارد شده است)



✓ دیاگرام واکنشها:

✓ با حل پنج معادله برای مجهولات می توان به جوابها رسید و پنج مجهول را بدست آورد:

$$W = -mg\vec{j} = -(80 + 20)(9.81)\vec{j} = -981\vec{j}$$

$$\sum F = 0$$

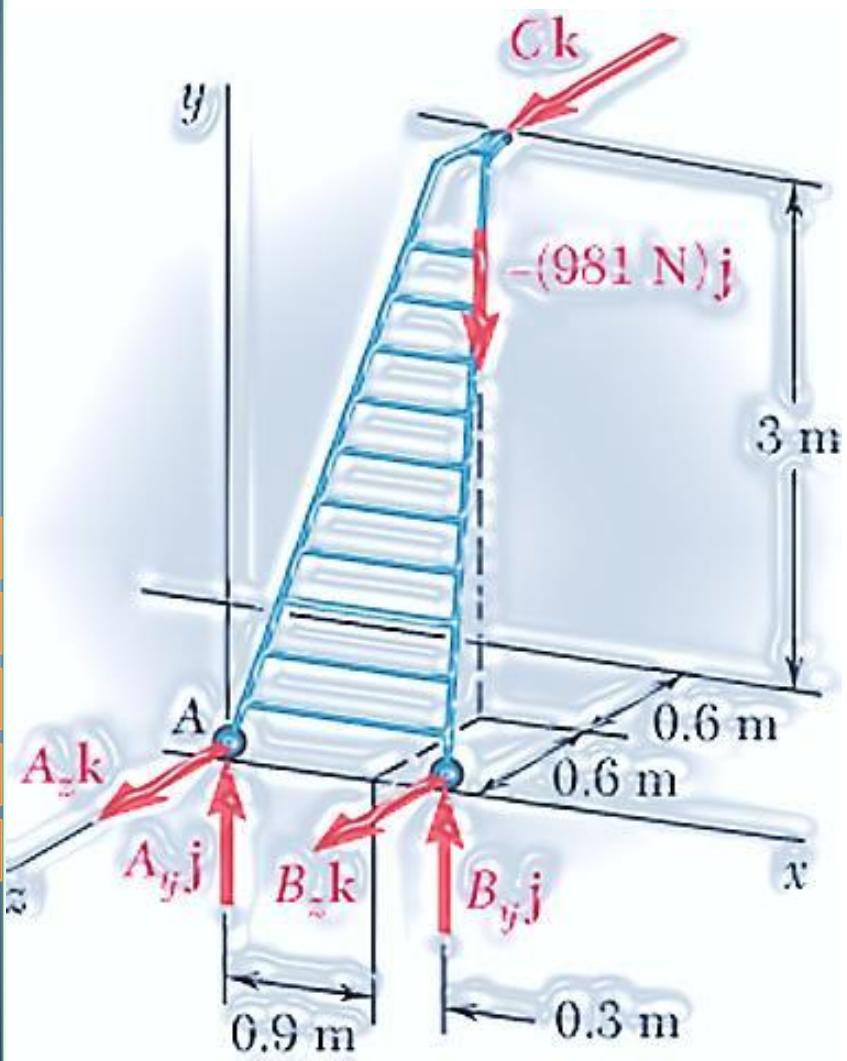
$$A_y\vec{j} + A_z\vec{k} + B_y\vec{j} + B_z\vec{k} - 981\vec{j} + C\vec{k} = 0$$

$$A_y + B_y - 981 = 0$$

$$A_z + B_z + C = 0$$

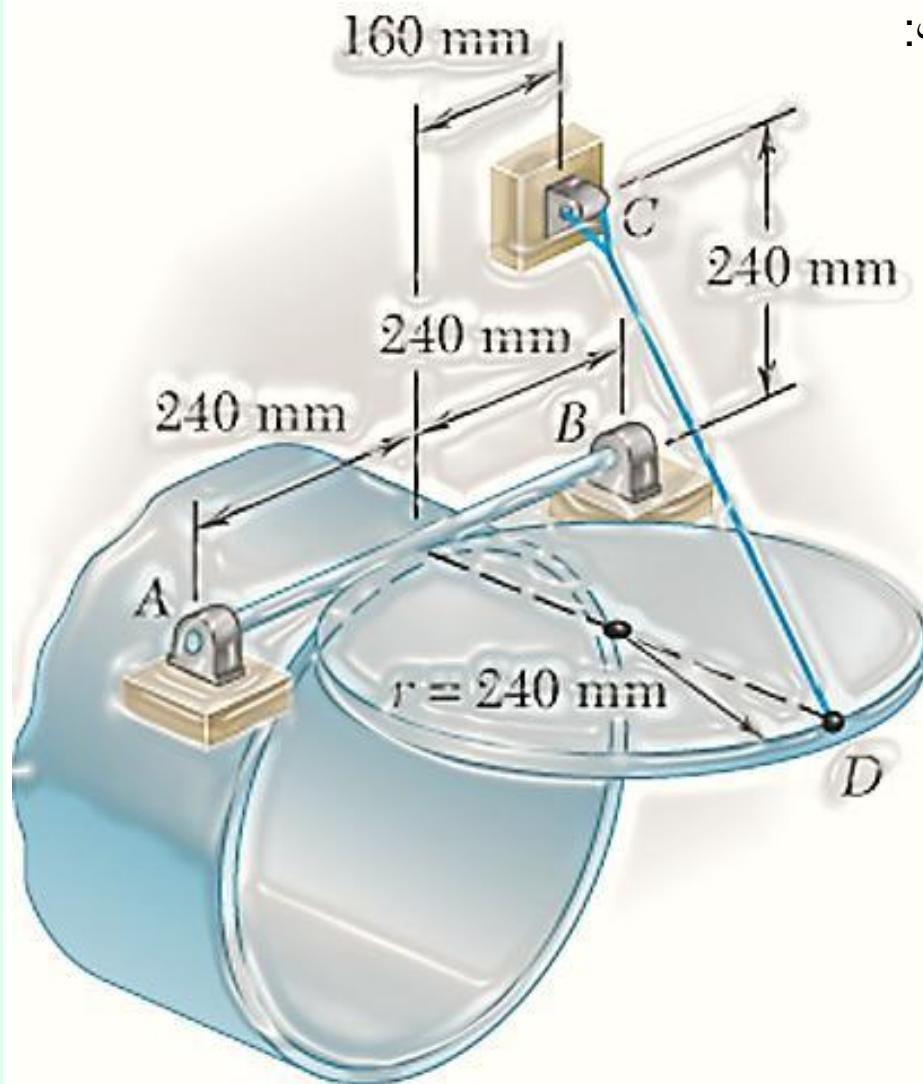
$$\sum M_A = 0$$

$$1.2\vec{i} \times (B_y\vec{j} + B_z\vec{k}) + (0.9\vec{i} - 0.6\vec{k}) \times (-981\vec{j}) \\ + (0.6\vec{i} + 3\vec{j} - 1.2\vec{k}) \times (C\vec{k}) = 0$$

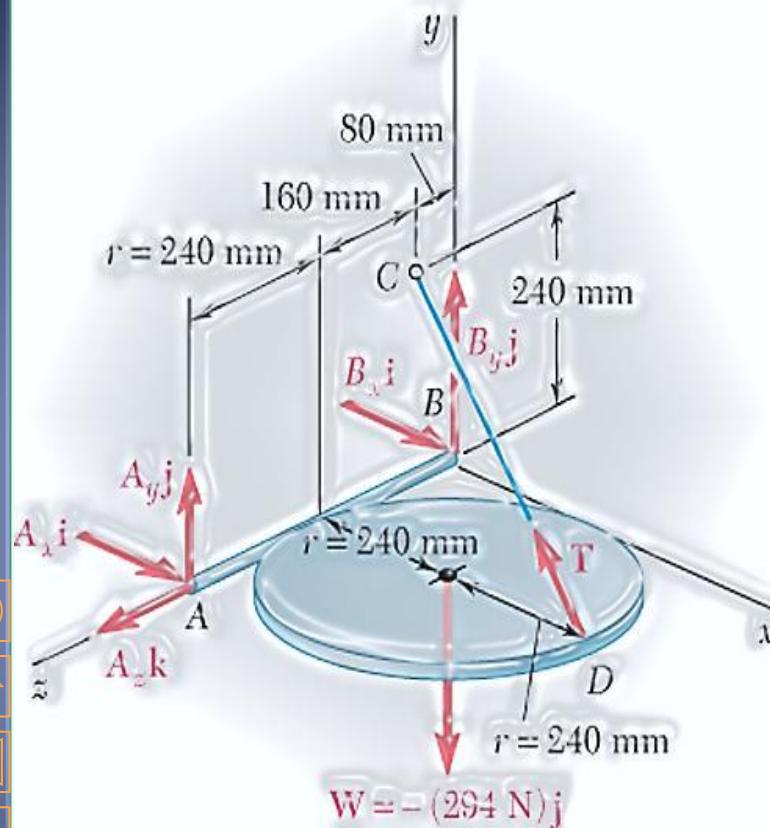


□ در پوشش یک لوله به شعاع 240mm و وزن 30kg توسط محور AB و کابل CD مهار شده است، مطلوبست:

- واکنشهای تکیه گاه A و B و کشش موجود در کابل.



✓ دیاگرام و اکنشها:



$$W = -mg\vec{j} = -(30)(9.81)\vec{j} = -294\vec{j}$$

$$\overrightarrow{DC} = -480\vec{i} + 240\vec{j} - 160\vec{k}$$

$$DC = 560\text{mm}$$

$$\vec{T} = T \frac{\overrightarrow{DC}}{DC} = -\frac{6}{7}\vec{i} + \frac{3}{7}\vec{j} - \frac{2}{7}\vec{k}$$

$$\sum F = 0$$

$$A_x\vec{i} + A_y\vec{j} + A_z\vec{k} + B_x\vec{i} + B_y\vec{j} + \vec{T} - 294\vec{j} = 0$$

$$\left(A_x + B_x - \frac{6}{7}T \right)\vec{i} + \left(A_y + B_y + \frac{3}{7}T - 294 \right)\vec{j}$$

$$\left(A_z - \frac{2}{7}T \right)\vec{k} = 0$$

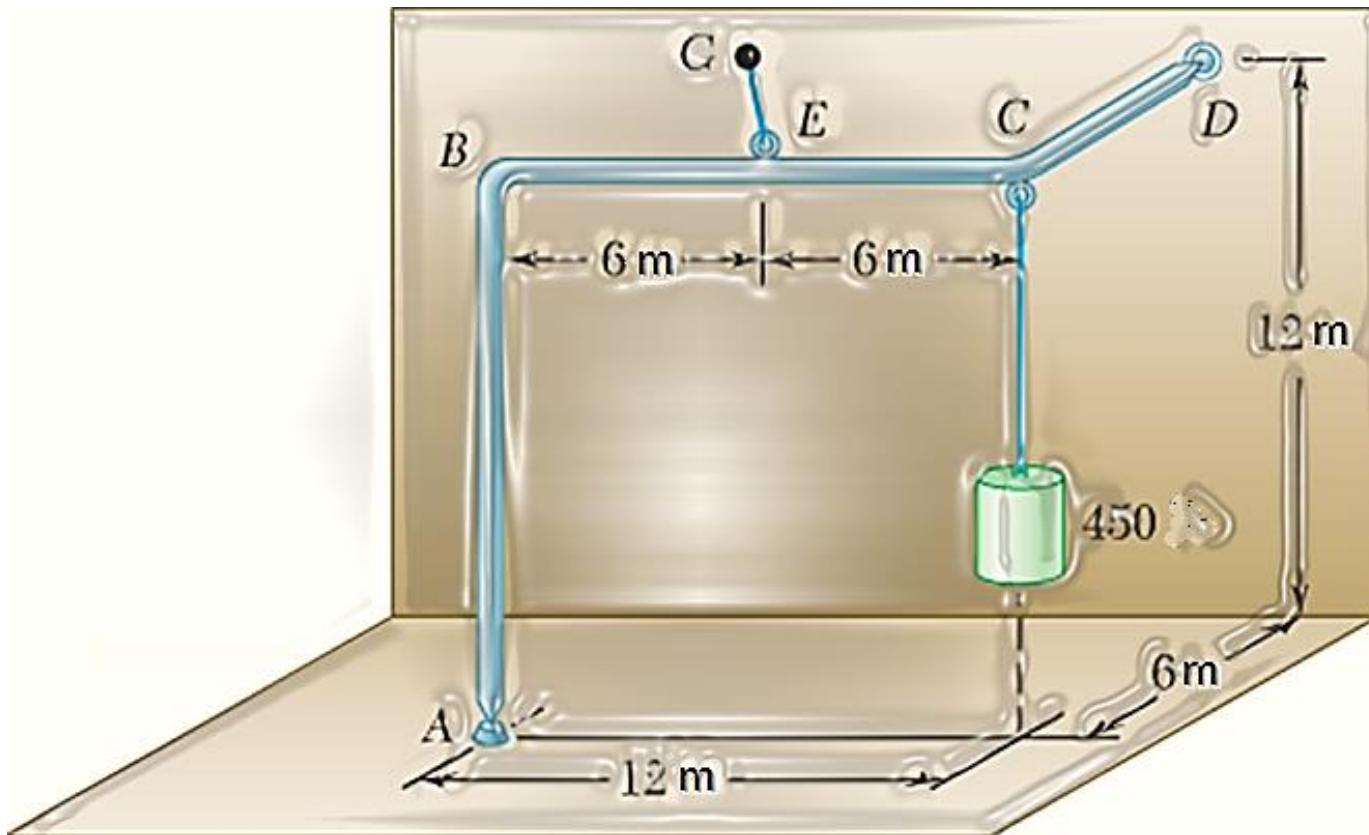
$$\sum M_B = 0$$

$$2r\vec{k} \times (A_x\vec{i} + A_y\vec{j} + A_z\vec{k}) + (2r\vec{i} + r\vec{k}) \times \left(-\frac{6}{7}T\vec{i} + \frac{3}{7}T\vec{j} - \frac{2}{7}T\vec{k} \right) \\ + (r\vec{i} + r\vec{k}) \times (-294\vec{k}) = 0$$

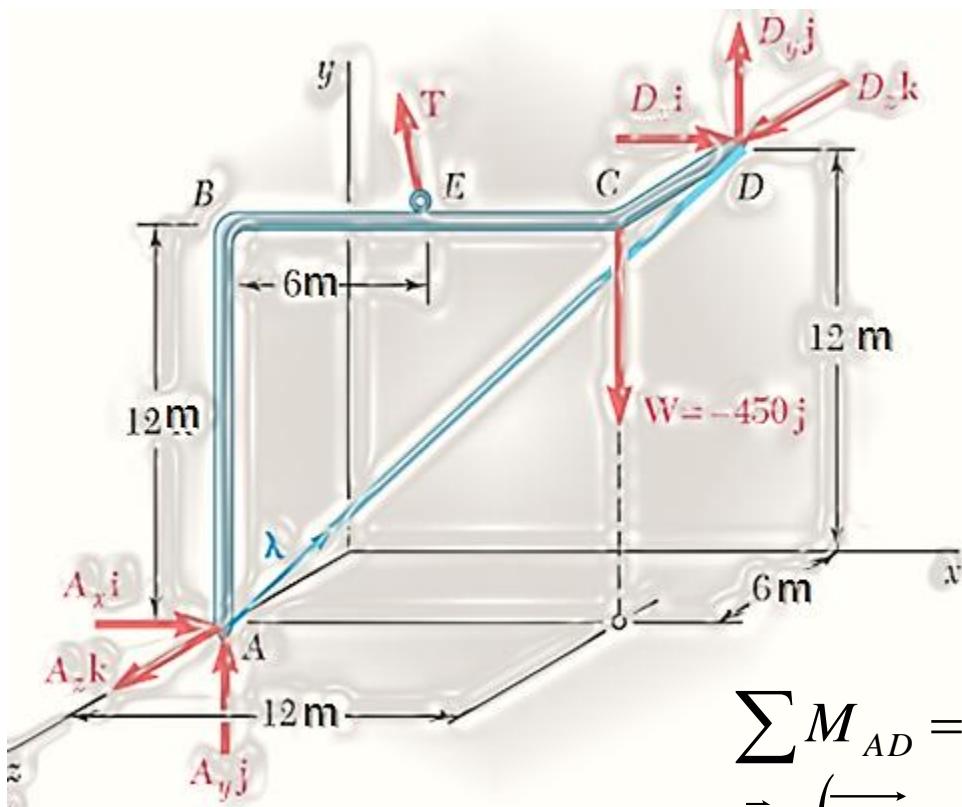
با حل شش معادله برای مجهولات می توان به جوابها رسید و شش مجهول را بدست آورد:

□ وزنه 450N توسط سیمی به نقطه C از قاب صلب ABCD متصل است. قاب در A و D با سیستم حفره و توپی به تکیه گاه متصل است، علاوه بر آن در نقطه E با یک کابل مهار شده است، مطلوب است:

- تعیین نقطه‌ای که حداقل میزان کشش به کابل GE وارد می‌شود.



✓ دیاگرام و اکنشها:



$$\sum M_{AD} = 0$$

$$\bar{\lambda} \bullet (\vec{AE} \times \vec{T}) + \bar{\lambda} \bullet (\vec{AC} \times \vec{W}) = 0$$

$$\vec{AC} \times \vec{W} = (12\bar{i} + 12\bar{j}) \times (-450\bar{j}) = -5400\bar{k}$$

$$\bar{\lambda} = \frac{\overrightarrow{AD}}{AD} = \frac{12\bar{i} + 12\bar{j} - 6\bar{k}}{18}$$

$$\bar{\lambda} \bullet (\overrightarrow{AE} \times \vec{T}) = \left(\frac{12\vec{i} + 12\vec{j} - 6\vec{k}}{18} \right) \bullet (-5400\vec{k}) = -1800$$

$$\bar{\lambda} \bullet (\overrightarrow{AE} \times \vec{T}) = \vec{T} \bullet (\bar{\lambda} \times \overrightarrow{AE})$$

$$T \left(\frac{12\vec{i} + 12\vec{j} - 6\vec{k}}{18} \right) \bullet \left[\left(\frac{12\vec{i} + 12\vec{j} - 6\vec{k}}{18} \right) \times (6\vec{i} + 12\vec{j}) \right] = -1800$$

$$6T = -1800$$

$$T_{\min} = -200\vec{i} + 100\vec{j} - 200\vec{k}$$

$$\overrightarrow{EG} = (x - 6)\vec{i} + (y - 12)\vec{j} + (0 - 6)\vec{k}$$

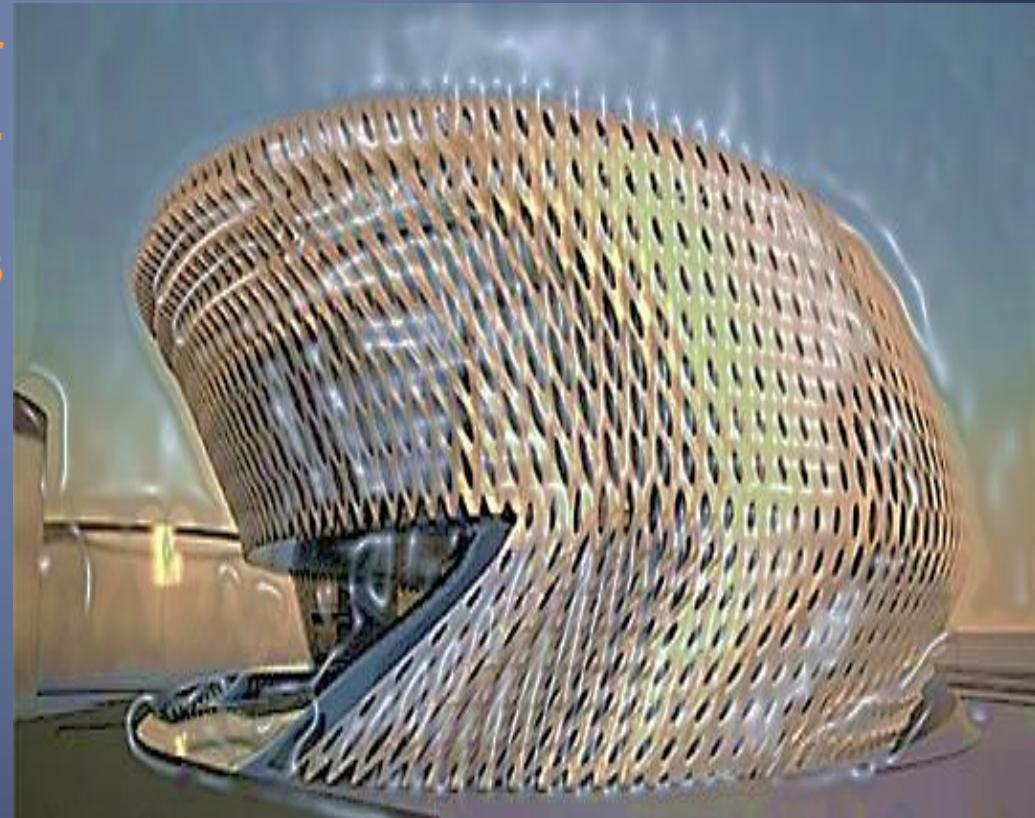
$x=0, y=15 \text{ m}$

مکانیک برداری برای مهندسان : STATICS

5

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : Eng. Meysam B



نیروهای گستردگی مرکزهای هندسی و مرکزهای گرانی



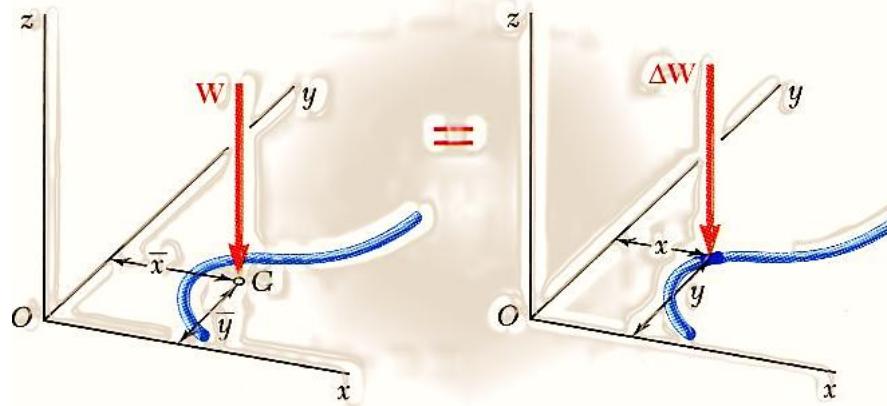
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- زمین نیروی گرانشی خود را به نقطه ای از ذره وارد می کند، که به آن مرکز ثقل ذره گویند. در یک جسم یا سازه برآیند تمام مراکز ثقل ذرات یک نیرو است که به مرکز جرم جسم یا سازه وارد می شود.
- مرکز سطح یک مساحت شبیه مرکز ثقل یک جسم است و مفهوم گشتاور اول سطح به این موضوع اشاره دارد. در واقع کل مساحت جسم در مرکز سطح متمرکز است.
- گشتاورهای اول یک سطح نسبت به هریک از محورهای مرکزی آن باید مساوی صفر باشد
- تعیین این نقطه در سطح و یا حجم از جسمی با تئوری پاپوس-گلدنوس (Theorems of Pappus-Guldinus) انجام گرفته است.



مرکز ثقل اجسام دو بعدی

- مرکز ثقل در یک مفتوح



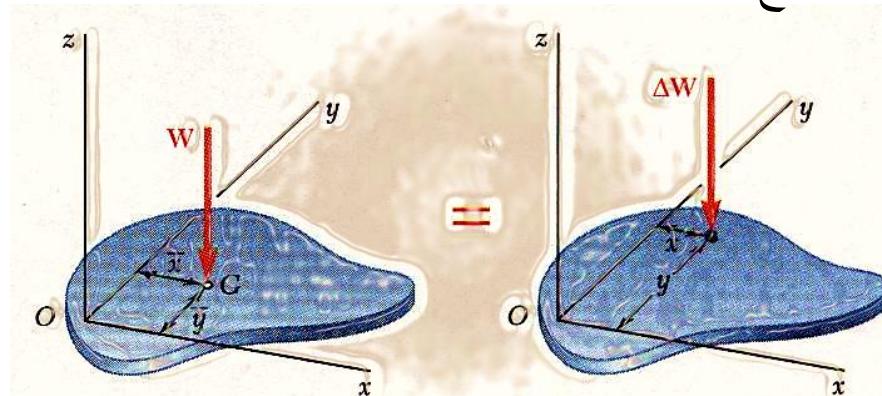
$$\sum M_y \quad \bar{x}W = \sum x\Delta W$$

$$= \int x dW$$

$$\sum M_y \quad \bar{y}W = \sum y\Delta W$$

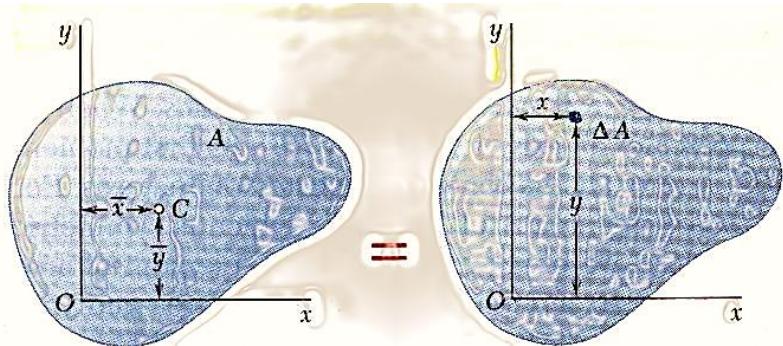
$$= \int y dW$$

- مرکز ثقل در یک سطح

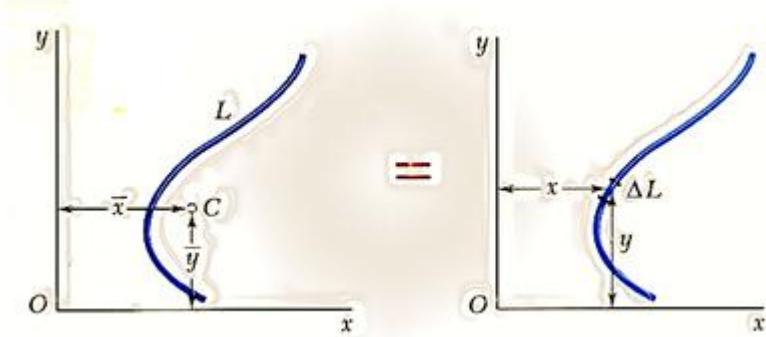


مرکز ثقل و گشتاور اول سطوح و خطوط

- مرکز ثقل یک سطح



- مرکز ثقل یک سیم



$$\bar{x}W = \int x dW$$

$$\bar{x}(yAt) = \int x(yt)dA$$

$$\bar{x}A = \int x dA = Q_y$$

گشتاور اول مرتبه با y

$$\bar{y}A = \int y dA = Q_x$$

گشتاور اول مرتبه با x

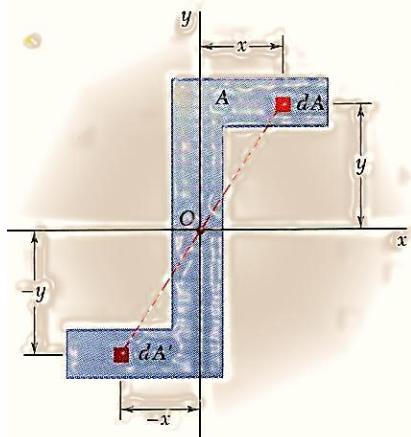
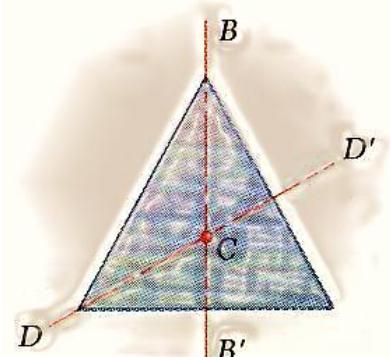
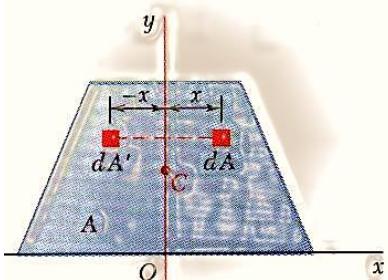
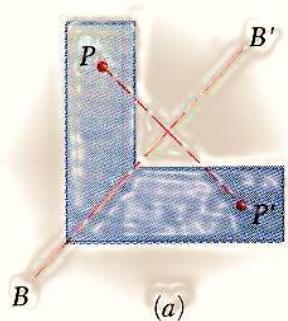
$$\bar{x}W = \int x dW$$

$$\bar{x}(yLa) = \int x(ya)dL$$

$$\bar{x}L = \int x dL$$

$$\bar{y}L = \int y dL$$

گشتاور اول سطوح و خطوط



- سطحی متقارن است که در آن برای نقطه‌ای مانند P نسبت به محور BB' نقطه‌ای مانند P' وجود داشته باشد طوریکه اگر آن سطح را حول محور تا کنیم و دو قسمت برابر بدست آوریم، نقطه P روی نقطه P' قرار گیرد.

- گشتاور اول یک سطح نسبت به خط تقارن برابر صفر است.

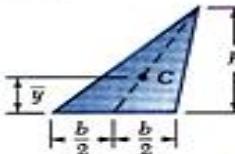
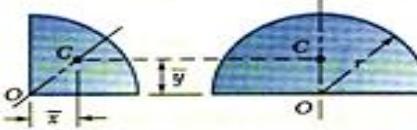
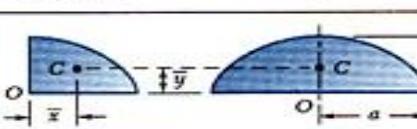
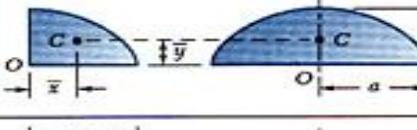
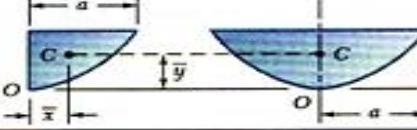
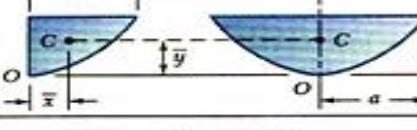
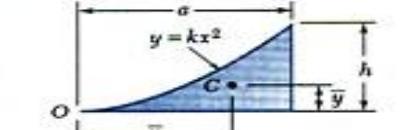
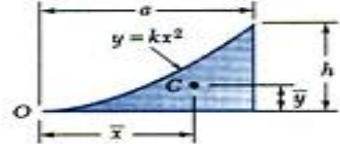
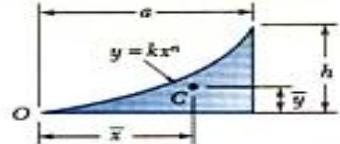
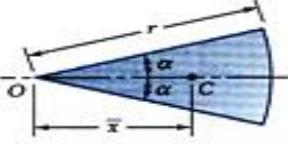
- اگر سطحی دارای یک محور تقارن باشد مرکز سطح آن روی همان محور خواهد بود.

- اگر سطحی دارای دو محور تقارن باشد مرکز سطح آن روی محل تقاطع محورها خواهد بود.

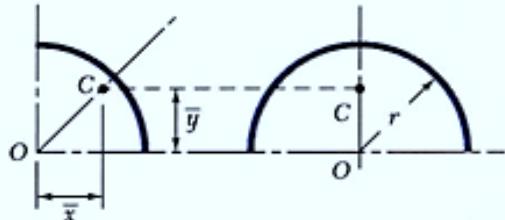
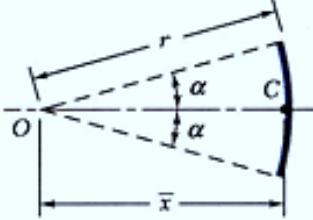
- یک سطح نسبت به مرکز O متقارن است اگر برای هر جزء از dA در مختصات (x,y) جزء همتایی مانند $'dA'$ در مختصات $(-x,-y)$ وجود داشته باشد.

- مرکز سطح روی مرکز تقارن منطبق است.

مرکز ثقل اشکال معمول سطحی

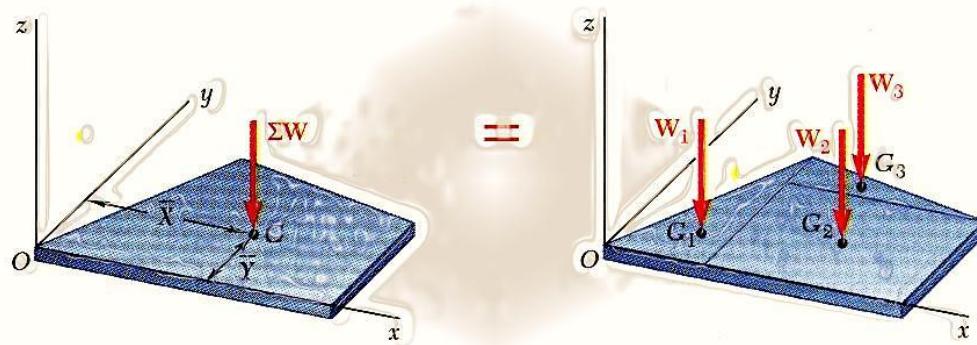
شکل		\bar{x}	\bar{y}	سطح
سطوح متاشی			$\frac{h}{3}$	$\frac{bh}{2}$
سطوح ربع دایره‌ای		$\frac{4r}{3\pi}$	$\frac{4r}{3\pi}$	$\frac{\pi r^2}{4}$
		0	$\frac{4r}{3\pi}$	$\frac{\pi r^2}{2}$
سطوح ربع بیضوی		$\frac{4a}{3\pi}$	$\frac{4b}{3\pi}$	$\frac{\pi ab}{4}$
		0	$\frac{4b}{3\pi}$	$\frac{\pi ab}{2}$
سطوح تیم سه‌موی		$\frac{3a}{8}$	$\frac{3h}{5}$	$\frac{2ah}{3}$
		0	$\frac{3h}{5}$	$\frac{4ah}{3}$
محیطی سه‌موی		$\frac{3a}{4}$		$\frac{ah}{3}$
محیطی عمومی		$\frac{n+1}{n+2}a$	$\frac{n+1}{4n+2}h$	$\frac{ah}{n+1}$
قطعه دایری		$\frac{2r \sin \alpha}{3\alpha}$	0	αr^2

مرکز ثقل اشکال معمول خطی

شكل		\bar{x}	\bar{y}	طول
کمان ربع دایره		$\frac{2r}{\pi}$	$\frac{2r}{\pi}$	$\frac{\pi r}{2}$
کمان نیم دایره		0	$\frac{2r}{\pi}$	πr
کمان وقطع		$\frac{r \sin \alpha}{\alpha}$	0	$2\omega r$



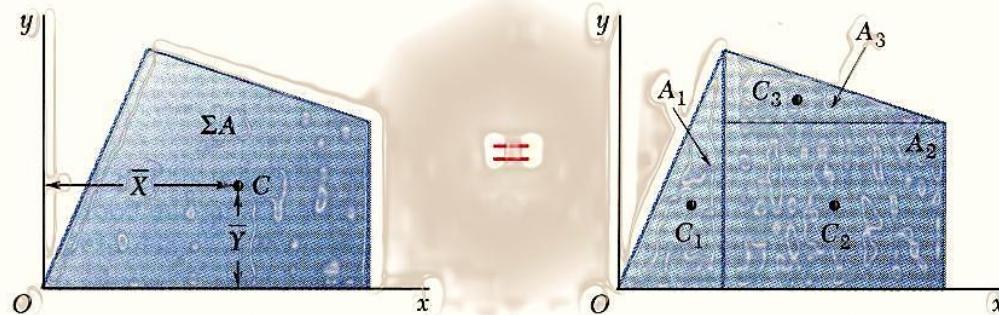
صفحات و سطوح مرکب



• صفحات مرکب

$$\bar{X} \sum W = \sum \bar{x} W$$

$$\bar{Y} \sum W = \sum \bar{y} W$$



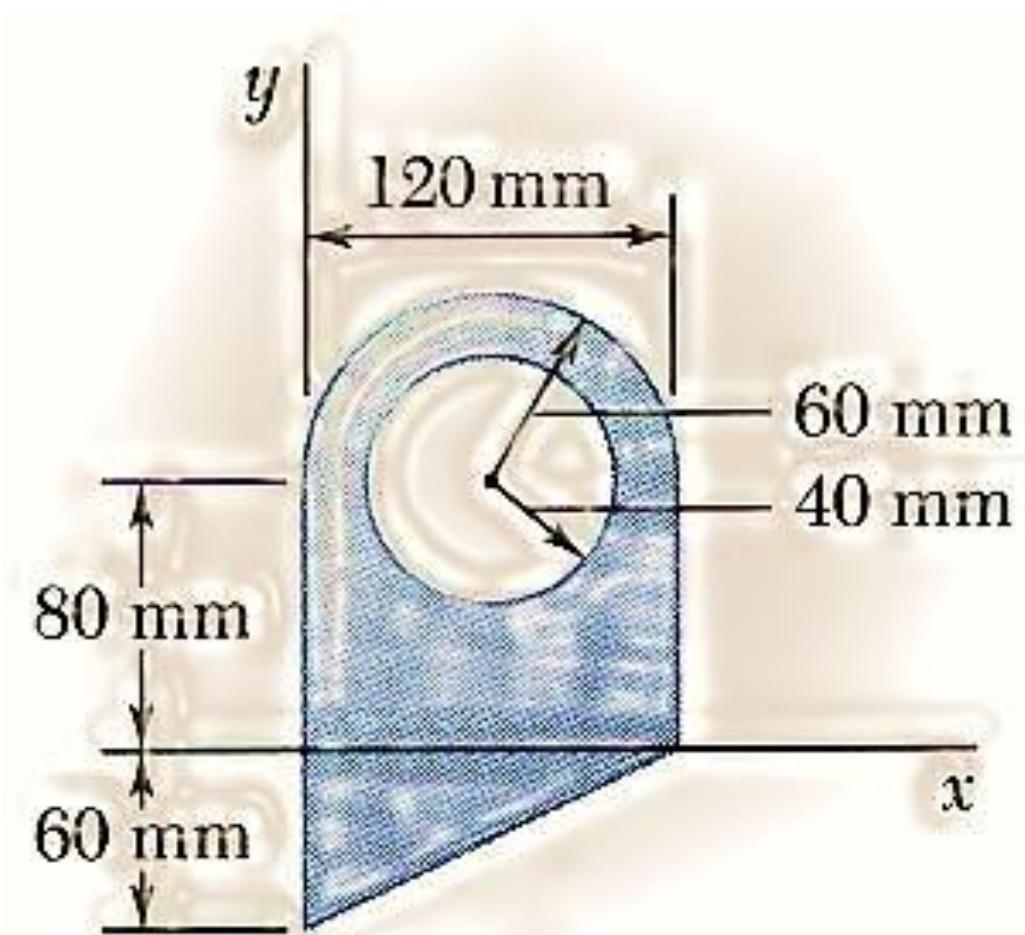
• سطوح مرکب

$$\bar{X} \sum A = \sum \bar{x} A$$

$$\bar{Y} \sum A = \sum \bar{y} A$$

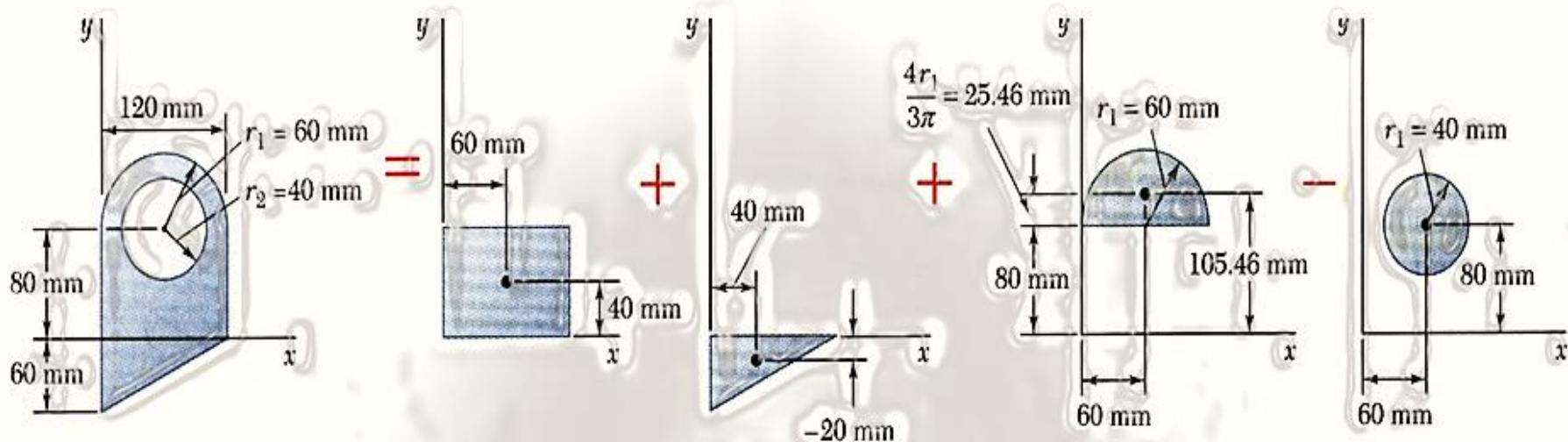
مثال ۱

- برای سطح نشان داده شده، مطلوبست تعیین لنگر اول سطح حول محورهای X و Y و تعیین مرکز سطح.



مثال ۱

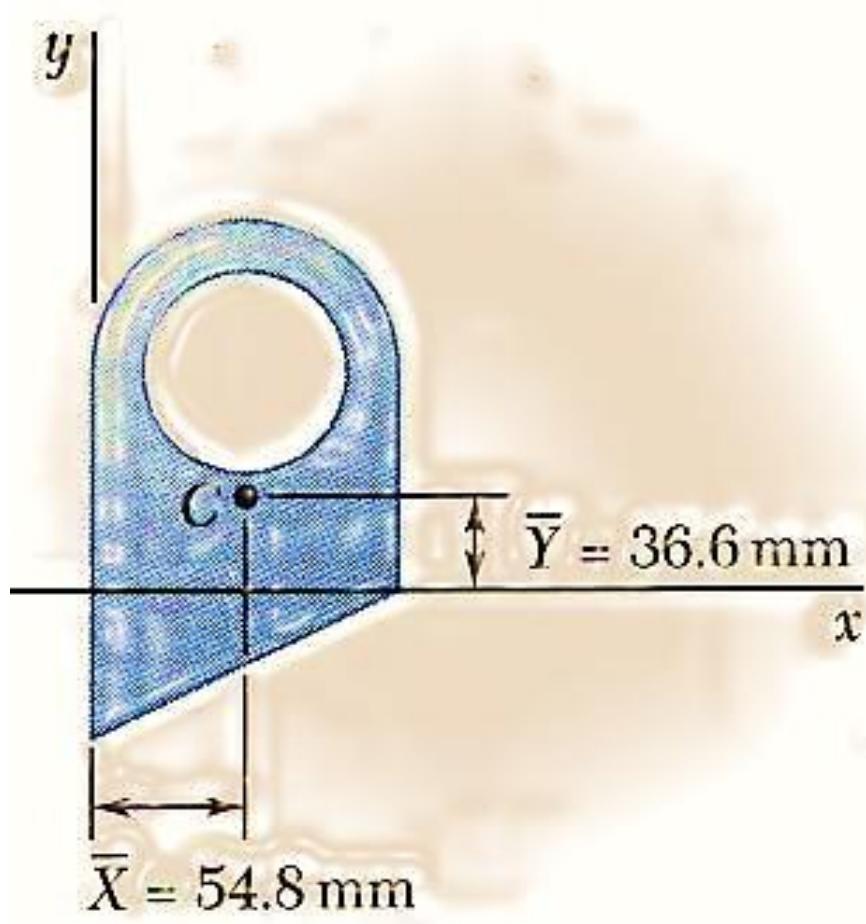
- ابتدا سطح مورد نظر را به سطوح ساده تر تجزیه کرده و مشخصات مطلوب را روی آنها تعیین کرده سپس با هم ترکیب می نماییم.



جزء ترکیبی	A, mm^2	\bar{x}, mm	\bar{y}, mm	$\bar{x}A, \text{mm}^3$	$\bar{y}A, \text{mm}^3$
مستطیل	$(120)(80) = 9.6 \times 10^3$	60	40	$+576 \times 10^3$	$+384 \times 10^3$
مثلث	$\frac{1}{2}(120)(60) = 3.6 \times 10^3$	40	-20	$+144 \times 10^3$	-72×10^3
نیم دایره	$\frac{1}{2}\pi(60)^2 = 5.655 \times 10^3$	60	105.46	$+339.3 \times 10^3$	$+596.4 \times 10^3$
دایره	$-\pi(40)^2 = -5.027 \times 10^3$	60	80	-301.6×10^3	-402.2×10^3
	$\Sigma A = 13.828 \times 10^3$			$\Sigma \bar{x}A = +757.7 \times 10^3$	$\Sigma \bar{y}A = +506.2 \times 10^3$

مثال ۱

- محاسبه مختصات مرکز سطح :



$$\bar{X} = \frac{\sum \bar{x}A}{\sum A} = \frac{+757.7 \times 10^3 \text{ mm}^3}{13.828 \times 10^3 \text{ mm}^2}$$

$$\boxed{\bar{X} = 54.8 \text{ mm}}$$

$$\bar{Y} = \frac{\sum \bar{y}A}{\sum A} = \frac{+506.2 \times 10^3 \text{ mm}^3}{13.828 \times 10^3 \text{ mm}^2}$$

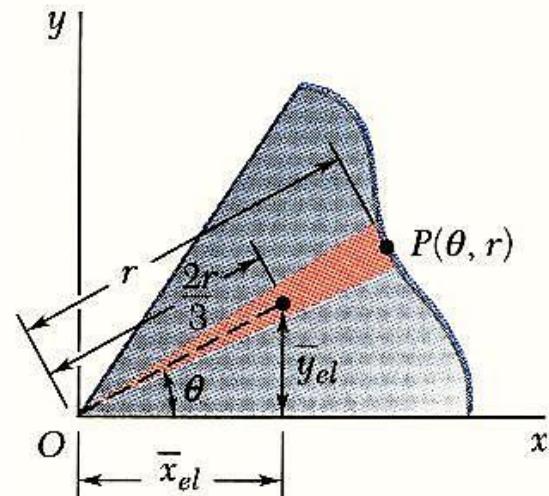
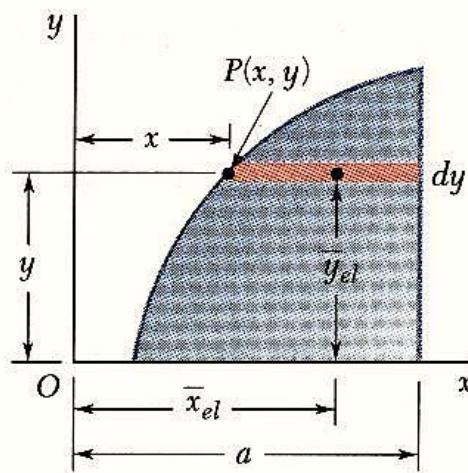
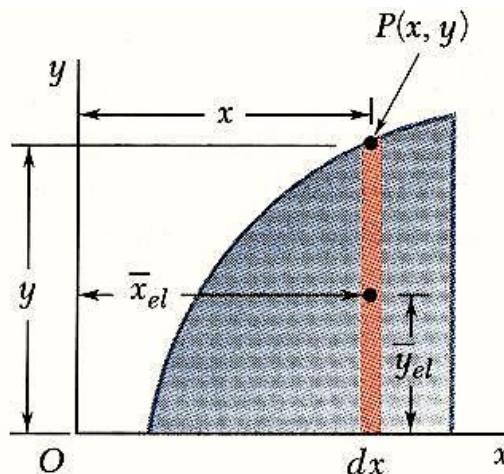
$$\boxed{\bar{Y} = 36.6 \text{ mm}}$$

تعیین مرکز سطح به کمک انتگرال گیری

$$\bar{x}A = \int x dA = \iint x dx dy = \int \bar{x}_{el} dA$$

$$\bar{y}A = \int y dA = \iint y dx dy = \int \bar{y}_{el} dA$$

- انتگرال گیری دوبل نسبت به یک سطح بسیار کوچک برای پیدا کردن ممان اول



$$\begin{aligned}\bar{x}A &= \int \bar{x}_{el} dA \\ &= \int x (y dx)\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\bar{x}A &= \int \bar{x}_{el} dA \\ &= \int \frac{a+x}{2} [(a-x)dx]\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\bar{y}A &= \int \bar{y}_{el} dA \\ &= \int \frac{y}{2} (y dx)\end{aligned}$$

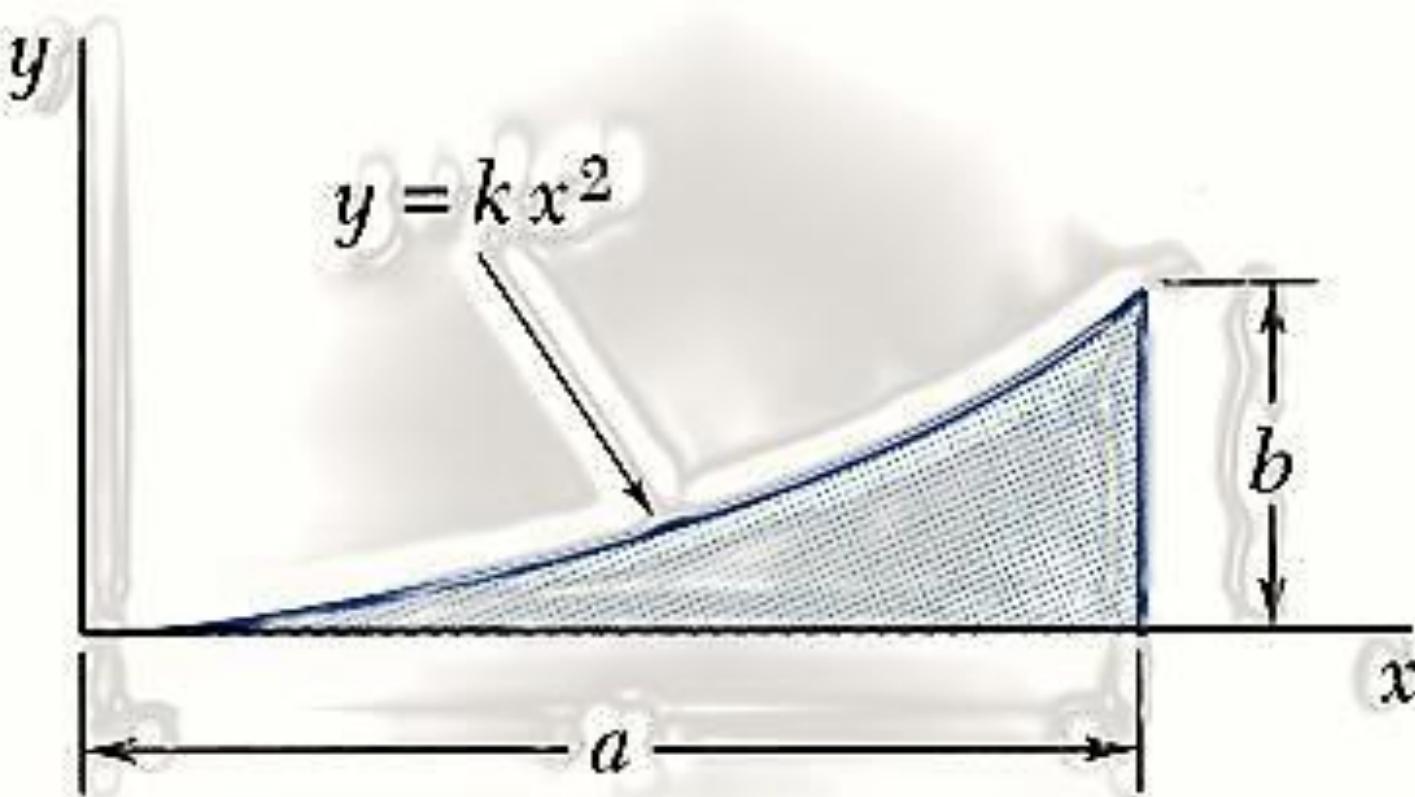
$$\begin{aligned}\bar{y}A &= \int \bar{y}_{el} dA \\ &= \int y [(a-x)dx]\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\bar{x}A &= \int \bar{x}_{el} dA \\ &= \int \frac{2r}{3} \cos \theta \left(\frac{1}{2} r^2 d\theta \right)\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\bar{y}A &= \int \bar{y}_{el} dA \\ &= \int \frac{2r}{3} \sin \theta \left(\frac{1}{2} r^2 d\theta \right)\end{aligned}$$

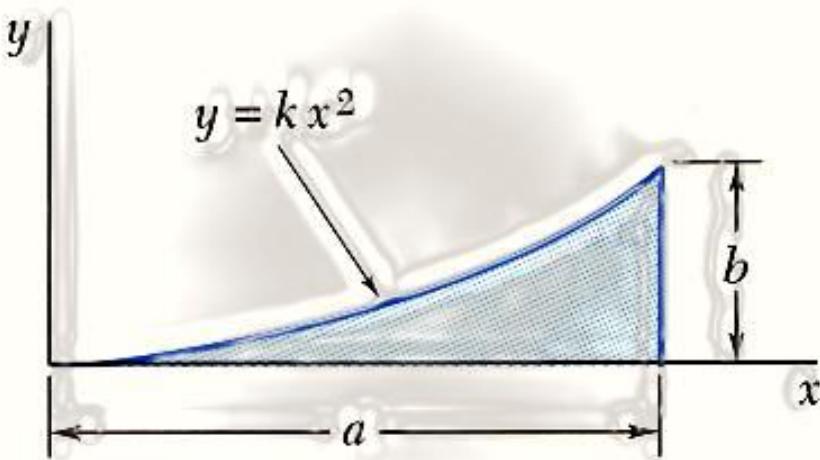
مثال ۲

□ بوسیله انتگرال گیری مستقیم مرکز سطح سهمی محیطی را تعیین کنید.



مثال ۲

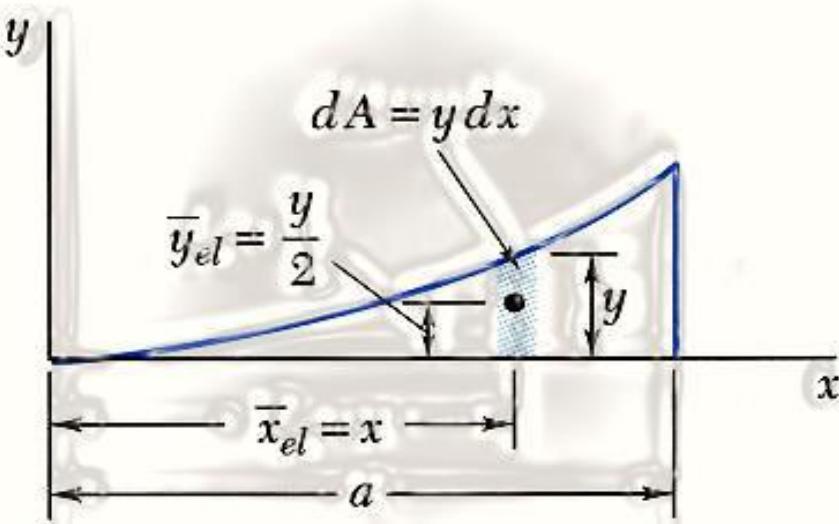
- تعیین ثابت K.



$$y = k x^2$$

$$b = k a^2 \Rightarrow k = \frac{b}{a^2}$$

$$y = \frac{b}{a^2} x^2 \quad \text{or} \quad x = \frac{a}{b^{1/2}} y^{1/2}$$



- ارزیابی سطح نهایی.

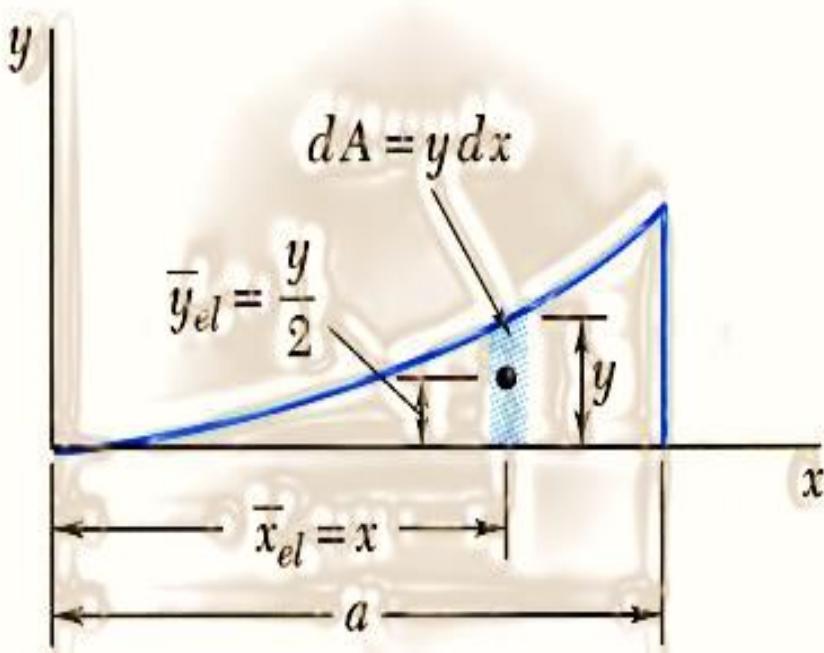
$$A = \int dA$$

$$= \int y dx = \int_0^a \frac{b}{a^2} x^2 dx = \left[\frac{b}{a^2} \frac{x^3}{3} \right]_0^a$$

$$= \frac{ab}{3}$$

مثال ۲

- محاسبه با یک نوار عمودی



$$Q_y = \int \bar{x}_{el} dA = \int xy dx = \int_0^a x \left(\frac{b}{a^2} x^2 \right) dx$$

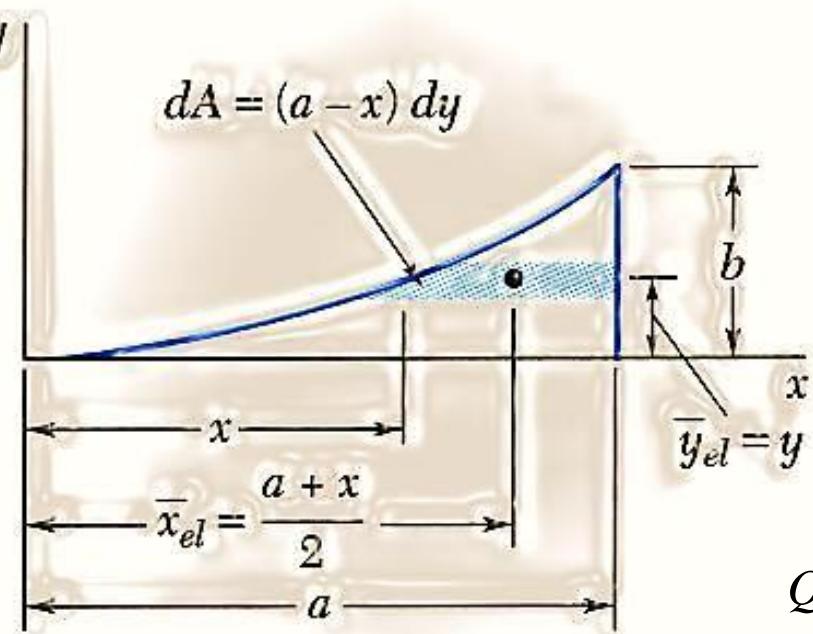
$$= \left[\frac{b}{a^2} \frac{x^4}{4} \right]_0^a = \boxed{\frac{a^2 b}{4}}$$

$$Q_x = \int \bar{y}_{el} dA = \int \frac{y}{2} y dx = \int_0^a \frac{1}{2} \left(\frac{b}{a^2} x^2 \right)^2 dx$$

$$= \left[\frac{b^2}{2a^4} \frac{x^5}{5} \right]_0^a = \boxed{\frac{ab^2}{10}}$$

مثال ۲

- محاسبه با یک نوار افقی



$$Q_y = \int \bar{x}_{el} dA = \int \frac{a+x}{2} (a-x) dy = \int_0^b \frac{a^2 - x^2}{2} dy$$

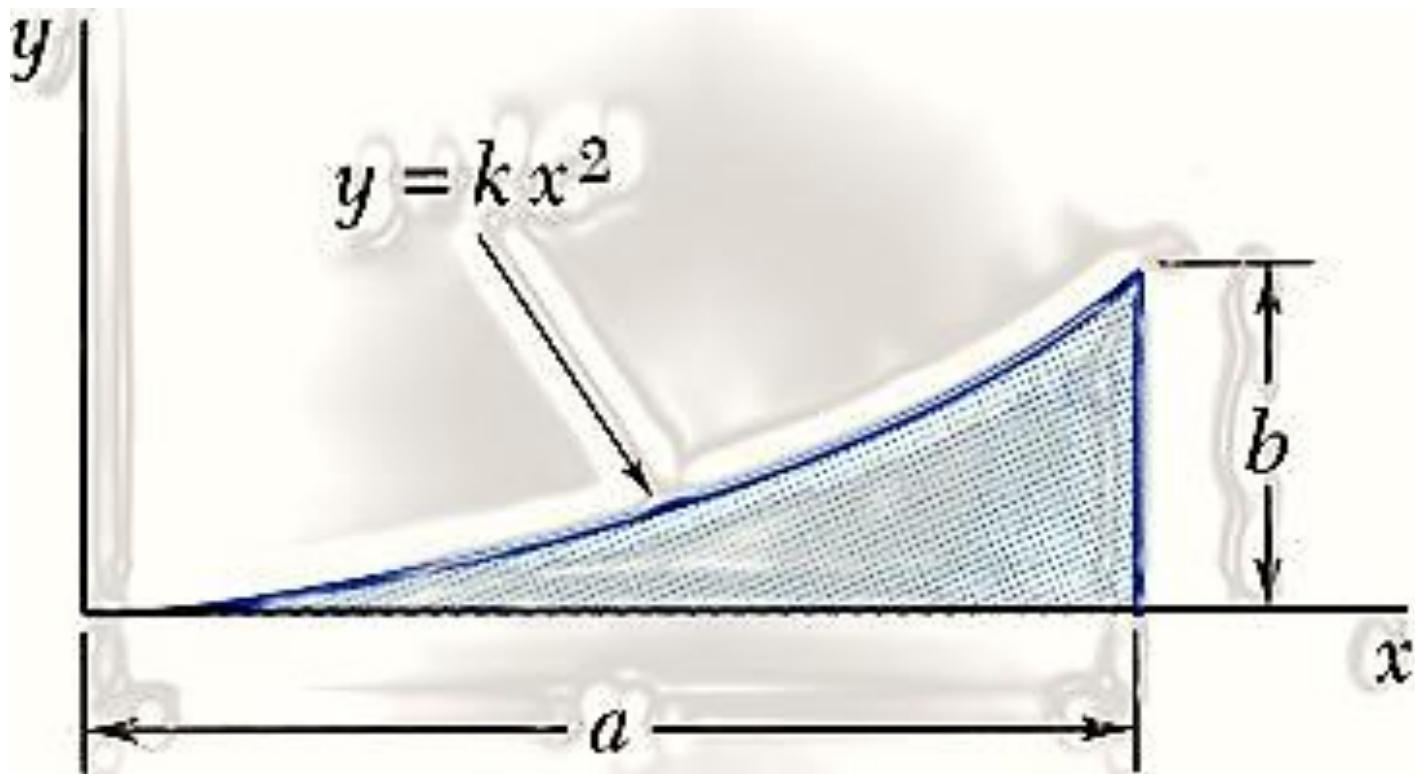
$$= \frac{1}{2} \int_0^b \left(a^2 - \frac{a^2}{b} y \right) dy = \boxed{\frac{a^2 b}{4}}$$

$$Q_x = \int \bar{y}_{el} dA = \int y (a-x) dy = \int y \left(a - \frac{a}{b^{1/2}} y^{1/2} \right) dy$$

$$= \int_0^b \left(ay - \frac{a}{b^{1/2}} y^{3/2} \right) dy = \boxed{\frac{ab^2}{10}}$$

مثال ۲

- ارزیابی مختصات مرکز سطح



$$\bar{x}A = Q_y$$

$$\bar{x} \frac{ab}{3} = \frac{a^2 b}{4}$$

$$\boxed{\bar{x} = \frac{3}{4}a}$$

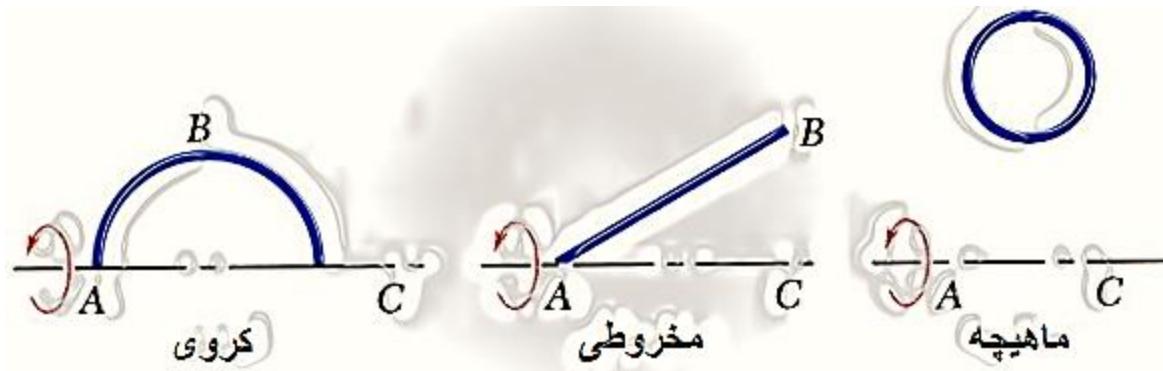
$$\bar{y}A = Q_x$$

$$\bar{y} \frac{ab}{3} = \frac{ab^2}{10}$$

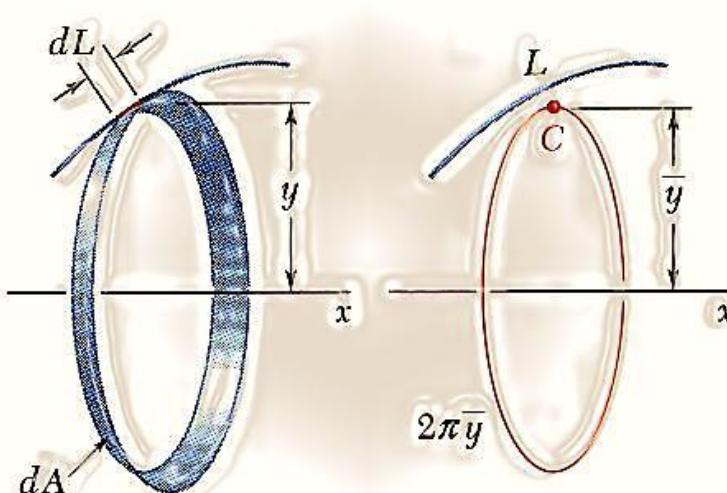
$$\boxed{\bar{y} = \frac{3}{10}b}$$

تئوری Pappus-Guldinus قضیه اول (پاپوس - گلدنوس)

- رابطه یک سطح دوار با منحنی مولدش.



- مطابق شکل که یک منحنی مولد و یک محور دوران در صفحه این منحنی را نشان میدهد، منحنی مولد می تواند با محور دوران تماس پیدا کند اما نباید از آن بگذرد. سطح دوار حاصل از دوران منحنی مولد حول محور دوران، دارای مساحتی است برابر با: حاصلضرب طول منحنی مولد در محیط دایره ای که توسط مرکز منحنی مولد طی ایجاد سطح دوار تشکیل می دهد.



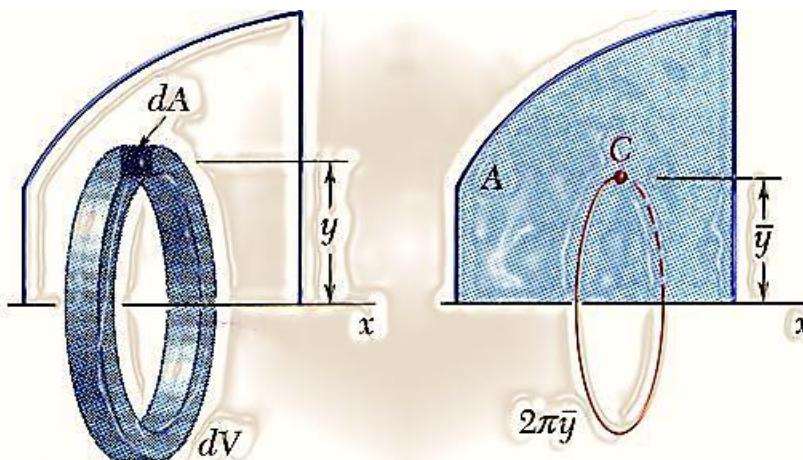
$$A = 2\pi \bar{y} L$$

تئوری Pappus-Guldinus قضیه دوم (پاپوس - گلدنوس)

- رابطه یک حجم دوار با سطح مولده.



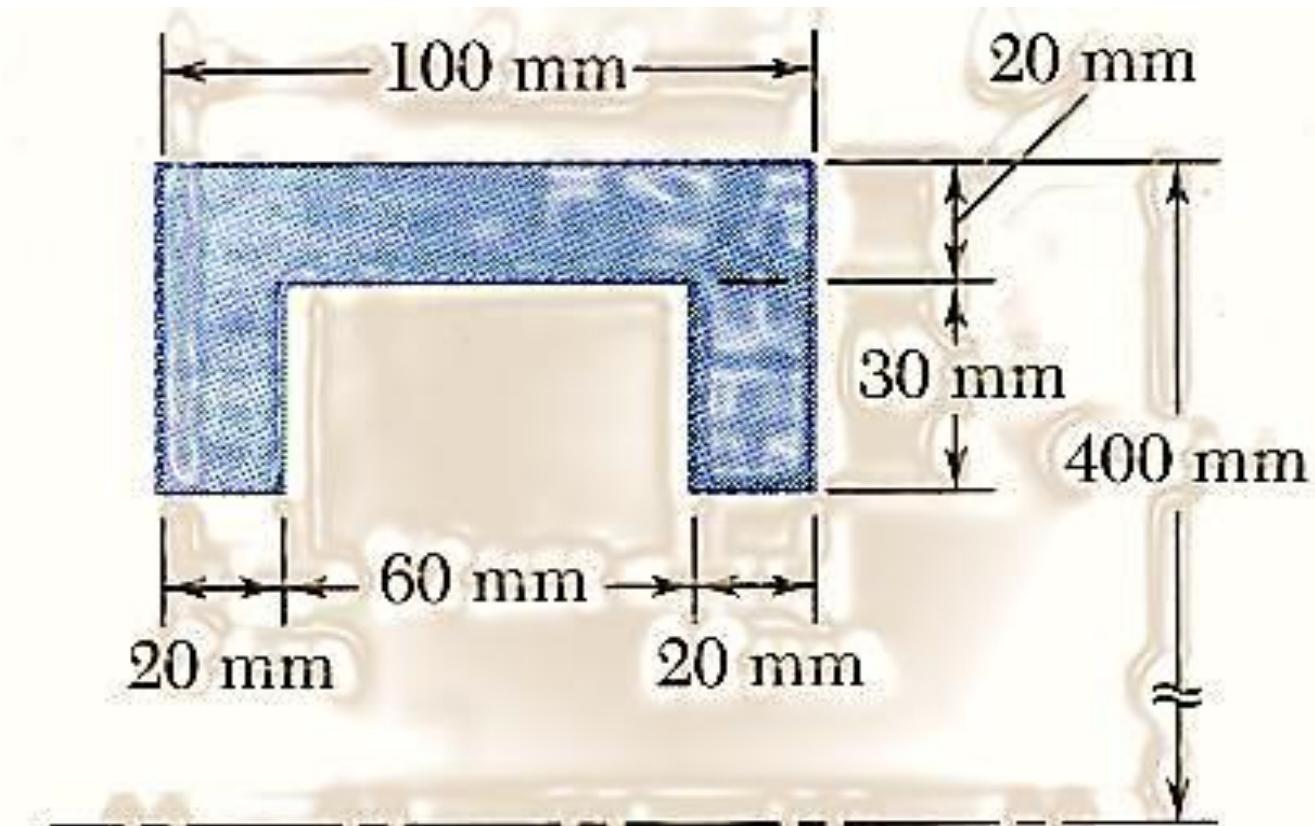
- سطحی مستوی و یک محور دوران هم صفحه باسطح مانند شکل را درنظر بگیرید، محور فقط می تواند بر مرز سطح مماس باشد اما نباید آنرا قطع کند. حجم جسم دوار حاصل از دوران سطح مستوی حول محور دوران، برایر حاصل ضرب مساحت سطح در محیط دایره ای که توسط مرکز سطح مولد طی تشکیل جسم دوار تشکیل می شود.



$$V = 2\pi \bar{y} A$$

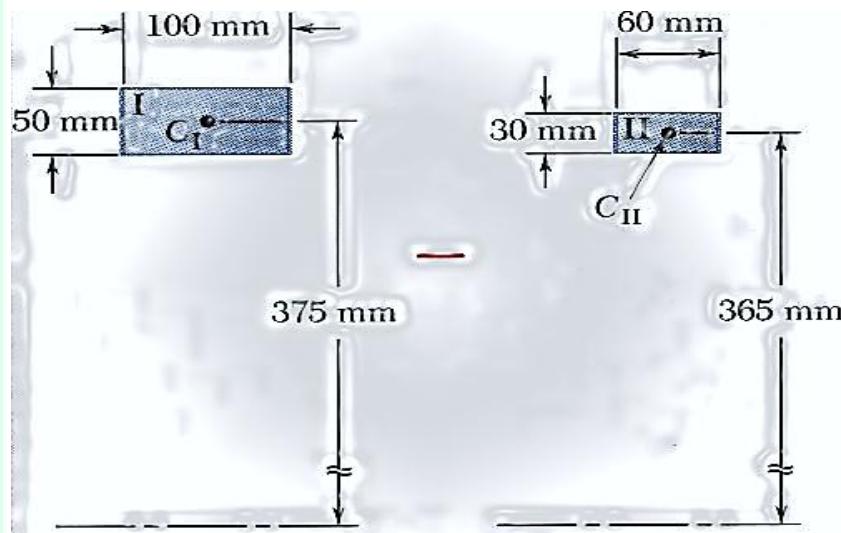
مثال ۳

- برای یک مقطع عرضی از یک حجم دوار حول محور خط چین مشخصات مانند شکل داده شده است.
چگالی جسم $\rho = 7.85 \times 10^3 \text{ kg/m}^3$ است. مطلوبست وزن و جرم این جسم.



مثال ۳

- بابکارگیری قضیه دوم تئوری پاپوس – گلدنوس

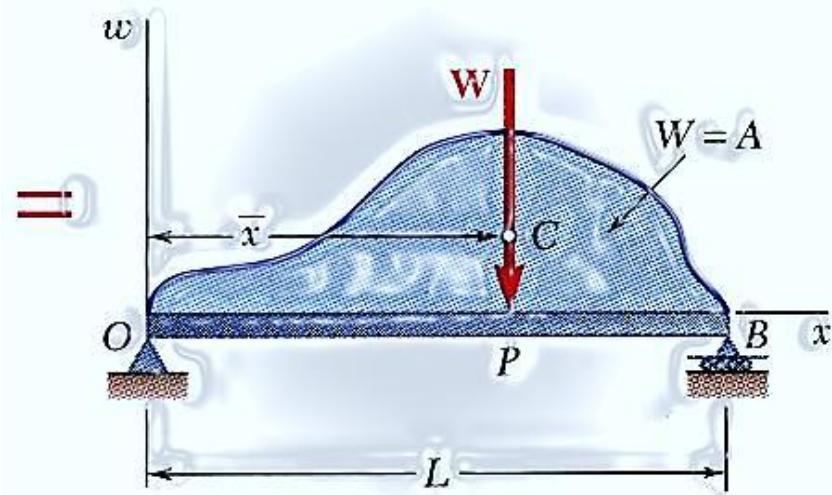
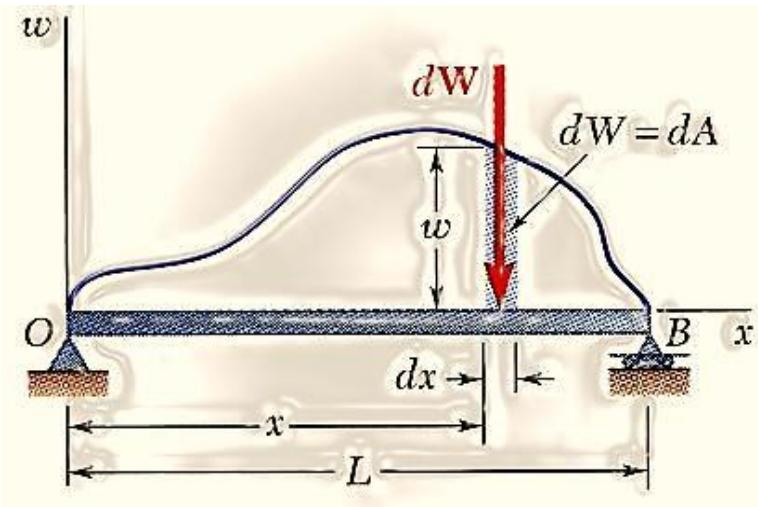


	سطح, mm^2	\bar{y} , mm	mm فاصله پیموده شده مرکز سطح	حجم, mm^3
I	+5000	375	$2\pi(375) = 2356$	$(5000)(2356) = 11.78 \times 10^6$
II	-1800	365	$2\pi(365) = 2293$	$(-1800)(2293) = -4.13 \times 10^6$
حجم دوار				= 7.65×10^6

$$m = \rho V = (7.85 \times 10^3 \text{ kg/m}^3) (7.65 \times 10^6 \text{ mm}^3) \left(10^{-9} \text{ m}^3/\text{mm}^3 \right) \quad m = 60.0 \text{ kg}$$

$$W = mg = (60.0 \text{ kg}) (9.81 \text{ m/s}^2) \quad W = 589 \text{ N}$$

بارهای توزیع شده روی تیرها



$$W = \int_0^L w dx = \int dA = A$$

- بارگستردہ معمولاً با نماد W و واحد اندازه گیری نیرو بروابد طول نشان داده می شود و بار معادل نهایی برابر اندازه سطح زیر منحنی بار گستردہ خواهد بود. ($dW = w dx$)

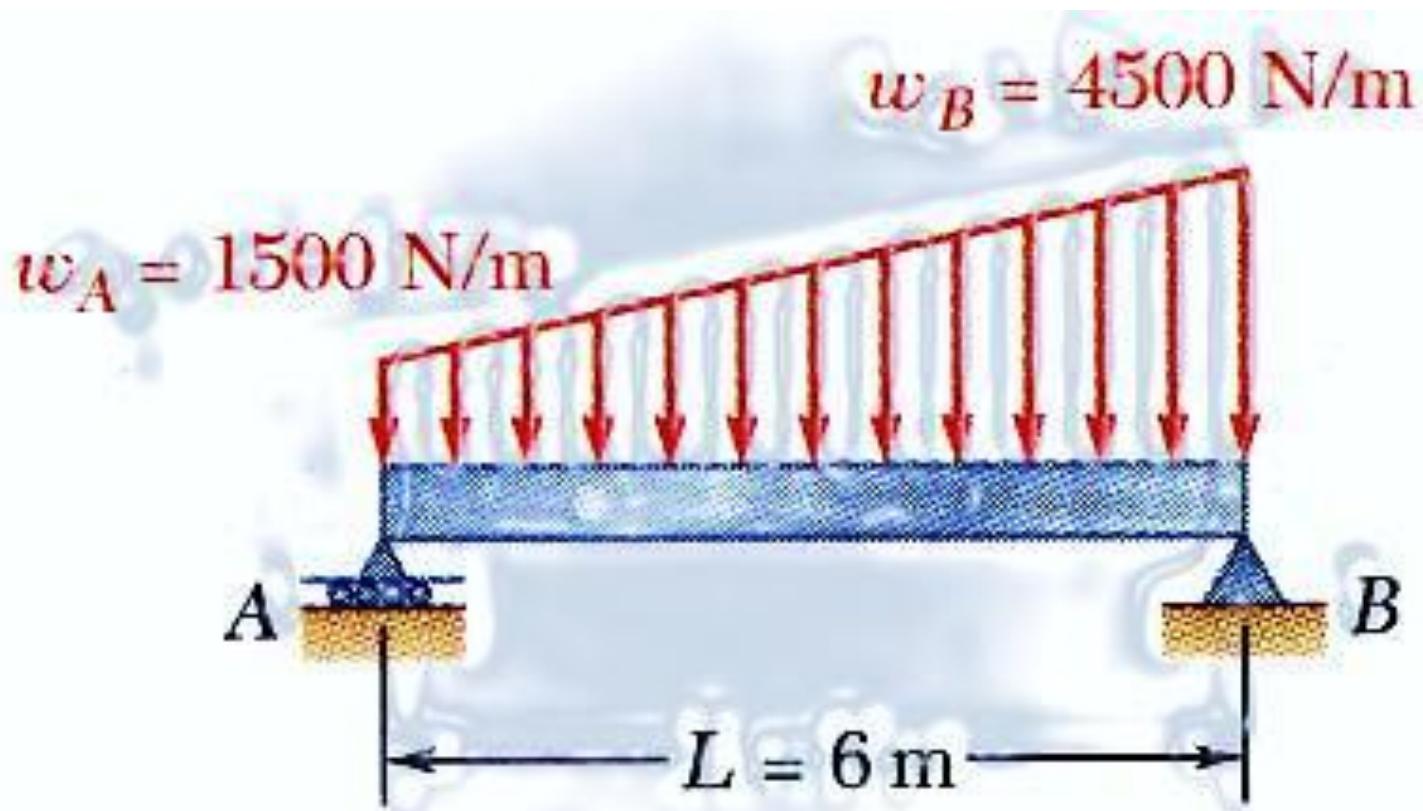
$$(OP)W = \int x dW$$

$$(OP)A = \int_0^L x dA = \bar{x} A$$

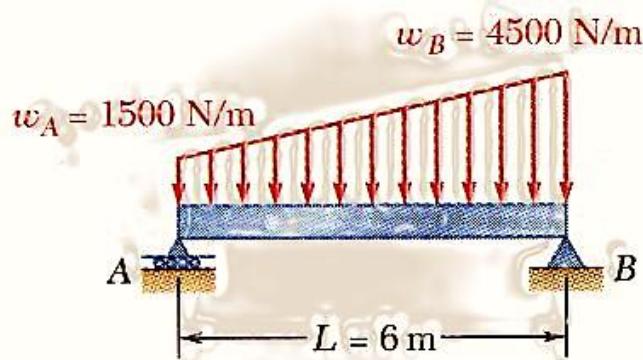
- بارگستردہ میتواند در محاسبات با یک بار مرکز که در مرکز سطح این شکل بار گستردہ وارد می شود، جایگزین گردد.

مثال ۲

- بر یک تیر مطابق شکل باری گسترده وارد می شود، مطلوبست بار مرکز معادل با این بار و نیز مقادیر واکنشهای تکیه گاهی.



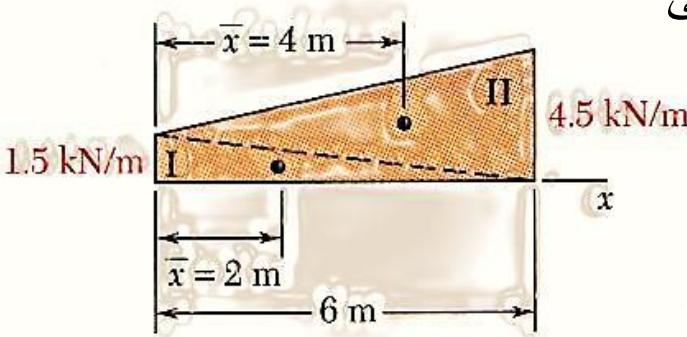
مثال ۴



- بار معادل برابر سطح زیر شکل بارگسترده خواهد بود که در اینجا یک ذوزنقه است:

$$(4500+1500)*6/2=18000$$

$$F = 18.0 \text{ kN}$$

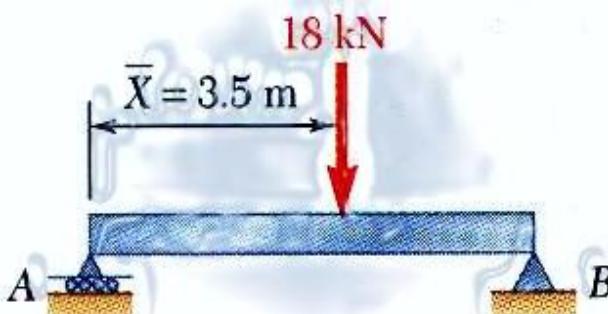


- مرکز سطح ذوزنقه را می توان با تجزیه آن به دو مثلث و ارزیابی مراکز سطح آنها نسبت به یک مبدأ سنجد.

$$[(4500*6/2)*4]+[(1500*6/2)*2]=63000$$

$$\bar{X} = \frac{63 \text{ kN} \cdot \text{m}}{18 \text{ kN}}$$

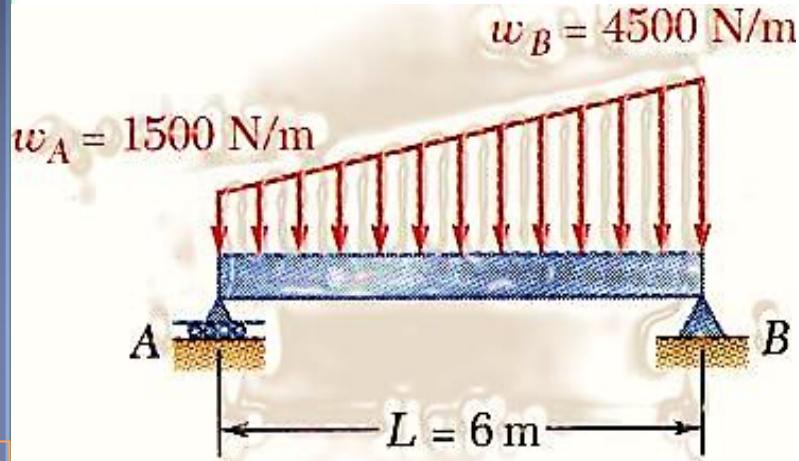
$$\bar{X} = 3.5 \text{ m}$$



اجزاء	A, kN	\bar{x}, m	$\bar{x}A, \text{kN} \cdot \text{m}$
I مثلث	4.5	2	9
II مثلث	13.5	4	54
	$\Sigma A = 18.0$		$\Sigma \bar{x}A = 63$

مثال ۲

- برای بدست آوردن واکنشهای تکیه گاهی از معادلات تعادل استفاده می کنیم:

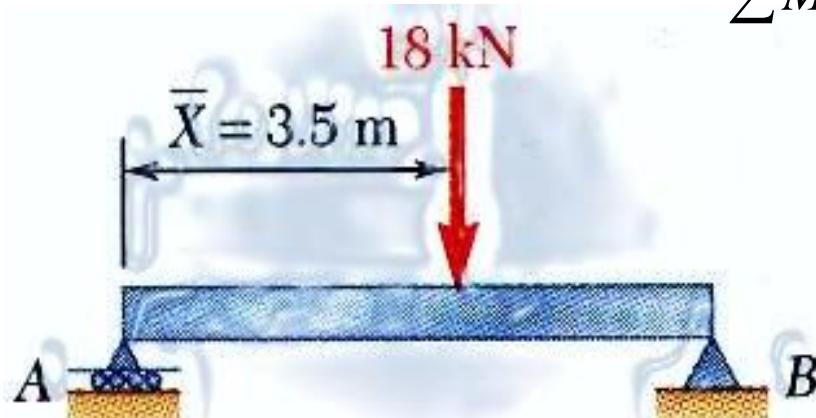


$$\sum M_A = 0 : B_y(6 \text{ m}) - (18 \text{ kN})(3.5 \text{ m}) = 0$$

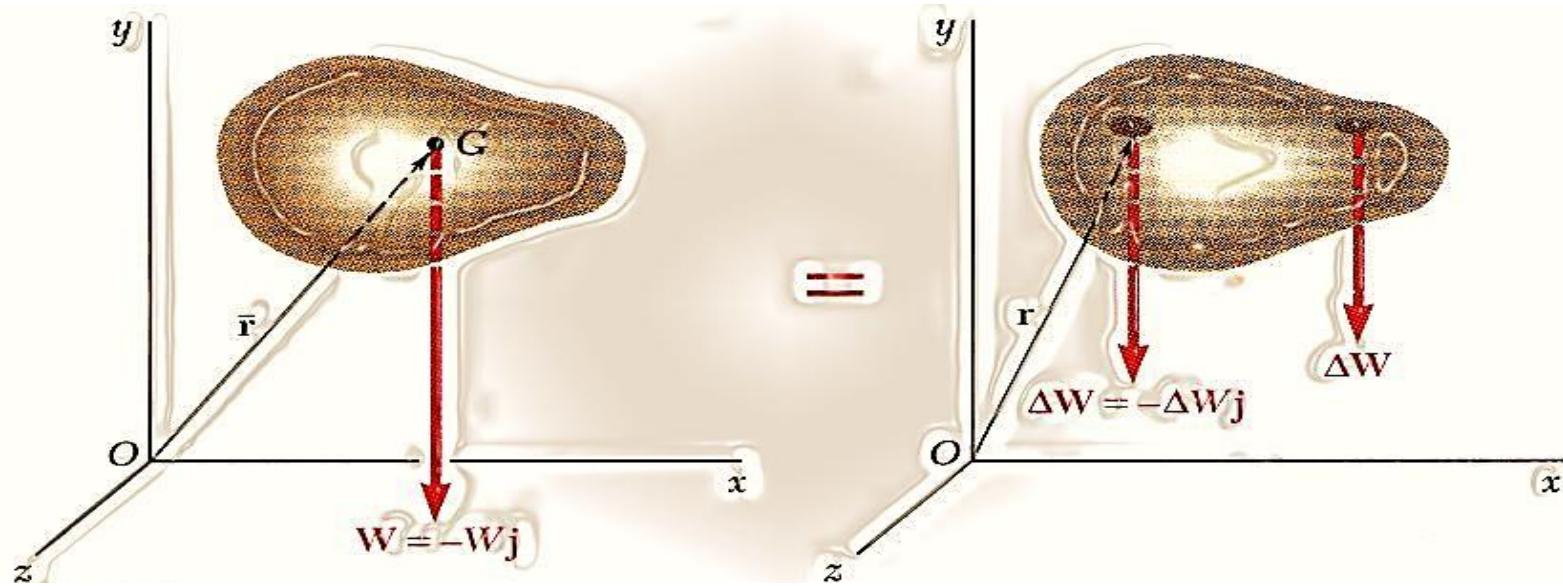
$$B_y = 10.5 \text{ kN}$$

$$\sum M_B = 0 : -A_y(6 \text{ m}) + (18 \text{ kN})(6 \text{ m} - 3.5 \text{ m}) = 0$$

$$A_y = 7.5 \text{ kN}$$



مرکز ثقل در یک جسم سه بعدی: مرکز حجم



- مرکز ثقل G

$$-W \vec{j} = \sum (-\Delta W) \vec{j}$$

$$\vec{r}_G \times (-W \vec{j}) = \sum [\vec{r} \times (-\Delta W) \vec{j}]$$

$$\vec{r}_G W \times (-\vec{j}) = (\sum \vec{r} \Delta W) \times (-\vec{j})$$

$$W = \int dW \quad \vec{r}_G W = \int \vec{r} dW$$

- نتایج به گرایش و جهت جسم وابسته است.

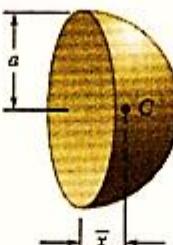
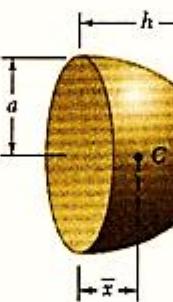
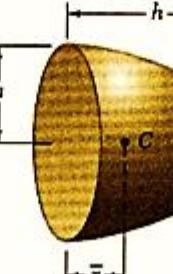
$$\bar{x}W = \int x dW \quad \bar{y}W = \int y dW \quad \bar{z}W = \int z dW$$

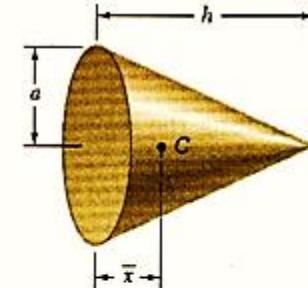
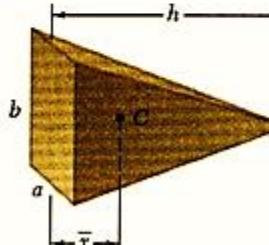
- برای اجسام همگن

$$W = \gamma V \text{ and } dW = \gamma dV$$

$$\bar{x}V = \int x dV \quad \bar{y}V = \int y dV \quad \bar{z}V = \int z dV$$

مراکز اشکال سه بعدی معمول

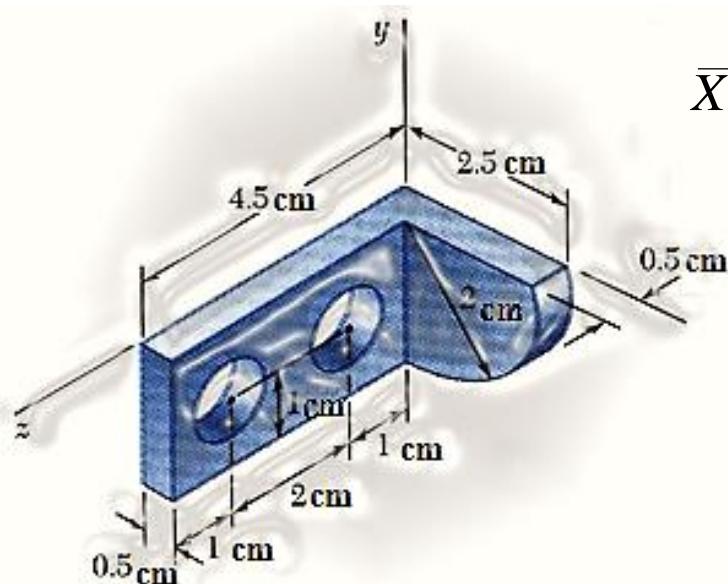
شکل		\bar{x}	حجم
نیمکره		$\frac{3a}{8}$	$\frac{2}{3}\pi a^3$
بیضوی انتقال		$\frac{3h}{8}$	$\frac{2}{3}\pi a^2 h$
سهموی انتقال		$\frac{h}{3}$	$\frac{1}{2}\pi a^2 h$

مخروطی		$\frac{h}{4}$	$\frac{1}{3}\pi a^2 h$
هرمی		$\frac{h}{4}$	$\frac{1}{3}abh$

اجسام سه بعدی مرکب

- برای محاسبه مرکز تقل و حجم این اجسام باید آنها را به اشکال ساده تجزیه و با کمک مشخصات این اشکال ساده شده مشخصه مورد نظر را محاسبه کنیم.

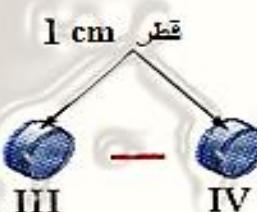
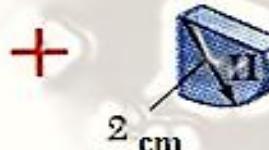
$$\bar{X} \sum W = \sum \bar{x}W \quad \bar{Y} \sum W = \sum \bar{y}W \quad \bar{Z} \sum W = \sum \bar{z}W$$



برای اجسام همگن

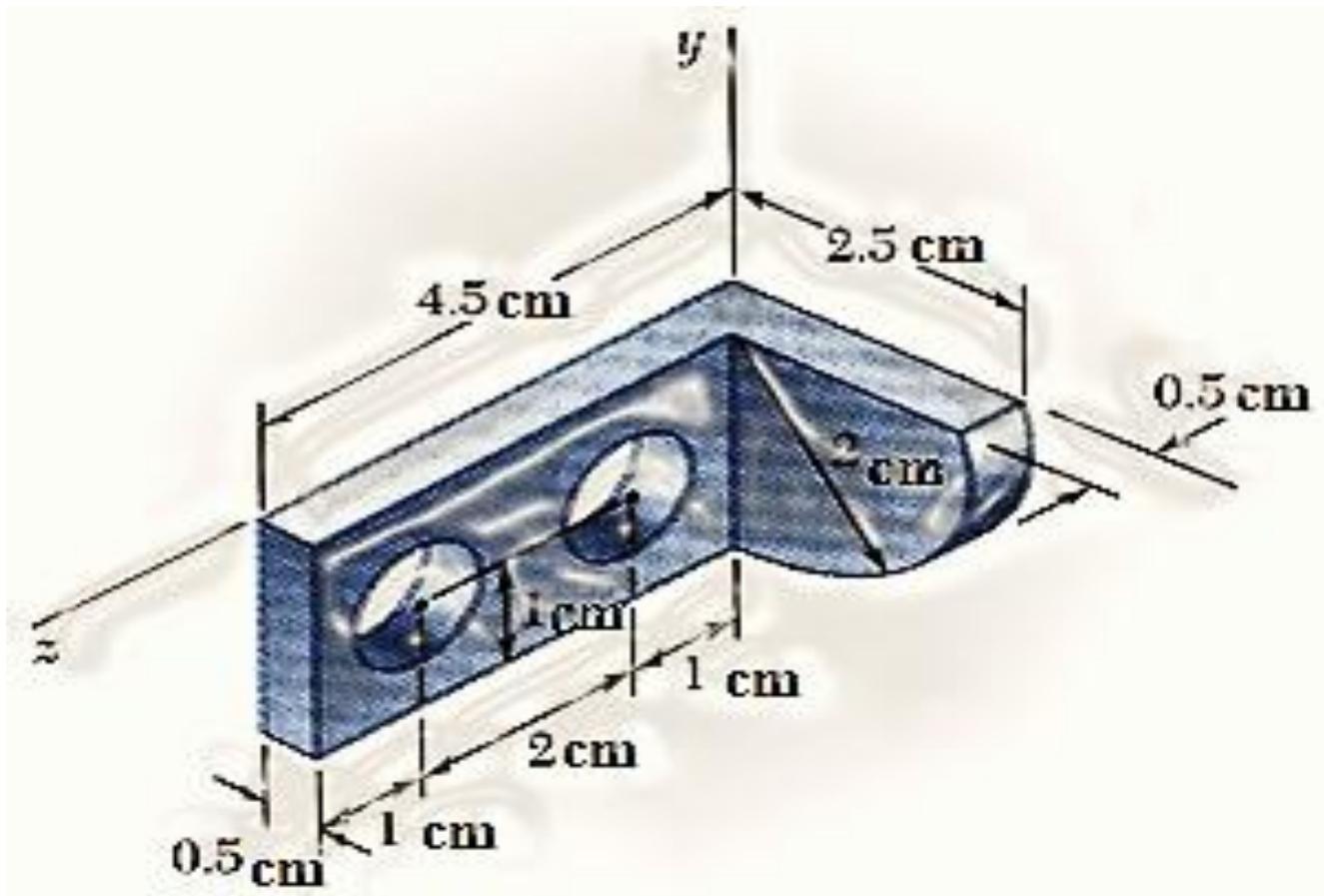


$$\bar{X} \sum V = \sum \bar{x}V \quad \bar{Y} \sum V = \sum \bar{y}V \quad \bar{Z} \sum V = \sum \bar{z}V$$



مثال ۵

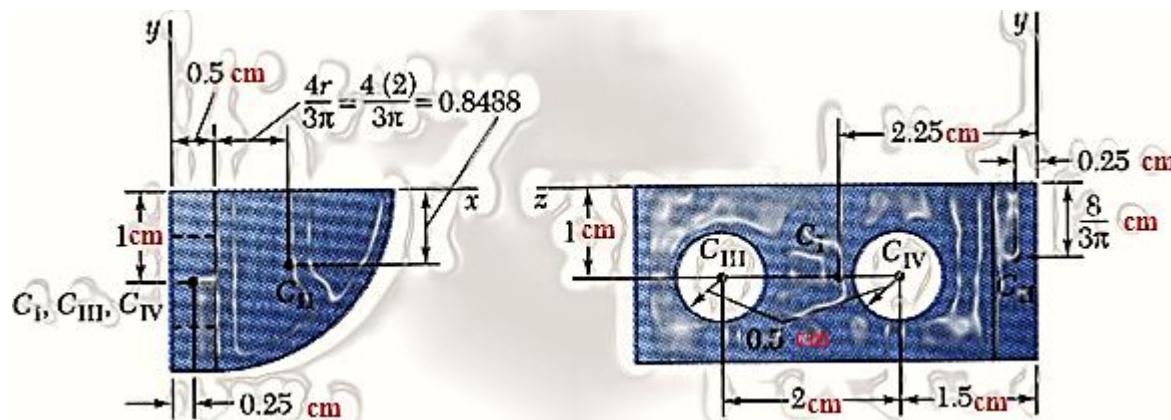
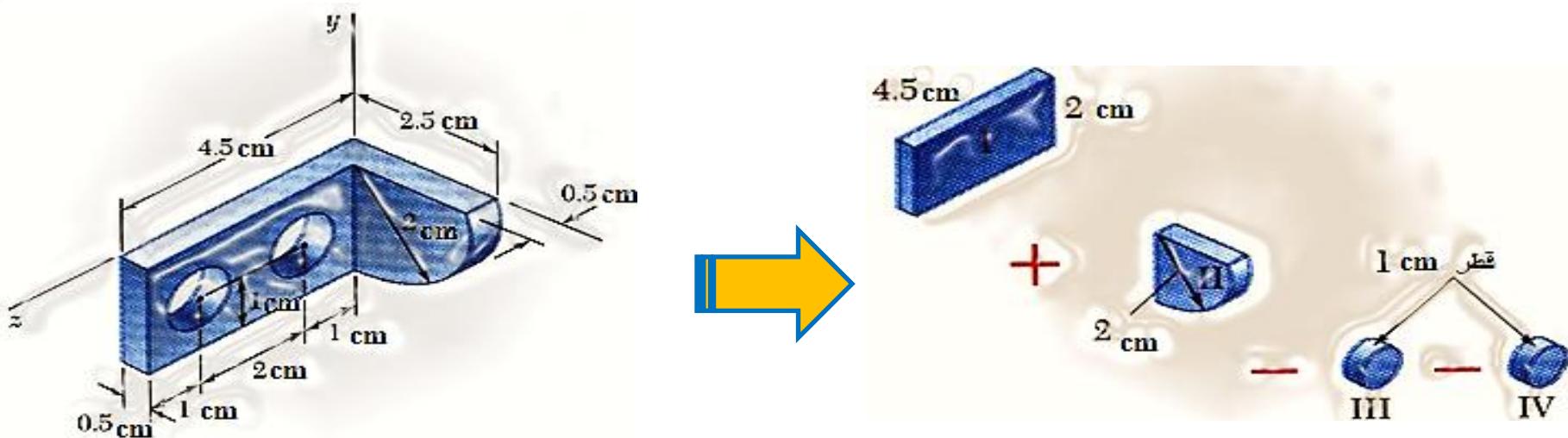
□ در قطعه فولادی نشان داده شده مطلوبست محاسبه مرکز حجم.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

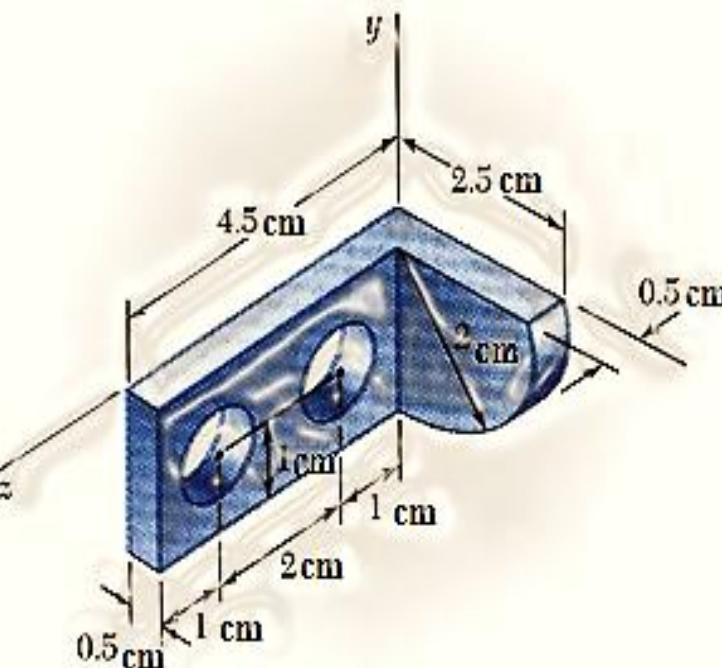
مثال ۵

- با تجزیه و تقسیم قطعه مورد به اشکال ساده ای چون مستطیل و ربع دایره و دایره خواهیم داشت:



مثال ۵

	V, cm^3	\bar{x}, cm	\bar{y}, cm	\bar{z}, cm	$\bar{x}V, \text{cm}^4$	$\bar{y}V, \text{cm}^4$	$\bar{z}V, \text{cm}^4$
I	$(4.5)(2)(0.5) = 4.5$	0.25	-1	2.25	1.125	-4.5	10.125
II	$\frac{1}{4}\pi(2)^2(0.5) = 1.571$	1.3488	-0.8488	0.25	2.119	-1.333	0.393
III	$-\pi(0.5)^2(0.5) = -0.3927$	0.25	-1	3.5	-0.098	0.393	-1.374
IV	$-\pi(0.5)^2(0.5) = -0.3927$	0.25	-1	1.5	-0.098	0.393	-0.589
	$\Sigma V = 5.286$				$\Sigma \bar{x}V = 3.048$	$\Sigma \bar{y}V = -5.047$	$\Sigma \bar{z}V = 8.555$



$$\bar{X} = \sum \bar{x}V / \sum V = (3.08 \text{ cm}^4) / (5.286 \text{ cm}^3)$$

$$\bar{X} = 0.583 \text{ cm}$$

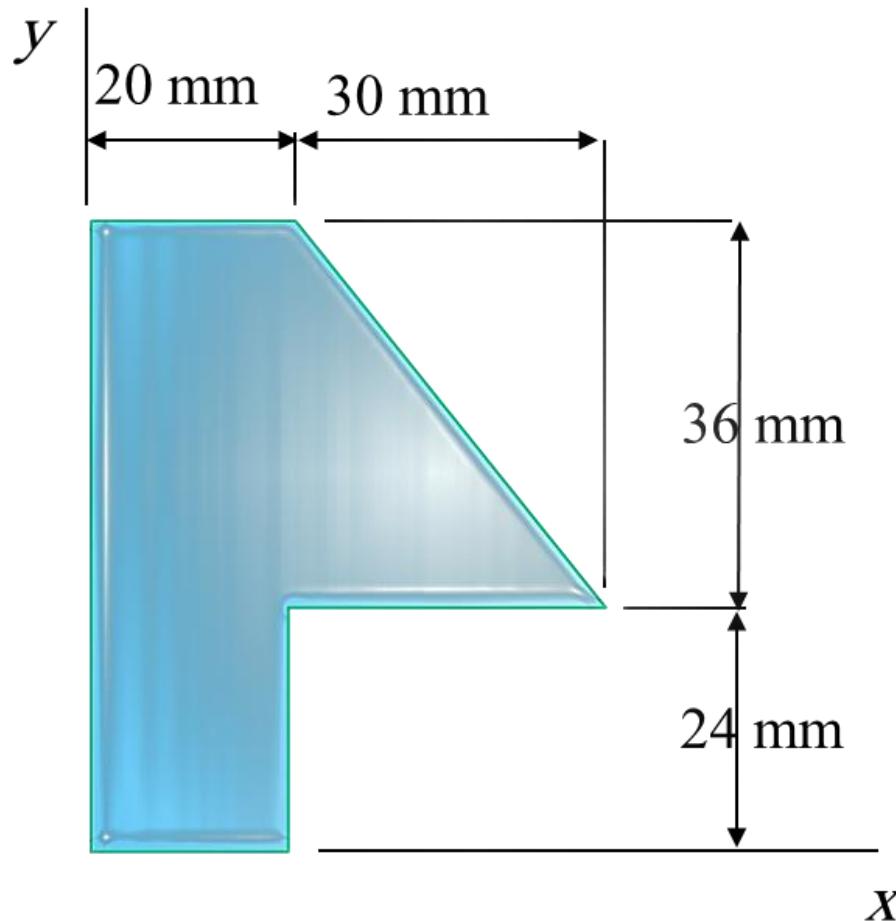
$$\bar{Y} = \sum \bar{y}V / \sum V = (-5.047 \text{ cm}^4) / (5.286 \text{ cm}^3)$$

$$\bar{Y} = -0.955 \text{ cm}$$

$$\bar{Z} = \sum \bar{z}V / \sum V = (8.555 \text{ cm}^4) / (5.286 \text{ cm}^3)$$

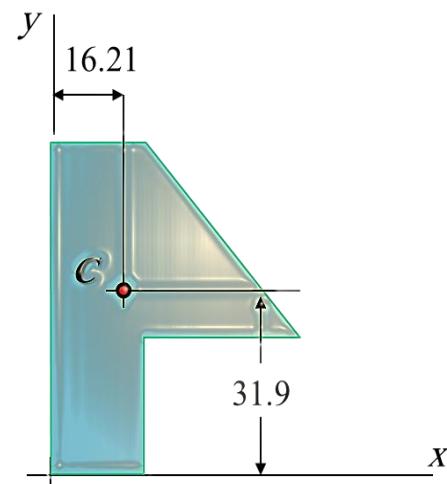
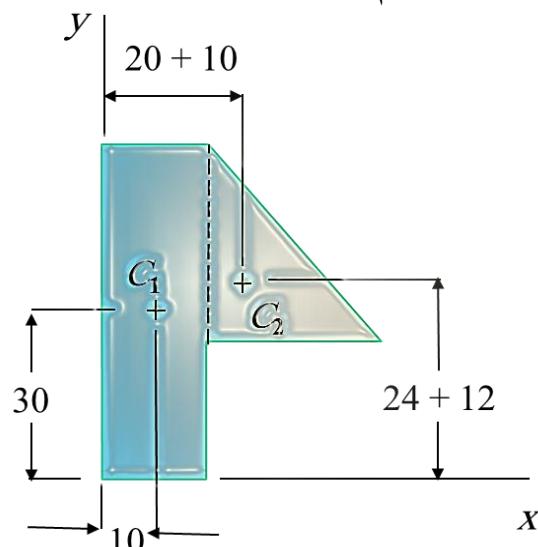
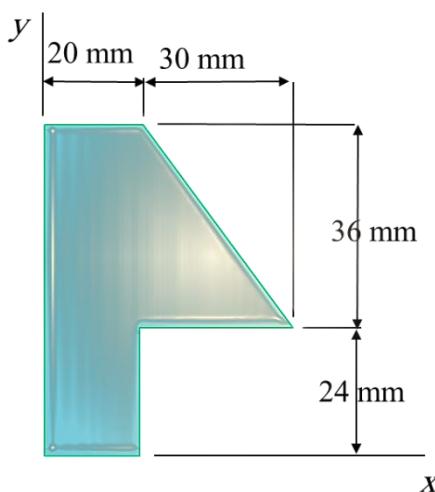
$$\bar{Z} = 1.618 \text{ cm}$$

□ مطلوبست مرکز سطح شکل مقابل.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- باقجزیه سطح مورد نظر به دو شکل ساده خواهیم داشت:



	$A, \text{ mm}^2$	$\bar{x}, \text{ mm}$	$\bar{y}, \text{ mm}$	$\bar{x}A, \text{ mm}^3$	$\bar{y}A, \text{ mm}^3$
1	$20 \times 60 = 1200$	10	30	12,000	36,000
2	$(1/2) \times 30 \times 36 = 540$	30	36	16,200	19,440
Σ	1740			28,200	55,440

$$\bar{x} \sum A = \sum \bar{x}A$$

$$\bar{x} (1740) = 28,200$$

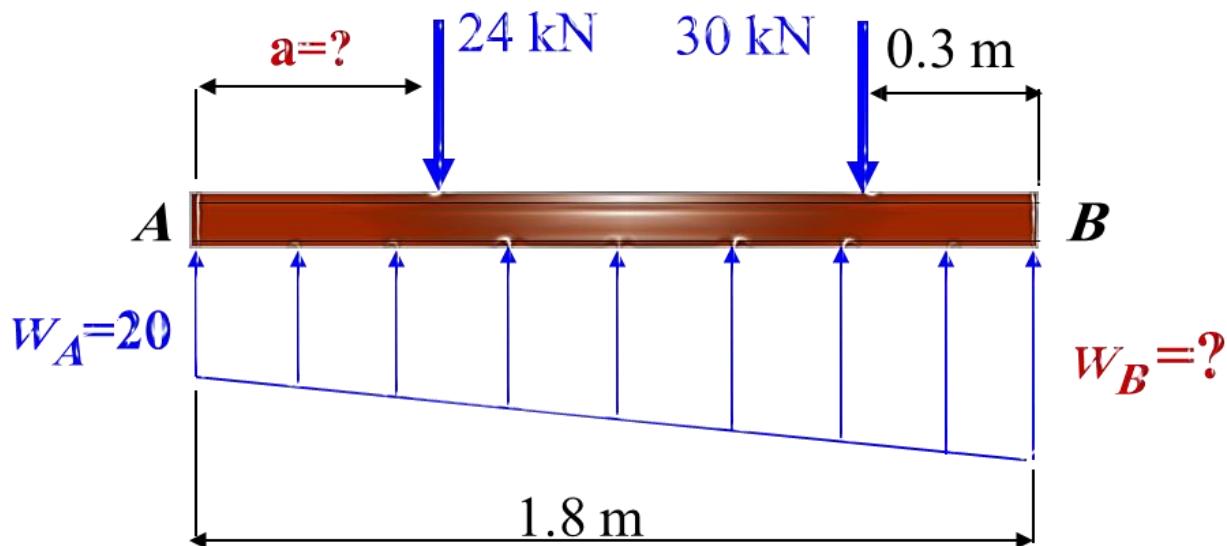
$$\bar{x} = 16.21 \text{ mm}$$

$$\bar{y} \sum A = \sum \bar{y}A$$

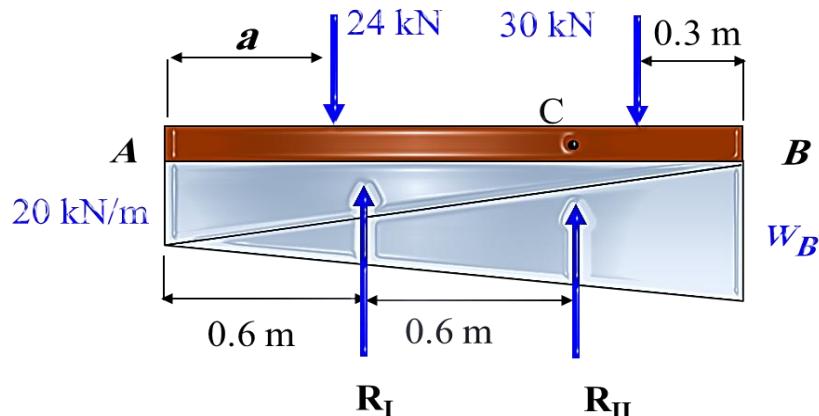
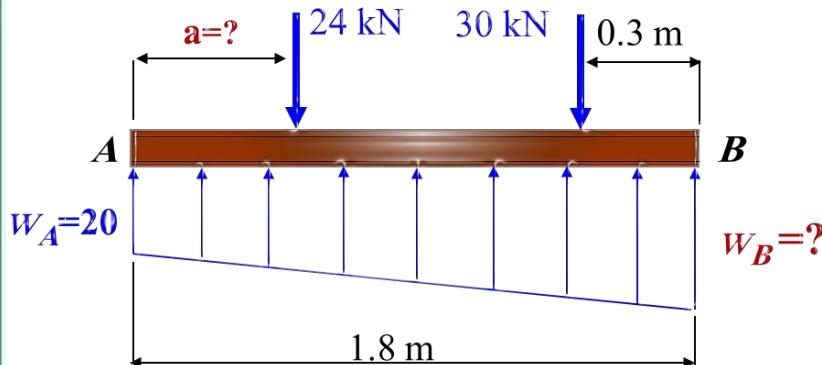
$$\bar{y} (1740) = 55,440$$

$$\bar{y} = 31.9 \text{ mm}$$

□ در تیر متعادل تحت بارگذاری نشان داده شده در شکل مطلوبست: مقدار W_B و فاصله a .



- بار معادل بارگشتده را در زیر تیر جایگزین می کنیم با فرض عبور R_{II} از نقطه C.



$$R_I = \frac{1}{2}(1.8 \text{ m})(20 \text{ kN/m}) = 18 \text{ kN}$$

$$R_{II} = \frac{1}{2}(1.8 \text{ m})(w_B \text{ kN/m}) = 0.9 w_B \text{ kN}$$

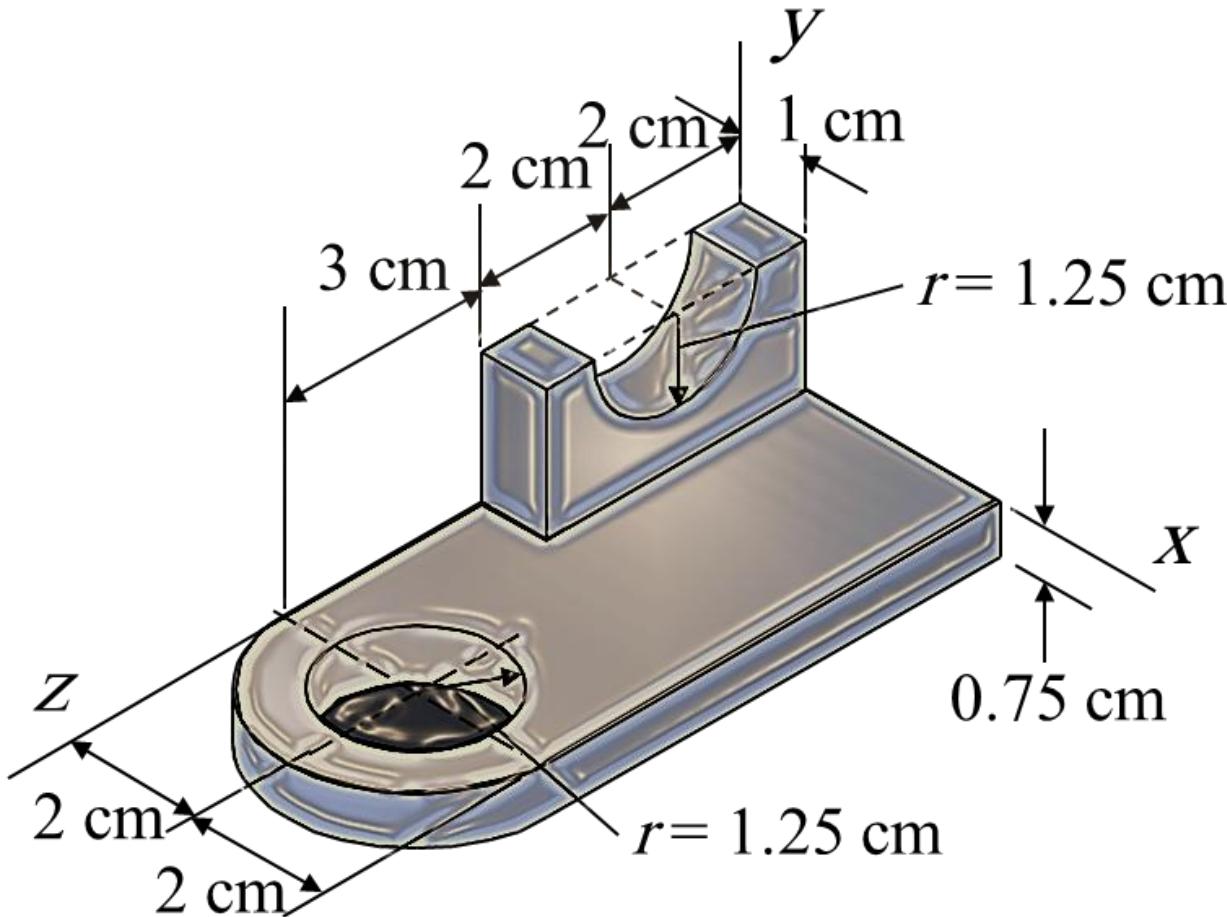
$$+\downarrow \sum M_C = 0: (1.2 - a)\text{m} \times 24 \text{ kN} - 0.6 \text{ m} \times 18 \text{ kN} - 0.3\text{m} \times 30 \text{ kN} = 0$$

$$a = 0.375 \text{ m}$$

$$+\uparrow \sum F_y = 0: -24 \text{ kN} + 18 \text{ kN} + (0.9 w_B) \text{ kN} - 30 \text{ kN} = 0$$

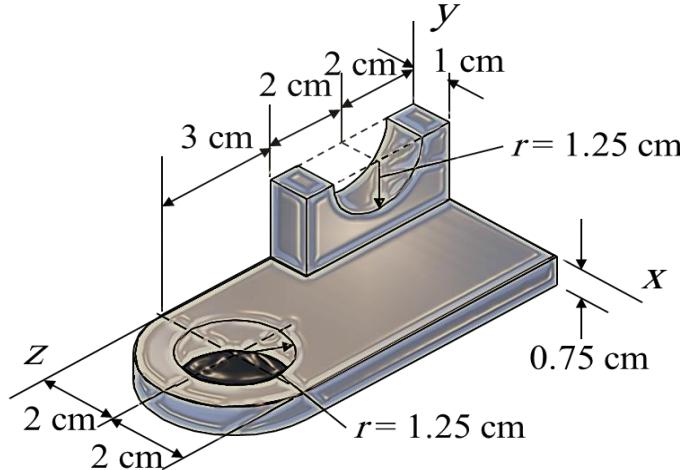
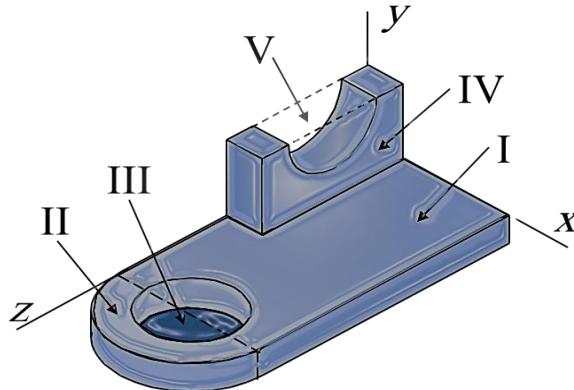
$$w_B = 40 \text{ kN/m}$$

□ برای قطعه نشان داده شده در شکل مطلوبست مختصات Z مرکز حجم جسم.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- مشخص است که جسم مرکب بوده و نیاز به ساده سازی دارد. تقسیمات را بصورت زیر انجام می دهیم:

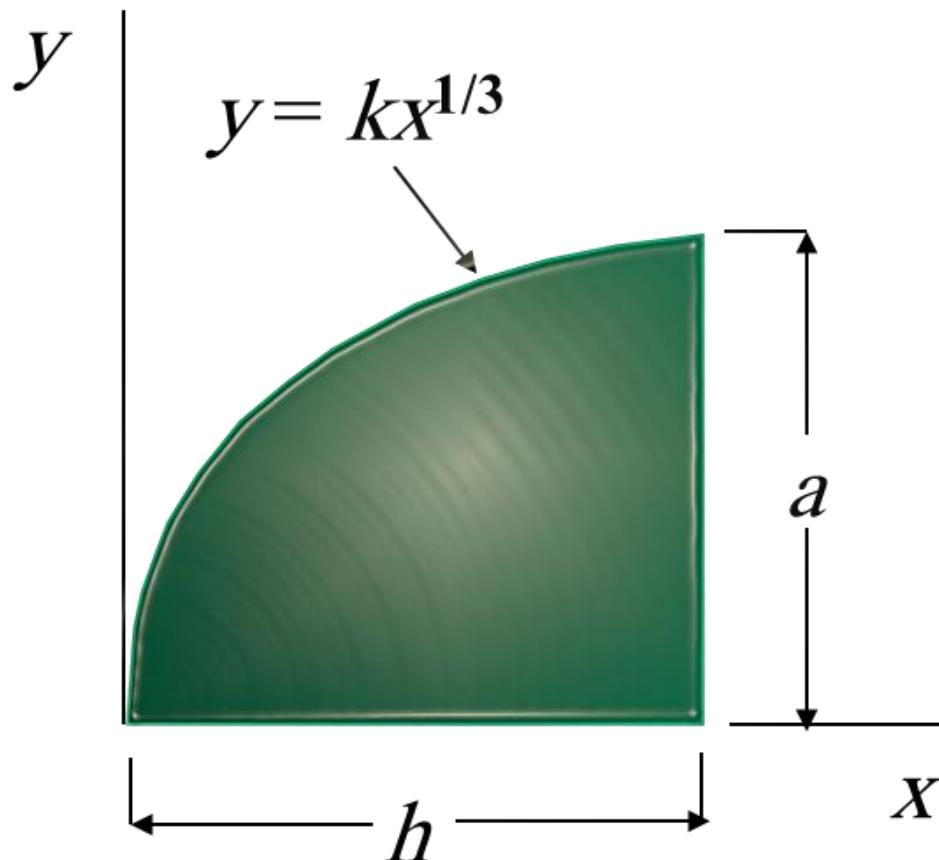


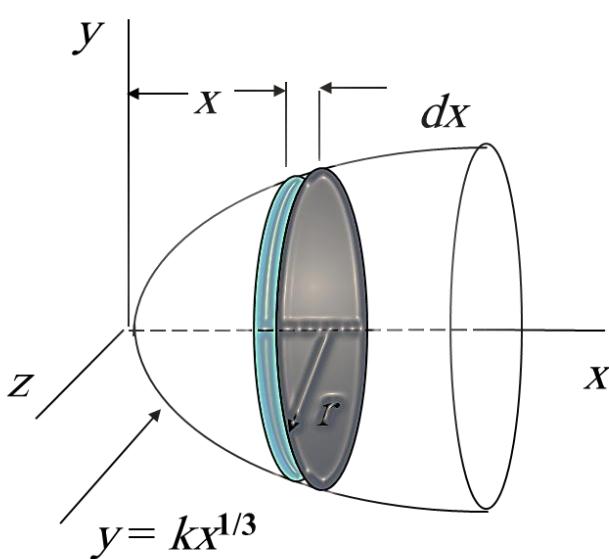
	V, cm^3	\bar{z}, cm	$\bar{z} V, \text{cm}^4$
I	$(4)(0.75)(7) = 21$	3.5	73.5
II	$(\pi/2)(2)^2 (0.75) = 4.7124$	$7 + [(4)(2)/(3\pi)] = 7.8488$	36.987
III	$-\pi(11.25)^2 (0.75) = -3.6816$	7	-25.771
IV	$(1)(2)(4) = 8$	2	16
V	$-(\pi/2)(1.25)^2 (1) = -2.4533$	2	-4.9088
Σ	27.576		95.807

$$\bar{Z} \sum V = \sum \bar{z} V: \bar{Z}(27.576 \text{ cm}^3) = 95.807 \text{ cm}^4$$

$$\bar{Z} = 3.47 \text{ cm}$$

□ مطلوبست تعیین مرکز حجم حادث از دوران سطح مقابل حول محور X ها.





• با توجه به قضایای پاپوس - گلدنوس خواهیم داشت:

انتخاب یک جز از حجم با شعاع r ضخامت dx

$$dV = \pi r^2 dx \quad x_{el} = x$$

$$r = y = kx^{1/3}$$

$$dV = \pi k^2 x^{2/3} dx$$

$$x = h, y = a : \text{در} \quad a = kh^{1/3} \quad \text{یا} \quad k = a/h^{1/3}$$

$$\text{لذا: } dV = \pi \frac{a^2}{h^{2/3}} x^{2/3} dx$$

• با انتگرال گیری حجم مشخص خواهد شد:

$$\begin{aligned} V &= \int_0^h \pi \frac{a^2}{h^{2/3}} x^{2/3} dx = \pi \frac{a^2}{h^{2/3}} \left[\frac{3}{5} x^{5/3} \right]_0^h \\ &= \frac{3}{5} \pi a^2 h \end{aligned}$$

- همچنین خواهیم داشت:

$$\int x_{el} dV \int_0^h x \left(\frac{\pi a^2}{h^{2/3}} x^{2/3} dx \right) = \frac{\pi a^2}{h^{2/3}} \left[\frac{3}{8} x^{8/3} \right]$$

$$= \frac{3}{8} \pi a^2 h^2$$

- حال خواهیم داشت:

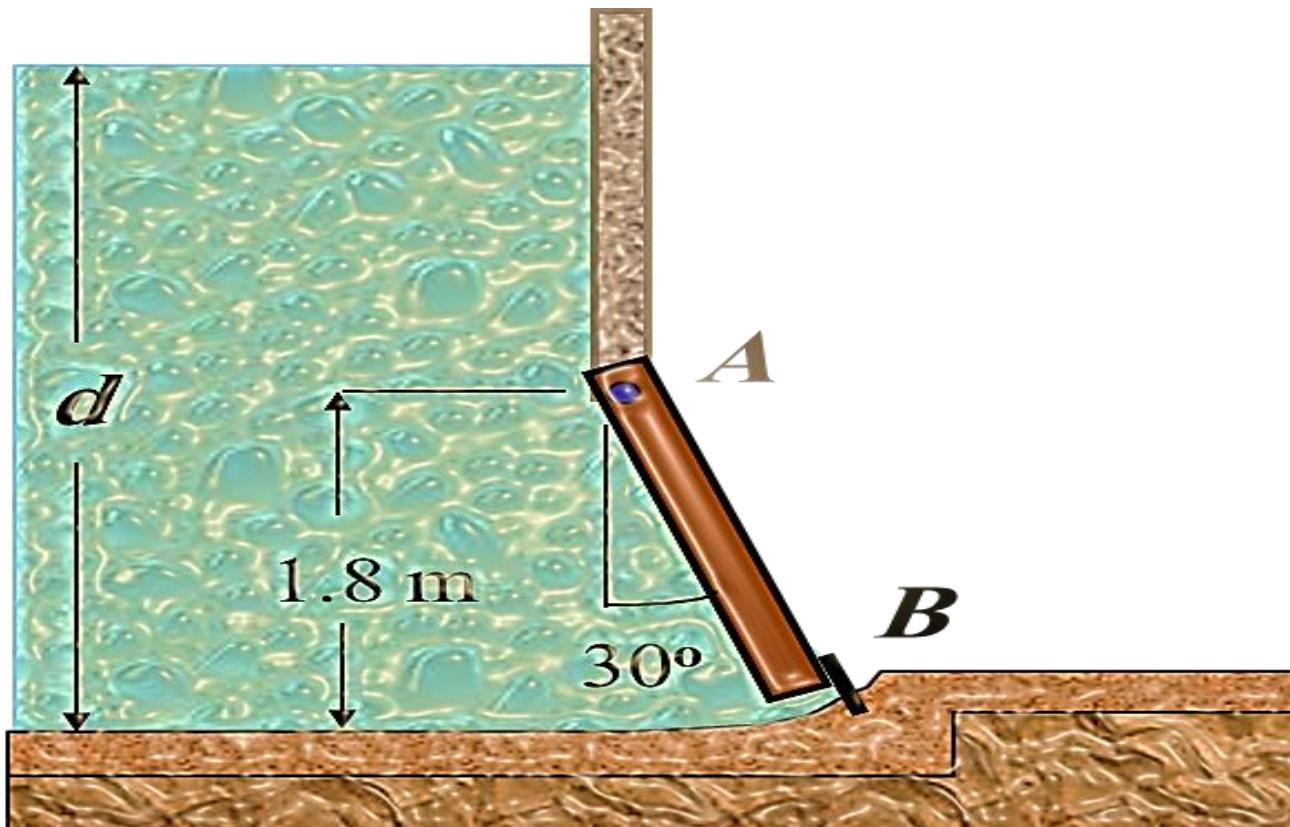
$$\bar{x}V = \int \bar{x}dV: \quad \bar{x} \left(\frac{3}{5} \pi a^2 h \right) = \frac{3}{8} \pi a^2 h^2$$

$$\bar{x} = \frac{5}{8} h$$

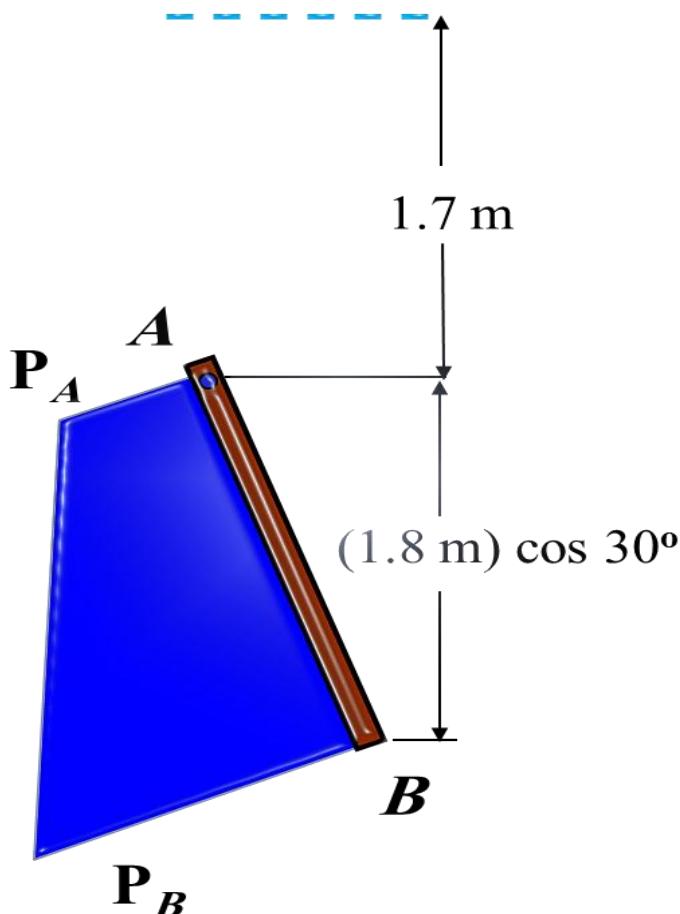
- شرایط مرزی ابتدایی:

$$\bar{y} = 0 \quad \bar{z} = 0$$

□ دریچه مربع شکل AB از سدآبی در نقطه A بصورت لولا و در B مفصل برشی است. ارتفاع آب ۳.۵ متر است. مطلوبست نیروهای وارد بر دریچه و تعیین واکنش در تکیه گاه B.



- ابتدا توزیع فشار آب را روی دریچه خواهیم داشت. می دانیم که با افزایش ارتفاع فشار بصورت خطی افزایش می یابد. سپس نیروی معادل، نیروی گستردگی اعمال می کنیم و معادلات تعادل را بکار می بریم. [یادمان باشد رسم دیاگرام جسم آزاد به حل مسائل کمک فراوانی خواهد کرد.](#)



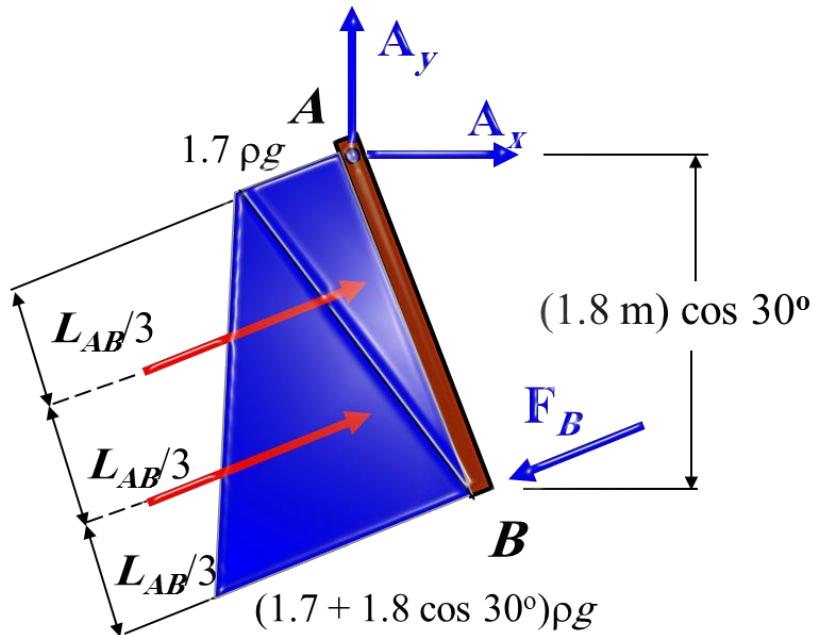
- فشار در نقاط A و B

$$P_A = 1.7 \rho g$$

$$P_B = (1.7 + 1.8 \cos 30^\circ) \rho g$$

- نیروی آب پشت دریچه

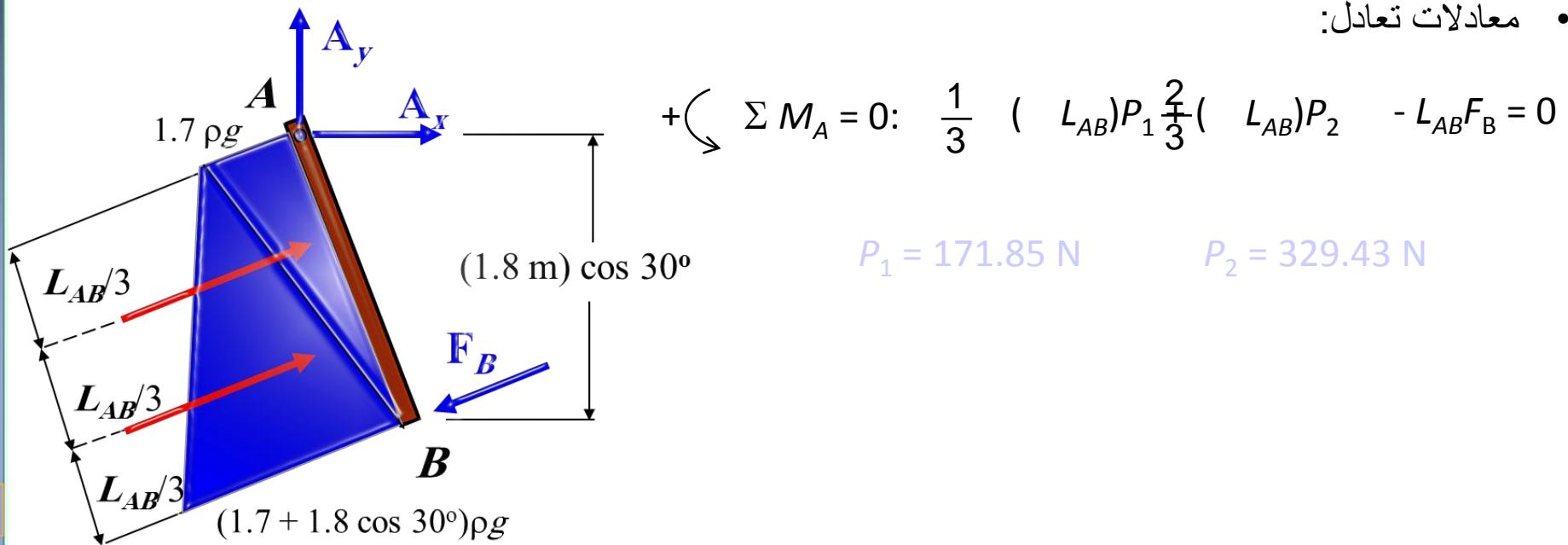
$$\frac{1}{2} \rho g A p = \frac{1}{2} A (\rho g h)$$



$$\frac{1}{2} P_1 = (1.8 \text{ m})^2 (62.4 \text{ N/m}^3) (1.7 \text{ m}) = 171.85 \text{ N}$$

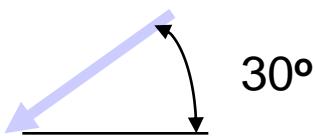
$$\frac{1}{2} P_2 = (1.8 \text{ m})^2 (62.4 \text{ N/m}^3) (1.7 + 1.8 \cos 30^\circ) \text{ m} = 329.43 \text{ N}$$

- معادلات تعادل:



$$\frac{1}{3} (171.85 \text{ N}) + (329.43 \text{ N}) - F_B = 0 \quad F_B = 276.90 \text{ N}$$

$F_B = 277 \text{ N}$



6

STATICS : مکانیک برداری برای مهندسان

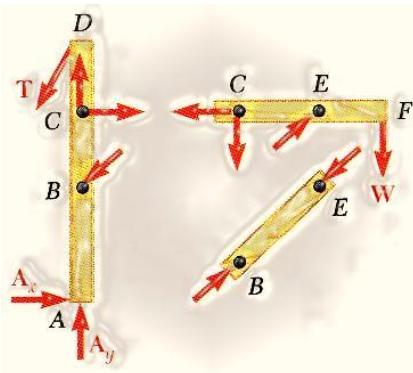
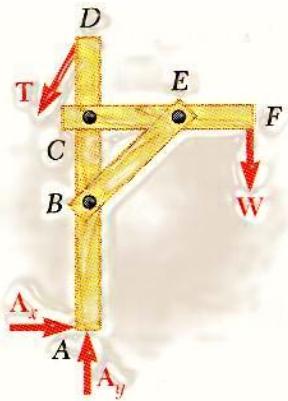
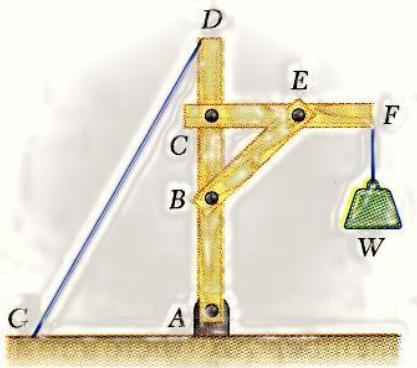
Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.
By : M. Barzegar,M.SC.



تحلیل سازه ها



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک



- در تعادل سازه های متشكل از چند قسمت نه تنها باید نیروهای خارجی وارد بر سازه را مشخص کرد بلکه باید نیروهایی را که قسمتهای مختلف سازه را به هم متصل نگه می دارند بدست آورد، اگر کل سازه را در نظر بگیریم این نیروهارا نیروی های داخلی می نامند.

- طبق قانون سوم نیوتن: نیروهای عمل و عکس العمل جسمهایی که نیرو به آنها وارد می شود دارای بزرگی برابر و خط اثربخشان و درجهت مخالف اند، مطابقت دارد.

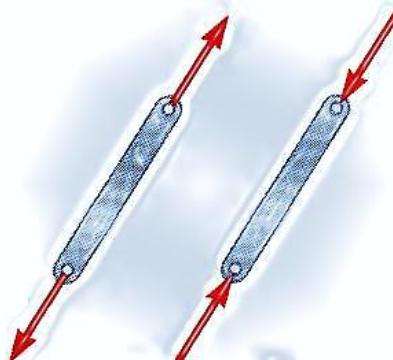
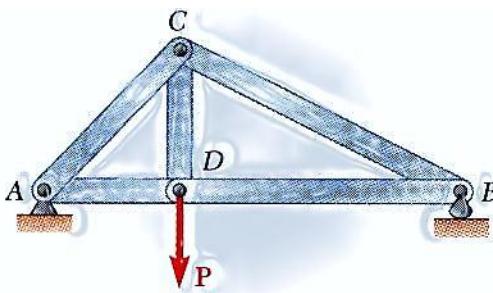
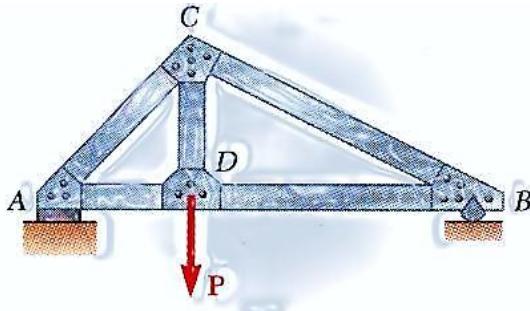
- سه گروه مهم سازه های مهندسی عبارتند از:

(a) **قبها**: سازه های ساکن و کامل مقیدند که برای تحمل بار طراحی می شوند. در قبها دست کم یک عضو چند نیرویی وجود دارد.

(b) **خرپاها**: سازه های معمولاً مقید که در آنها اعضا حداقل دو نیرویی اند، یعنی عضوهایی که دونیرویی برابر و در خلاف جهت، که هردو در امتداد همان عضو قرار دارند بر آنها وارد می شود.

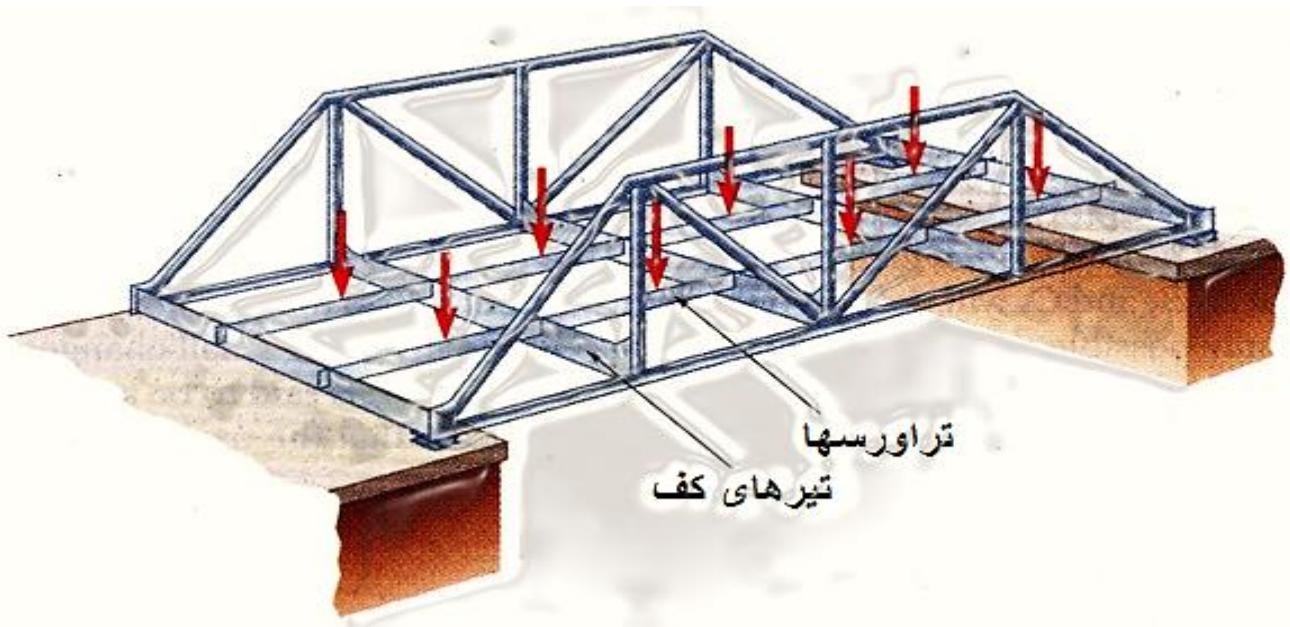
(c) **ماشینها**: این سازه ها برای انتقال و تغییر نیروها طراحی می شوند و سازه هایی هستند که اجزایی متحرک دارند. ماشینها نیز دست کم یک عضو چند نیرویی دارند.

تعریف یک خرپا



- خرپا شامل عضوهای مستقیمی است که در مفصلها به یکدیگر متصل اند. عضوهای خرپا تنها از دوسر به یکدیگر متصل اند، بنابراین هیچ عضوی در مفصل ادامه پیدا نمی کند.
- بیشتر سازه های واقعی از اتصال چندین خرپا به هم ساخته می شوند و در مجموع یک قاب فضایی را تشکیل می دهند. هر خرپا برای تحمل بارهایی که در صفحه آن اثر می کنند طراحی می شود.
- اگرچه اعضا توسط پیچ یا جوش بهم متصل اند اما فرض می شود بصورت پیوی هستند لذا کوپلی به اعضا وارد نمی شود و هر عضو به منزله یک عضو دونیرویی و کل خرپا را بصورت گروهی از پینها و عضوهای دونیرویی در نظر میگیریم.
- وقتی نیروها به کشیدن عضوت مایل دارند عضورا کششی گویند و وقتی نیروها عضو را تحت فشار قرار می دهند آنرا عضو فشاری گویند.

تعریف یک خرپا

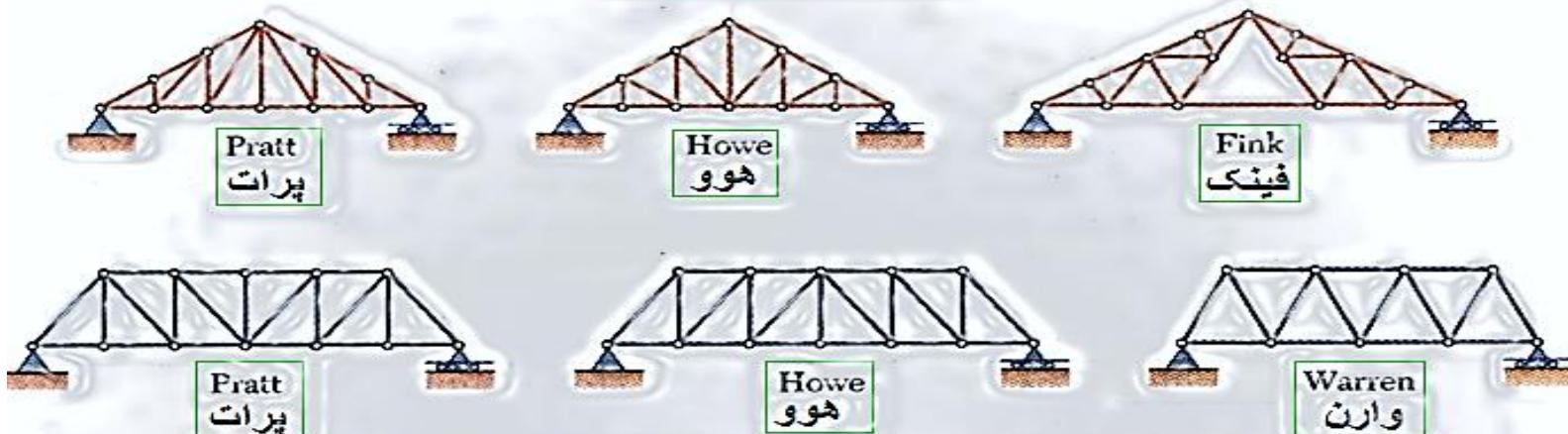


بطور کلی عضوهای خرپا باریک اند و بارگانبی اندکی را می توانند تحمل کنند، بنابراین همه بارها باید بر مفصلها واردشود یا بارهای گسترده را توسط سیستم کف (مشکل از تیرهای عرضی و تیرهای کف) به مفصلها انتقال داد.

معمولًا فرض می شود نصف وزن هر عضو به هر مفصل در دو انتهای وارد می شود.

تعریف یک خرپا

أنواع خرپاهای سقفی



Baltimore
بالتیمور

K truss
خرپای کا

أنواع خرپاهای پل



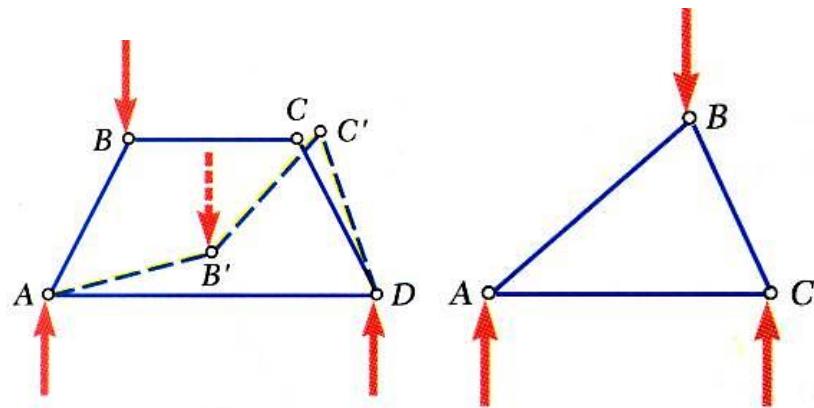
Cantilever portion
of a truss

قسمت طره ای از یک خرپا

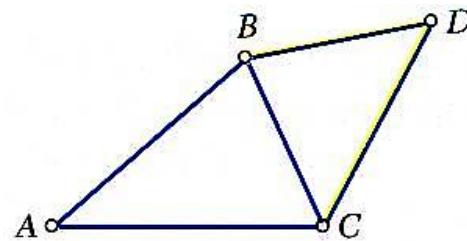
دیگر أنواع خرپا



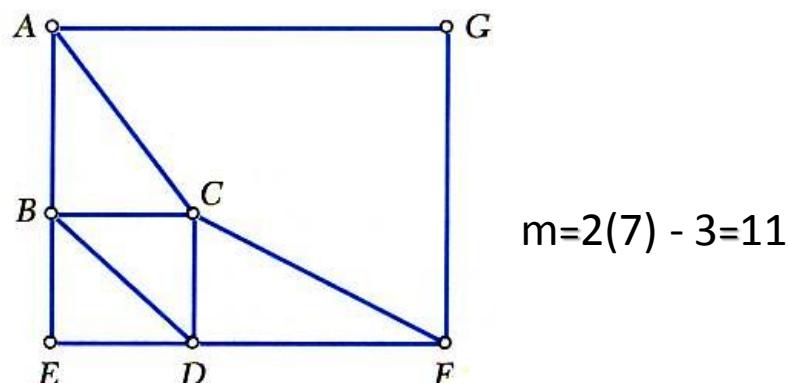
خرپاھای سادھ



- ۰ خرپای صلب تحت بارهای واردہ فرونمیریزد. تنها تغییر شکل ممکن برای این خرپاها تغییر انداز طول عضو هاست.



- خرپاهایی را که بصورت مثلثی با اضافه شدن دو عضو(DB , DC) و یک مفصل(D) به خرپایی پایه(ABC) رشد می کند را خرپایی ساده گویند.



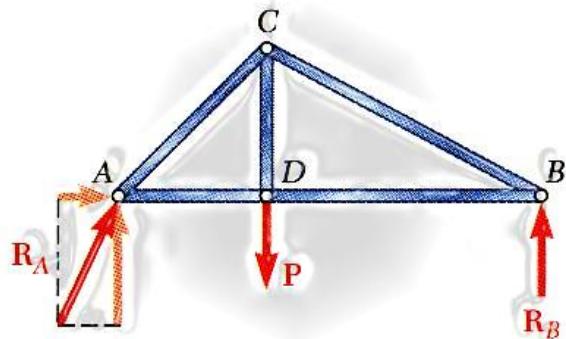
$$m=2(7) - 3 = 11$$

- دریک خرپای ساده تعداد کل عضوها برابر است با:
 $m=2n-3$

که در آن n تعداد مفاصل است.

تحلیل خرپاها به روش مفاسل

- اعضا را جدا کرده و برای هر پین و عضو جداگانه نمودار جسم آزاد را رسم می کنیم.



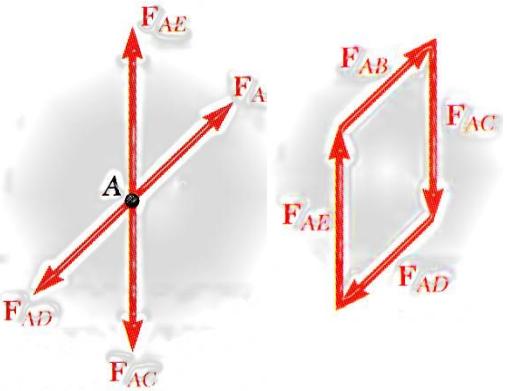
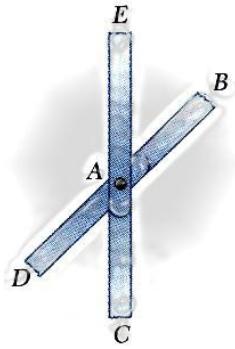
- چون کل خرپا در تعادل است، لذا هر پین نیز باید در تعادل باشد.
- به هریک از این اعضادو نیرو اثر می کند، که هریک از آنها به یک سر عضو وارد می شود؛ این نیروها بزرگی برابر و خط اثریکسان دارند و در خلاف جهت یکدیگرند.

- چون خط اثرکلیه نیروهای داخلی خرپا معلومند تحلیل آن به محاسبه نیروها در عضوها و تعیین کششی و فشاری بودن آنها خلاصه می شود.

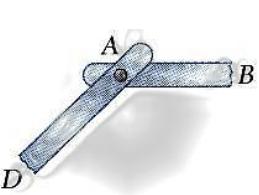
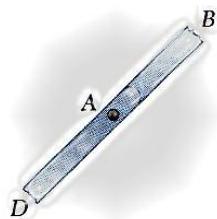
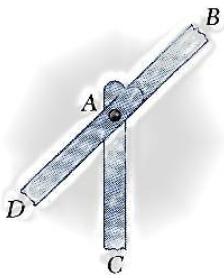
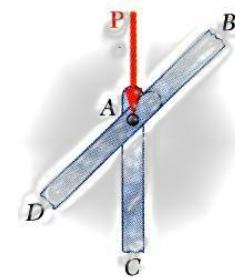
- اگر خرپا n پین داشته باشد آنگاه $2n$ و معادله تعادل خواهد داشت، که با $2n$ مجھول حل می شوند. در خرپای ساده $2n=m-3$ یعنی $m=2n+3$ که تعداد مجھولات برابر تعداد اعضاء بعلاوه 3 خواهد بود.

- واکنشهای تکیه گاهی (R_A, R_B) را نیز با در نظر گرفتن نمودار جسم آزاد پینها می توان بدست آورد.

مفاصل تحت شرایط بارگذاری خاص



- نیروهادر عضوهای متقابل باید برابر باشند. بنابراین چندضلعی نیروی مربوط به آنها باید یک متوازی الاضلاع تشکیل بدهد.



- وقتی دو عضو در امتدادیک خط قرار دارند وبار P در امتداد عضو سوم وارد شود، نیروی دو عضومتقابل باید برابر بوده و در عضو سوم برابر P خواهد بود.

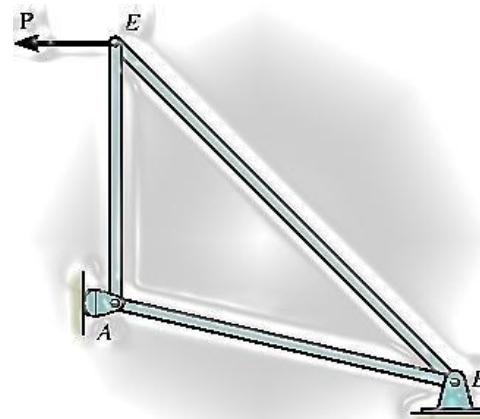
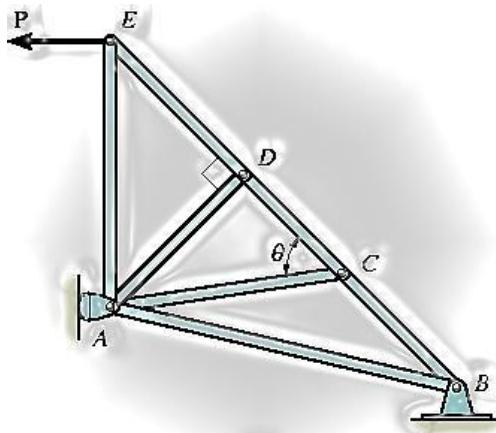
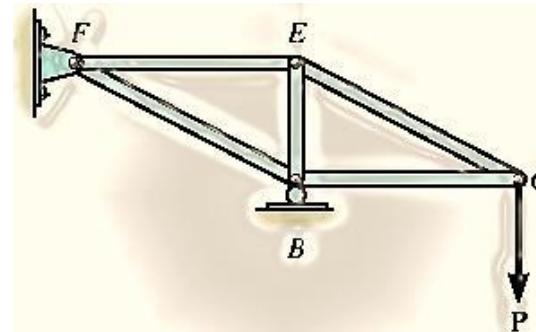
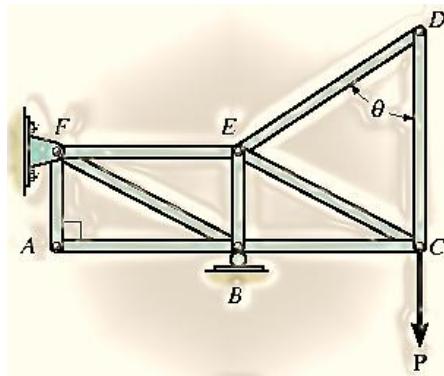
- اگر بار به مفصل وارد نشود عضو AC صفر نیرویی است.

- نیروی اعضا در مفاصل دو عضوی وقتی دو عضو در یک راستا باشند برابر است و یا وقتی که اعضا در یک راستا نباشند باید صفر نیروی باشند تا نیروهایشان برابر باشد.

- تشخیص مفصلهایی که تحت شرایط بارگذاری خاص اند تحلیل خرپایی را آسان میکند.

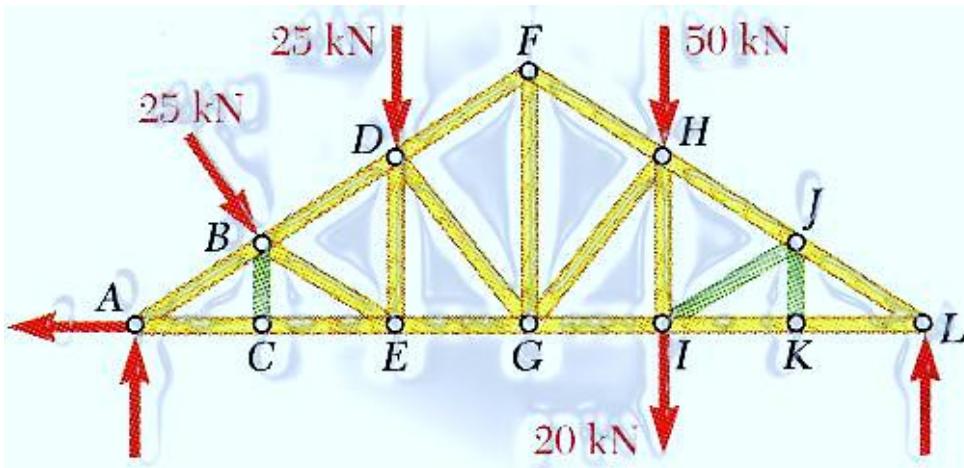
مفاصل تحت شرایط بارگذاری خاص

- جدا کردن اعضا صفر نیرویی برای ساده کردن فرآیند تحلیل.



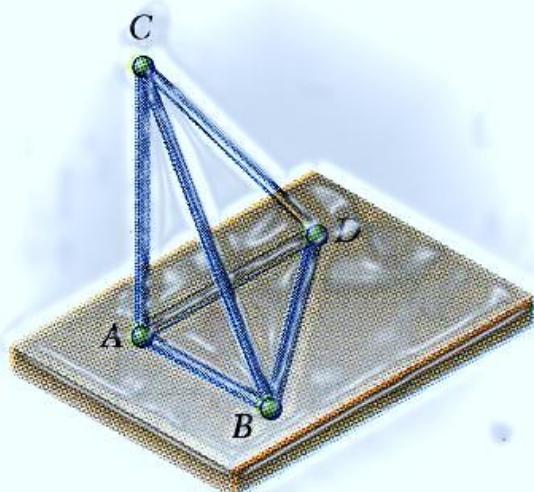
مفاصل تحت شرایط بارگذاری خاص

- در مفصل C سه عضو وجود دارد که دو عضو هم خط و تحت اثر هیچ نیروی خارجی نیستند. بنابراین عضو BC صفر نیرویی است.



- در مفصل K سه عضو وجود دارد که دو عضو هم خط و تحت اثر هیچ نیروی خارجی نیستند. بنابراین عضو KJ صفر نیرویی است.
- عضو IJ صفر نیرویی است زیرا خط اثر نیروی 20kN از عضو HI خواهد گذشت.
- عضو FG با توجه کشش موجود در اعضاء DF , FH یک عضو فشاری خواهد بود و صفر نیرویی خواهد بود.

خرپاهای فضایی

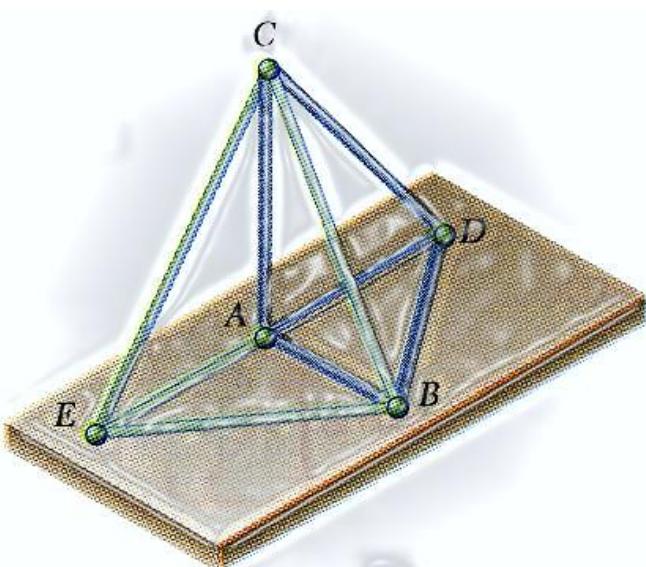


- چهاروجهی اولیه یک خرپای فضایی دارای شش عضو است که در چهار مفصل بهم متصل شده اند.
- هر بار که **سه عضو** اضافه شود تعداد مفاصل یکی افزایش می یابد.

- در یک خرپای ساده فضایی تعداد کل عضوها برابر است با:

$$m=3n-6$$

که در آن n تعداد مفاصل است.

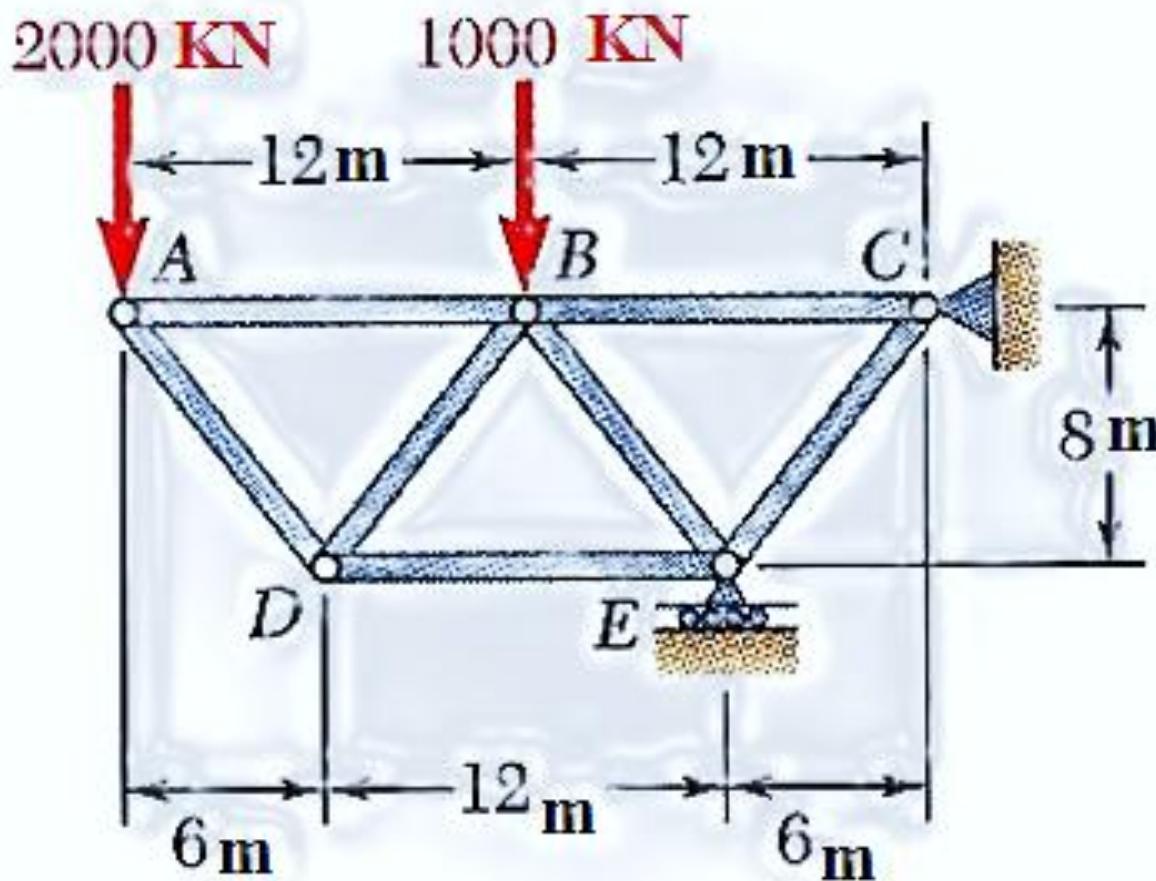


- تکیه گاهها شش عکس العمل مجهول ایجاد می کنند که باید حل شش معادله بیان کننده تعادل خرپای فضایی بدست می آیند.

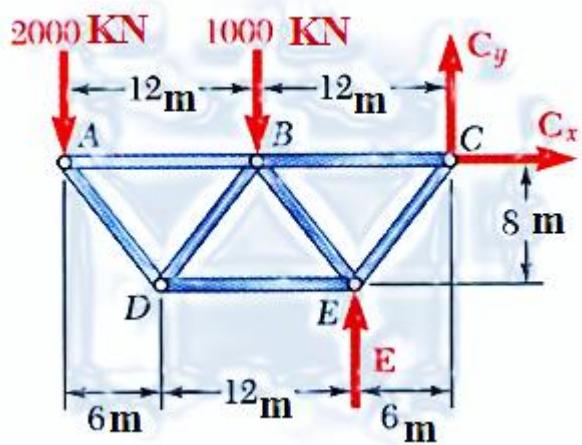
- برای اجتناب از حل دستگاههای معادلات باید دقیق شود تا مفاصل طوری انتخاب شوند که هیچ یک از آنها شامل بیش از سه نیروی مجهول نباشد.

مثال ۱

□ با استفاده از روش مفاصل، نیروی هریک از اعضای خرپا را بدست آورید.



مثال ۱



نمودار جسم آزاد کل خرپا را رسم می کنیم؛ نیروهای خارجی وارد بر جسم آزاد عبارتند از بارهای وارد شده و عکس العملها در C و E.

معادلات تعادل عبارتند از:

$$\sum M_C = 0 \\ = (2000 \text{ KN})(24 \text{ m}) + (1000 \text{ KN})(12 \text{ m}) - E(6 \text{ m})$$

$E = 10,000 \text{ KN} \uparrow$

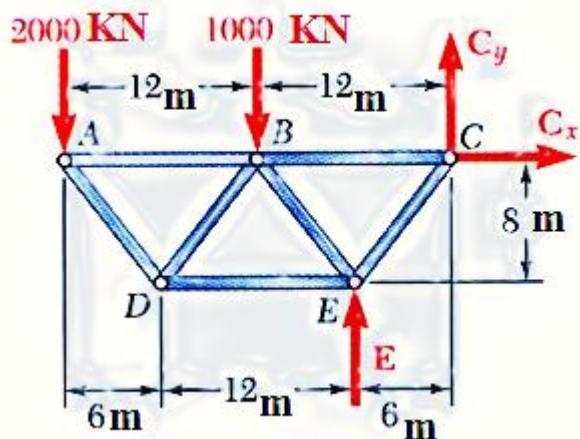
$$\sum F_x = 0 = C_x \quad C_x = 0$$

$$\sum F_y = 0 = -2000 \text{ KN} - 1000 \text{ KN} + 10,000 \text{ KN} + C_y$$

$C_y = 7000 \text{ KN} \downarrow$



مثال ۱



✓ مفصل A تحت تأثير دونيروي F_{AD}, F_{AB} است با استفاده از مثلث نیرو خواهیم داشت:

عضو AD در فشار و AB در کشش است.

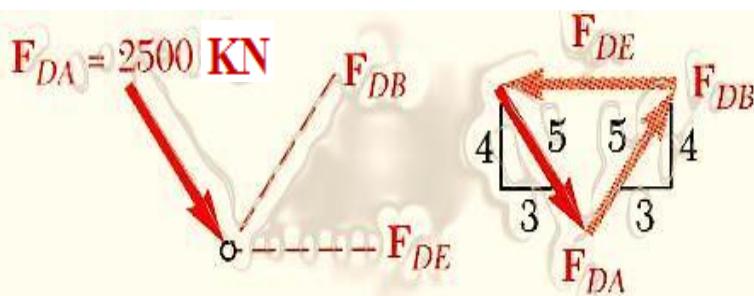


$$\frac{2000 \text{ KN}}{4} = \frac{F_{AB}}{3} = \frac{F_{AD}}{5}$$

$$F_{AB} = 1500 \text{ KN } T$$

$$F_{AD} = 2500 \text{ KN } C$$

✓ در مفصل D نیروی AD تعیین گردید، با استفاده از مثلث نیرو خواهیم داشت:



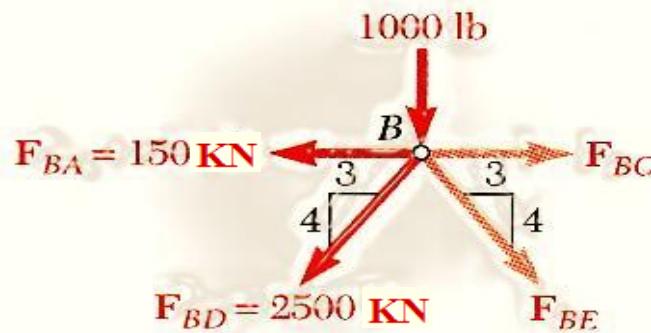
$$F_{DB} = F_{DA}$$

$$F_{DE} = 2\left(\frac{3}{5}\right)F_{DA}$$

$$F_{DB} = 2500 \text{ KN } T$$

$$F_{DE} = 3000 \text{ KN } C$$

مثال ۱



$$\sum F_y = 0 = -1000 - \frac{4}{5}(2500) - \frac{4}{5}F_{BE}$$

$$F_{BE} = 3750 \text{ KN } C$$

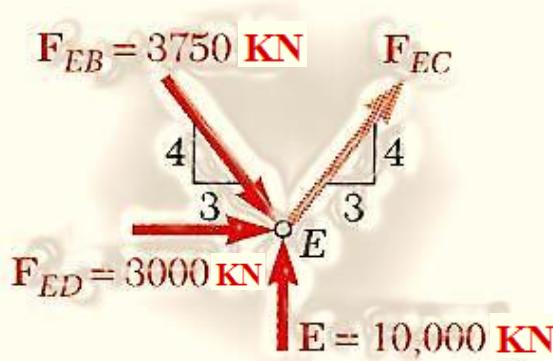
$$F_{BE} = -3750 \text{ KN}$$

$$\sum F_x = 0 = F_{BC} - 1500 - \frac{3}{5}(2500) - \frac{3}{5}(3750)$$

$$F_{BC} = 5250 \text{ KN } T$$

$$F_{BC} = +5250 \text{ KN}$$

✓ در مفصل E نیروی مجهول F_{CE} با نوشتن معادله تعادل در جهت Y بدست می آید.



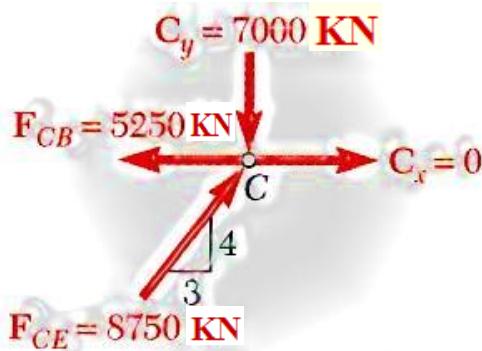
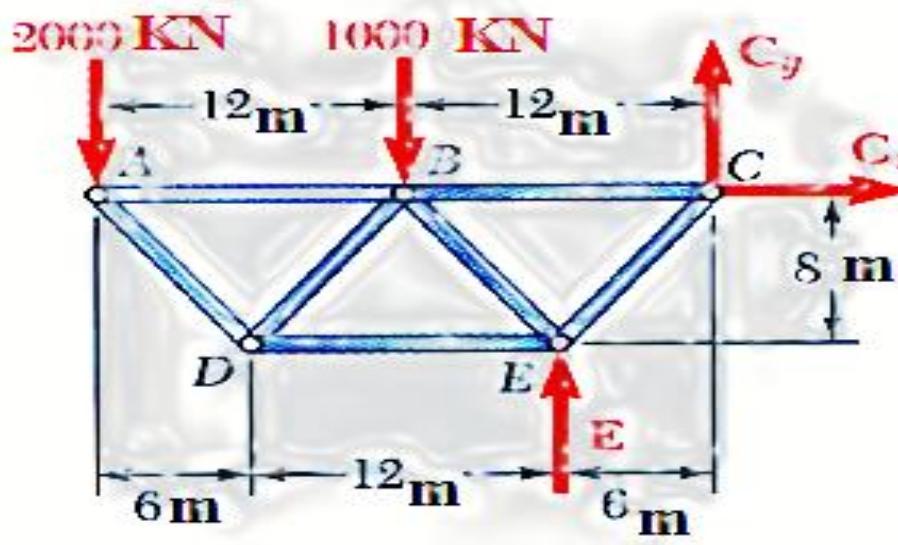
$$\sum F_x = 0 = \frac{3}{5}F_{EC} + 3000 + \frac{3}{5}(3750)$$

$$F_{EC} = -8750 \text{ KN}$$

$$F_{EC} = 8750 \text{ KN } C$$

مثال ۱

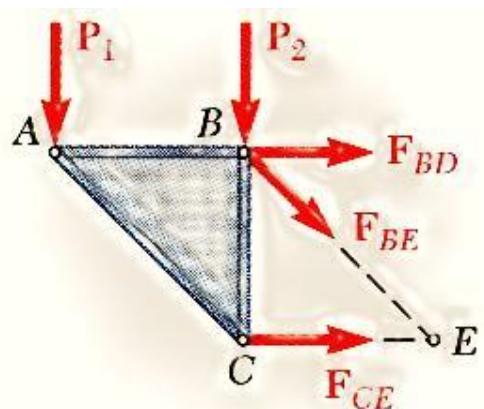
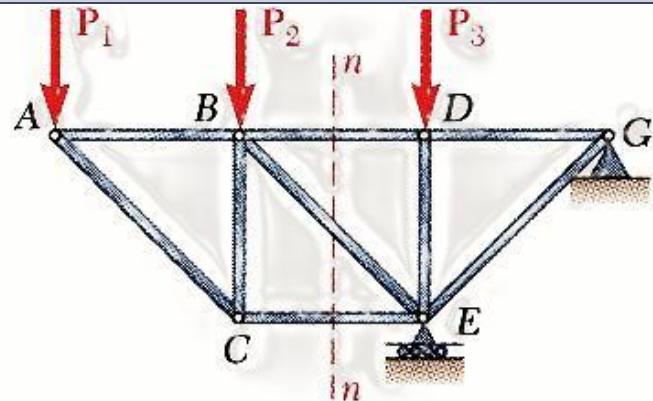
✓ با استفاده از مقادیر محاسبه شده F_{CB} , F_{CE} می توان و اکنشهای تکیه گاه C را تعیین نمود.



$$\sum F_x = -5250 + \frac{3}{5}(8750) = 0 \quad (\text{O.K})$$

$$\sum F_y = -7000 + \frac{4}{5}(8750) = 0 \quad (\text{O.K})$$

تحلیل خرپاها به روش مقاطع



$$\sum M_E = 0$$

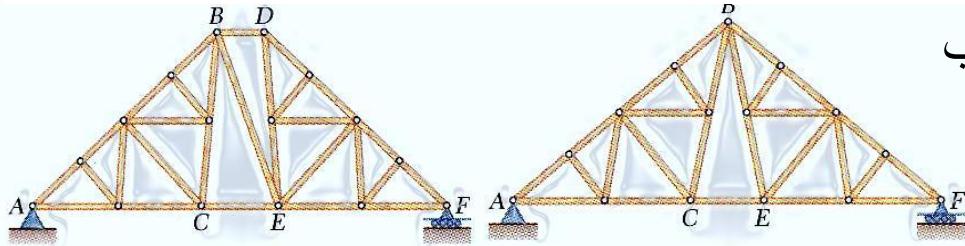
- وقتی نیرو تنها در یک عضو مد نظر باشد روش مقطع زدن بسیار کارآمدتر از روش مفاصل خواهد بود.

برای تعیین نیرو در عضو BD در خرپای مذبور با زدن یک مقطع مانند مقابل قسمتی از خرپا را جدا کرده و دیاگرام جسم آزاد آنرا رسم می کنیم.

- عضو مورد نظر باید در این مقطع زدن قطع گردیده باشد.
- آن تکه از خرپا را انتخاب می کنیم که نیروهای مجهول کمتری (اعم از واکنشهای تکیه گاهی) داشته باشد.
- درنوشتن معادله تعادل برای تعیین نیروی مورد نظر آن معادله رابکار می برمی که تنها حل یک معادله یک مجهول ما را به جواب مورد نظر برساند.

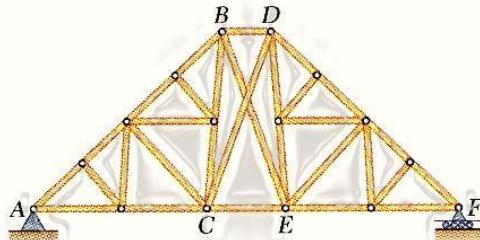
- در این قسمت خرپا نوشتن معادله تعادل لنگر حول E کوتاهترین راه حل می باشد.

خرپاهای ساخته شده از چند خرپایی ساده



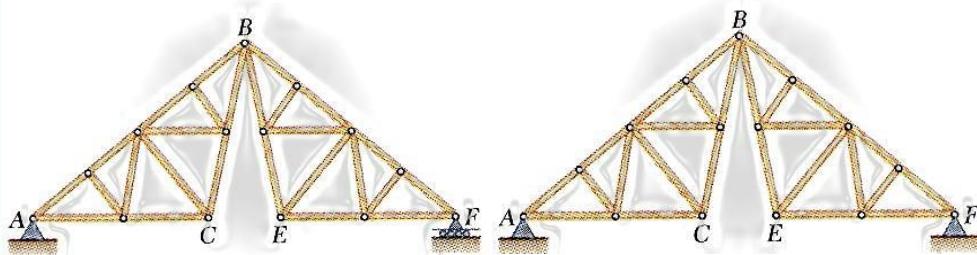
- خرپاهای ترکیبی از لحاظ استاتیکی معین،صلب و کاملاً مقید هستند:

$$m = 2n - 3$$



- در خرپاهای نامعین استاتیکی و صلب:

$$m > 2n - 3$$



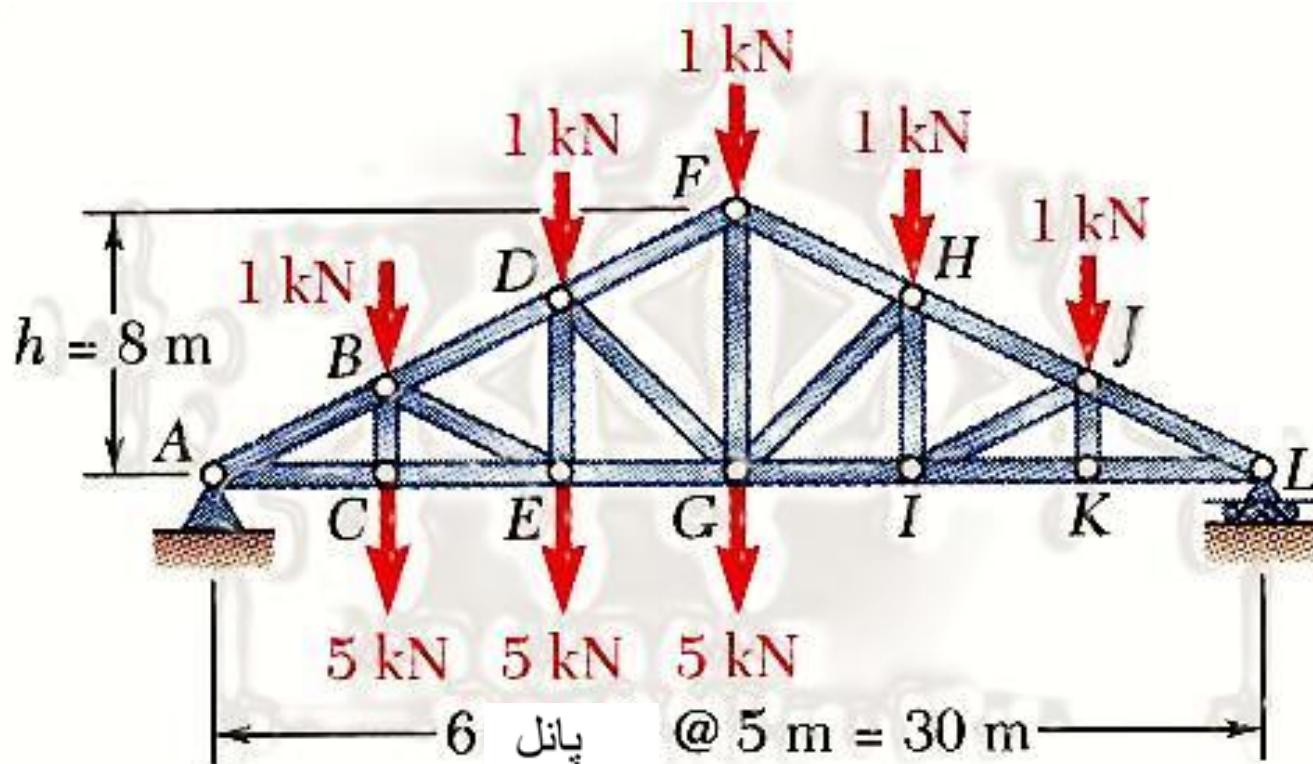
- برای یک خرپایی صلب داشتن یک واکنش تکیه گاهی اضافی ممکن است ضروری باشد.

- بطورکلی اگر عکس العمهدار تکیه گاهها شامل r مجهول باشند برای معین استاتیکی و صلب و مقید بودن شرط مقابل لازم است،اما این شرط برای خرپایی جداسده از تکیه گاه کافی نیست.

$$m + r = 2n$$

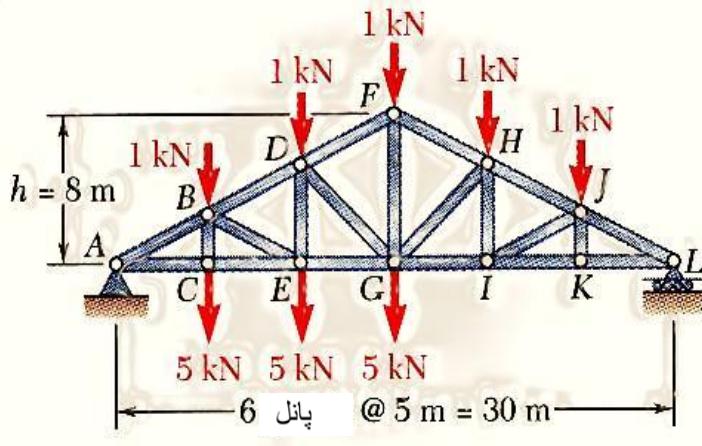
مثال ۲

□ در خرپای سقفی زیر نیرو در عضوهای FH و GH و GI را تعیین کنید.



مثال ۲

✓ بارسم جسم آزاد کل خرپا عکس العملهای تکیه گاهی را در A و L پیدا می کنیم.



$$\sum M_A = 0 = -(5 \text{ m})(6 \text{ kN}) - (10 \text{ m})(6 \text{ kN}) - (15 \text{ m})(6 \text{ kN}) \\ - (20 \text{ m})(1 \text{ kN}) - (25 \text{ m})(1 \text{ kN}) + (25 \text{ m})L$$

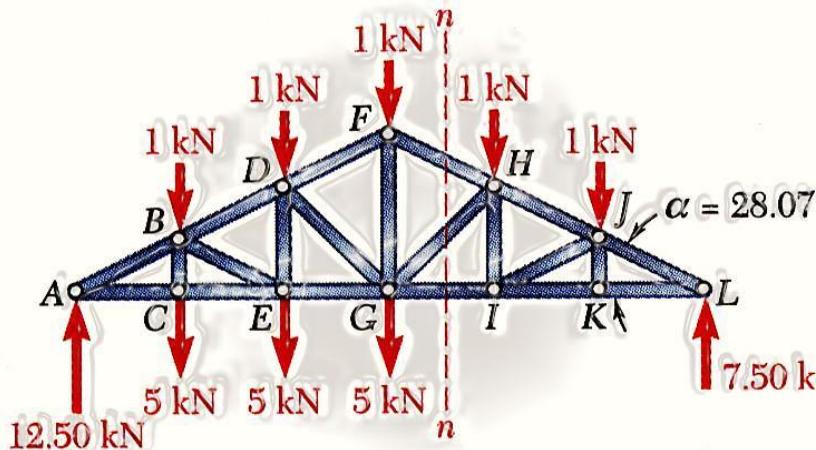
$$L = 7.5 \text{ kN} \uparrow$$

$$\sum F_y = 0 = -20 \text{ kN} + L + A$$

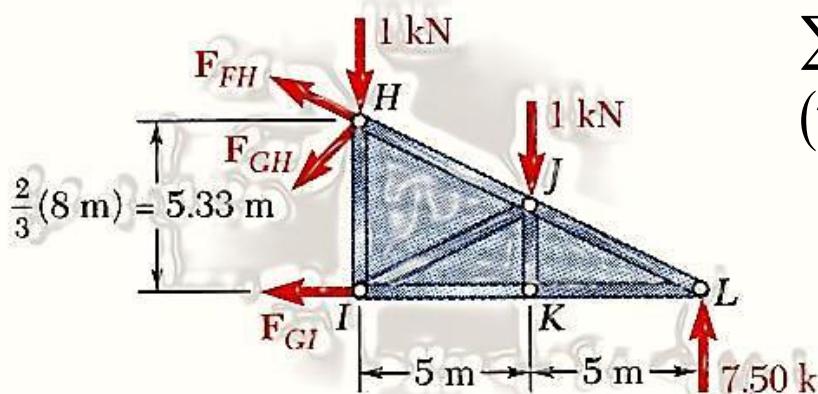
$$A = 12.5 \text{ kN} \uparrow$$

مثال ۲

- ✓ با زدن مقطع مناسب اعضای مورد نظر را قطع کرده و در محل برش نمودار جسم آزاد را رسم می کنیم



- ✓ با برقراری معادله تعادل مناسب برای هر عضو نیروی مجهول در آن را تعیین می کنیم.

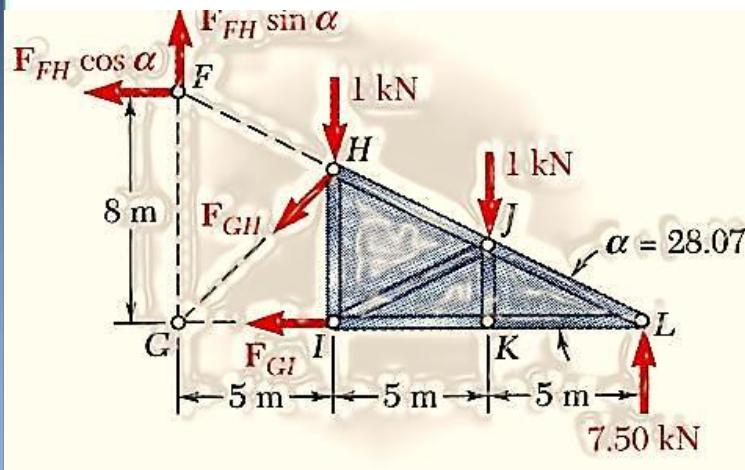


$$\sum M_H = 0 \\ (7.50 \text{ kN})(10 \text{ m}) - (1 \text{ kN})(5 \text{ m}) - F_{GI}(5.33 \text{ m}) = 0$$

$$F_{GI} = +13.13 \text{ kN}$$

$$F_{GI} = 13.13 \text{ kN } T$$

مثال ۲



$$\tan \alpha = \frac{FG}{GL} = \frac{8 \text{ m}}{15 \text{ m}} = 0.5333 \quad \alpha = 28.07^\circ$$

$$\sum M_G = 0$$

$$(7.5 \text{ kN})(15 \text{ m}) - (1 \text{ kN})(10 \text{ m}) - (1 \text{ kN})(5 \text{ m}) + (F_{FH} \cos \alpha)(8 \text{ m}) = 0$$

$$F_{FH} = -13.82 \text{ kN}$$

$$F_{FH} = 13.82 \text{ kN } C$$

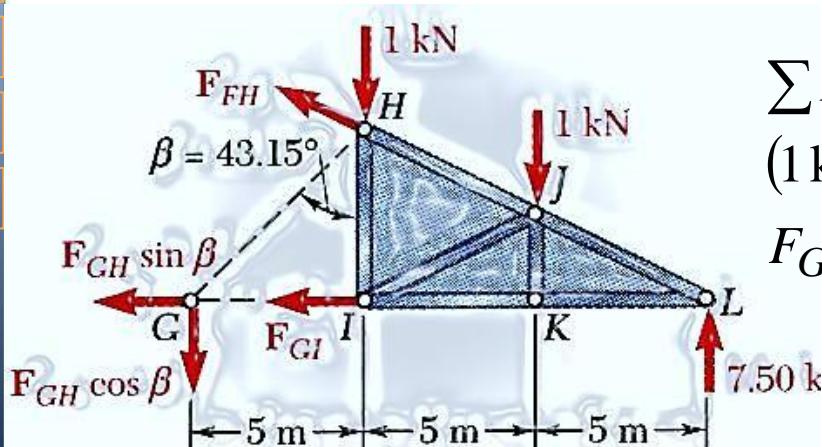
$$\tan \beta = \frac{GI}{HI} = \frac{5 \text{ m}}{\frac{2}{3}(8 \text{ m})} = 0.9375 \quad \beta = 43.15^\circ$$

$$\sum M_L = 0$$

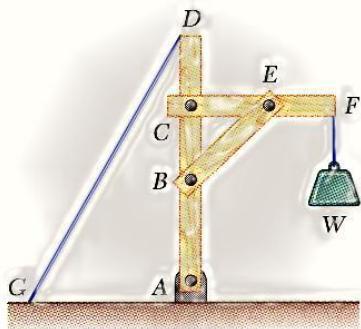
$$(1 \text{ kN})(10 \text{ m}) + (1 \text{ kN})(5 \text{ m}) + (F_{GH} \cos \beta)(10 \text{ m}) = 0$$

$$F_{GH} = -1.371 \text{ kN}$$

$$F_{GH} = 1.371 \text{ kN } C$$

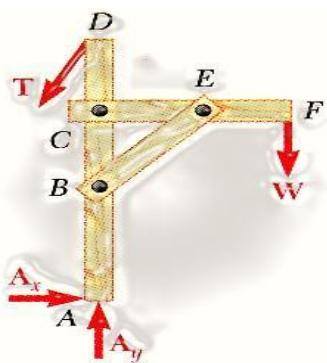


تحلیل قابها



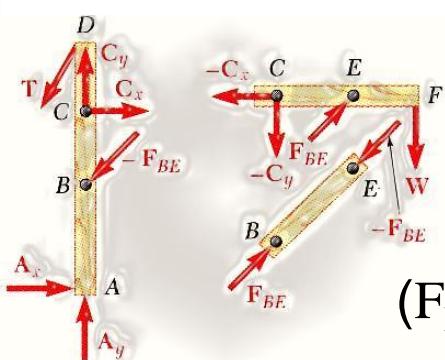
- قابها و ماشینها سازه هایی هستند که عضوهای چندنیرویی دارند. قابها برای نگهداری بار طراحی می شوند و معمولاً سازه های ثابت و کامل مقیدند. ماشینها برای انتقال و تغییر دادن نیروهای طراحی می شوند و می توانند ثابت یا متحرک باشند و همواره دارای اجزایی متحرکند.

- از جسم آزاد کل قاب می توانیم برای تعیین نیروهای خارجی وارد بر قاب استفاده کنیم.



- برای تعیین نیروهای داخلی اجزا باید این اجزای قاب را از هم جدا کنیم و نمودار جسم آزاد را برای هر یک از اجزای جداسده رسم کنیم.

- نیروهای در اعضای دونیرویی دارای بزرگی برابر، خط اثر یکسان و در خلاف جهت هم هستند.

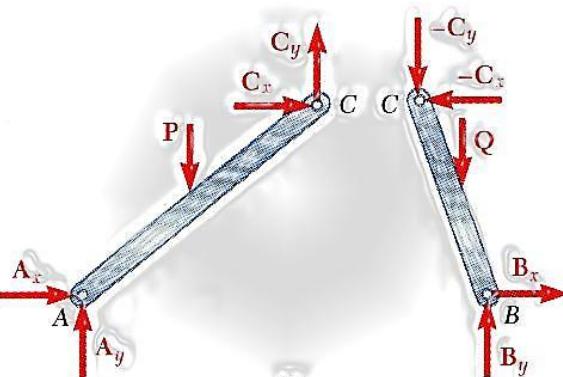
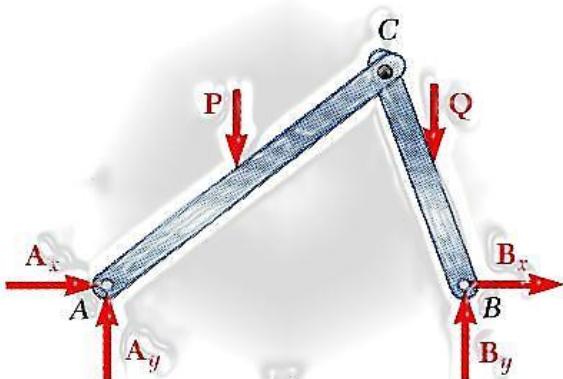
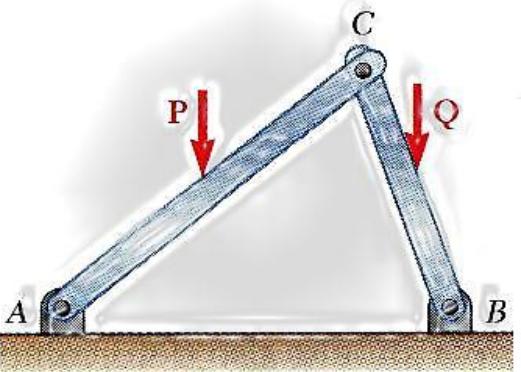


- در اعضای چندنیرویی نیروها دارای بزرگی و خط اثر نامعلوم می باشند، در این اعضا نیروها بامولفه های مجهول نشان داده می شوند.

- مولفه های مجهول دارای بزرگی برابر اما جهت مخالف هم هستند. (F_{BE} , $-F_{EB}$)

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

قابهایی که در صورت جداشدن از تکیه گاهاشان دیگر صلب نیستند



- بسیاری از قابها در صورت جداشدن از تکیه گاه فرموده می‌شوند؛ این قابها را نمی‌توان جسم صلب در نظر گرفت.

- دیاگرام جسم آزاد این قابها نشاندهنده چهار نیروی مجهول است که نمی‌توان با سه معادله آنها را حل کرد.

- برای این منظور باید قاب را به دو قسمت جدا کنیم و برای هر قسمت نمودار جسم آزاد را جداگانه رسم کنیم.

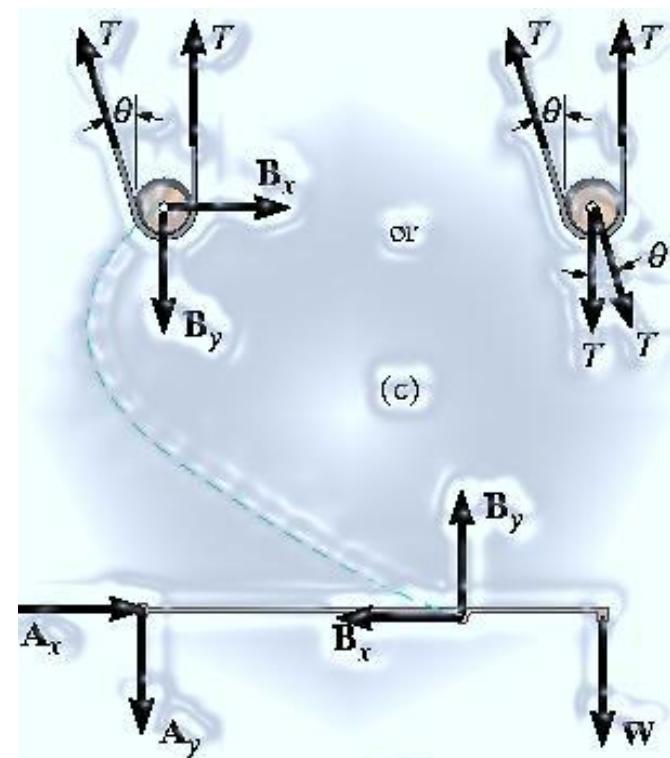
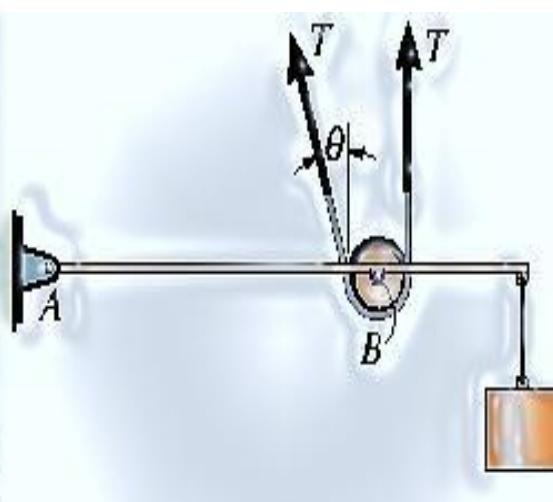
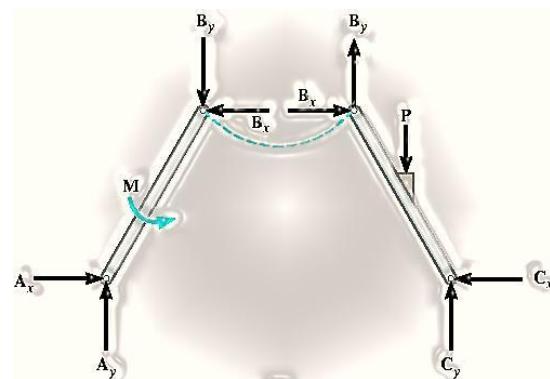
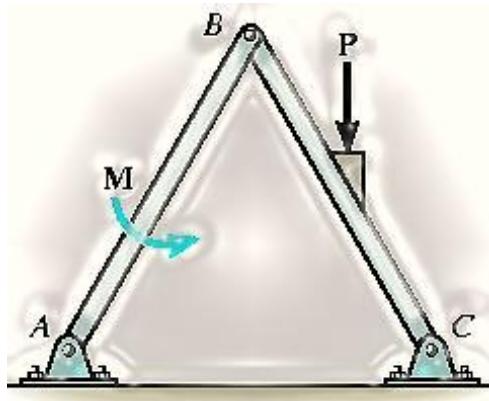
- شش مجهول مختلف برای تحلیل این دو عضو وجود دارد و جمعاً شش معادله برای بیان تعادل عضوها می‌توان نوشت.

- اگر همه مجهولات را بتوان تعیین کرد و همه معادله‌ها در شرایط بارگذاری کلی ارضاعی شوند سازه از لحاظ استاتیکی معین و صلب است.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

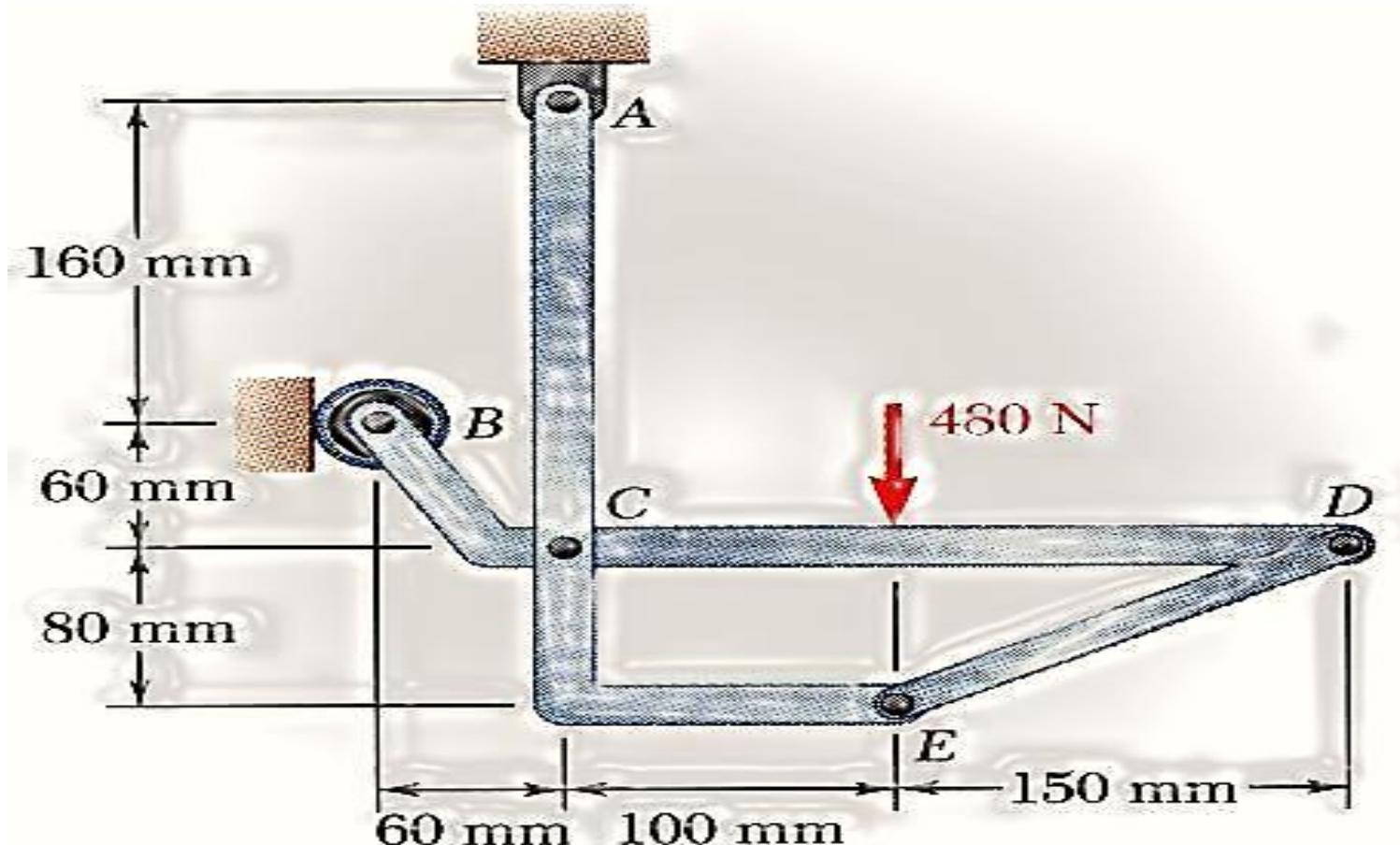
قابهایی که در صورت جداشدن از تکیه گاهاشان دیگر صلب نیستند

- جدا کردن سازه و ترسیم نمودار جسم آزاد برای هر قسمت.



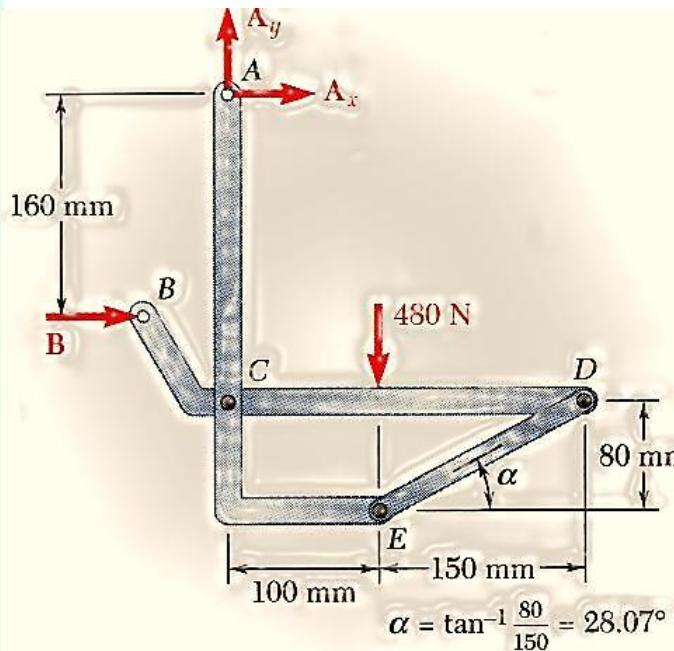
مثال ۳

- در قاب نشان داده شده عضوهای ACE و BCD و میانه DE نوست پینی در C و میانه DE به هم متصل اند.
- مطلوبست نیروی DE و مولفه های نیروی وارد بر عضو BCD در نقطه C.



مثال ۳

✓ جسم آزاد کل قاب را رسم کرده چون عکس الملهای خارجی تنها شامل سه مجهولند عکس العملها را با در نظر گرفتن نمودار جسم آزاد کل قاب محاسبه می کنیم:



$$\sum F_y = 0 = A_y - 480 \text{ N}$$

$$A_y = 480 \text{ N} \uparrow$$

$$\sum M_A = 0 = -(480 \text{ N})(100 \text{ mm}) + B(160 \text{ mm})$$

$$B = 300 \text{ N} \rightarrow$$

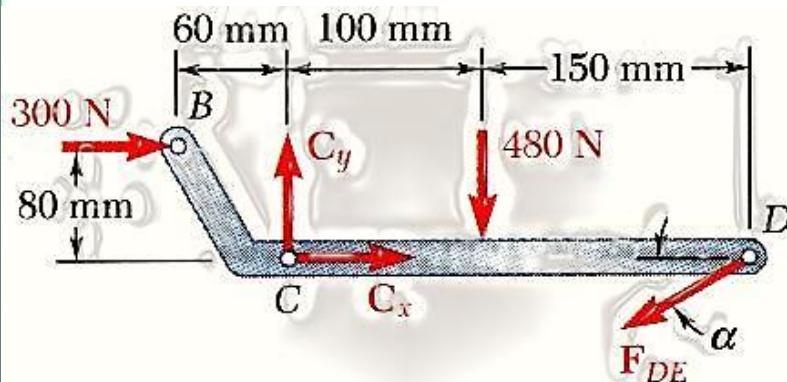
$$\sum F_x = 0 = B + A_x$$

$$A_x = -300 \text{ N} \leftarrow$$

$$\alpha = \tan^{-1} \frac{80}{150} = 28.07^\circ$$

: مقدار α :

مثال ۳



✓ اجزای قاب را جدا کرده چون تنها دو عضو در C به هم متصل اند مولفه های نیروهای مجهول وارد بر ACE و BCD به ترتیب برابر و در خلاف جهت هم اند و بافرض کشش در میله DE :

$$\sum M_C = 0 = (F_{DE} \sin \alpha)(250 \text{ mm}) + (300 \text{ N})(60 \text{ mm}) + (480 \text{ N})(100 \text{ mm})$$

$$F_{DE} = -561 \text{ N}$$

$$F_{DE} = 561 \text{ N} \quad C$$

• با توجه به علامت مقادیر C_x و C_y می توان جهت نیرو را تعیین کرد.

$$\sum F_x = 0 = C_x - F_{DE} \cos \alpha + 300 \text{ N}$$

$$0 = C_x - (-561 \text{ N}) \cos \alpha + 300 \text{ N}$$

$$C_x = -795 \text{ N}$$

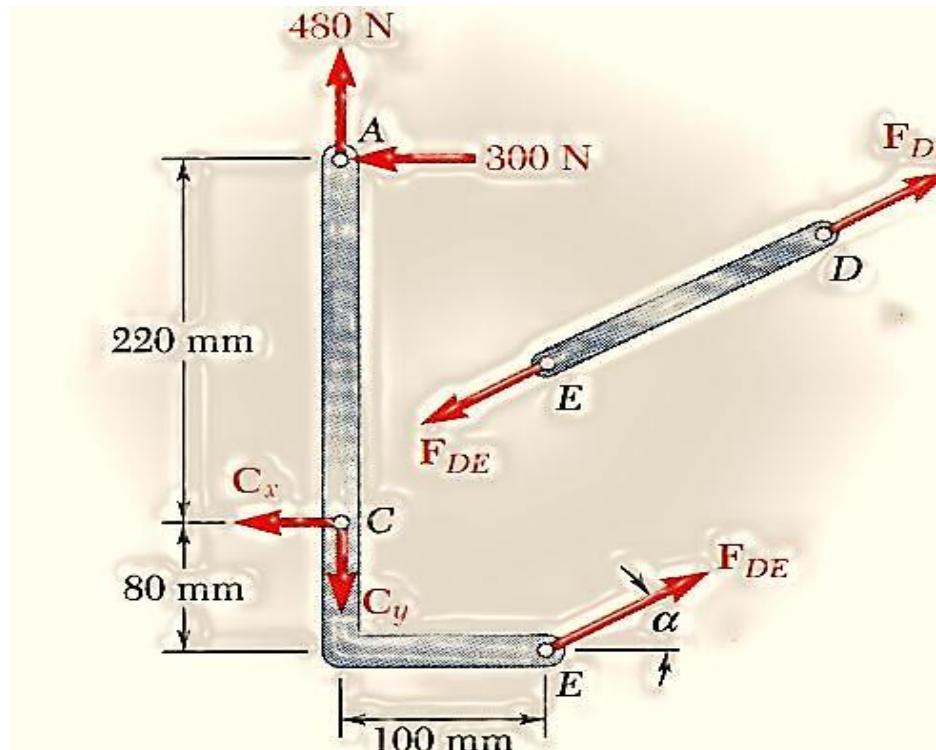
$$\sum F_y = 0 = C_y - F_{DE} \sin \alpha - 480 \text{ N}$$

$$0 = C_y - (-561 \text{ N}) \sin \alpha - 480 \text{ N}$$

$$C_y = 216 \text{ N}$$

مثال ۳

✓ محاسبات را با نمودار جسم آزاد ACE و لنگر حول A بررسی می کنیم:

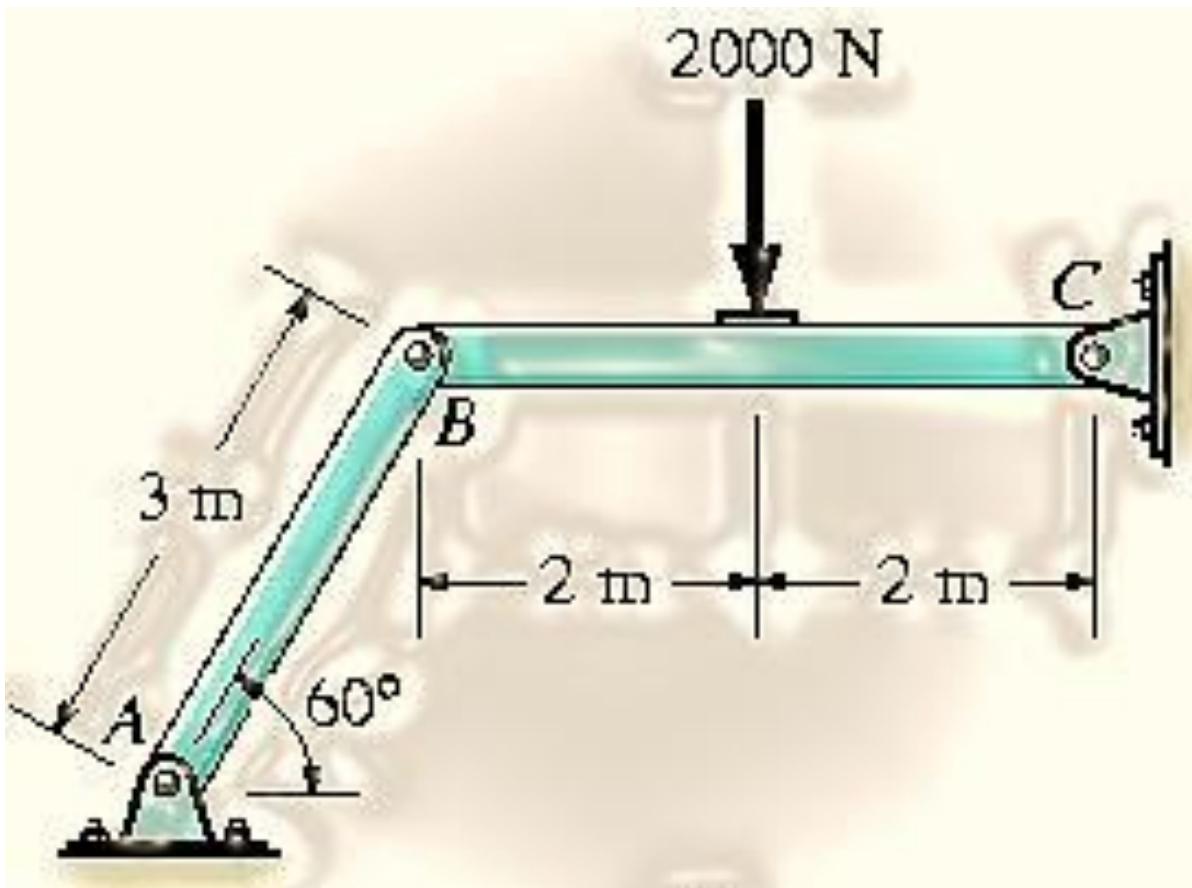


$$\begin{aligned}
 \sum M_A &= (F_{DE} \cos \alpha)(300 \text{ mm}) + (F_{DE} \sin \alpha)(100 \text{ mm}) - C_x(220 \text{ mm}) \\
 &= (-561 \cos \alpha)(300 \text{ mm}) + (-561 \sin \alpha)(100 \text{ mm}) - (-795)(220 \text{ mm}) = 0
 \end{aligned}$$

(O.K.)

مثال ۴

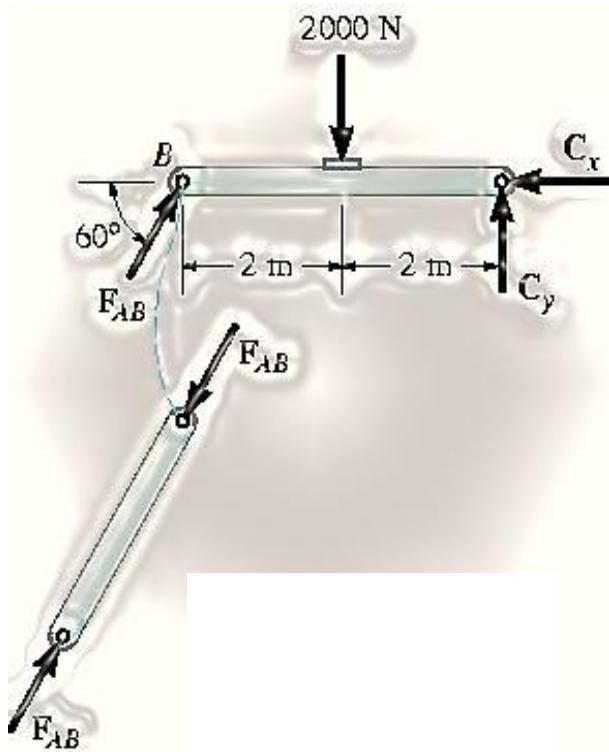
در سازه زیر مطلوبست و اکنشهای تکیه گاهی در C .



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۲

سازه جدا کرده و دیاگرام جسم آزاد آنرا رسم می کنیم. در مدل اول نیرو عضو AB را قرار میدهیم.



$$\sum M_C = 0;$$

$$2000N(2m) - F_{AB} \sin 60^\circ (4m) = 0$$

$$F_{AB} = 1154.7N$$

$$+ \rightarrow \sum F_x = 0;$$

$$1154.7 \cos 60^\circ - C_x = 0$$

$$C_x = 577N$$

$$+ \uparrow \sum F_y = 0;$$

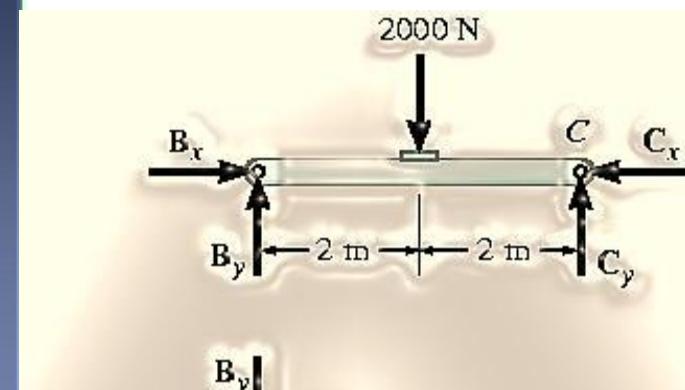
$$1154.7 \sin 60^\circ N - 2000N - C_y = 0$$

$$C_y = 1000N$$



مثال ۲

✓ در مدل دوم نیرو عضو BC را قرار میدهیم.



$$\sum M_A = 0;$$

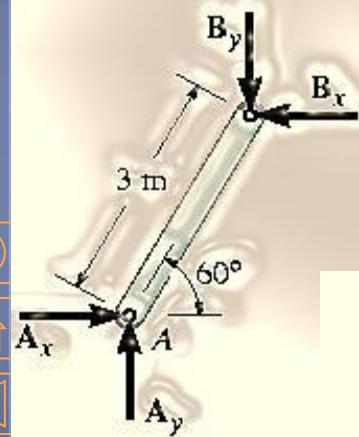
$$B_x(3 \sin 60^\circ m) - B_y(3 \cos 60^\circ m) = 0$$

$$+ \rightarrow \sum F_x = 0;$$

$$A_x - B_x = 0$$

$$+ \uparrow \sum F_y = 0;$$

$$A_y - B_y = 0$$



$$\sum M_C = 0;$$

$$2000 N(2m) - B_y(4m) = 0$$

$$+ \rightarrow \sum F_x = 0;$$

$$B_x - C_x = 0$$

$$+ \uparrow \sum F_y = 0;$$

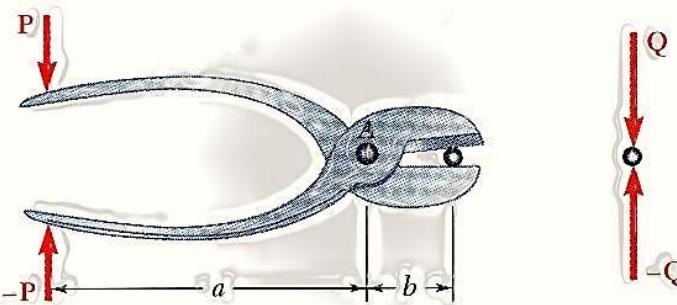
$$B_y - 2000 N + C_y = 0$$

$$B_y = 1000 N; B_x = 577 N; C_x = 577 N; C_y = 1000 N$$

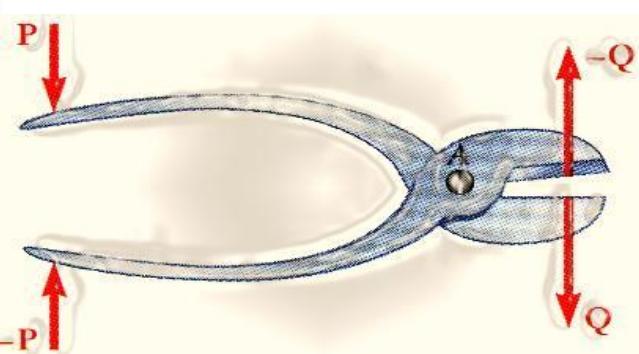
❖ حل باداشتن نیروهای B_x و B_y می توان به راحتی واکنشهای تکیه گاه A را بدست آورد.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

ماشینها

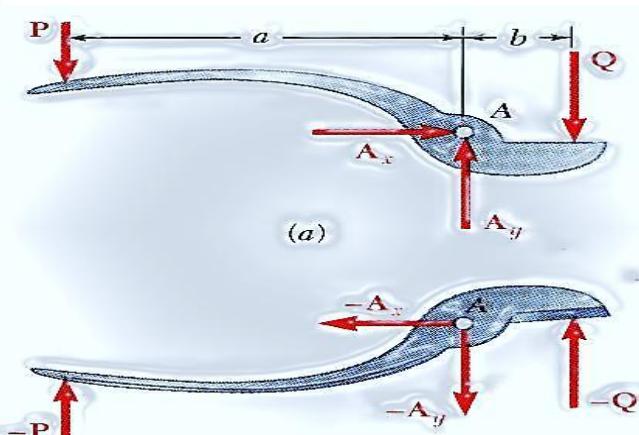


- ماشینها سازه هایی هستند که برای انتقال و تغییر دادن نیروها طراحی می شوند. هدف اصلی آنها تبدیل نیروهای ورودی به نیروهای خروجی است.



- نیروهای P نیروهای Q را خروجی می دهند.

برای تعیین بزرگی Q نیروهای خروجی به ازای بزرگی نیروهای ورودی P معلوم نمودار جسم آزاد سیم چین تنها را رسم می کنیم (یعنی آنرا جدا می کنیم).

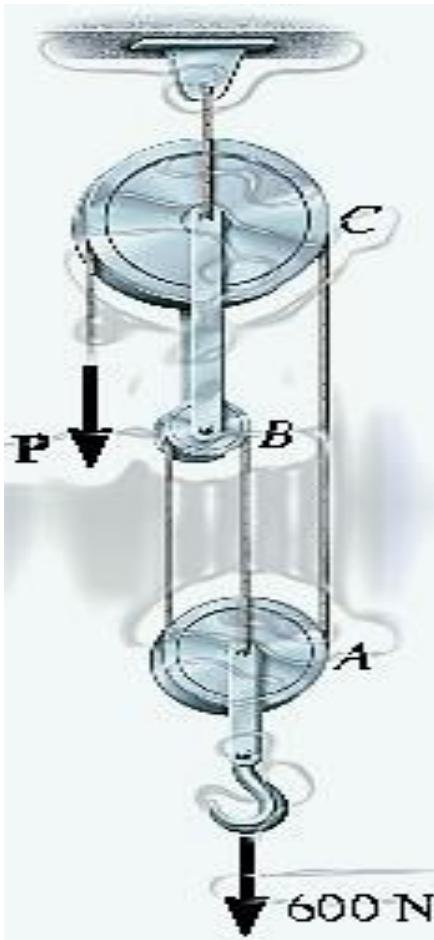


- با گرفتن لنگر حول A :

$$\sum M_A = 0 = aP - bQ \quad Q = \frac{a}{b}P$$

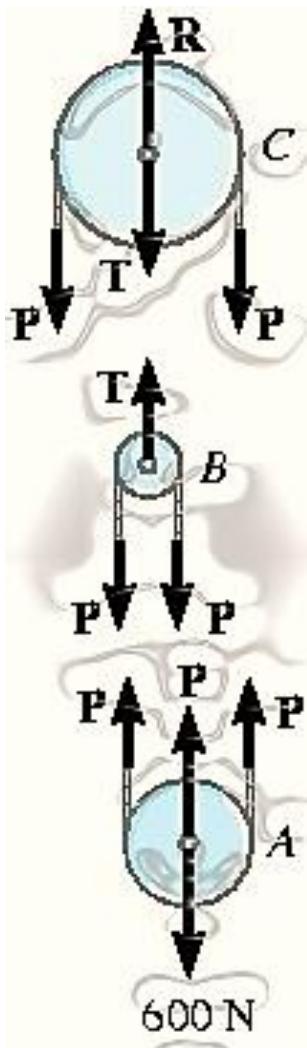
مثال ۵

- در سیستم (ماشین) زیر که در آن از اصطکاک صرفنظر شده است مطلوبست:
 - نیروی کشش در کابل ها و تعیین نیروی لازم P جهت مهار وزنه 600 نیوتنی.



مثال ۵

✓ سازه جدا کرده و دیاگرام جسم آزاد آنرا رسم می کنیم.



قرقره A

$$+ \uparrow \sum F_y = 0; 3P - 600N = 0$$

$$P = 200N$$

قرقره B

$$+ \uparrow \sum F_y = 0; T - 2P = 0$$

$$T = 400N$$

قرقره C

$$+ \uparrow \sum F_y = 0; R - 2P - T = 0$$

$$R = 800N$$

مکانیک برداری برای مهندسان : STATICS

7

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.



نیروها در تیرها و کابلها

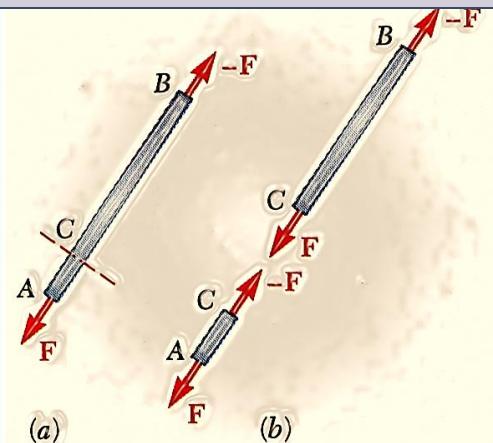


مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

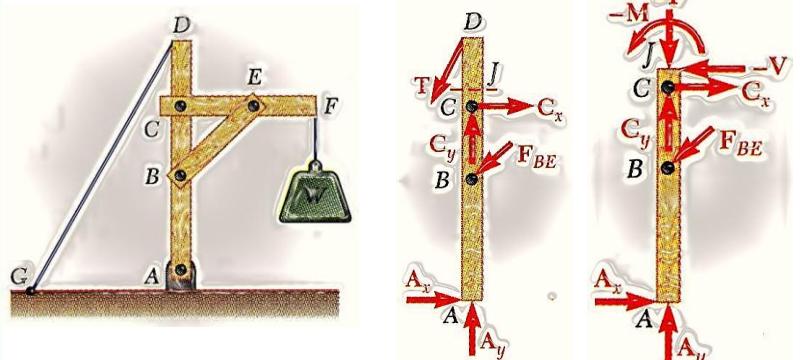
- می خواهیم نیروهای داخلی نگهدارنده قسمتهای مختلف یک تاک عضو را بررسی کنیم.
- نیروهای داخلی علاوه بر کشش و فشار می توانند برش و خمش نیز ایجاد کنند.
- دو نوع سازه مهندسی:
- تیرها : اعضای معمولاً بلند ، مستقیم و منشوری هستند که برای تحمل بارهای وارد بر نقاط مختلف در طول عضو طرح می شوند.
- کابلها : اعضا منعطف که فقط برای تحمل کشش طرح می شوند.



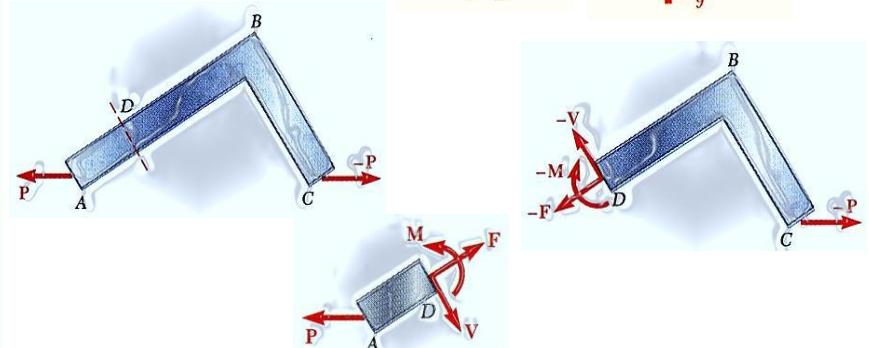
نیروهای داخلی در اعضاء



- عضو مستقیم دونیرویی AB تحت اثر نیروهای F و $-F$ است.



- در مردیک عضو دونیرویی مستقیم، نیروهای داخلی که این دو قسمت از عضو برهم وارد می کنند معادل با نیروهای محوری اند.

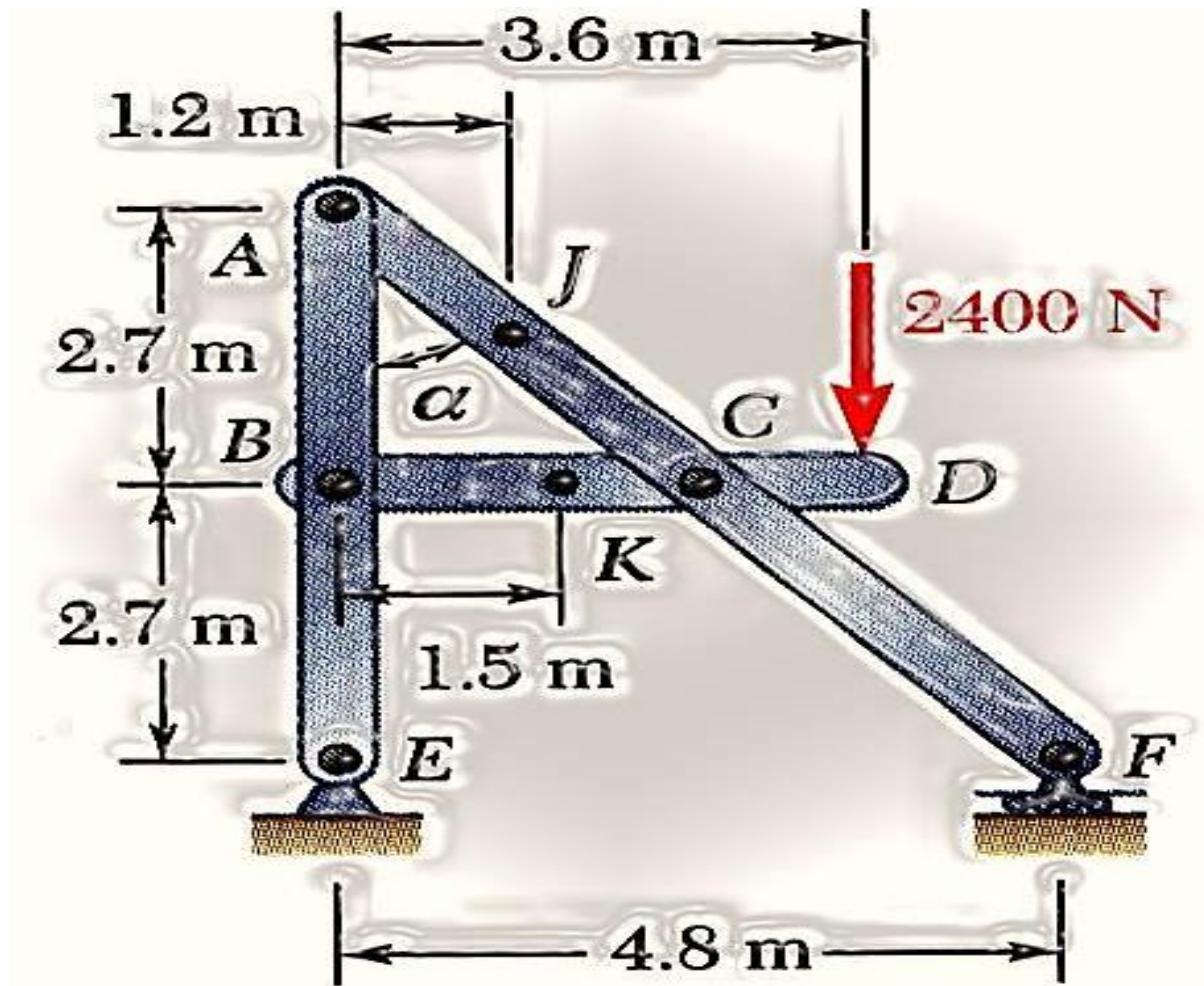


- عضو AD که یک عضو چندنیرویی است را در نظر بگیرید، واضح است در این عضو اثر نیروهای داخلی منحصرآ نیروهای محوری نیست.

- عضو AD را باید در J برش زده و دیاگرام نیروهارا در آن رسم کنیم. V را نیروی داخلی برشی و M را نیرو داخلی خمثی گوئیم.

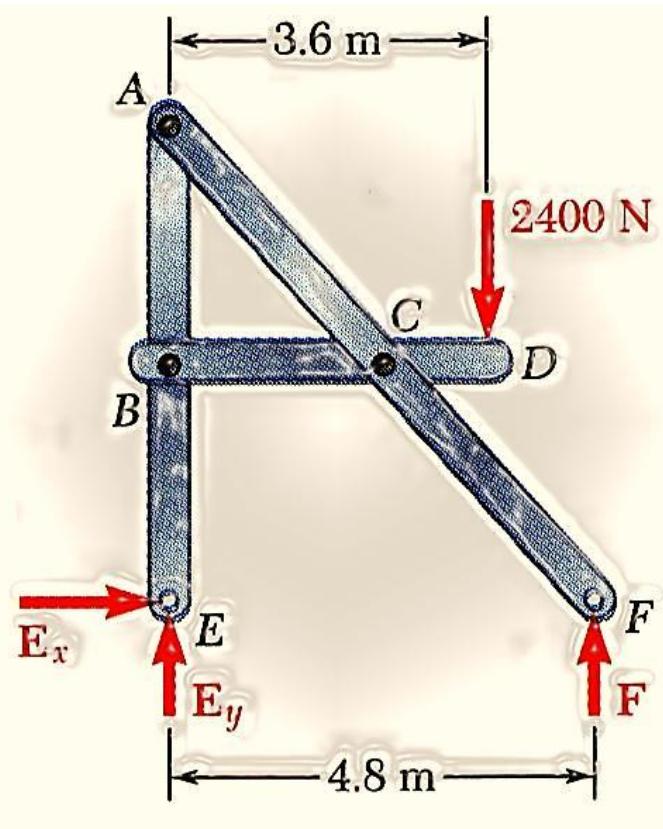
- در دیگر عضو دونیرویی غیرمستقیم نیروهای داخلی معادل با یک سیستم کوپل-نیرو هستند فقط نیروهای محور را شامل نمی شود.

- در قاب زیر نیروهای داخلی در عضو ACF در مقطع J و در عضو J در مقطع K تعیین کنید.



✓ عکس العملها و نیروها را در اتصالها را با درنظرگرفتن نمودار آزاد جسم محاسبه می کنیم.

✓ گام اول باید واکنشهای تکیه گاهی (مجھولات) را تعین کنیم.



$$\sum M_E = 0:$$

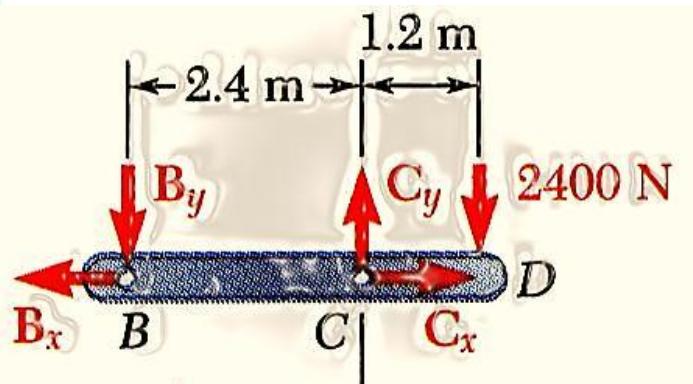
$$-(2400 \text{ N})(3.6 \text{ m}) + F(4.8 \text{ m}) = 0 \quad F = 1800 \text{ N}$$

$$\sum F_y = 0:$$

$$-2400 \text{ N} + 1800 \text{ N} + E_y = 0 \quad E_y = 600 \text{ N}$$

$$\sum F_x = 0:$$

$$E_x = 0$$



✓ بادرنظرگرفتن نمودار جسم آزاد BCD

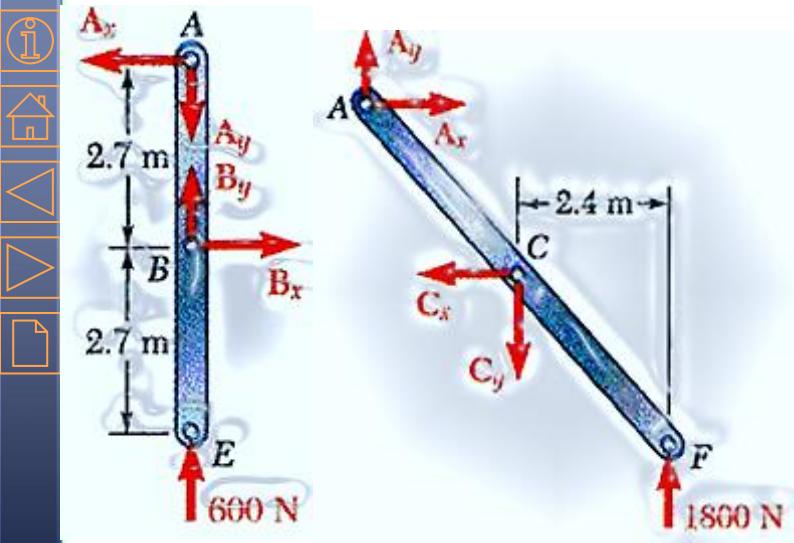
$$\sum M_B = 0:$$

$$-(2400 \text{ N})(3.6 \text{ m}) + C_y(2.4 \text{ m}) = 0 \quad C_y = 3600 \text{ N}$$

$$\sum M_C = 0:$$

$$-(2400 \text{ N})(1.2 \text{ m}) + B_y(2.4 \text{ m}) = 0 \quad B_y = 1200 \text{ N}$$

$$\sum F_x = 0: \quad -B_x + C_x = 0$$



✓ بادرنظرگرفتن نمودار جسم آزاد ABE

$$\sum M_A = 0: \quad B_x(2.4 \text{ m}) = 0 \quad B_x = 0$$

$$\sum F_x = 0: \quad B_x - A_x = 0 \quad A_x = 0$$

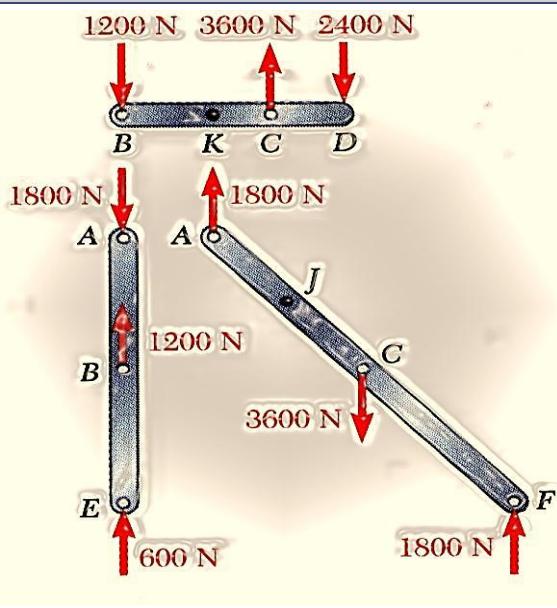
$$\sum F_y = 0: \quad -A_y + B_y + 600 \text{ N} = 0 \quad A_y = 1800 \text{ N}$$

✓ در عضو BCD,

$$\sum F_x = 0: \quad -B_x + C_x = 0 \quad C_x = 0$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۱



✓ عضو ACF را در J برش زده و در دو قسمت سرعت نیروهای از قبل تعیین شده را قرار می دهیم

✓ نمودار جسم آزاد AJ

$$\sum M_J = 0 :$$

$$-(1800 \text{ N})(1.2 \text{ m}) + M = 0$$

$$M = 2160 \text{ N} \cdot \text{m}$$

$$\sum F_x = 0 :$$

$$F - (1800 \text{ N})\cos 41.7^\circ = 0$$

$$F = 1344 \text{ N}$$

$$\sum F_y = 0 :$$

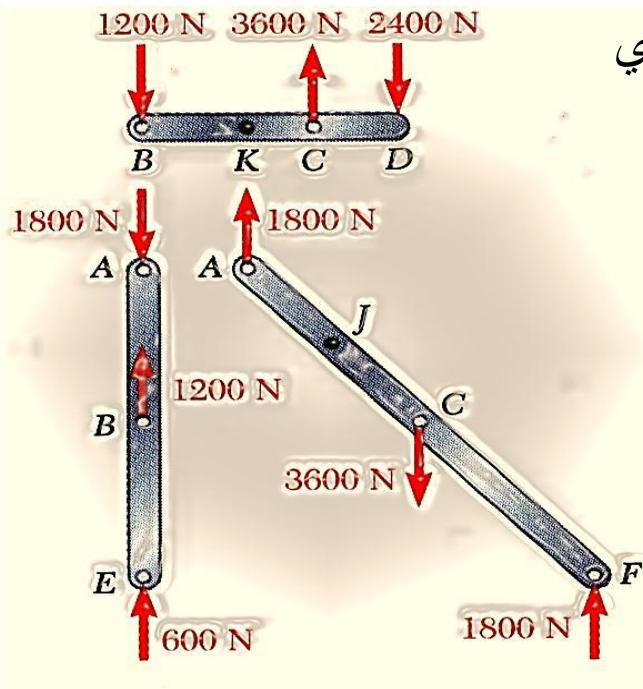
$$-V + (1800 \text{ N})\sin 41.7^\circ = 0$$

$$V = 1197 \text{ N}$$



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۱



✓ عضو BCD را در K برش زده و در دو قسمت سر عضو نیروهای از قبل تعیین شده را قرار می دهیم

✓ نمودار جسم آزاد BK

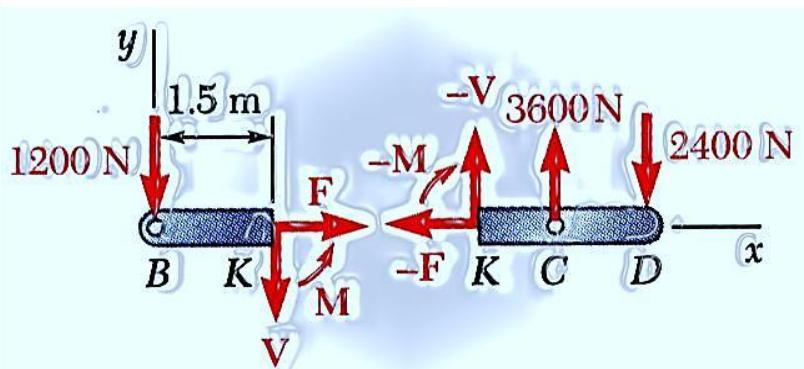
$$\sum M_K = 0 :$$

$$(1200 \text{ N})(1.5 \text{ m}) + M = 0$$

$$M = -1800 \text{ N} \cdot \text{m}$$

$$\sum F_x = 0 :$$

$$F = 0$$



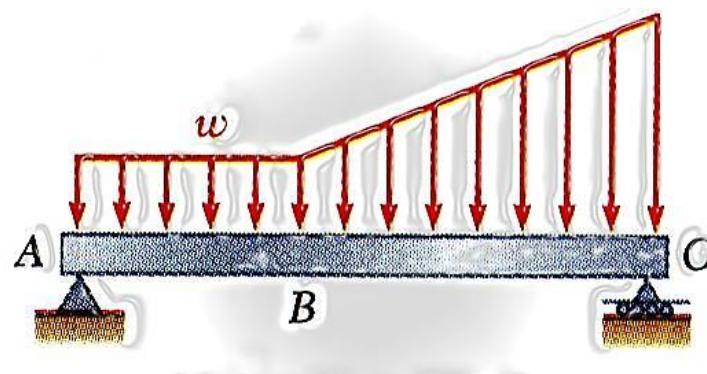
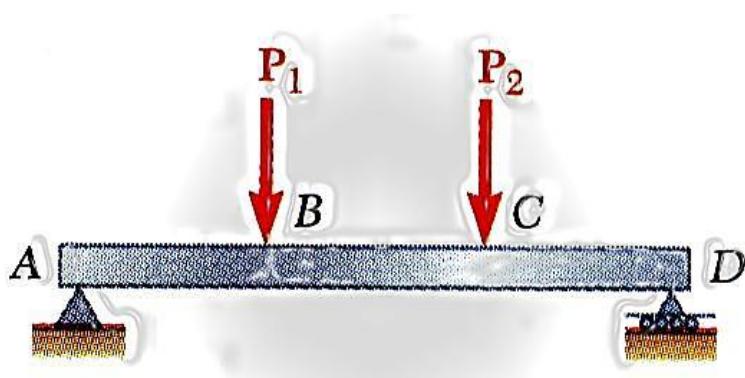
$$\sum F_y = 0 :$$

$$-1200 \text{ N} - V = 0$$

$$V = -1200 \text{ N}$$

أنواع بارگذاري و تكيه گاه

- عضوی از سازه را که برای تحمل بارهای وارد بر نقاط مختلف در امتداد طولش طراحی شده باشد را تیر نامند.
- تیر ممکن است در معرض بارهای متمرکز یا گستردۀ قرار گیرد.

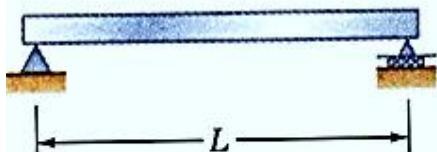


- طراحی تیر طی دو مرحله:

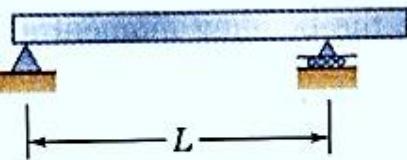
- تعیین نیروهای برشی و خمشی ناشی از بارها
- انتخاب مناسبترین سطح مقطع برای مقاومت در برابر نیروهای برشی و خمشی تعیین شده.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

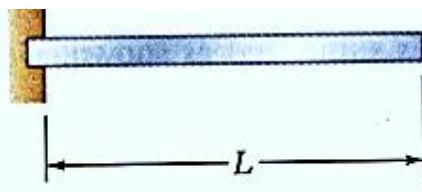
أنواع بارگذاري و تكيه گاه



تیر ساده

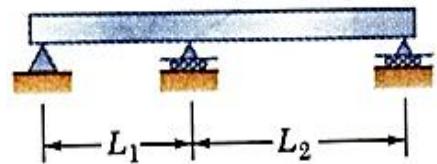


تیر ساده یکسر طره

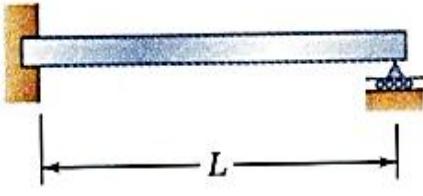


تیر یکسر گیردار

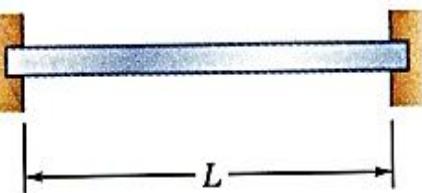
• استاتیکی
معین



تیر چنددهانه (یکسره)



تیر یکسر گیردار و یکسر ساده



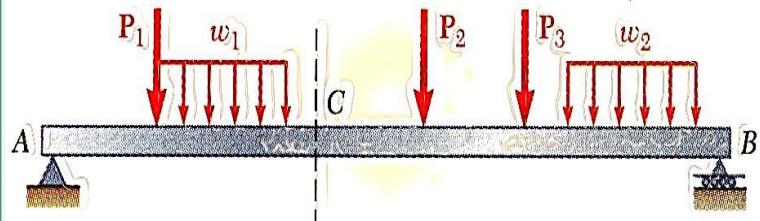
تیر دوسر گیردار

• استاتیکی
نامعین

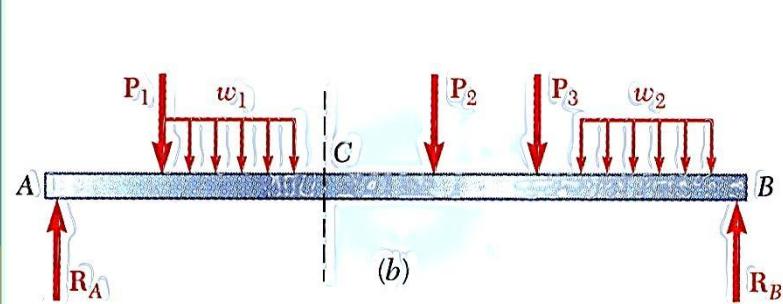
- اگر درجه نامعینی تیر صفر باشد معین استاتیکی و اگر مثبت و بیشتر از صفر باشد نامعین استاتیکی و اگر منفی و کمتر از صفر باشد ناپایدار گویند.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

برش و گشتاور خمشی در تیر



- محاسبه نیروی برشی و خمشی را برای تیر ساده تحت بارگذاری مرکزی و گسترده با تعیین واکنشهای تکیه گاهی شروع می‌گردد.



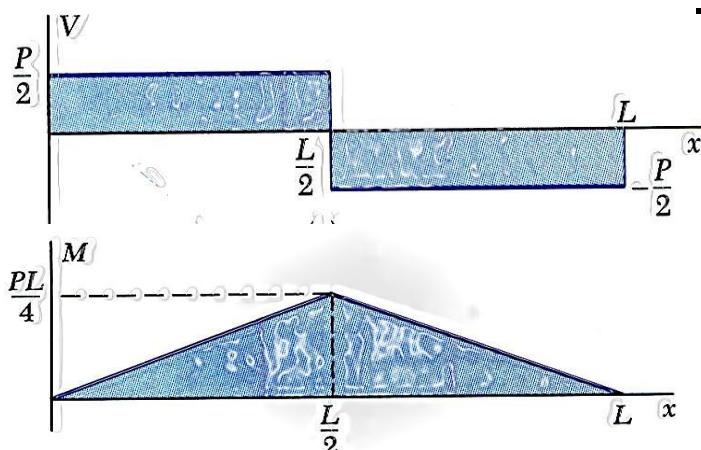
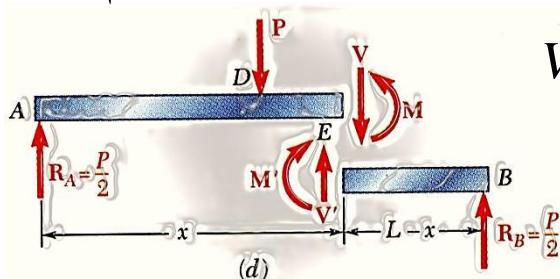
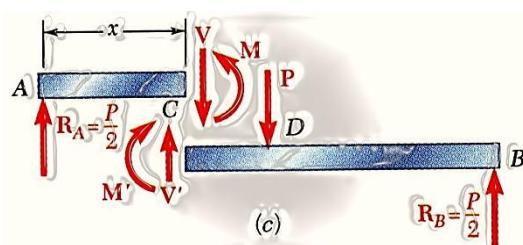
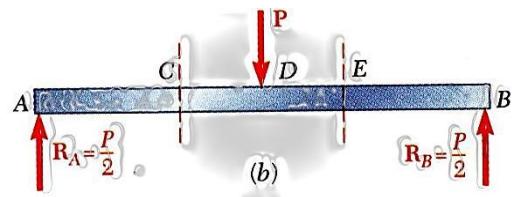
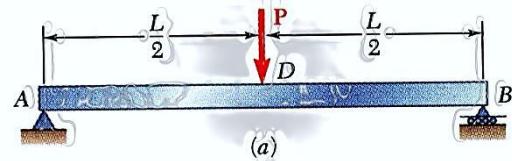
- تیر را در نقطه ای مانند C برش زده و دیاگرام آزاد نیروهارا در آن نقطه رسم می‌کنیم:

- برش V و خمش M در نقطه ای مانند C مثبت اند وقتی که نیروهای داخلی و کوپلها وارد بر هر بخش تیر مانند شکل زیر باشند.



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

نمودارهای برشی و خمشی



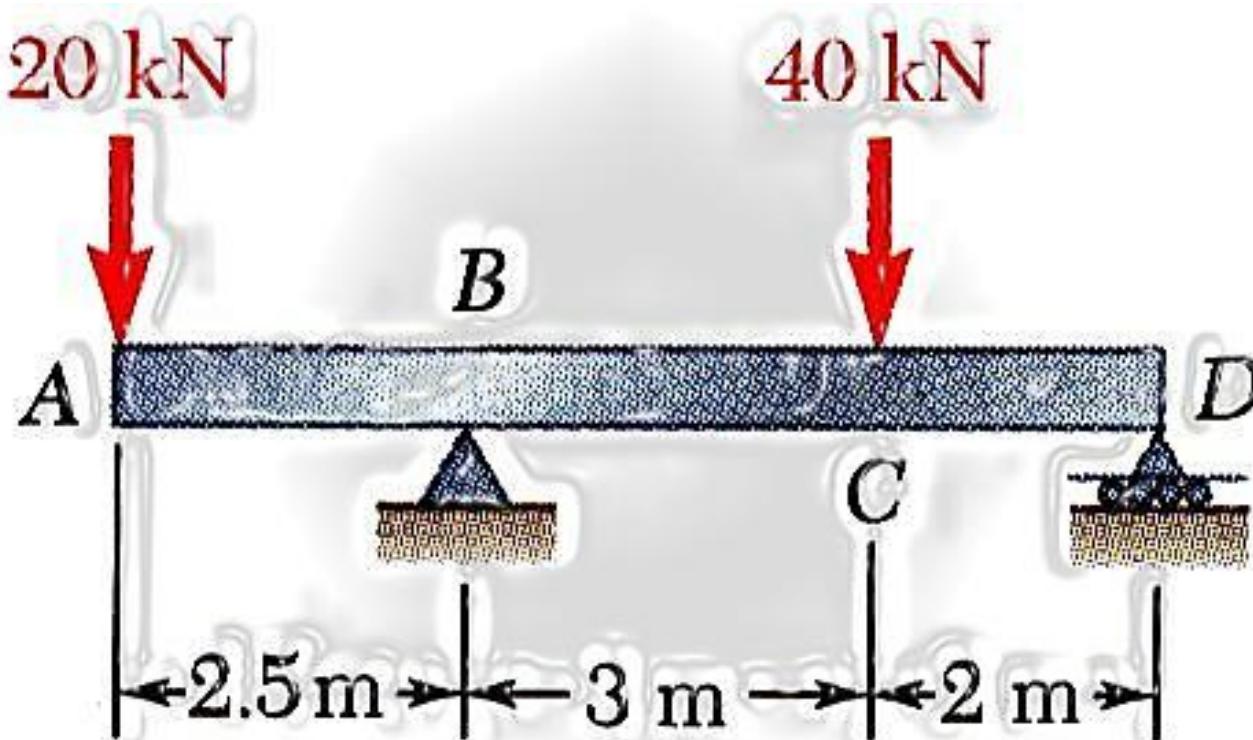
- تیر را در نقطه ای مانند C برش زده و سمت AC را در نظر میگیریم.

$$V = +P/2 \quad M = +Px/2$$

- وقتی تیری فقط تحت تأثیر بار مرکز قرار دارد مقدار برش بین بار هابسب و گشتاور خمشی در این فاصله بطور خطی تغییر می کند. در مورد بار گسترده این طور نیست.

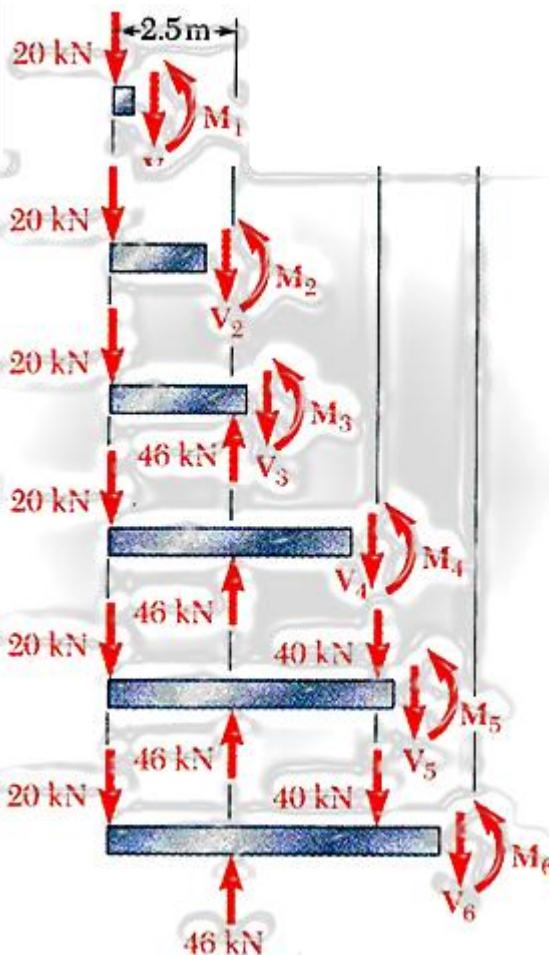
$$V = -P/2 \quad M = +P(L-x)/2$$

□ مطلوبست نمودار های برشی و خمشی برای تیر بارگذاری شده زیر.





✓ بارسم جسم آزاد کل تیر و اکنشهای تکیه گاهی را رسم می کنیم:



✓ ابتدانیروهای داخلی در قسمت برشهای مقطع را تعیین می کنیم:

$$\sum F_y = 0: -20 \text{ kN} - V_1 = 0 \quad V_1 = -20 \text{ kN}$$

$$\sum M_2 = 0: (20 \text{ kN})(0 \text{ m}) + M_1 = 0 \quad M_1 = 0$$

✓ بطور مشابه خواهیم داشت:

$$V_2 = -20 \text{ kN}$$

$$M_2 = -50 \text{ kN.m}$$

$$V_3 = +26 \text{ kN}$$

$$M_3 = -50 \text{ kN.m}$$

$$V_4 = +26 \text{ kN}$$

$$M_4 = +28 \text{ kN.m}$$

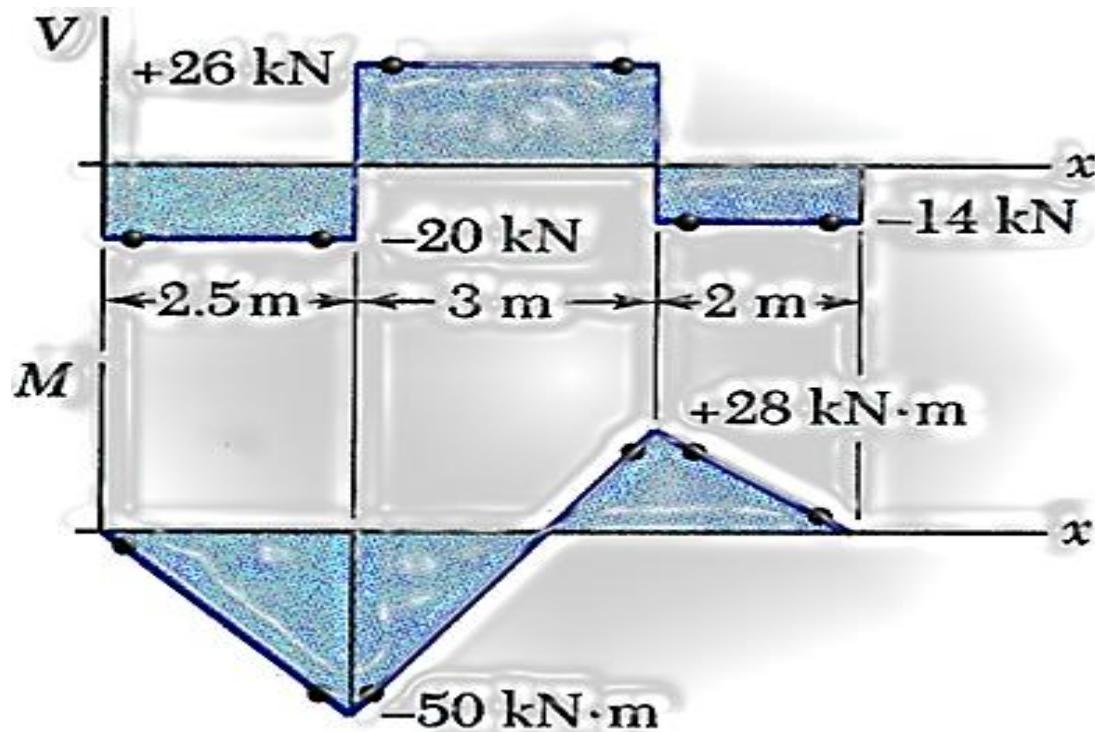
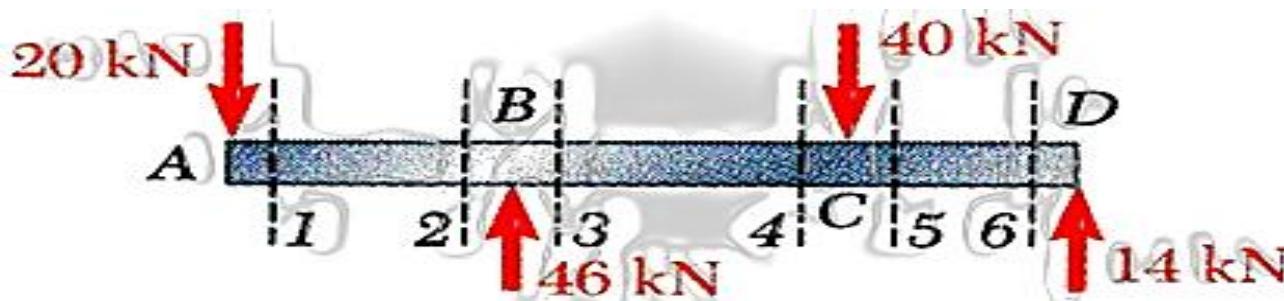
$$V_5 = -14 \text{ kN}$$

$$M_5 = +28 \text{ kN.m}$$

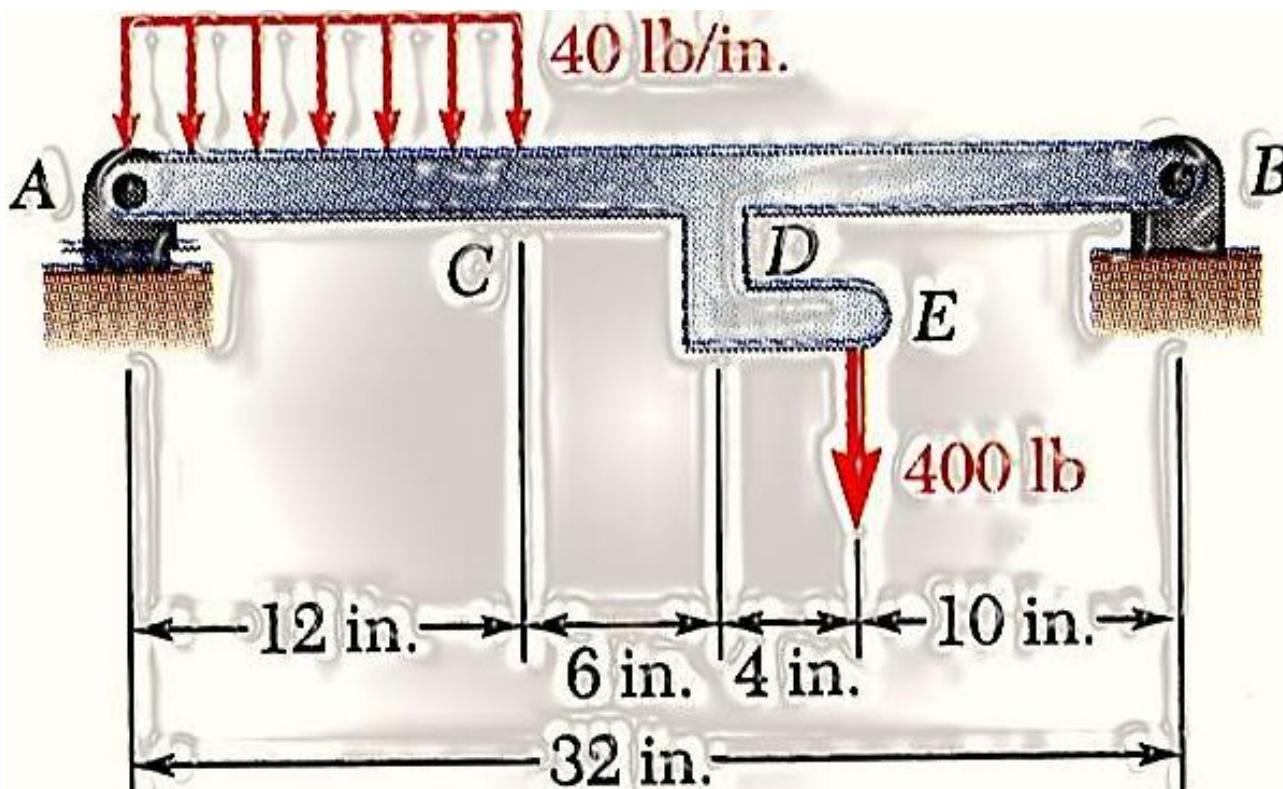
$$V_6 = -14 \text{ kN}$$

$$M_6 = 0$$

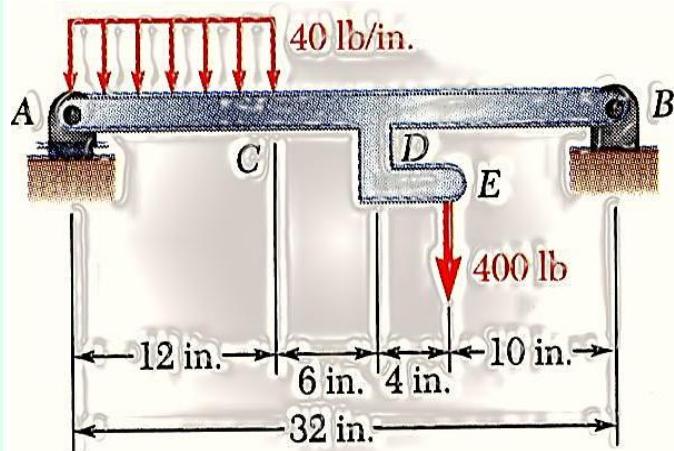
✓ حال باتوجه به نقاط بدست آمده نمودارهای برش و خمش را رسم می کنیم.



□ نمودارهای برش و خمش را برای تیر زیر رسم کنید.



✓ بارسم جسم آزاد کل تیر و اکنشهای تکیه گاهی را رسم می کنیم:



$$\sum M_A = 0 :$$

$$B_y(32 \text{ in.}) - (480 \text{ lb})(6 \text{ in.}) - (400 \text{ lb})(22 \text{ in.}) = 0$$

$$B_y = 365 \text{ lb}$$

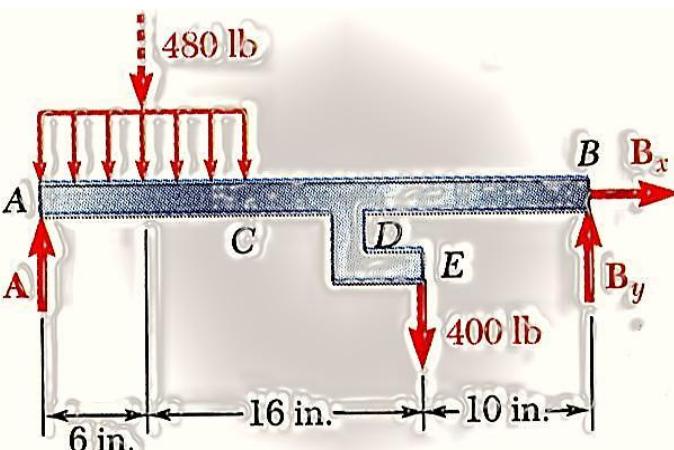
$$\sum M_B = 0 :$$

$$(480 \text{ lb})(26 \text{ in.}) + (400 \text{ lb})(10 \text{ in.}) - A(32 \text{ in.}) = 0$$

$$A = 515 \text{ lb}$$

$$\sum F_x = 0 :$$

$$B_x = 0$$

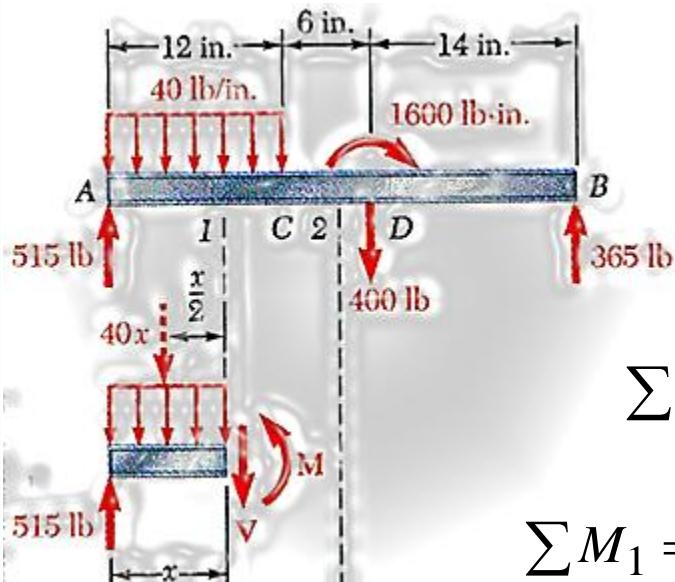


نکته: نیروی 400 lb در دستگاه DE معادل یه نیروی خمسی (1600 lb.in) در تیرخواهد بود.

مکانیک برداری مهندسان : استاتیک

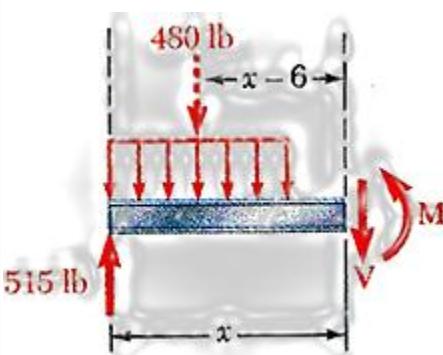
مثال ۳

- ✓ نیروهای داخلی در فاصله x از A را با توجه به بخشی از تیر واقع در سمت چپ تعیین می کنیم. بجای بارگستردۀ بار معادل آن را قرار می دهیم.



$$\sum F_y = 0: \quad 515 - 40x - V = 0 \quad V = 515 - 40x$$

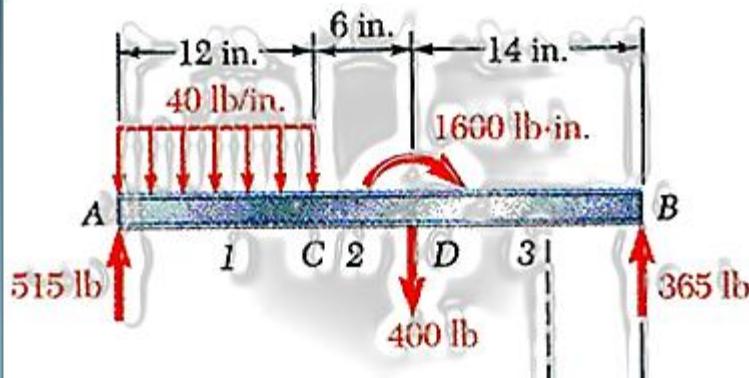
$$\sum M_1 = 0: \quad -515x - 40x\left(\frac{1}{2}x\right) + M = 0 \quad M = 515x - 20x^2$$



$$\sum F_y = 0: \quad 515 - 480 - V = 0 \quad V = 35 \text{ lb}$$

$$\sum M_2 = 0: \quad -515x + 480(x - 6) + M = 0 \quad M = (2880 + 35x) \text{ lb} \cdot \text{in.}$$

:B تا D از ✓

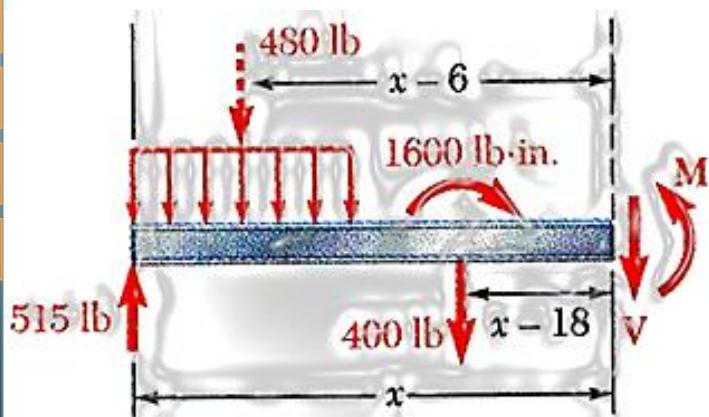


$$\sum F_y = 0 : \quad 515 - 480 - 400 - V = 0$$

$$V = -365 \text{ lb}$$

$$\sum M_2 = 0 : \quad -515x + 480(x-6) - 1600 + 400(x-18) + M = 0$$

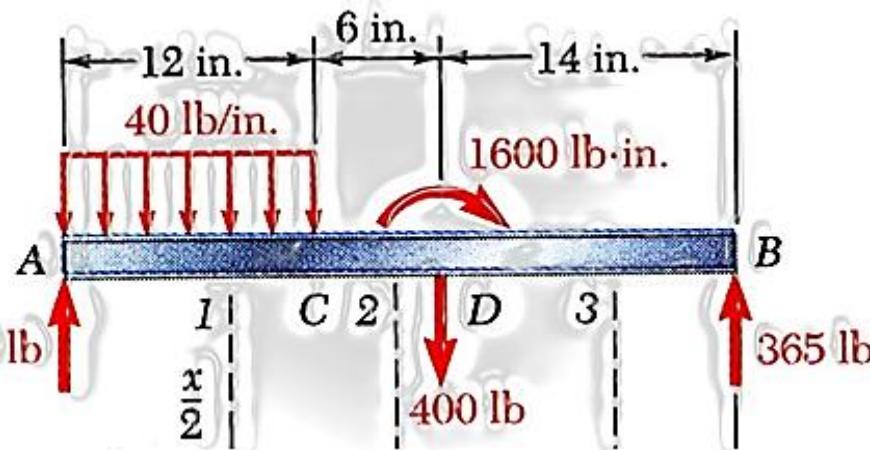
$$M = (11680 - 365x) \text{ lb} \cdot \text{in.}$$



مکانیک برداری مهندسان : استاتیک

مثال ۳

:C تا A از ✓



$$V = 515 - 40x$$

$$M = 515x - 20x^2$$

:D تا C از ✓

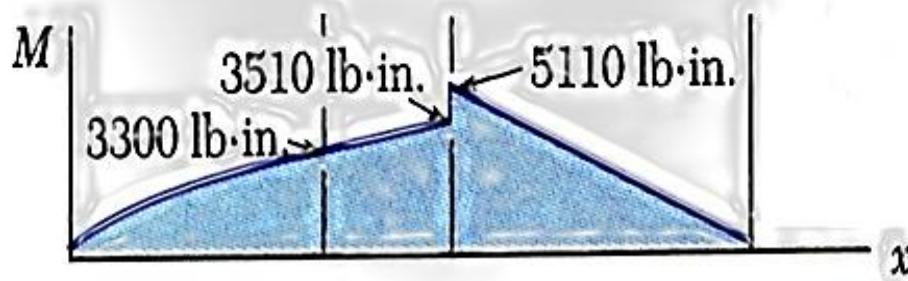
$$V = 35 \text{ lb}$$

$$M = (2880 + 35x) \text{ lb} \cdot \text{in.}$$

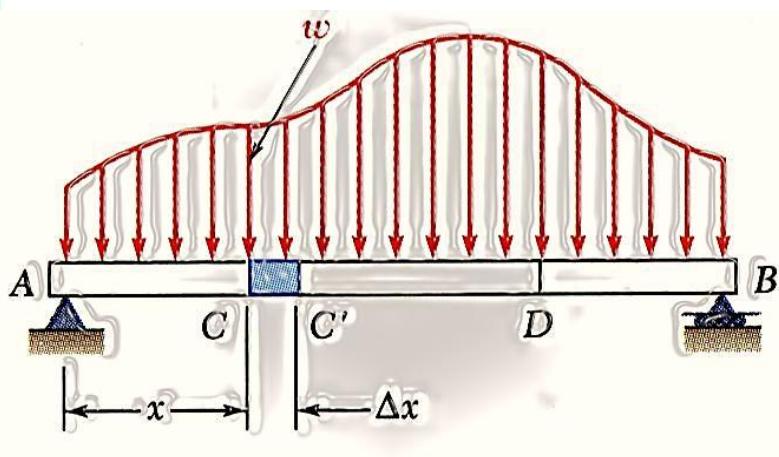
:B تا D از ✓

$$V = -365 \text{ lb}$$

$$M = (11680 - 365x) \text{ lb} \cdot \text{in.}$$



روابط میان بار، برش و گشتاور خمشی

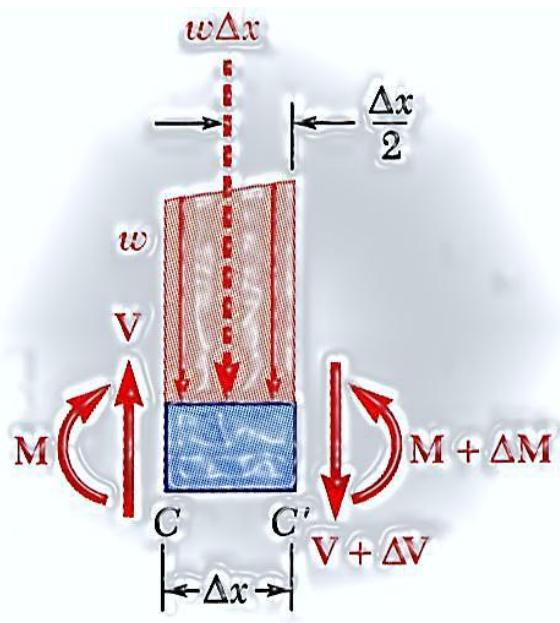


- ارتباط بین بار و برش

$$V - (V + \Delta V) - w\Delta x = 0$$

$$\frac{dV}{dx} = \lim_{\Delta x \rightarrow 0} \frac{\Delta V}{\Delta x} = -w$$

$$V_D - V_C = - \int_{x_C}^{x_D} w dx = - \left(\text{مساحت زیر منحنی بار} \right)$$



- ارتباط بین برش و لنگر خمشی :

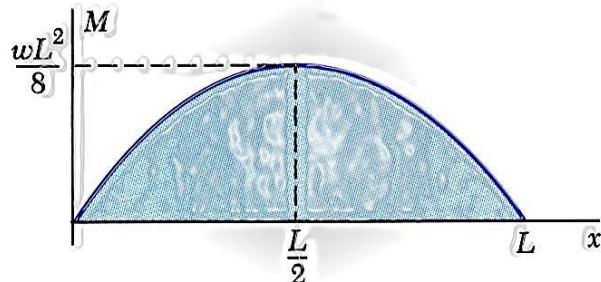
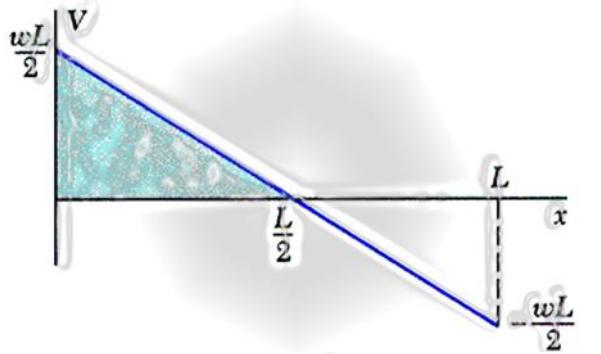
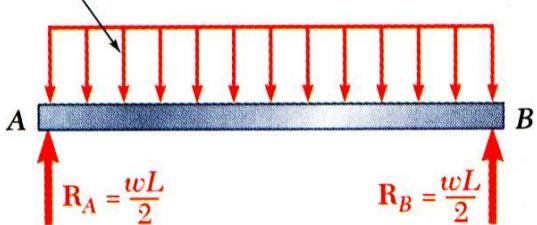
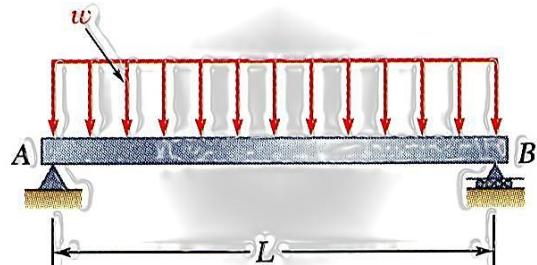
$$(M + \Delta M) - M - V\Delta x + w\Delta x \frac{\Delta x}{2} = 0$$

$$\frac{dM}{dx} = \lim_{\Delta x \rightarrow 0} \frac{\Delta M}{\Delta x} = \lim_{\Delta x \rightarrow 0} \left(V - \frac{1}{2} w\Delta x \right) = V$$

$$M_D - M_C = \int_{x_C}^{x_D} V dx = \left(\text{مساحت زیر منحنی برش} \right)$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

روابط میان بار، برش و گشتاور خمشی



- عکس العمل تکیه گاه

$$R_A = R_B = \frac{wL}{2}$$

- منحنی برش

$$V - V_A = - \int_0^x w dx = -wx$$

- منحنی خمش

$$V = V_A - wx = \frac{wL}{2} - wx = w\left(\frac{L}{2} - x\right)$$

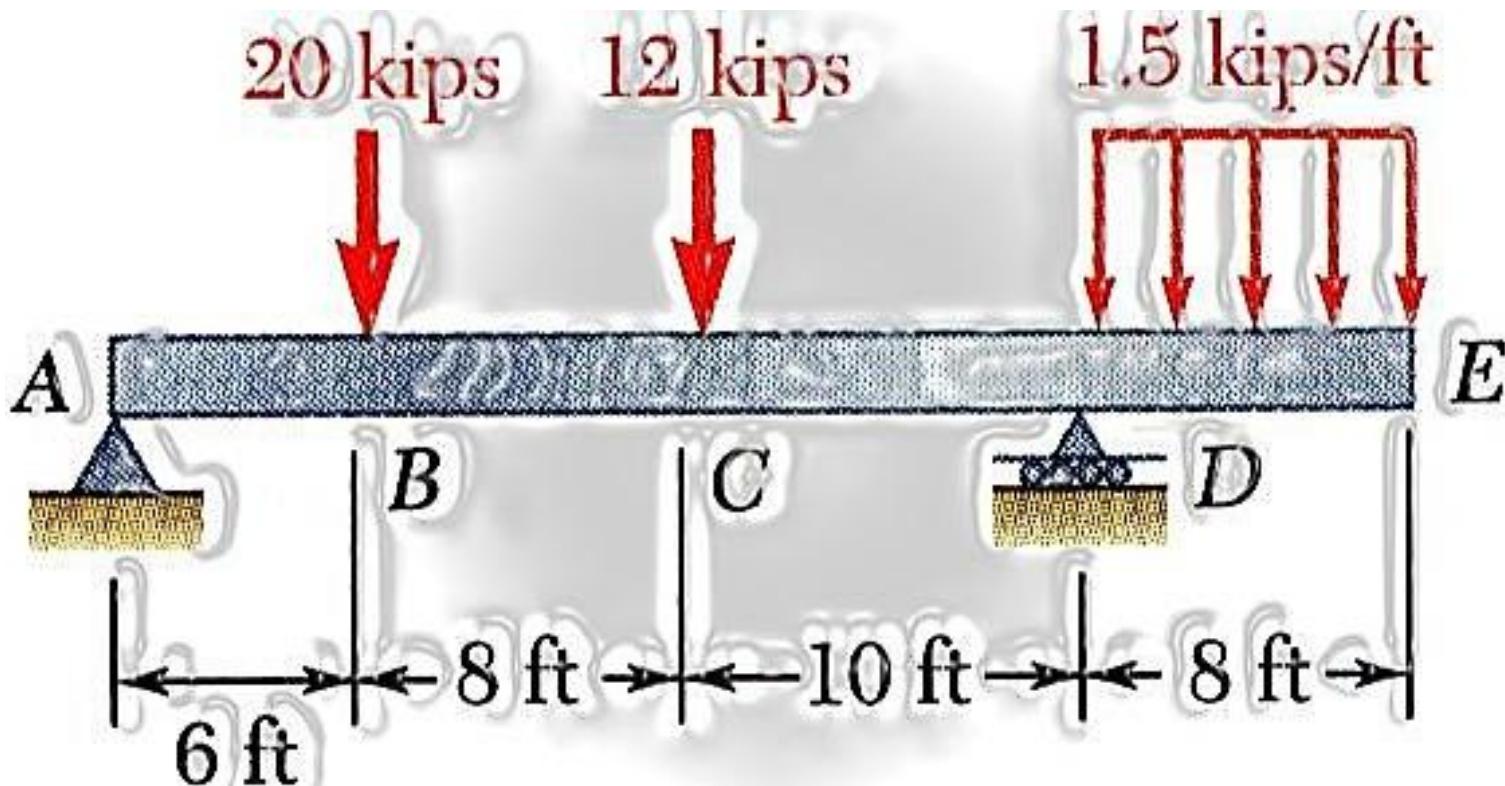
- منحنی خمش

$$M - M_A = \int_0^x V dx$$

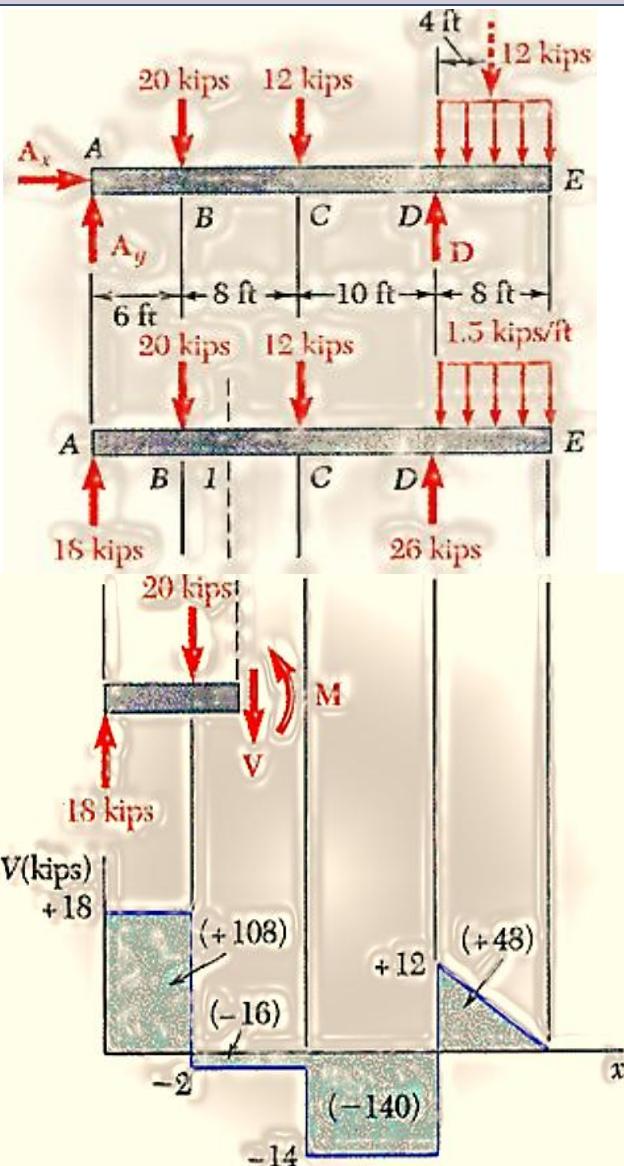
$$M = \int_0^x w\left(\frac{L}{2} - x\right) dx = \frac{w}{2}\left(Lx - x^2\right)$$

$$M_{\max} = \frac{wL^2}{8} \quad \left(M \text{ at } \frac{dM}{dx} = V = 0 \right)$$

□ نمودارهای برش و خمش را برای تیر تحت بارگذاری مقابل رسم کنید.



مکانیک برداری مهندسان : استاتیک



✓ بارسم جسم آزاد کل تیر و اکنشهای تکیه گاهی را رسم می کنیم:

$$\sum M_A = 0 :$$

$$D(24 \text{ ft}) - (20 \text{ kips})(6 \text{ ft}) - (12 \text{ kips})(14 \text{ ft}) \\ - (12 \text{ kips})(28 \text{ ft}) = 0$$

$$D = 26 \text{ kips}$$

$$\sum F_y = 0 :$$

$$A_y - 20 \text{ kips} - 12 \text{ kips} + 26 \text{ kips} - 12 \text{ kips} = 0$$

$$A_y = 18 \text{ kips}$$

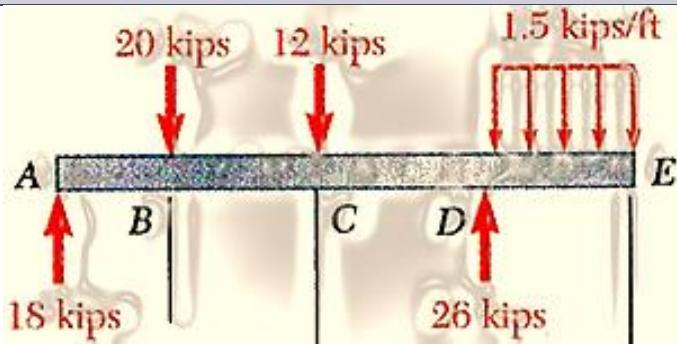
✓ بین بارهای متمرکز و عکس العملها شبیب نمودار برش صفر است.

$$dV/dx = -w = 0$$

✓ در قسمت DE بارگسترده وجود دارد، لذا نمودار برشی دارای شبی و بصورت متغیر خطی می باشد.

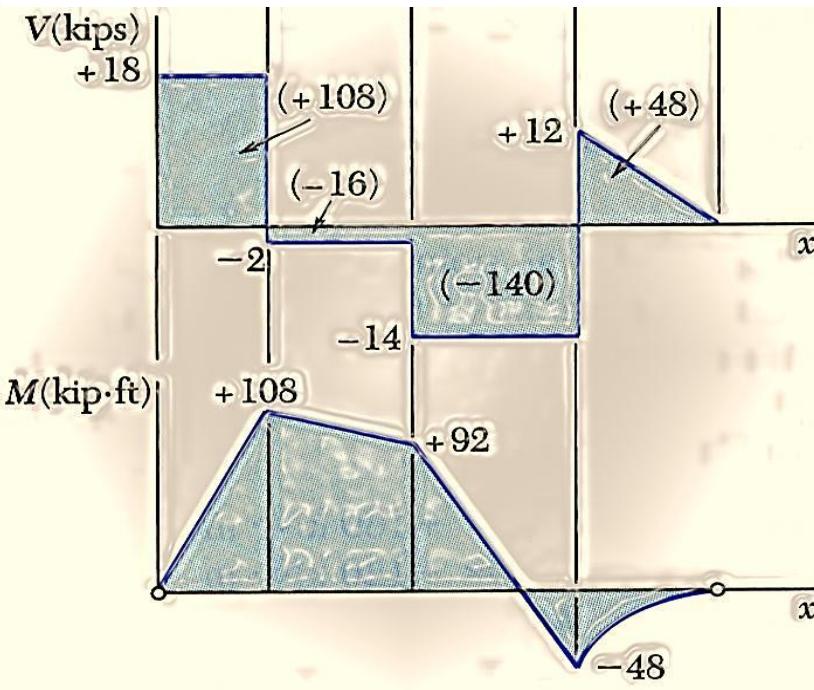
مکانیک برداری مهندسان : استاتیک

مثال ۴



✓ بین بارهای متمرکز و عکس العمها برش ثابت است پس شبیث ثابت است. نمودار خمی با وصل کردن نقطه های معلوم توسط خطهای مستقیم رسم می شود.

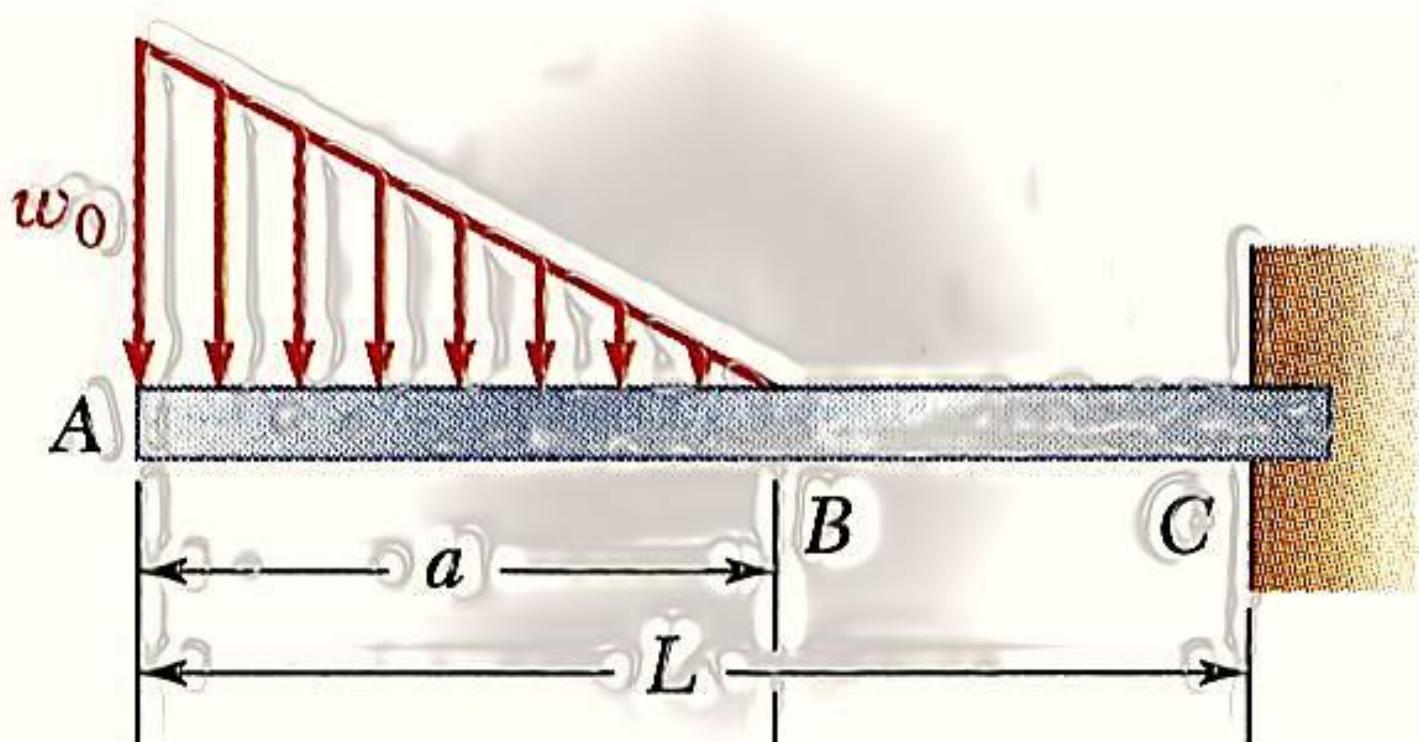
$$dM/dx = V = \text{cte}$$

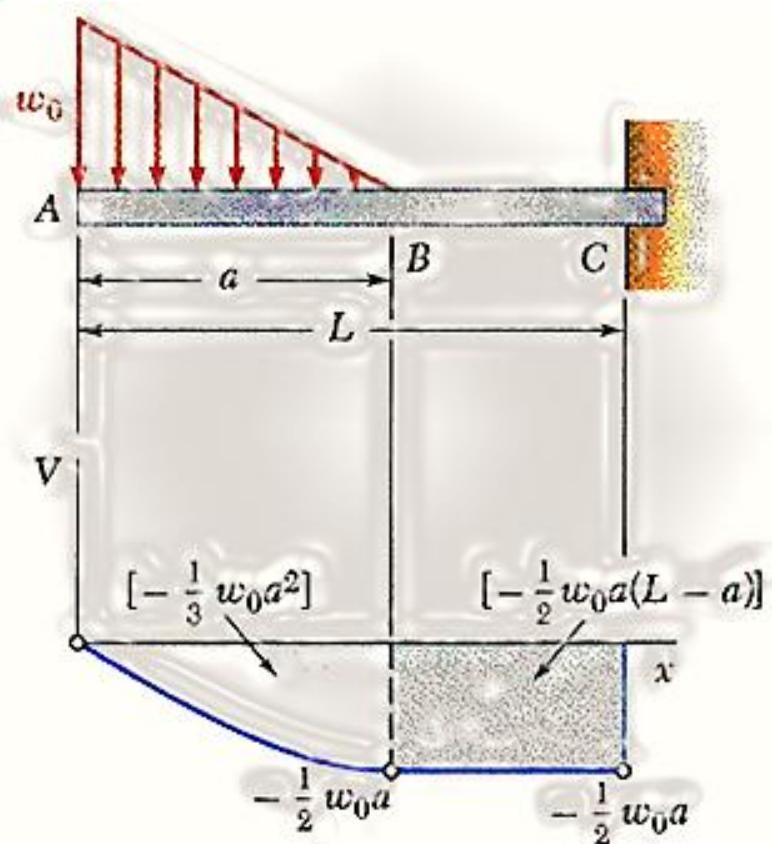


$$\begin{aligned} M_B - M_A &= +108 & M_B &= +108 \text{ kip} \cdot \text{ft} \\ M_C - M_B &= -16 & M_C &= +92 \text{ kip} \cdot \text{ft} \\ M_D - M_C &= -140 & M_D &= -48 \text{ kip} \cdot \text{ft} \\ M_E - M_D &= +48 & M_E &= 0 \end{aligned}$$

✓ در ناحیه DE که نمودار برش درجه یک می باشد منحنی خمش درجه دوم می باشد.

- نمودارهای برش و خمش را برای تیر یکسر گیردار نشان داده شده رسم کنید.





✓ قبل از هر کاری باید واکنش در تکیه گاه تعین شود.

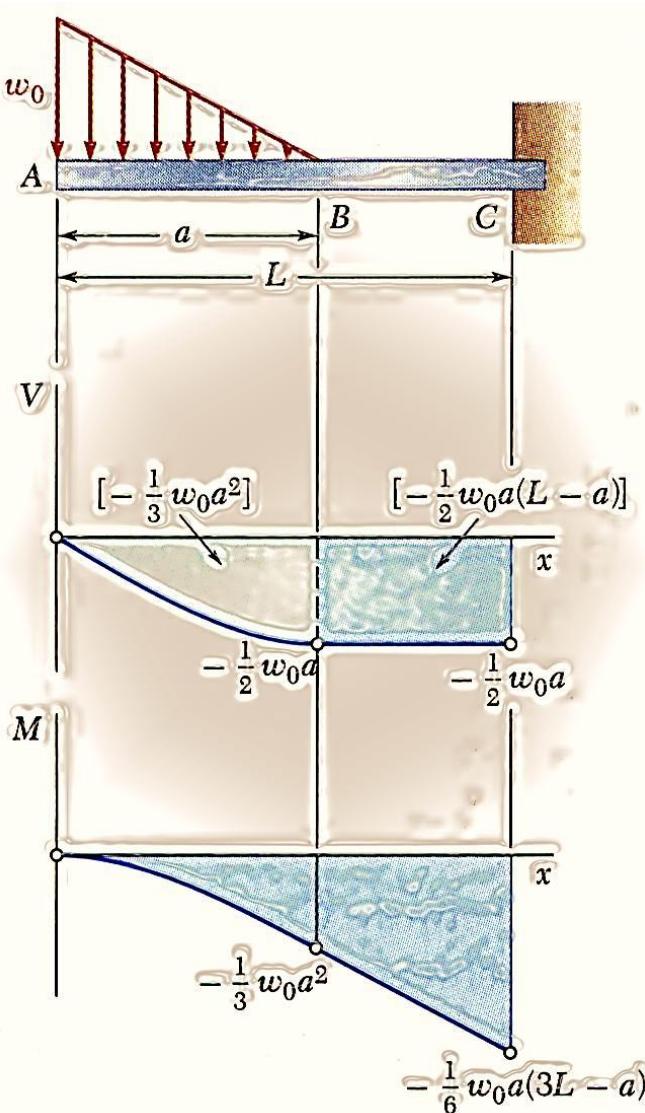
$$V_A = 0, \quad \frac{dV}{dx} = -w = -w_0 \quad : \text{در A}$$

$$V_B - V_A = -\frac{1}{2} w_0 a \quad V_B = -\frac{1}{2} w_0 a$$

$$\frac{dV}{dx} = -w = 0 \quad : \text{در B}$$

✓ در B تا C تیر بدون بار است، پس برش بدون تغییر همان میزان نقطه B یا C خواهد بود.

✓ در قسمت AB بار وارد تیر بطور خطی کاهش میابد و نمودار برش سهمی است.



✓ نمودار خمثی در قسمت AB منحنی درجه سه خواهد بود که در A شیب صفر داشته و در BC بصورت خط راست است.

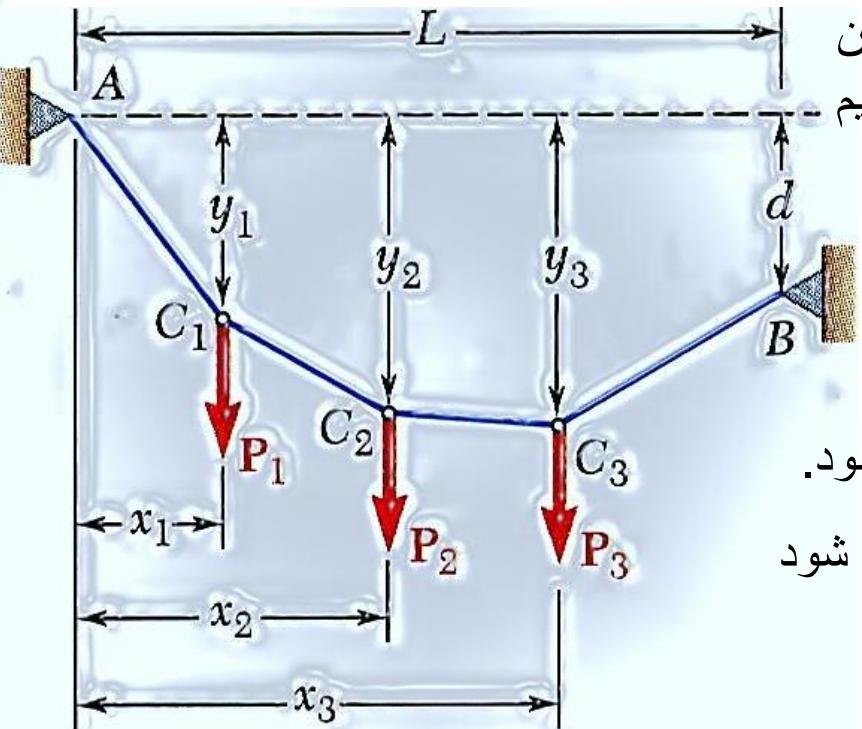
$$M_A = 0, \quad \frac{dM}{dx} = V = 0$$

$$M_B - M_A = -\frac{1}{3}w_0a^2 \quad M_B = -\frac{1}{3}w_0a^2$$

$$M_C - M_B = -\frac{1}{2}w_0a(L-a) \quad M_C = -\frac{1}{6}w_0a(3L-a)$$

کابل‌های حامل بارهای متمرکز

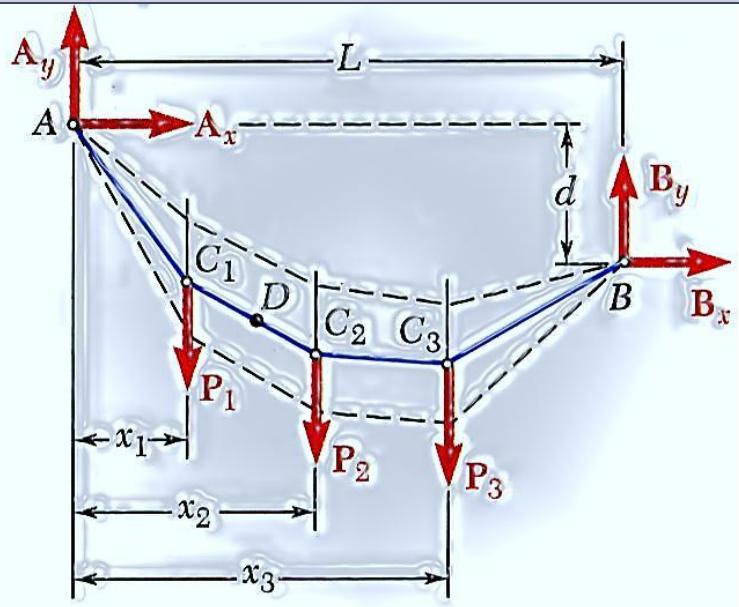
- کابله موارد کاربرد کاربرد فراوانی در مهندسی دارند: پلهای معلق، خطوط انتقال نیرو، سیمهای مهار، تلکابین ها... و به دوگروه حامل بارهای متمرکز و گستردۀ تقسیم می‌شوند.



- جهت تحلیل فرض می‌کنیم: کابل انعطاف‌پذیر است.
- از وزن کابل در مقابل بارهای واردہ صرفنظر می‌شود.
- کابل به عنوان عضوی دونیرویی در نظر گرفته می‌شود و تنها به عنوان یک عضو کششی عمل می‌کند.

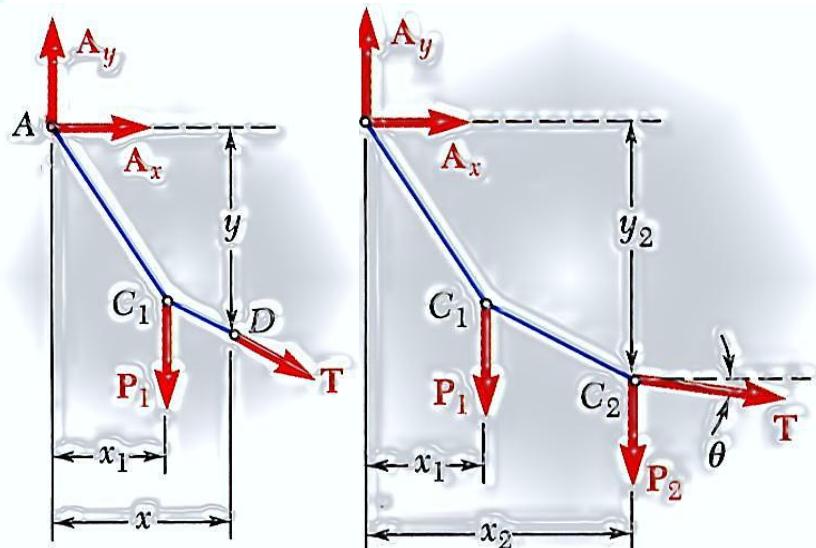
- فرض می‌کنیم شکل نهایی کابل پس از بارگذاری مشخص بوده و بار روی یک خط عمود بین تکیه گاهها قرار دارد و فواصل عمودی وافقی مشخص هستند (x_i و y_i)

کابل‌های حامل بارهای مرکز



- بادرنظرگرفتن نمودار جسم آزاد وجود چهار مجهول در تکیه گاهها معین می شود که سه معادله برای حل آنها داریم و برای تعیین آنها کافی نیست.

- بادرنظرگرفتن تعادل برای یک قسمت از کابل یک معادله دیگر بدست می‌آوریم برای این کار باید مختصات نقطه‌ای مثل D را داشته باشیم. با نوشتن معادله لنگر در این نقطه می‌توانیم واکنش‌های A را بدست آوریم.
- $$\sum M_D = 0.$$



- برای دیگر نقاط روی کابل :

$$\sum M_{C_2} = 0$$

حل برای y_2 :

$$\sum F_x = 0 \quad , \quad \sum F_y = 0$$

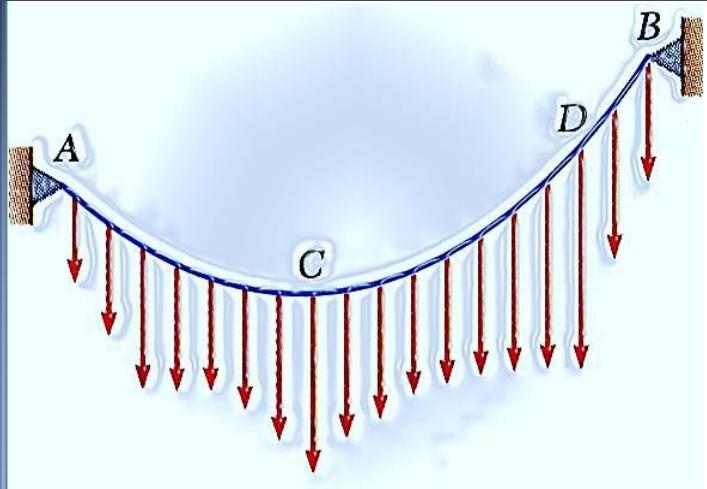
حل برای T_x, T_y :

- مولفه افقی کشش در هر نقطه از کابل یکسان است:

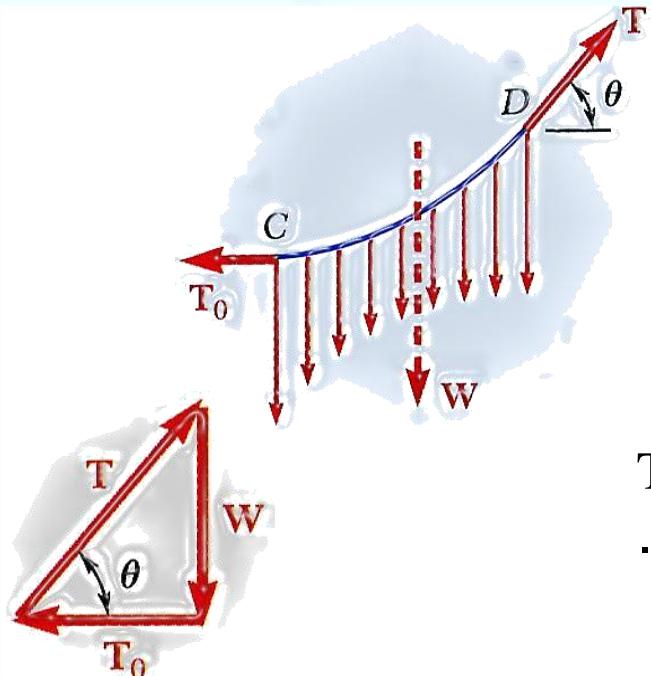
$$T_x = T \cos \theta = A_x = \text{cte}$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

کابل با بارهای گسترده



- در مورد کابلهای حامل بارگسترده:
- کابل به شکل منحنی آویزان می شود.
 - نیروی کششی در امتداد مماس بر منحنی قرار دارد.

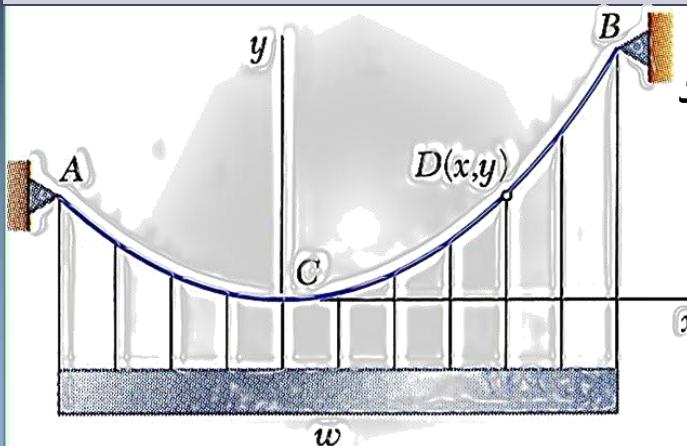


$$T \cos \theta = T_0 \quad T \sin \theta = W$$

$$T = \sqrt{T_0^2 + W^2} \quad \tan \theta = \frac{W}{T_0}$$

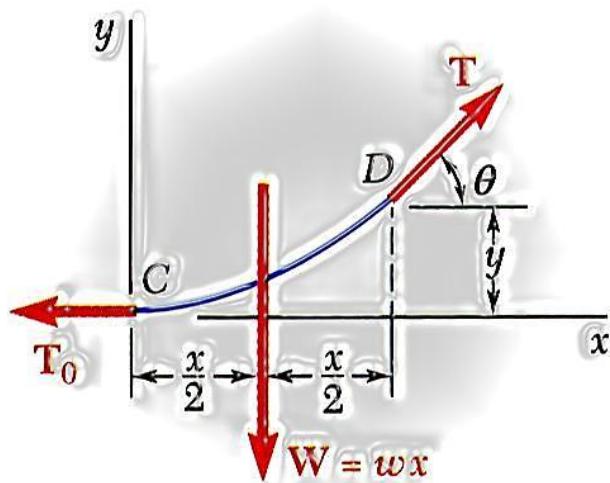
- بارسم مثلث نیرو:
- نیروی کشش T در همه نقاط یکسان است. مولفه عمودی T برابر بازگرگی W است که از پایین ترین نقطه اندازه گیری می شود.
- کشش در پایین ترین نقطه حداقل و در نقاط A و B حداکثر است.

کابل بامنحني سهمي



- کابل AB حاملبارگسترده یکنواختی در امتداد افقی است، فرض کنید کابلهای پلهای معلق اینگونه بارگذاری می شوند. بار آنها را با w نشان می دهیم. (واحد lb/ft یا N/mm)

- اگر مبدأ مختصات رادر C قرار دهیم متوجه می شویم که مقدار W بارکلی که توسط قسمت DC به مختصات x و y حمل می شود برابر است با : $W = wx$ ، بزرگی و راستای کشش در D خواهد شد:



$$T = \sqrt{T_0^2 + w^2 x^2} \quad \tan \theta = \frac{wx}{T_0}$$

- جمع گشتاورها حول D

$$\sum M_D = 0: \quad wx \frac{x}{2} - T_0 y = 0$$

$$y = \frac{wx^2}{2T_0}$$

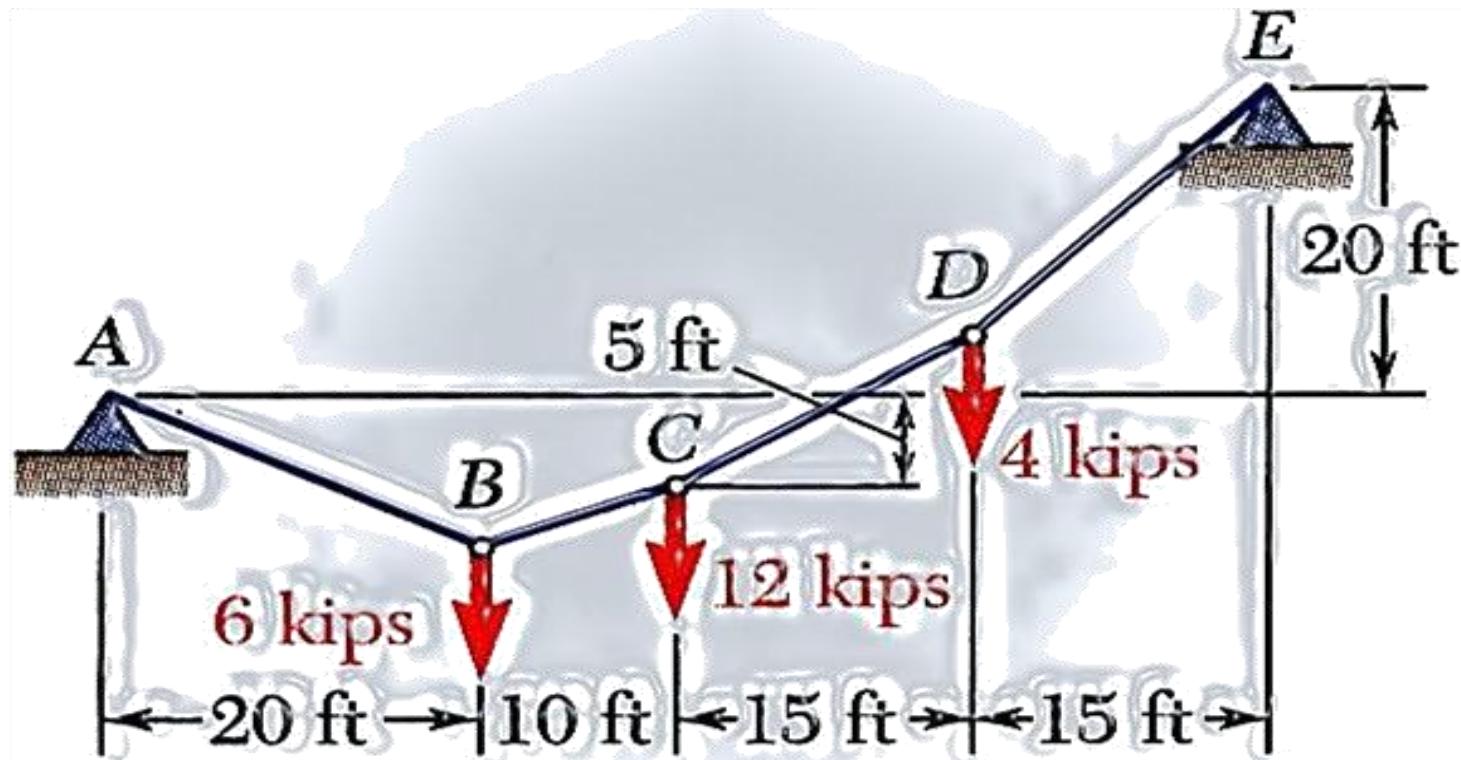
- این معادله یاک سهمی با محوری عمودی است که راس آن در مبدأ مختصات است.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

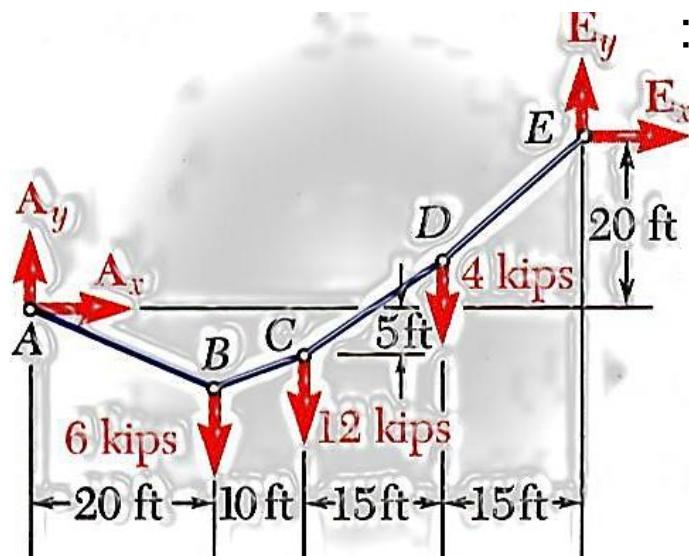
مثال ۶

□ کابل AE سه بار عمودی را مطابق شکل نگه داشته است. مطلوبست:

- فاصله عمودی نقاط B و D از تکیه گاه A.
- حداقل شیب و کشش کابل.



- بارسم جسم آزاد مولفه های مجهول تکیه گاهی را تعیین می کنیم:



$$\sum M_E = 0 :$$

$$20A_x - 60A_y + 40(6) + 30(12) + 15(4) = 0$$

$$20A_x - 60A_y + 660 = 0$$

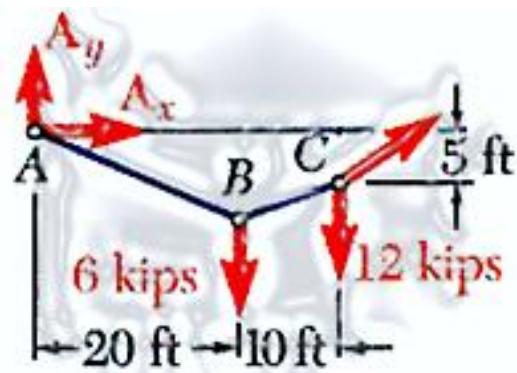
جسم آزاد : ABC

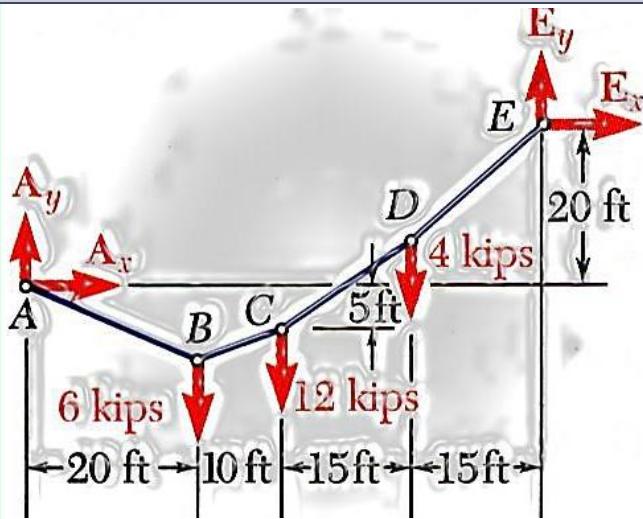
$$\sum M_C = 0 :$$

$$-5A_x - 30A_y + 10(6) = 0$$

- حل همزمان دو معادله دو مجهول ما را بدست می دهد:

$$A_x = -18 \text{ kips} \quad A_y = 5 \text{ kips}$$



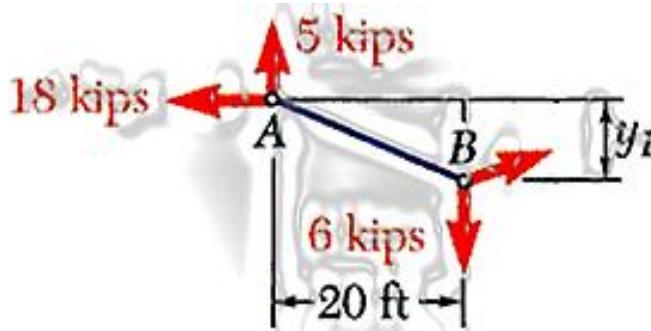


- فاصله عمودی نقاط B و D را تعیین می کنیم:

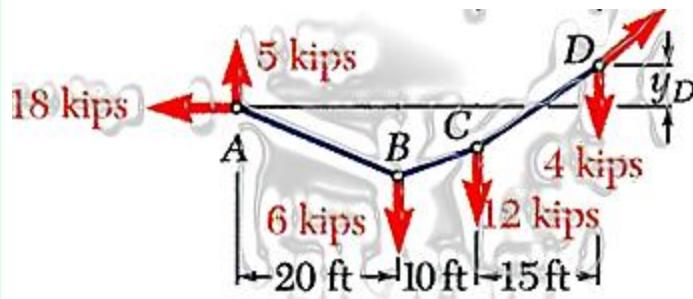
جسم آزاد AB برای تعیین y_B

$$\sum M_B = 0 : \quad y_B(18) - 5(20) = 0$$

$$y_B = -5.56 \text{ ft}$$



- جسم آزاد ABCD برای تعیین y_D



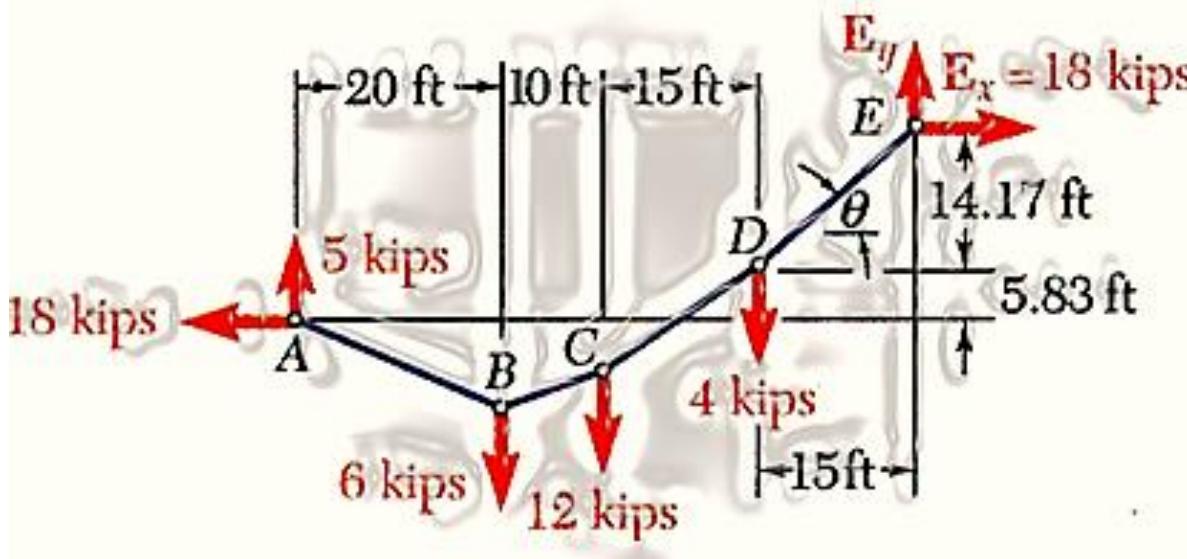
$$\sum M = 0 :$$

$$-y_D(18) - 45(5) + 25(6) + 15(12) = 0$$

$$y_D = 5.83 \text{ ft}$$

- حداکثر شیب وکشش :

در قسمت DE بیشترین شیب را داریم



$$\tan \theta = \frac{14.7}{15}$$

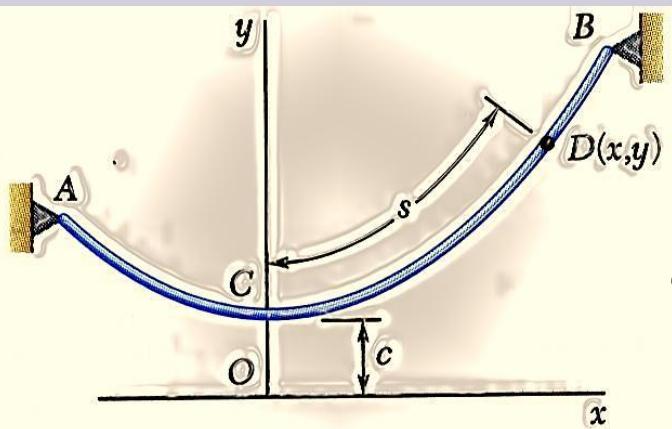
$$\theta = 43.4^\circ$$

$$T_{\max} = \frac{18 \text{ kips}}{\cos \theta}$$

$$T_{\max} = 24.8 \text{ kips}$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

کابل با منحنی زنجیری



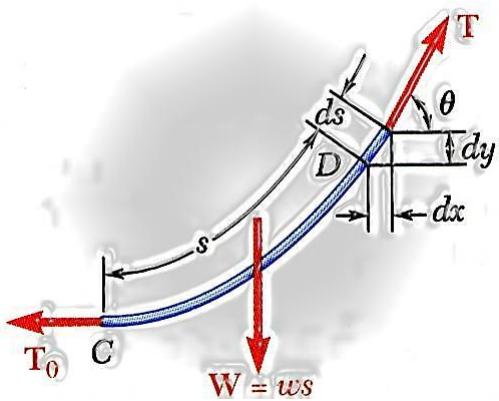
- کابلی که حامل باری بطور یکنواخت در امتداد طولش گسترده شده است مثل کابل تحت وزن خودش.

- بزرگی W بارکل وارد بر قسمتی از کابل بطول s که از پایین ترین نقطه C تا D امتداد دارد برابر است با:

$$W = ws,$$

- لذا کشش در D خواهد شد:

$$T = \sqrt{T_0^2 + w^2 s^2} = w\sqrt{c^2 + s^2} \quad c = T_0/w$$



- طول s قسمت CD رابه فاصله افقی x مربوط می کند:

$$dx = ds \cos \theta = \frac{T_0}{T} \cos \theta = \frac{ds}{\sqrt{q + s^2/c^2}}$$



$$x = \int_0^s \frac{ds}{\sqrt{q + s^2/c^2}} = c \sinh^{-1} \frac{s}{c} \quad \text{and} \quad s = c \sinh \frac{x}{c}$$

کابل با منحنی زنجیری

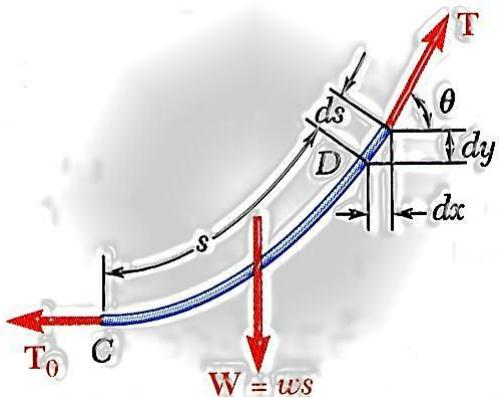
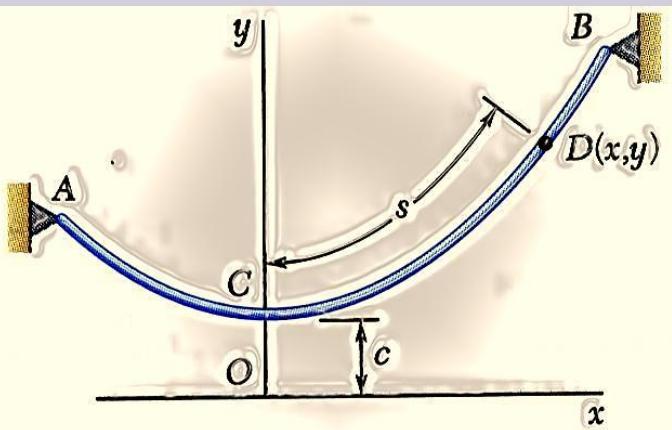
- رابطه بین مختصات x و y :

$$dy = dx \tan \theta = \frac{W}{T_0} dx = \frac{s}{c} dx = \sinh \frac{x}{c} dx$$

$$y - c = \int_0^x \sinh \frac{x}{c} dx = c \cosh \frac{x}{c} - c$$

$$y = c \cosh \frac{x}{c}$$

- این معادله منحنی زنجیری با محور عمودی است.

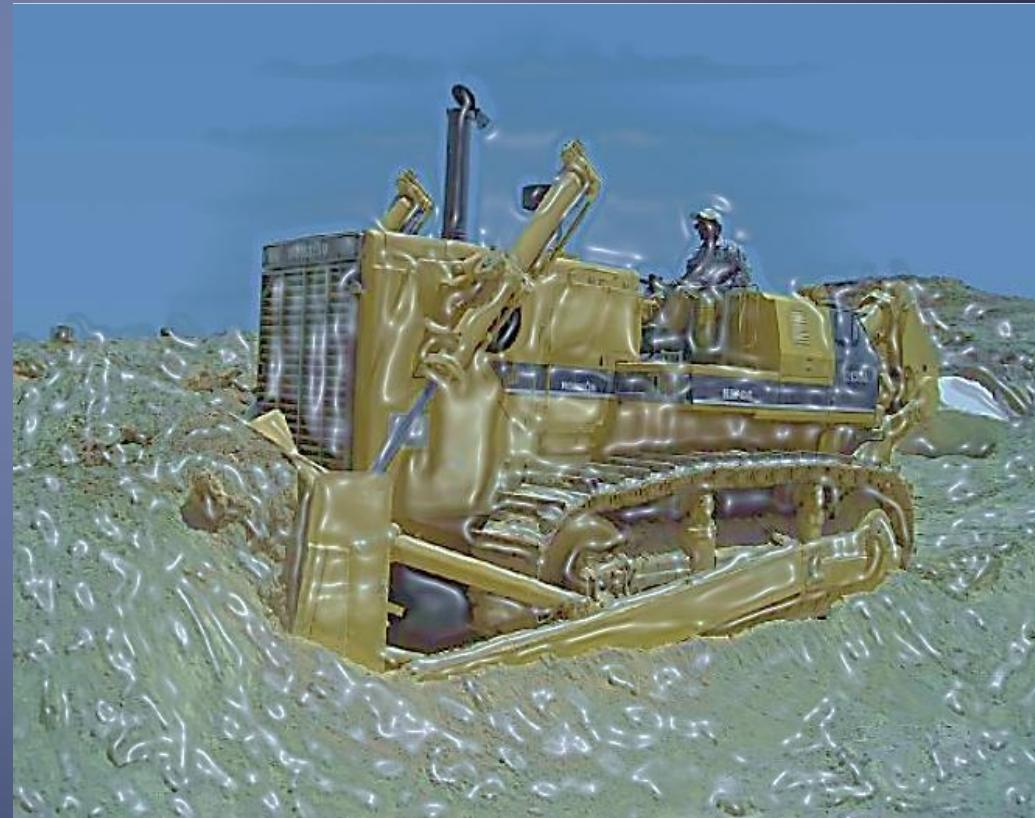


مکانیک برداری برای مهندسان : STATICS

8

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.



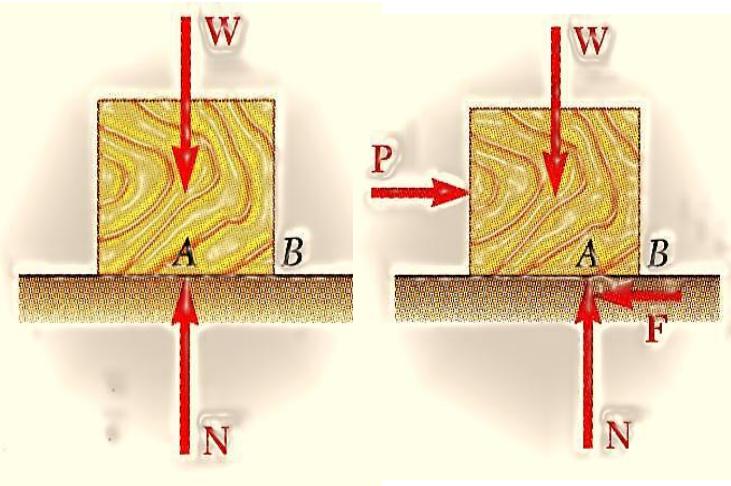
اصطکاک



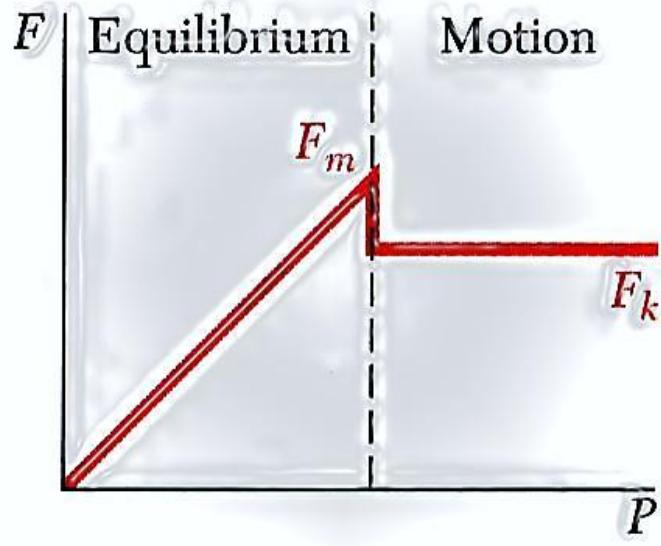
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- در فصول گذشته فرض براین بود که سطوح تماس یا کامل بدون اصطکاک اند یا ناصاف. در سطوح بدون اصطکاک دو سطح آزادانه نسبت به هم حرکت می کردند. در سطوح ناصاف نیروهای مماسی ایجاد شده و از حرکت سطوح نسبت به هم جلوگیری می کرد.
- در واقع سطح کاملاً صیقلی و بدون اصطکاک وجود ندارد. وقتی دو سطح در تماس اند نیروهای مماسی که نیروهای اصطکاک نامیده می شوند بخوبی ظاهر می شوند.
- البته نیروهای اصطکاک از نظر مقدار محدودند و در صورتی که نیروی کافی وارد کنیم نمی توانند از حرکت جلوگیری کنند.
- تمایز بین سطوح بدون اصطکاک و ناصاف در واقع یک صفت مقایسه ای است.
- دو نوع اصطکاک:
- اصطکاک خشک و اصطکاک سیالی هستند که نوع سیالی در میان لایه هایی از سیال که با سرعتهای متفاوت حرکت می کنند پدید می آید. به اصطکاک خشک گاهًا اصطکاک کولنی نیز می گویند.

قوانين اصطکاک خشک، ضرایب اصطکاک



- وزن W بر روی یک سطح تخت افقی قرار داده شده است، نیروهای وارد بر قطعه عبارتند از وزن(W) و عکس العمل سطح(N)، بافرض تاثیر نیروی افقی P :
- اگر P کوچک باشد قطعه حرکت نخواهد کرد. لذا نیرویی وجوددارد که آنرا خنثی می کند. این نیرو همان اصطکاک ایستایی F است.

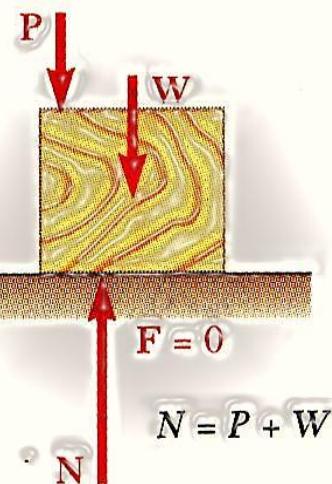


- اگر نیروی P زیاد شود نیروی اصطکاک F هم افزایش می یابد و همواره درجهت مخالف P عمل خواهد کرد، تا اینکه مقدارش به مقدار حداقل F_m برسد:
- $$F_m = \mu_s N$$
- قطعه در این حالت در آستانه لغزش است.
- با افزایش P قطعه شروع بع حرکت کرده و مقدار F از F_m به F_k تنزل میابد.
- $$F_k = \mu_k N$$
- همان اصطکاک جنبشی است F_k

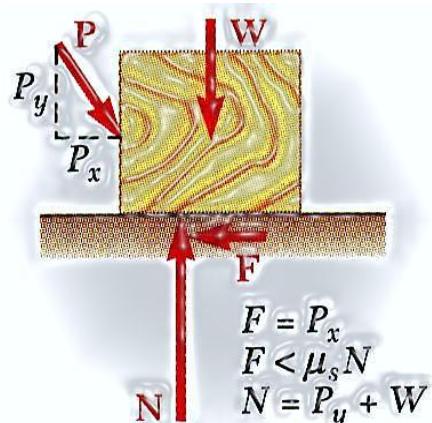
قوانين اصطکاک خشک، ضرایب اصطکاک

مقادیر تقریبی ضریب اصطکاک
ایستایی برای سطوح خشک

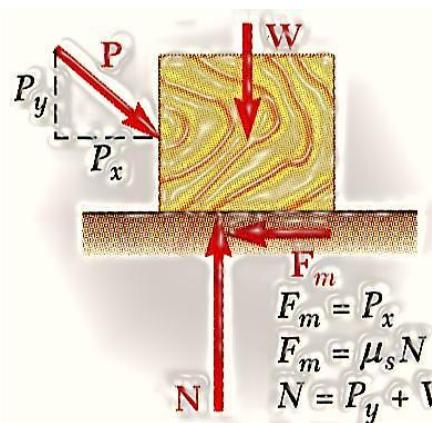
0.15–0.60	فلز روی فلز
0.20–0.60	فلز روی چوب
0.30–0.70	فلز روی سنگ
0.30–0.60	فلز روی چرم
0.25–0.50	چوب روی چوب
0.25–0.50	چوب روی چرم
0.40–0.70	سنگ روی سنگ
0.20–1.00	خاک روی خاک
0.60–0.90	لاستیک روی سیمان



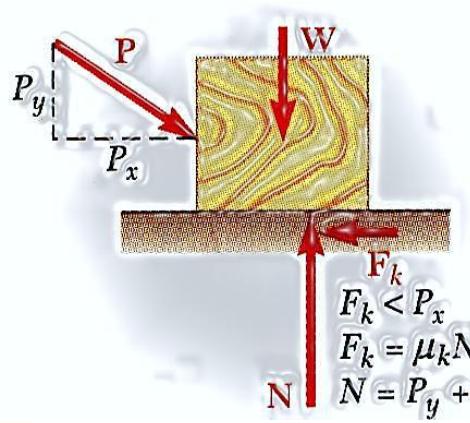
- بدون اصطکاک
 $(P_x = 0)$



- بدون حرکت
 $(P_x < F_m)$



- در شرف حرکت
 $(P_x = F_m)$



- حرکت
 $(P_x > F_m)$

- μ_s در رابطه اصطکاک ایستایی، ضریب اصطکاک ایستایی نام دارد.

$$F_m = \mu_s N$$

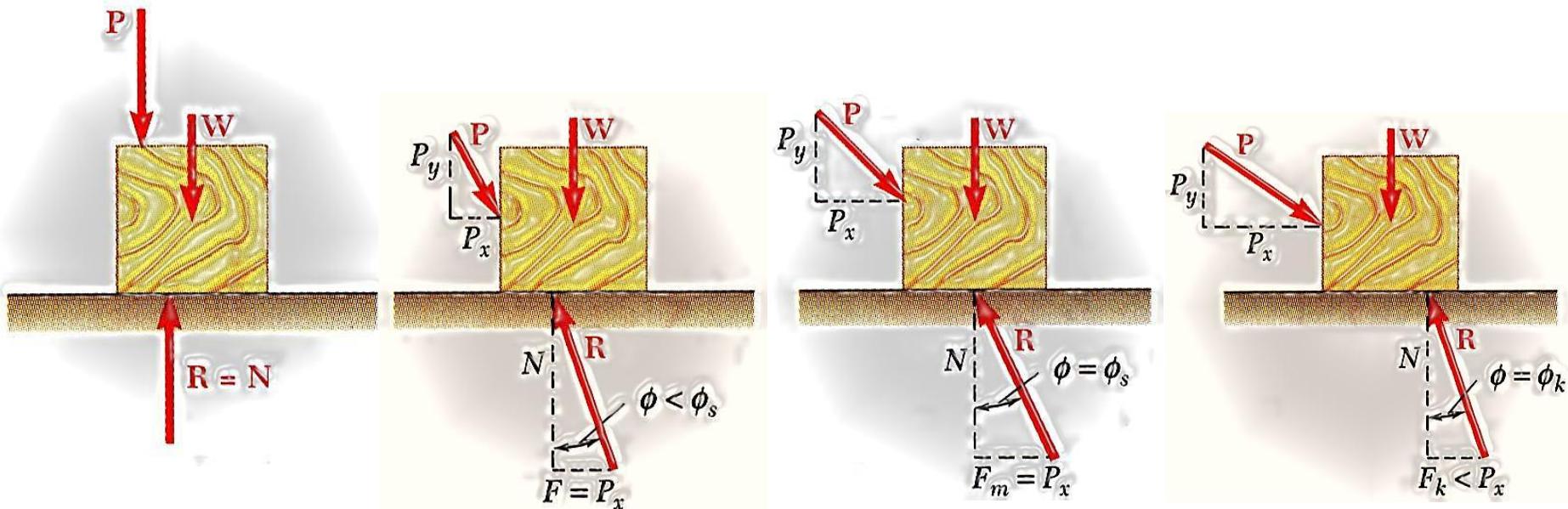
- μ_k در رابطه اصطکاک جنبشی، ضریب اصطکاک جنبشی نام دارد.

$$F_k = \mu_k N$$

$$\mu_k \cong 0.75 \mu_s$$

- در هنگام تماس یک جسم صلب با یک سطح افقی ممکن است چهار حالت اتفاق بیفتد:

- گاهی بهتر است بجای نیروی قائم N و نیروی اصطکاک F برآیندشان را R را قرار دهیم. به زاویه ایجاد شده بین برآیند و خط قائم زاویه اصطکاک ایستایی یا جنبشی ϕ_s or k گویند.



- بدون اصطکاک

- بدون حرکت

- در شرف حرکت

- در حال حرکت

$$\tan \phi_s = \frac{F_m}{N} = \frac{\mu_s N}{N}$$

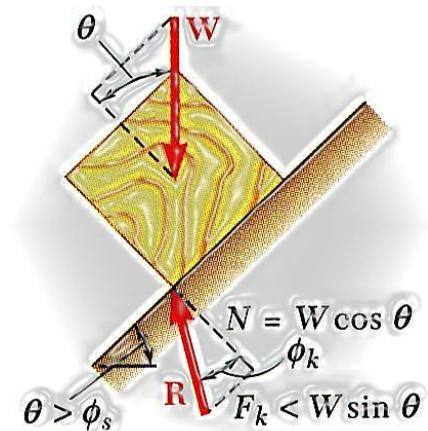
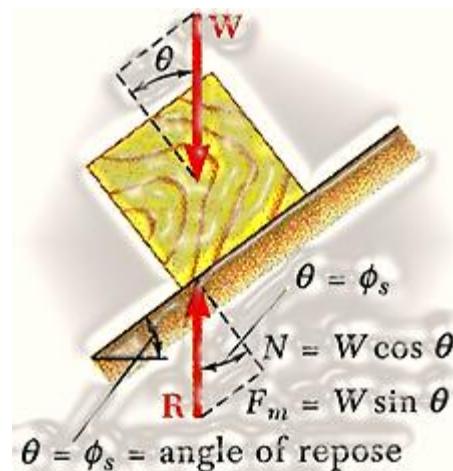
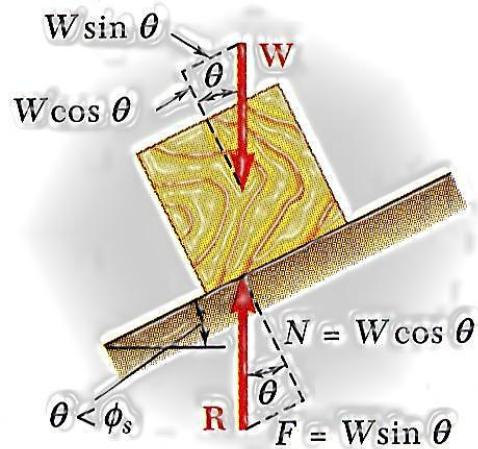
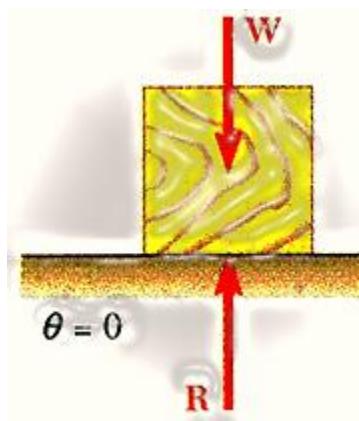
$$\tan \phi_s = \mu_s$$

$$\tan \phi_k = \frac{F_k}{N} = \frac{\mu_k N}{N}$$

$$\tan \phi_k = \mu_k$$

زاویه اصطکاک

- قطعه وزنی را را روی سطح شیبداری با شیب کوچک θ در نظر بگیرید، با تغییر زاویه مانند حالات زیر خواهیم داشت:



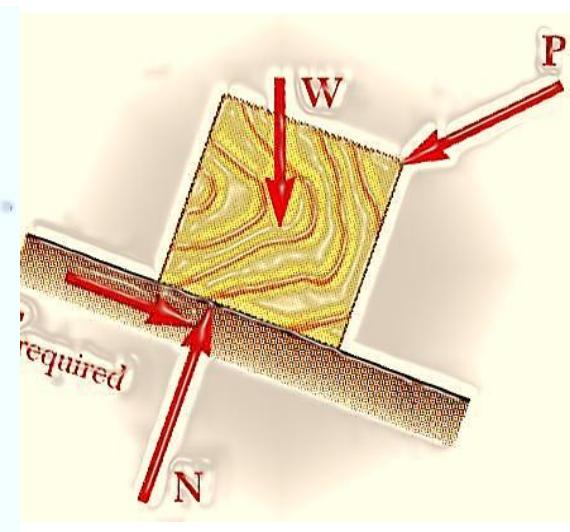
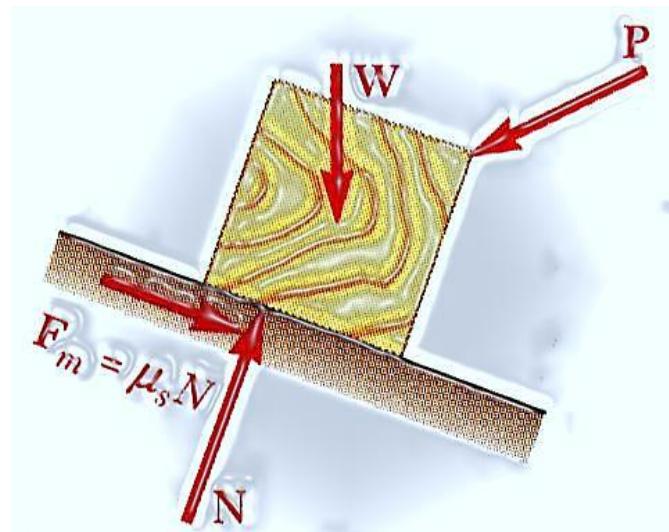
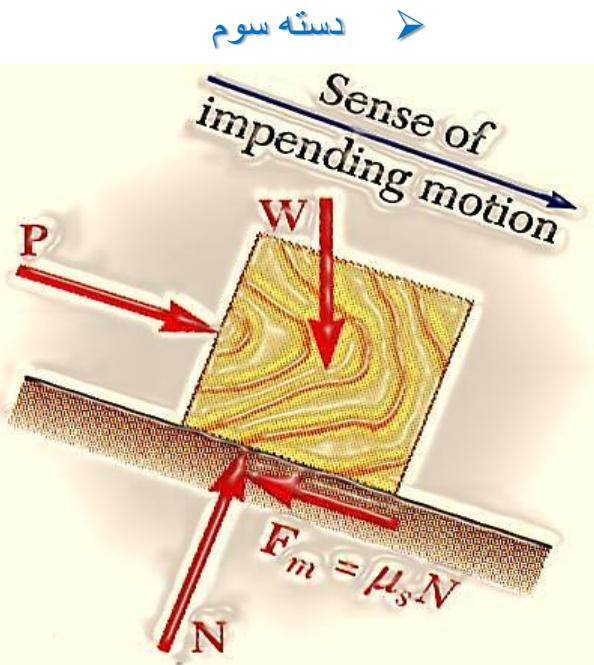
- بدون حرکت
- در شرف حرکت

- مقدار زاویه شیب متناظر با آستانه حرکت را زاویه قرار (angel of repose) می نامند. واضح است این زاویه برابر زاویه اصطکاک ایستایی است.

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مسائل مربوط به اصطکاک خشک

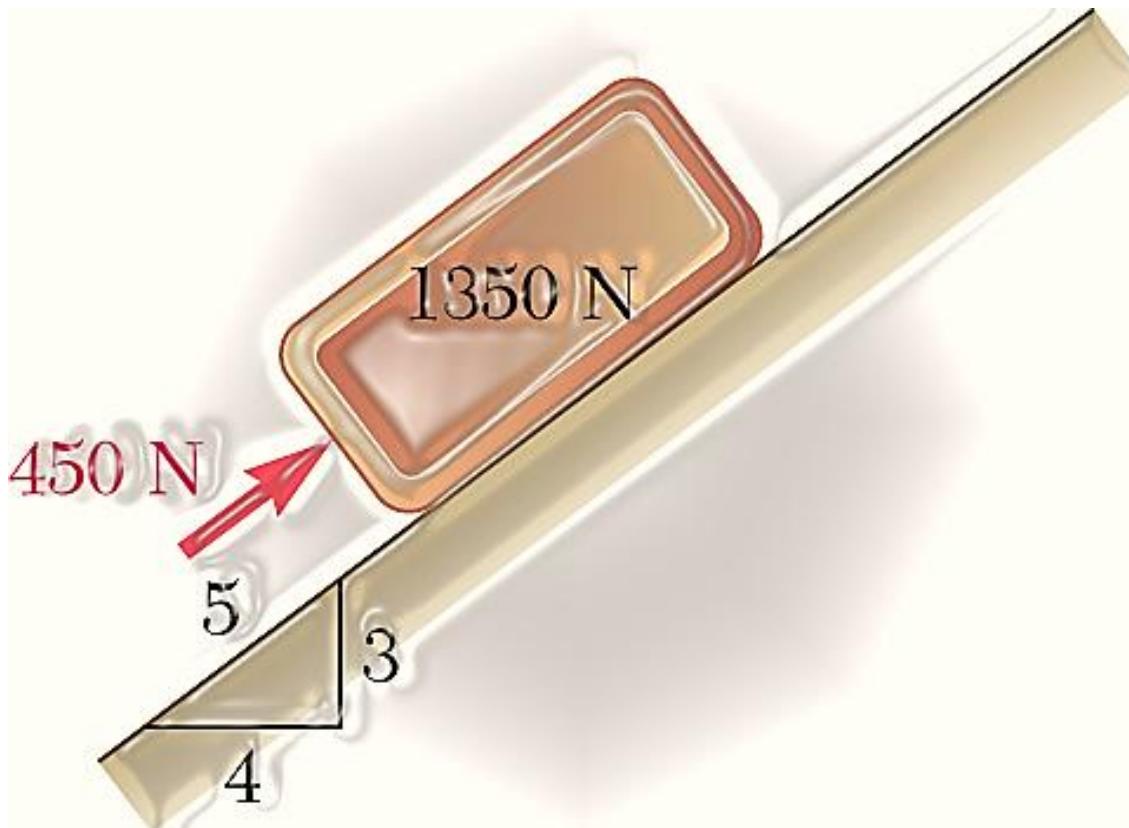
- بیشتر مسائل مربوط به اصطکاک دریکی از سه دسته زیر قرار می‌گیرند:



- ضریب اصطکاک ایستایی معلوم است
- جسم در راستای معین در آستانه حرکت است
- باید بزرگی پاراستای یکی از نیروهای اعمال شده را تعیین کنیم.
- همه نیروهای اعمال شده معلومند
- حرکت در آستانه وقوع است
- باید مقدار ضریب اصطکاک ایستایی را تعیین کنیم.
- هر چهار نیروی وارد معلومند
- ضرایب اصطکاک معلومند
- باید تعیین کنیم که آیا جسم در حال سکون می‌ماند یا می‌لغزد.

□ باتوجه به شکل تعیین کنید که آیا جسم در حال تعادل است و مقدار نیروی اصطکاک را بدست آورید.

$$\mu_s = 0.25 , \mu_k = 0.20$$



مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۱

✓ ابتدا مقدار نیروی لازم برای تعادل را بدست می آوریم.

$$\sum F_x = 0: \quad 450 \text{ N} - \frac{3}{5}(1350 \text{ N}) - F = 0$$

$$F = -360 \text{ N}$$

$$\sum F_y = 0: \quad N - \frac{4}{5}(1350 \text{ N}) = 0$$

$$N = 1080 \text{ N}$$

✓ مقدار حداقل نیروی اصطکاک که ممکن است ایجاد شود برابر است با:

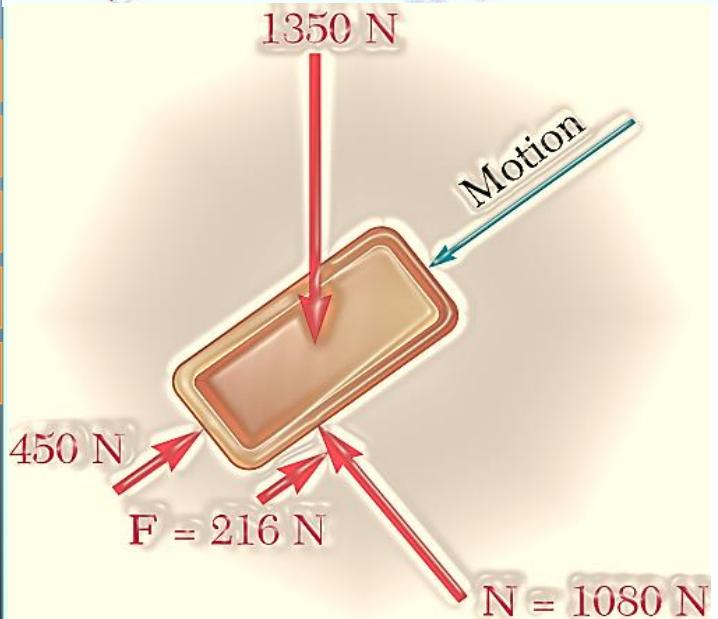
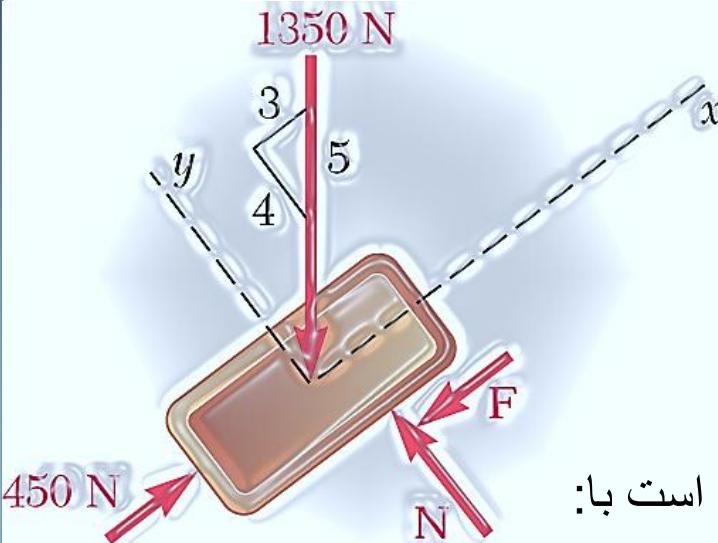
$$F_m = \mu_s N \quad F_m = 0.25(1080 \text{ N}) = 270 \text{ N}$$

قطعه به طرف پایین سطح خواهد لغزید.

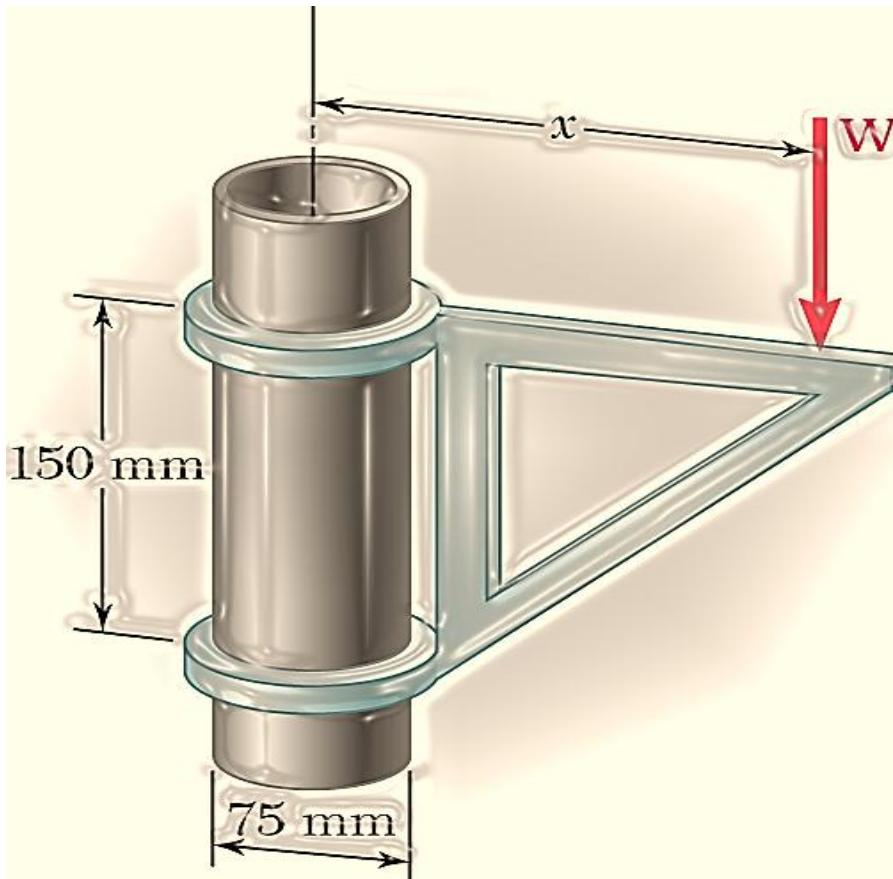
✓ مقدار واقعی نیروی اصطکاک به این ترتیب بدست خواهد آمد:

$$F_{actual} = F_k = \mu_k N \\ = 0.20(1080 \text{ N})$$

$$F_{actual} = 216 \text{ N}$$



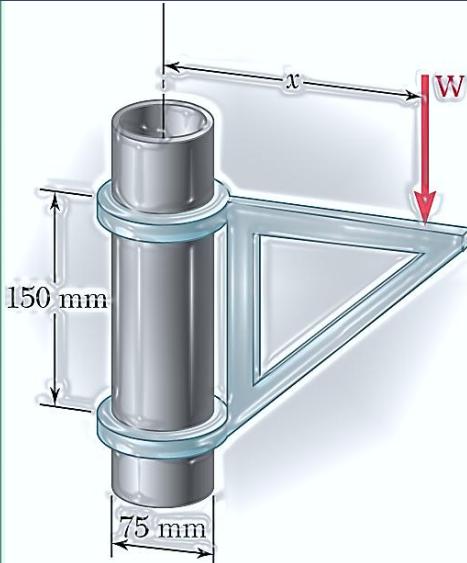
- نگهدارنده متحرک نشان داده شده رامی شود در هر ارتفاعی روی لوله به قطر 75mm قرار داد. اگر ضریب اصطکاک ایستایی بین لوله و نگهدارنده 0.25 باشد، حداقل فاصله x برای آنکه بار W رانگه دارد چقدر است؟ از وزن نگهدارنده صرف نظر شده است.



✓ وقتی نگهدارنے در فاصله x باشد یعنی در آستانه لغزش است.

$$F_A = \mu_s N_A = 0.25 N_A$$

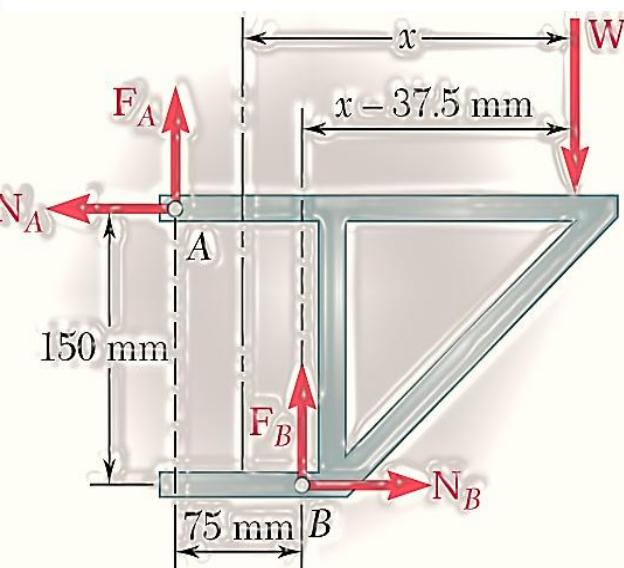
$$F_B = \mu_s N_B = 0.25 N_B$$



$$\sum F_x = 0: \quad N_B - N_A = 0 \quad N_B = N_A$$

$$\sum F_y = 0: \quad F_A + F_B - W = 0 \quad 0.25 N_A + 0.25 N_B - W = 0$$

$$0.5 N_A = W \quad N_A = N_B = 2W$$



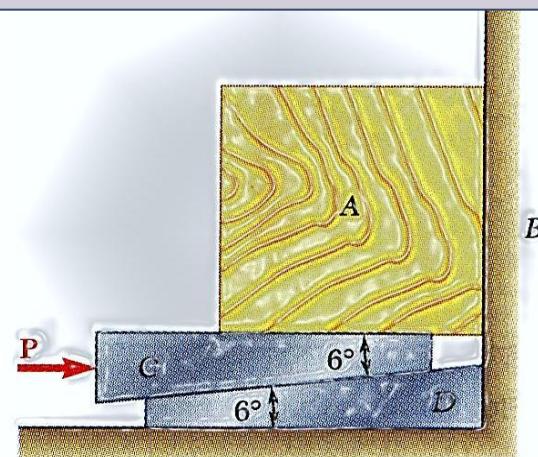
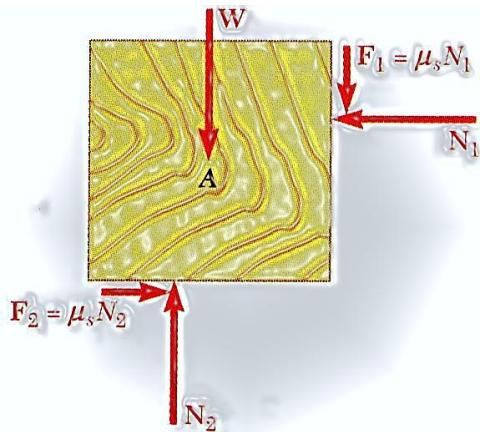
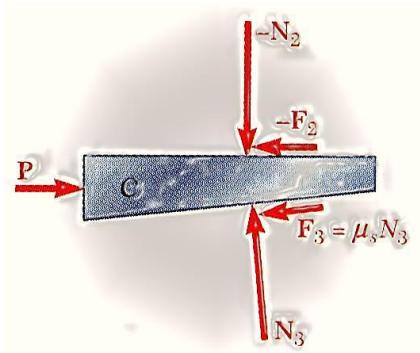
$$\sum M_B = 0:$$

$$N_A(150 \text{ mm}) - F_A(75 \text{ mm}) - W(x - 37.5 \text{ mm}) = 0$$

$$150 N_A - 75(0.25 N_A) - W(x - 37.5 \text{ mm}) = 0$$

$$150(2W) - 18.75(2W) - W(x - 37.5 \text{ mm}) = 0$$

$$x = 300 \text{ mm}$$



- با توجه به نمودار جسم آزاد گوه



$$\sum F_x = 0:$$

$$-\mu_s N_2 - N_3(\mu_s \cos 6^\circ - \sin 6^\circ) + P = 0$$

$$\sum F_y = 0:$$

$$-N_2 + N_3(\cos 6^\circ - \mu_s \sin 6^\circ) = 0$$

پا

$$\vec{P} - \vec{R}_2 + \vec{R}_3 = 0$$

$$\sum F_x = 0:$$

$$-N_1 + \mu_s N_2 = 0$$

$$\sum F_y = 0:$$

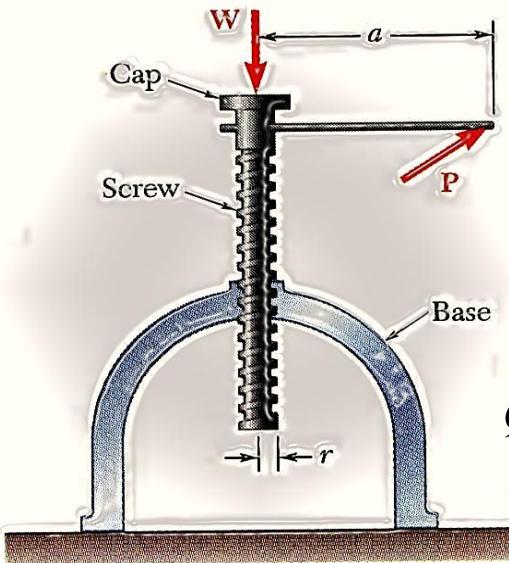
$$-W - \mu_s N_1 + N_2 = 0$$

پا

$$\vec{R}_1 + \vec{R}_2 + \vec{W} = 0$$

- گوه ها، ماشینهای ساده ای برای بلند کردن قطعه سنگهای بزرگ و سایر بارهای سنگین هستند.
- با استفاده از گوه می توان بارها را با اعمال نیرویی کمتر از وزن بار، بلند کرد.
- اصطکاک میان سطوح مانع از بیرون رانده شدن گوه از بین سطوح خواهد شد.
- می توان نیروی P را برای حرکت دادن گوه محاسبه کرد.

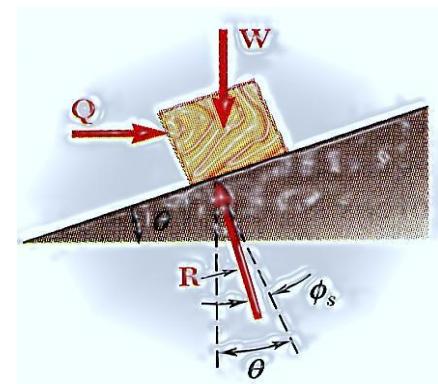
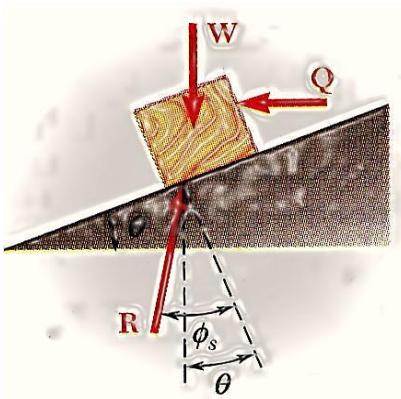
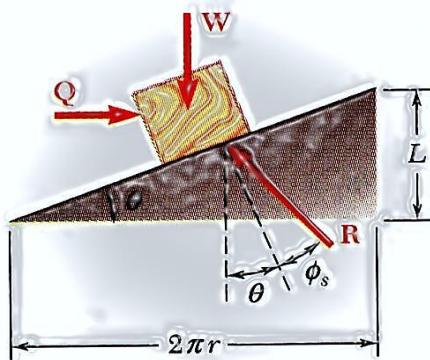
پیچهای دنده چهار گوش



- از پیچ دنده های چهار گوش در جکها پرسها و سایر مکانیسمها استفاده می شود. تحلیل این پیچها شبیه تحلیل قطعه لغزنده در امتداد سطح شیبدار است.

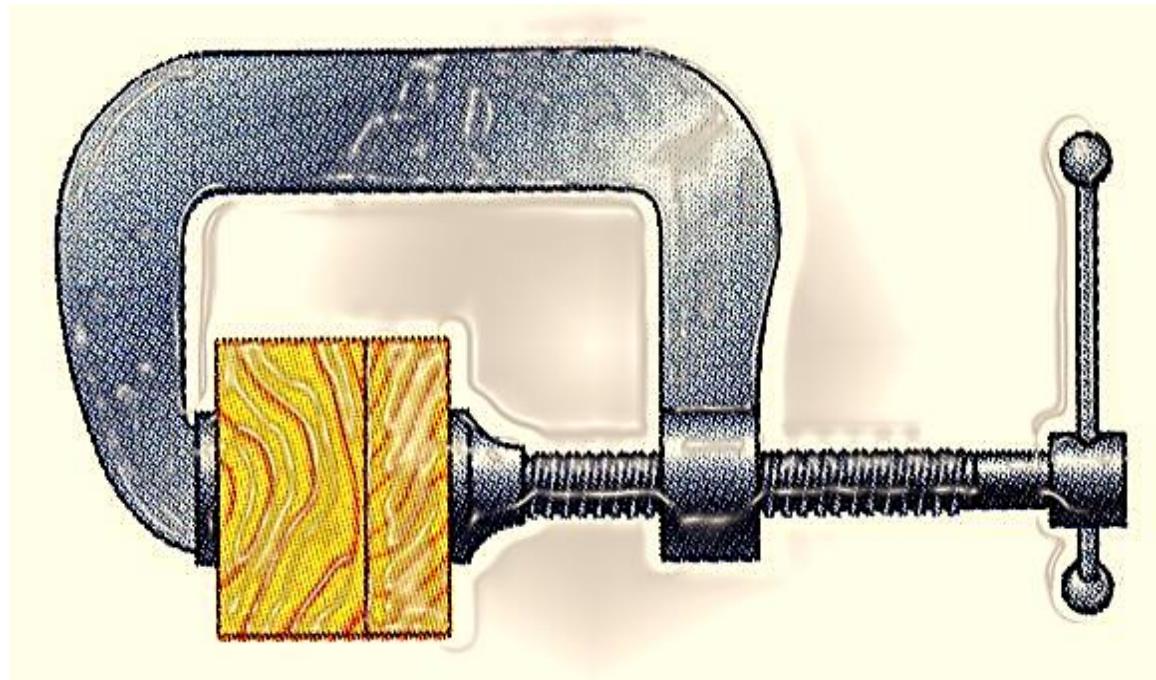
- شیب از طریق حاصلضرب $2\pi r$ در امتداد افقی و جلوبرآ پیچ در امتداد قائم بدست می آید. r شعاع میانگین دنده ها و L فاصله ایست که پیچ دریک نوبت چرخیدن بالا می رود.

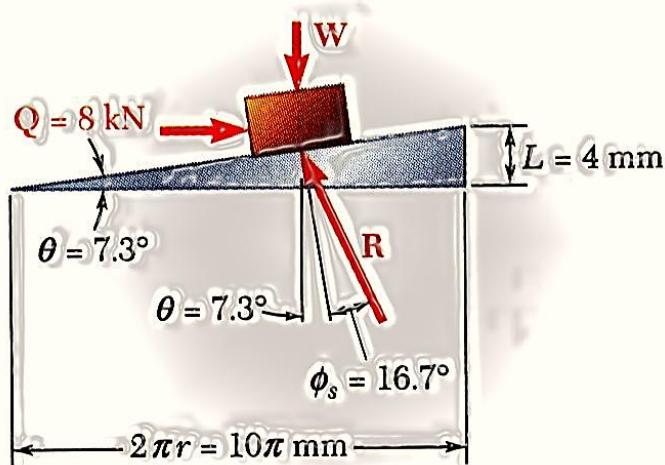
- گشتاور نیروی افقی Q حول محور پیچ باید با گشتاور P برابر باشد:



- در شرف حرکت به طرف پایین با:
- $\phi_s > \theta,$
- در شرف حرکت به طرف پایین با:
- $\phi_s > \theta,$

- از یک گیره برای نگهداری دو قطعه استفاده شده است. گیره دارای دنده چهارگوش دوراوه با قطر میانگین 10mm و گام 2mm است. ضریب اصطکاک میان دنده ها برابر 0.3 است. اگر برای سفت کردن گیره حداقل 40N.m گشتاور اعمال شده باشد، مطلوبست:
- نیروی وارد بر قطعات چوب.
 - گشتاور لازم برای شل کردن گیره.





✓ محاسبه نیروی اعمال شده توسط گیره:

$$\tan \theta = \frac{L}{2\pi r} = \frac{2(2 \text{ mm})}{10\pi \text{ mm}} = 0.1273 \quad \theta = 7.3^\circ$$

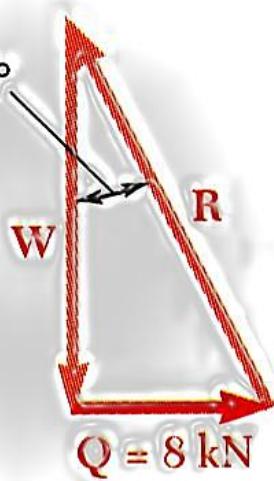
$$\tan \phi_s = \mu_s = 0.30 \quad \phi_s = 16.7^\circ$$

✓ نیروی Q که باید به قطعه نماینده پیچ واردشود برابر قراردادن گشتاور Qr حول محور پیچ با گشتاور اعمال شده بدست می آید:

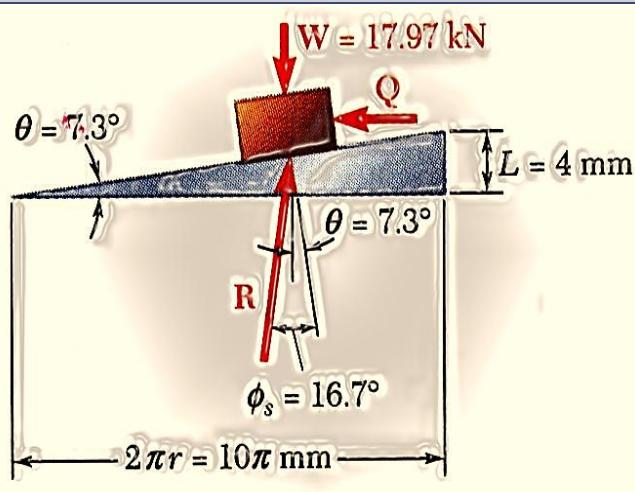
$$Qr = 40 \text{ N} \cdot \text{m} \quad Q = \frac{40 \text{ N} \cdot \text{m}}{5 \text{ mm}} = 8 \text{ kN}$$

$$\tan(\theta + \phi_s) = \frac{Q}{W} \quad W = \frac{8 \text{ kN}}{\tan 24^\circ}$$

$$W = 17.97 \text{ kN}$$

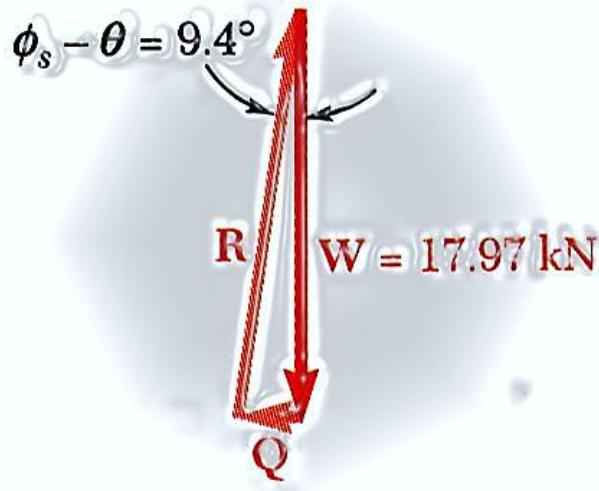


✓ نیروی Q برای شل کردن گیره:



$$\tan(\phi_s - \theta) = \frac{Q}{W} \quad Q = (17.97 \text{ kN}) \tan 9.4^\circ \\ Q = 2.975 \text{ kN}$$

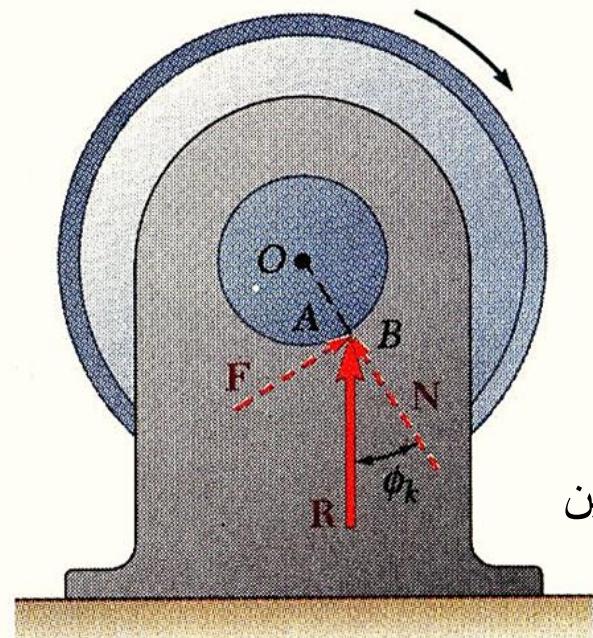
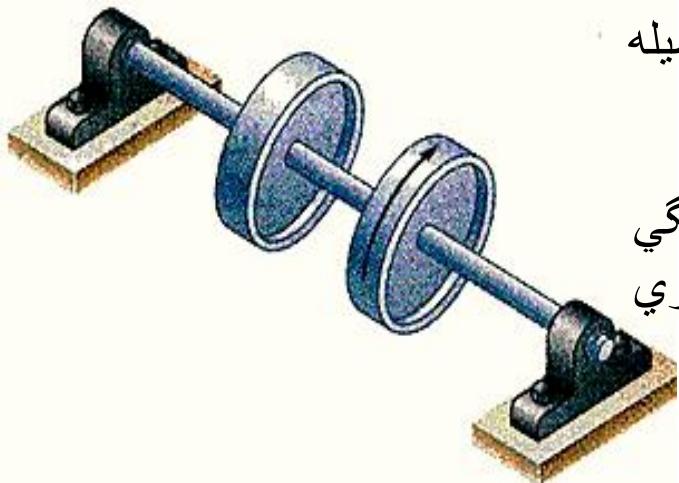
گشتاور = $Q r = (2.975 \text{ kN})(5 \text{ mm})$
 $= (2.975 \times 10^3 \text{ N})(5 \times 10^{-3} \text{ m})$



گشتاور = $14.87 \text{ N} \cdot \text{m}$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

یاتاقانهای بوشی. اصطکاک محوری



- یاتاقان های بوشی برای تامین تکیه گاه جانبی برای محورها و میله های در حال چرخش کار میروند.

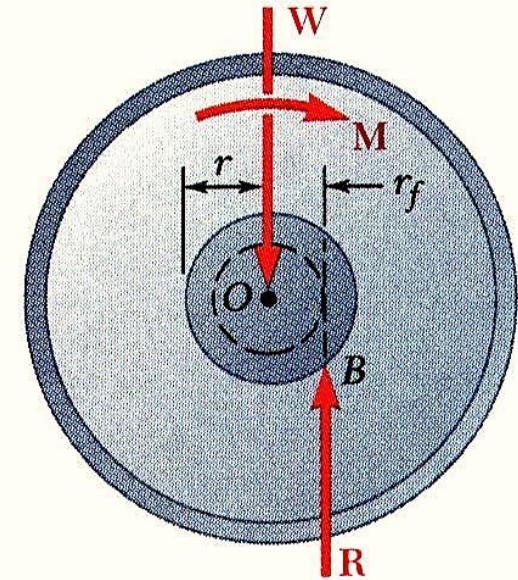
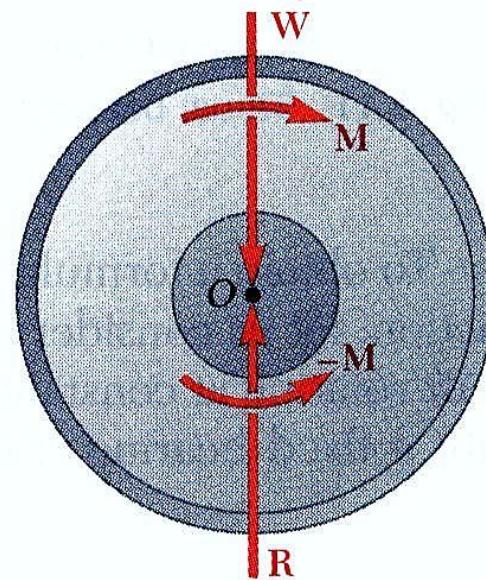
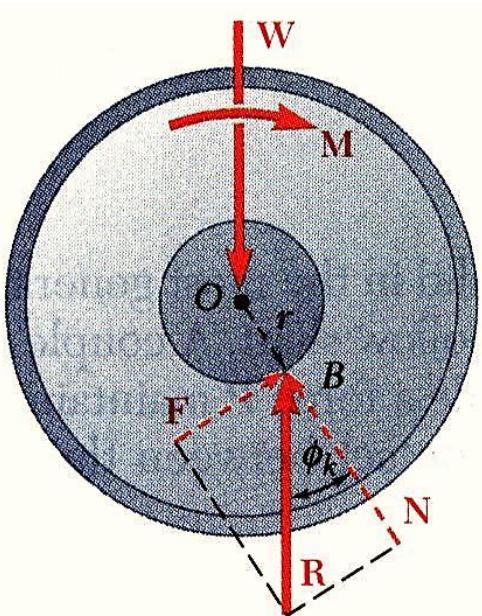
- این یاتاقان ها اگر کاملاً روغنکاری شود، مقاومت اصطکاکی بستگی به سرعت چرخش، فاصله آزاد (لقی) بین محور و یاتاقان، و گرانروی روغن دارد.

- نیروهای وارد بر جسم آزاد یاتاقان : وزن چرخ W ، کوپل لازم برای ادامه حرکت M ، نیروی نماینده عکس العمل یاتاقان R .

- نیروی R عمودی، برابر T و درجهت مخالف W است. اما خط اثر آن از مرکز O عبور نخواهد کرد تا با گشتاور M مقابله کند.

- تماس میان محور و یاتاقان در نقطه B رخ خواهد داد نه در پائین ترین نقطه مانند A .

یاتاقانهای بوشی. اصطکاک محوری



- زاویه بین R و عمود بر سطح یاتاقان برابر با زاویه اصطکاک جنبشی ϕ_k است.
- گاهی کوپل نماینده مقاومت اصطکاکی یاتاقان است.

$$M = Rr \sin \phi_k$$

$$\approx Rr\mu_k$$

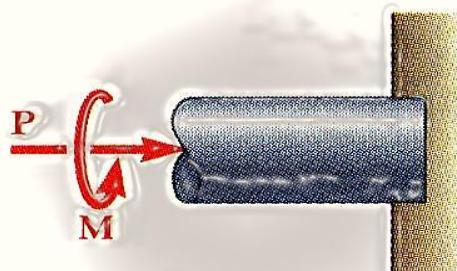
گاهی خط اثر R رابه سهولت می توان رسم کرد به شرط آنکه بردایره اصطکاک محور و یاتاقان به مرکزیت O وشعاع r_f مماس باشد.

$$r_f = r \sin \phi_k$$

$$\approx r\mu_k$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

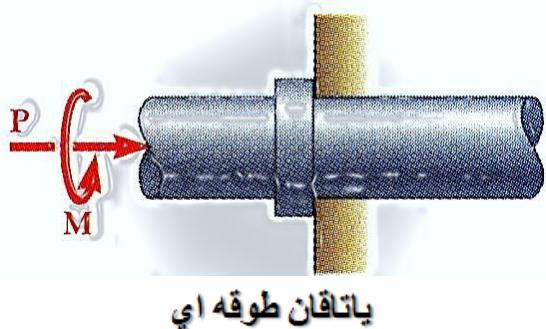
پاتاقانهای کف گرد. اصطکاک دیسکی



پاتاقان انتهایی

- اصطکاک میان سطوح دایره ای را اصطکاک دیسکی می نامند و در مکانیسمهایی مثل کلاچ دیسکی رخ می دهد.

یک محور توخالی در حال چرخش را در نظر بگیرید:



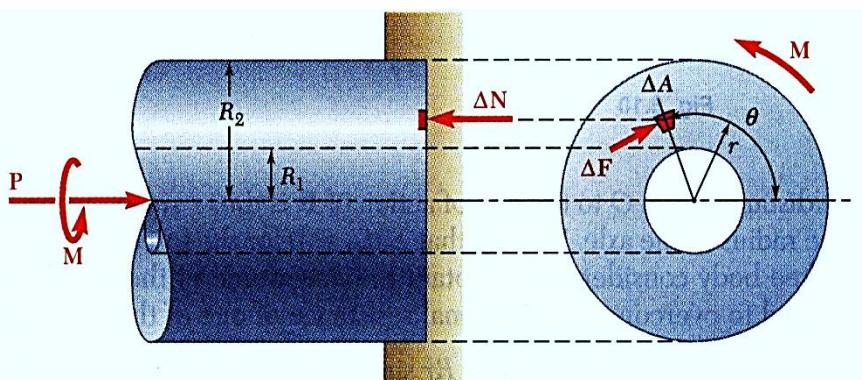
پاتاقان طوفه ای

$$\Delta M = r\Delta F = r\mu_k \Delta N = r\mu_k \frac{P}{A} \Delta A$$

$$= \frac{r\mu_k P \Delta A}{\pi(R_2^2 - R_1^2)}$$

$$M = \frac{\mu_k P}{\pi(R_2^2 - R_1^2)} \int_0^{R_2} \int_{R_1}^{r} r^2 dr d\theta$$

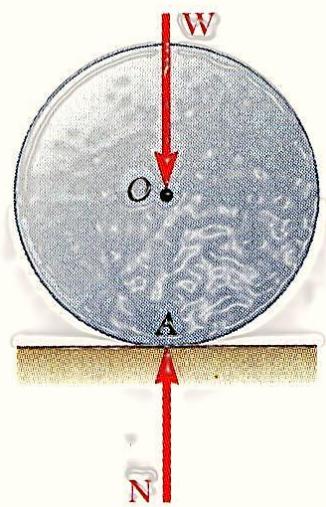
$$= \frac{2}{3} \mu_k P \frac{R_2^3 - R_1^3}{R_2^2 - R_1^2}$$



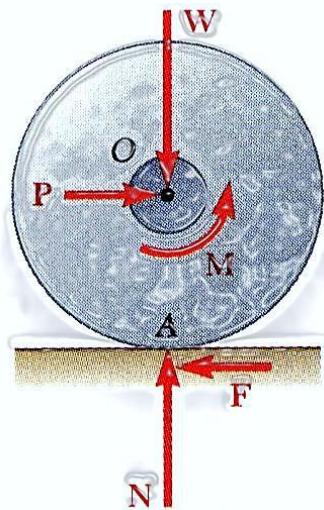
- اگر محور و پاتاقان روی تمام سطح دایره ای به شعاع R باهم در تماس باشند:

$$M = \frac{2}{3} \mu_k P R$$

اصطکاک چرخ . مقاومت غلتشی



- حرکت دادن بارهای سنگین با استفاده از چرخ باتلاش نسبتاً کمی ممکن است زیرا نقطه تماس چرخ بازمی‌دره لحظه معین نسبت به زمین حرکت ندارد.
- در شرایط ایده‌آل اصطکاک از بین می‌رود.



- نیروهای واردبر جسم آزاد: وزن و بار روی چرخ W ، عکس العمل عمودی ریل N ، مقاومت اصطکاکی یاتاقان را با کوپل M نشان میدهد. برای حفظ تعادل باید دونیروی برابر و در خلاف جهت F و P را اضافه کنیم تا ایجاد M کنند.
- وقتی اصطکاک نباشد M و F صفر می‌شوند.

اصطکاک چرخ . مقاومت غلتشی

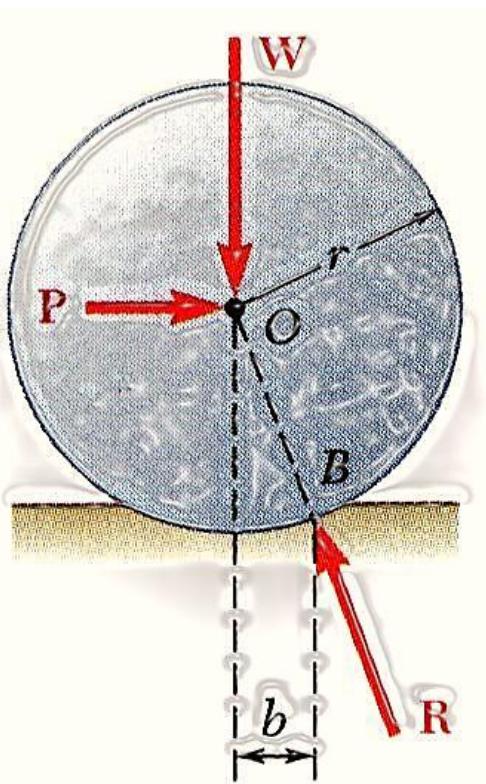
- تحت بار W هم چرخ وهم زمین تغییرشکل داده و تماس میان چرخ و زمین در ناحیه معینی برقرار شده و برآیندی مانند R در نقطه B خواهد داشت.

- B زیر مرکز قرار ندارد لذا برای خنثی کردن گشتاور W حول B و ادامه غلتش چرخ لازم است نیروی افقی P در مرکز چرخ وارد شود. تا با غلبه بر مقاومت غلتشی حرکت با سرعت ثابت صورت گیرد.

- بانوشتن معادله تعادل لنگر حول B خواهیم داشت:

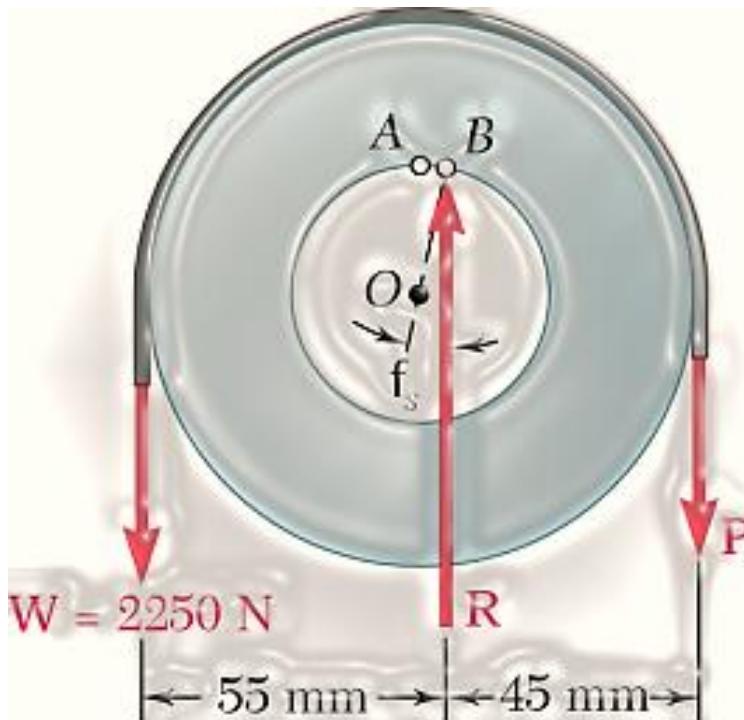
$$Pr = Wb$$

b فاصله افقی میان O و B است.

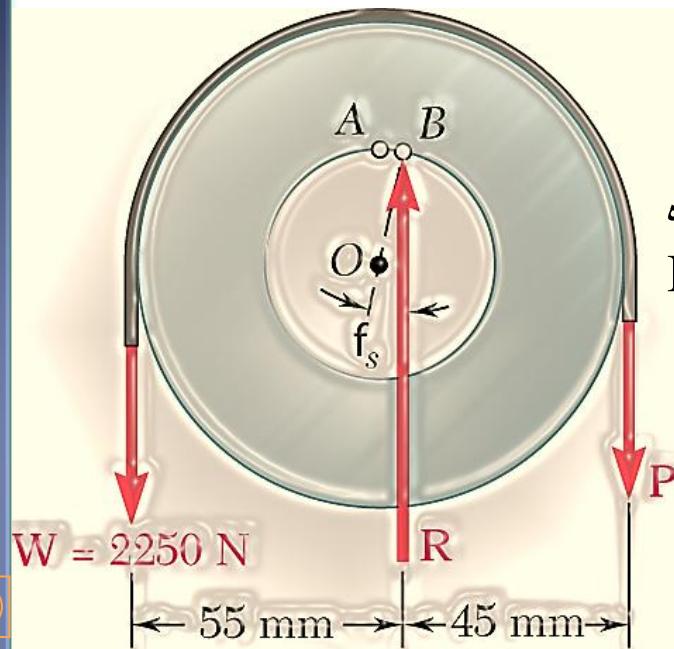


□ قرقه ای به قطر 100mm حول محور ثابتی به قطر 50mm می چرخد. ضریب اصطکاک استاتیک میان قرقه و محور 0.2 است، مطلوبست:

- نیروی عمودی p برای بالا بردن بار 2250N.
- نیروی عمودی P حداقل چقدر باشد تا بار رانگه دارد.
- اگر P افقی وارد شود برای شروع حرکت روبه بالا همین بار چقدر باید باشد؟



✓ نیروی عمودی لازم برای شروع حرکت بار به سمت بالا:



✓ اگر نیروها در دو طرف طناب برابر باشند تماس میان قرقره و محور در نقطه A رخ می دهد. اگر P افزایش یابد تماس در B رخ می دهد:

$$r_f = r \sin \varphi_s \approx r\mu_s \quad r_f \approx (25 \text{ mm})0.20 = 5 \text{ mm}$$

✓ با جمع گشتاورها حول B :

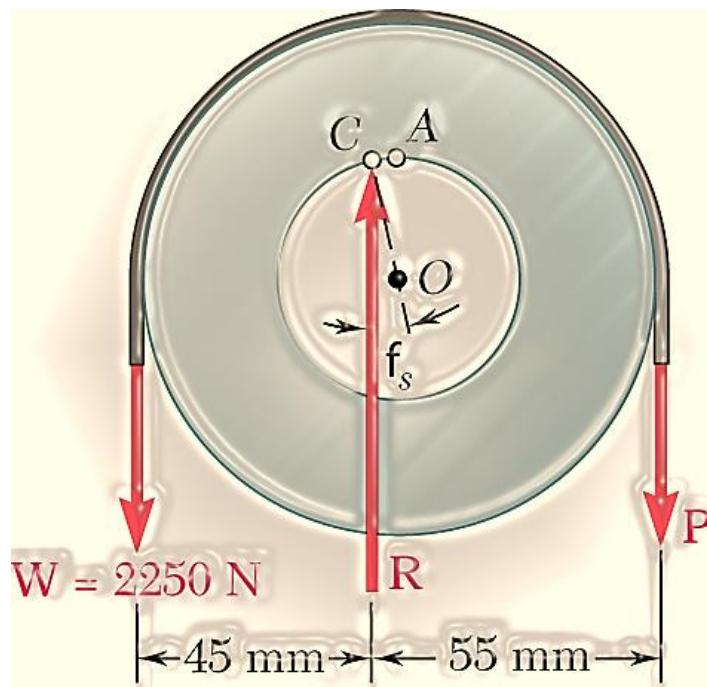
$$\sum M_B = 0: \quad (55 \text{ mm})(2250 \text{ N}) - (45 \text{ mm})P = 0$$

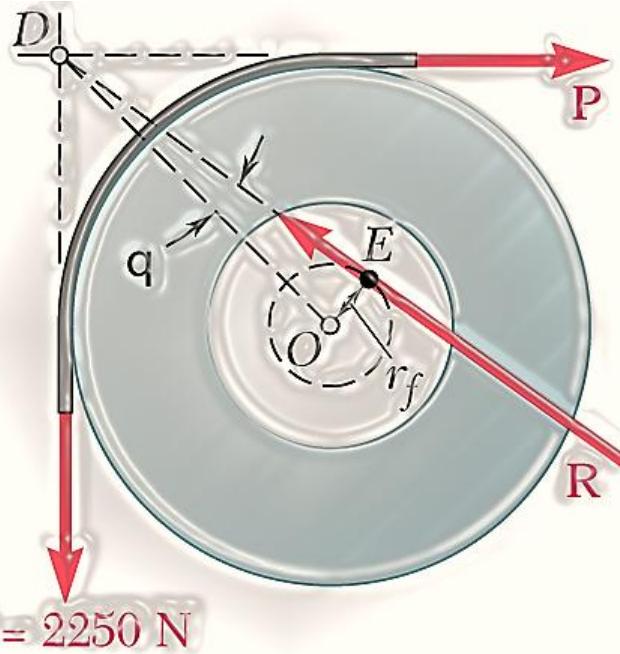
$$P = 2750 \text{ N}$$

- ✓ نیروی عمودی لازم برای نگهداشت :
- ✓ وقتی P کاهش میابد قرقره حول محور می‌غلند و تماس در نقطه C ایجاد می‌شود. با جمع گشتاورها حول C خواهیم داشت:

$$\sum M_C = 0: \quad (45\text{ mm})(2250\text{ N}) - (55\text{ mm})P = 0$$

$$P = 1841\text{ N}$$



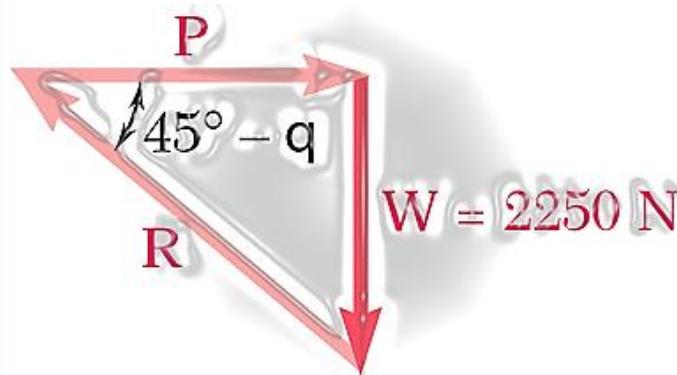


✓ نیروی افقی لازم برای شروع حرکت بار به سمت بالا:

✓ چون سه نیوری W و P و R موازی نیستند باید همسر باشند لذا امتداد R به این ترتیب تعیین می شود که خط اثرش باید از نقطه تقاطع W و P یعنی D عبور کند و بردایره اصطکاک هم مماس باشد: $r_f = 5 \text{ mm}$

$$\sin \theta = \frac{OE}{OD} = \frac{5 \text{ mm}}{(50 \text{ mm})\sqrt{2}} = 0.0707$$

$$\theta = 4.1^\circ$$

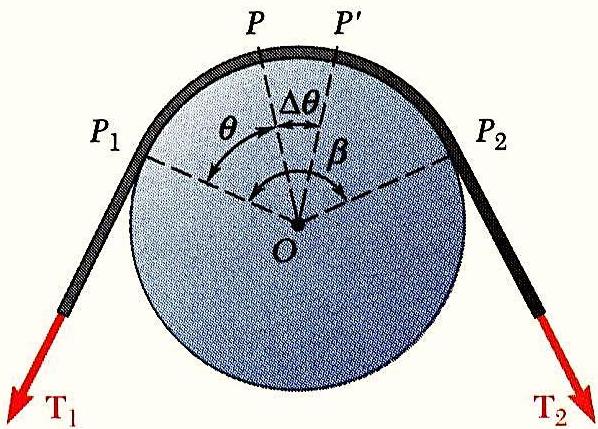


✓ از مثلث نیرو خواهیم داشت:

$$P = W \cot(45^\circ - \theta) = (2250 \text{ N}) \cot 40.9^\circ$$

$$P = 2597 \text{ N}$$

اصطکاک نسمه



- رابطه میان T_1 و T_2 که کشش در دو قسمت نسمه در آستانه لغزش است:

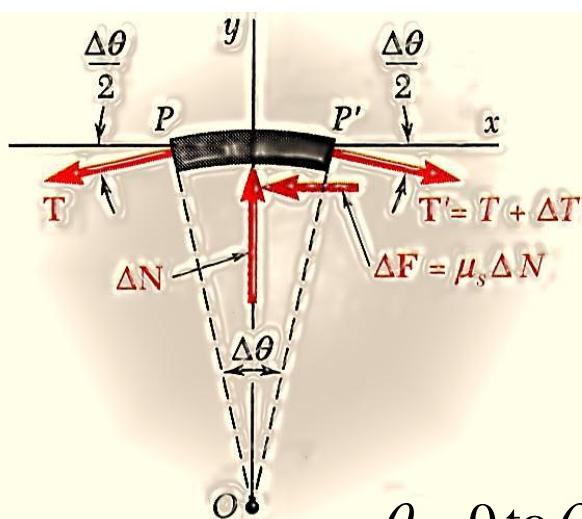
- جسم آزاد جز کوچک PP' که رو بروی زاویه $\Delta\theta$ است:

$$\sum F_x = 0: (T + \Delta T) \cos \frac{\Delta\theta}{2} - T \cos \frac{\Delta\theta}{2} - \mu_s \Delta N = 0$$

$$\sum F_y = 0: \Delta N - (T + \Delta T) \sin \frac{\Delta\theta}{2} - T \sin \frac{\Delta\theta}{2} = 0$$

- عکس العمل غلتک و ΔF نیروی اصطکاک

$$\frac{\Delta T}{\Delta\theta} \cos \frac{\Delta\theta}{2} - \mu_s \left(T + \frac{\Delta T}{2} \right) \frac{\sin(\Delta\theta/2)}{\Delta\theta/2}$$



- حد $\Delta\theta$ به سمت صفر میل می کند:

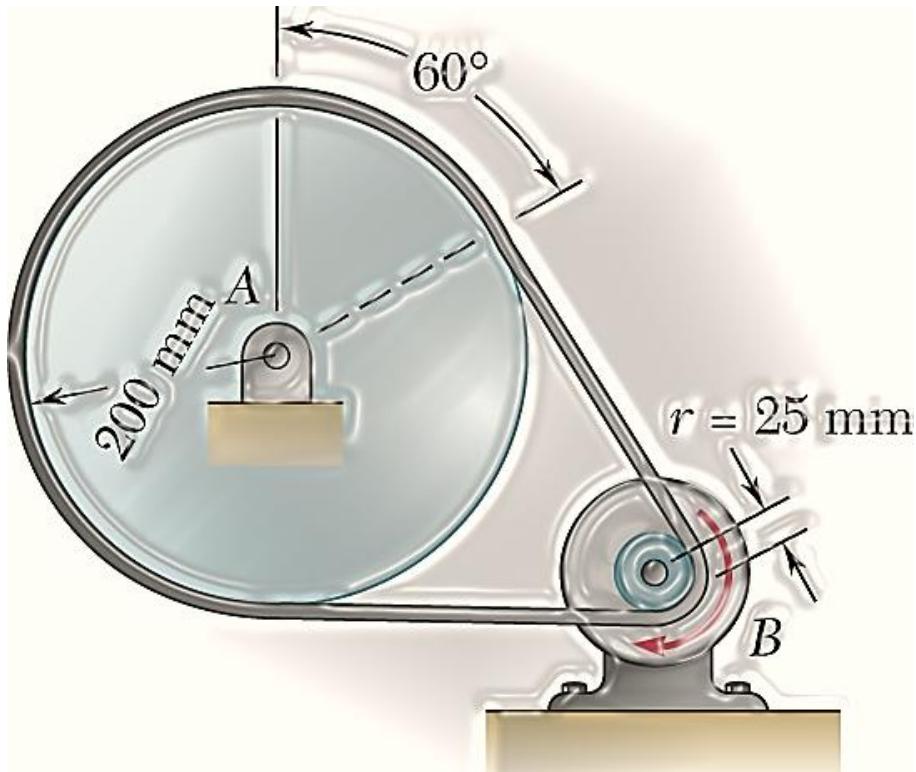
$$\frac{dT}{d\theta} - \mu_s T = 0$$

- عضو سمت چپ برابر لگاریتم طبیعی خارج قسمت T_2 و T_1 است:

$$\ln \frac{T_2}{T_1} = \mu_s \beta \quad \text{or} \quad \frac{T_2}{T_1} = e^{\mu_s \beta}$$

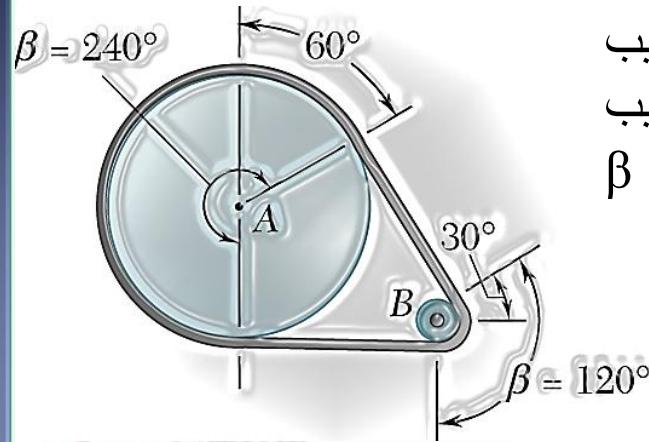
- تسمه نختی قرقره A را که ماشین ابزاری را بکار می‌اندازد، به قرقره B متصل می‌کند که خود به محور یک موتور الکتریکی متصل است. اگر حداقل کشش مجاز مجاز تسمه 2700N باشد، مطلوبست:
- حداقل گشتاوری که می‌توان به قرقره A وارد کرد.

$$\mu_k = 0.25 \quad \mu_s = 0.20$$

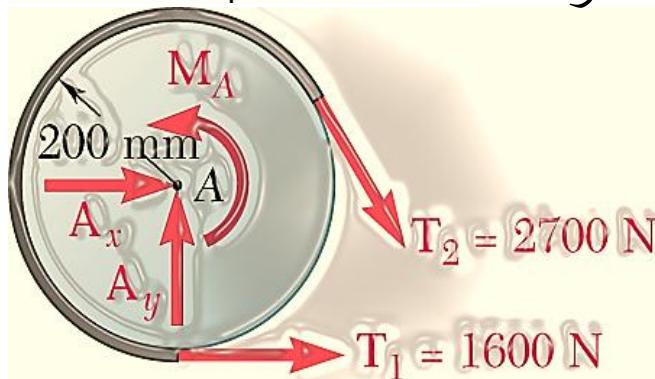
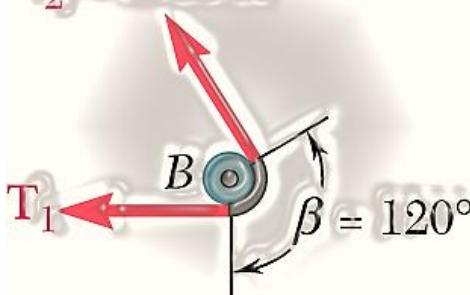


مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

مثال ۵



$$T_2 = 2700 \text{ N}$$



✓ چون مقاومت لغزشی به زاویه تماس میان قرقره و تسمه و ضریب اصطکاک ایستایی بستگی دارد باتوجه به برابر بودن ضرایب درهای دو قرقره لغزش ابتدا در روی قرقره B رخ می دهد. زیرا β کوچکتری دارد.

$$\frac{T_2}{T_1} = e^{\mu_s \beta} \quad \frac{2700 \text{ N}}{T_1} = e^{0.25(2\pi/3)} = 1.688$$

$$T_1 = \frac{2700 \text{ N}}{1.688} = 1600 \text{ N}$$

✓ بارس نمودار جسم آزاد قرقره A کوپل M_A که توسط ماشین ابزار به قرقره وارد می شود برابر و در خلاف جهت گشتاوری است که از تسمه به آن وارد می شود.

$$\sum M_A = 0: \quad M_A + (200 \text{ mm})(1600 \text{ N} - 2700 \text{ N}) = 0$$

$$M_A = 220 \text{ N} \cdot \text{m}$$

9

STATICS : مکانیک برداری برای مهندسان

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.

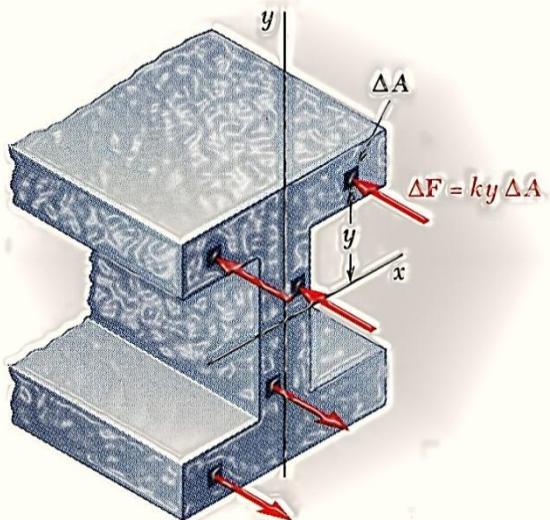


نیروهای گستردگی گشتاورهای لختی



گشتاور لختی ، یک سطح

- نیروهای گسترده ای را که بزرگی آنها $\Delta\vec{F}$ متناسب با جز سطحهای ΔA تحت تاثیر این نیروهای است؛ در عین حال بطور خطی نسبت به فاصله ΔA تا یک محور معین تغییر می کند را در نظر بگیرید:



- برای مثال: تیری با سطح مقطع یکنواخت که دو کوپل برابر و در خلاف جهت هم به دوسر آن وارد می شود را نظر بگیرید:

$$\Delta\vec{F} = ky\Delta A$$

$$R = k \int y \, dA = 0 \quad \int y \, dA = Q_x = \text{گشتاور اول}$$

$$M = k \int y^2 \, dA \quad \int y^2 \, dA = \text{گشتاور دوم}$$

- در چه عمودی دایره ای که برای بستن مجرای خروجی یک مخزن بزرگ بکار می رود:

$$\Delta F = p\Delta A = \gamma y\Delta A$$

$$R = \gamma \int y \, dA$$

$$M_x = \gamma \int y^2 \, dA$$

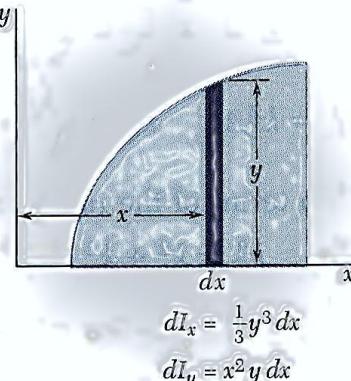
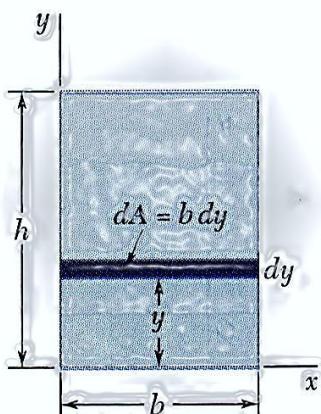
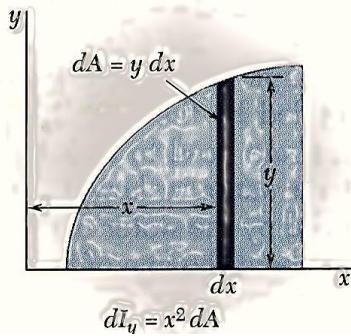
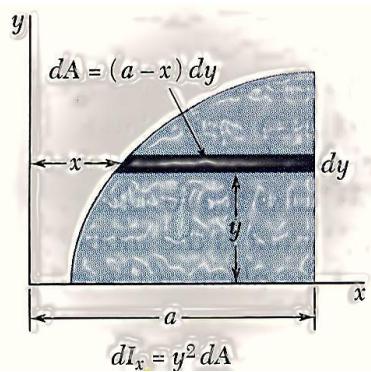
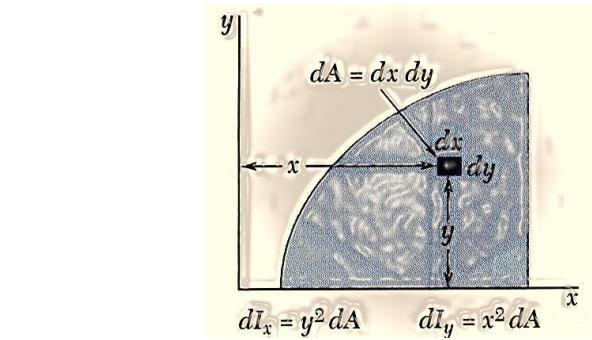
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

تعیین گشتاور لختی یک سطح به روش انتگرال گیری

- گشتاور دوم یا لختی نسبت به محور های x و y :

$$I_x = \int y^2 dA \quad I_y = \int x^2 dA$$

- اگر در این سطوح dA را بصورت نوار باریکی موازی با یکی از محورها انتخاب کنیم انتگرالها راحت محاسبه می شوند.



- گشتاور لختی سطح مستطیل

$$I_x = \int y^2 dA = \int_0^h y^2 b dy = \frac{1}{3} b h^3$$

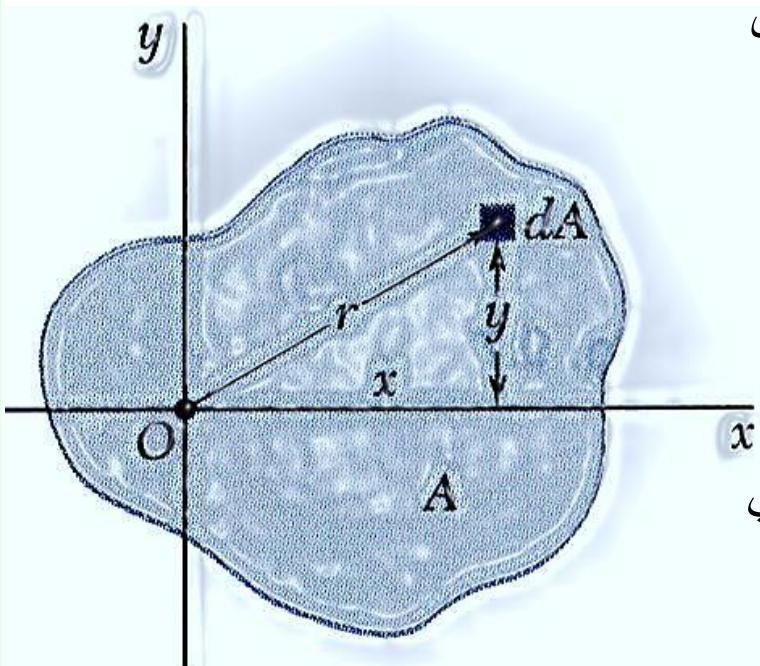
- با استفاده از فرمول فوق می توانیم گشتاور لختی یک نوار مستطیلی موازی با محور های مختصات را بدست آوریم.

$$dIx = \frac{1}{3} y^3 dx \quad dIy = x^2 dA = x^2 y dx$$

گشتاور لختی قطبی

- یکی از انتگرال‌های مهم در مسائله مربوط به پیچش محورهای استوانه‌ای، و چرخش دالها انتگرال زیر است:

$$J_0 = \int r^2 dA$$



- گشتاور لختی قطبی یک سطح را می‌توان از گشتاورهای لختی قائم I_x و I_y سطح بدست آورد.

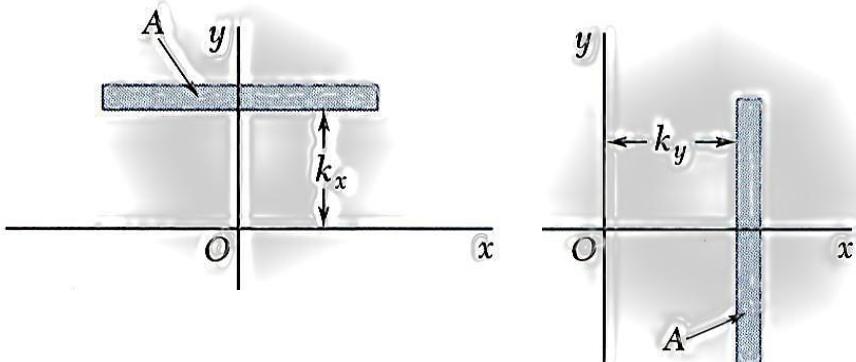
$$\begin{aligned} J_0 &= \int r^2 dA = \int (x^2 + y^2) dA = \int x^2 dA + \int y^2 dA \\ &= I_y + I_x \end{aligned}$$

شعاع چرخش یک سطح

- سطح A را که گشتاور لختی آن نسبت به محور X برابر I_x است و این سطح را در نواری موازی با محور x مرکز کرده ایم را در نظر بگیرید:

$$I_x = k_x^2 A \quad k_x = \sqrt{\frac{I_x}{A}}$$

شعاع چرخش سطح A نسبت به محور X = k_x

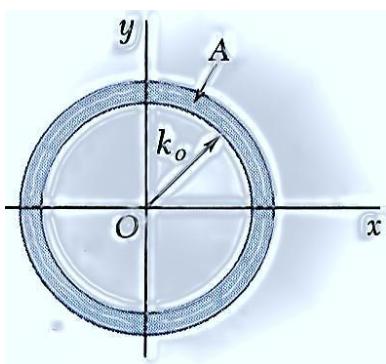


- بطریق مشابه:

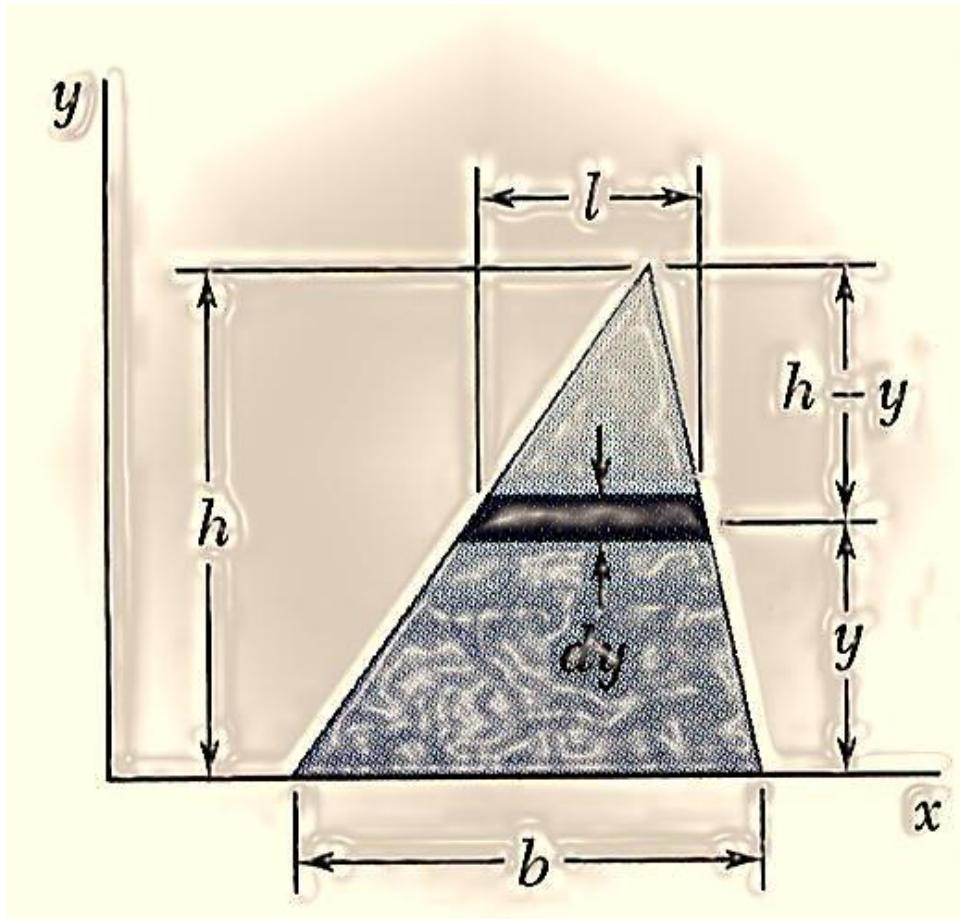
$$I_y = k_y^2 A \quad k_y = \sqrt{\frac{I_y}{A}}$$

$$J_O = k_O^2 A \quad k_O = \sqrt{\frac{J_O}{A}}$$

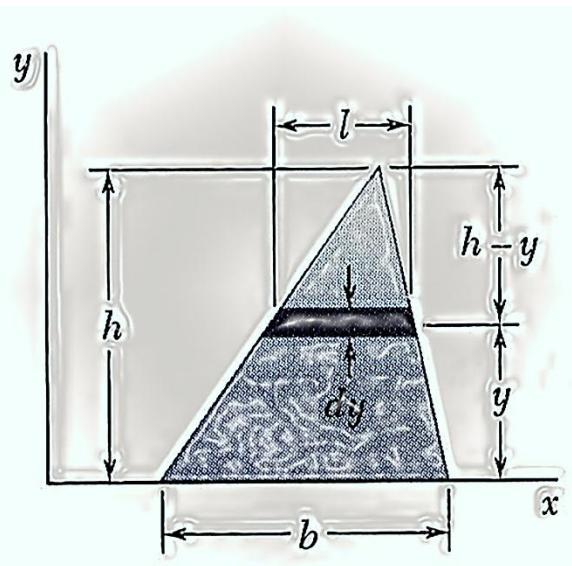
$$k_O^2 = k_x^2 + k_y^2$$



□ گشتاور لختی مثلث را نسبت به قاعده اش تعیین کنید.



✓ محور x را منطبق بر قاعده مثلث اختیار می کنیم. نوارباریکی به موازات محور x را dA می گیریم.



$$dI_x = y^2 dA \quad dA = l dy$$

✓ از تشابه مثلثات :

$$\frac{l}{b} = \frac{h-y}{h} \quad l = b \frac{h-y}{h} \quad dA = b \frac{h-y}{h} dy$$

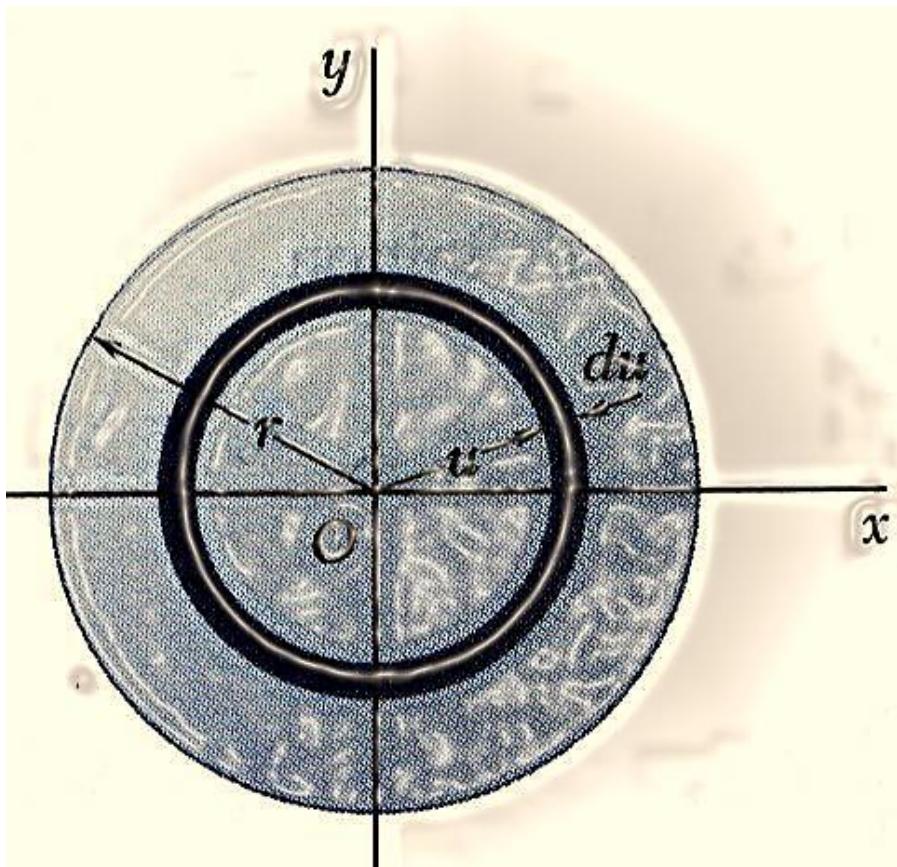
✓ اگر dl_x از $y=0$ تا $y=h$ انتگرال بگیریم:

$$I_x = \int y^2 dA = \int_0^h y^2 b \frac{h-y}{h} dy = \frac{b}{h} \int_0^h (hy^2 - y^3) dy$$

$$= \frac{b}{h} \left[h \frac{y^3}{3} - \frac{y^4}{4} \right]_0^h$$

$$I_x = \frac{bh^3}{12}$$

- ابتدا گشتاور لختی قطبی مرکز سطحی دایره ای را با انتگرال گیری مستقیم تعیین کنید. سپس گشتاور لختی سطح دایره را نسبت به یک قطر آن تعیین کنید.

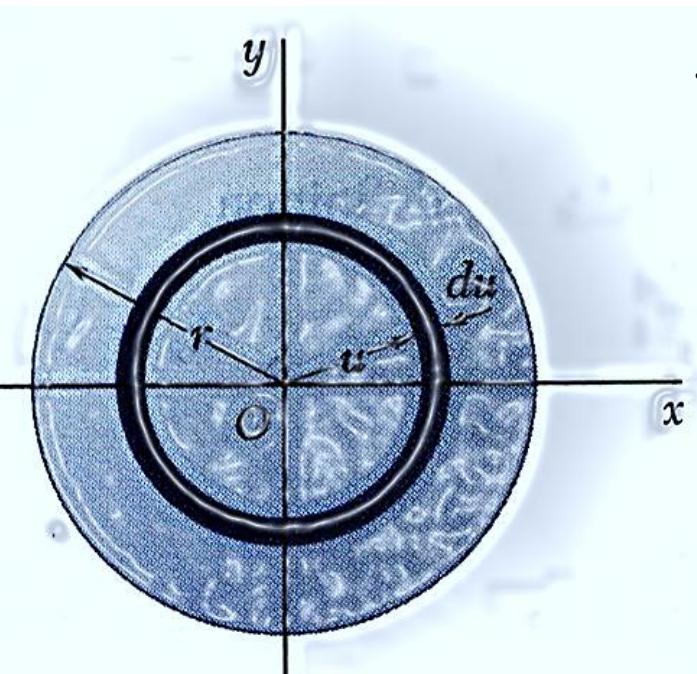


✓ یک سطح حلقوی بسیار باریک dA را در نظر بگیرید:

$$dJ_O = u^2 dA \quad dA = 2\pi u du$$

$$J_O = \int dJ_O = \int_0^r u^2 (2\pi u du) = 2\pi \int_0^r u^3 du$$

$$J_O = \frac{\pi}{2} r^4$$

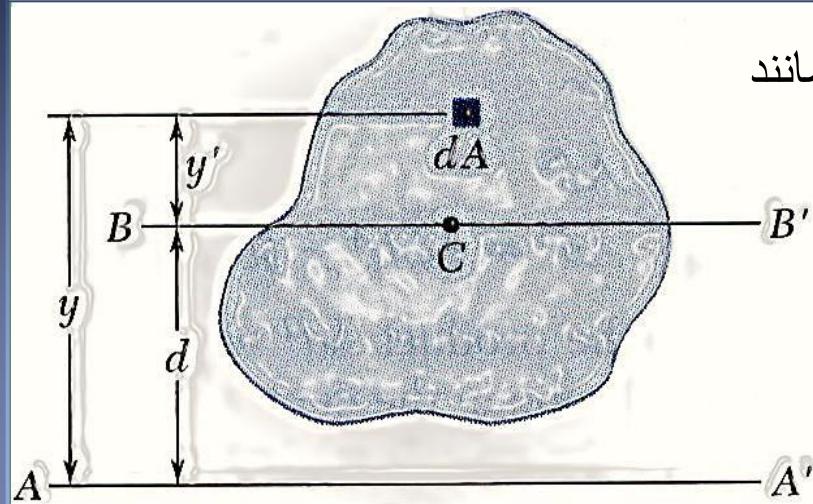


✓ با تقارن خواهیم داشت: $I_x = I_y$

$$J_O = I_x + I_y = 2I_x \quad \frac{\pi}{2} r^4 = 2I_x$$

$$I_{diameter} = I_x = \frac{\pi}{4} r^4$$

قضیه محورهای موازی



- گشتاور لختی I مربوط به سطح a را نسبت به محوری مانند AA' در نظر بگیرید.

$$I = \int y^2 dA$$

- محور $'BB'$ را که موازی AA' است و از مرکز سطح C می گذرد رسم می کنیم؛ این محور را محور مرکز سطحی می گویند.

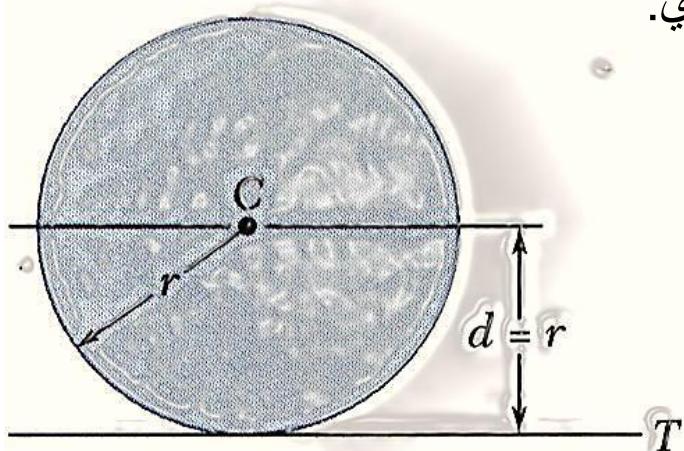
$$\begin{aligned} I &= \int y^2 dA = \int (y' + d)^2 dA \\ &= \int y'^2 dA + 2d \int y' dA + d^2 \int dA \end{aligned}$$

$$I = \bar{I} + Ad^2$$

قضیه محورهای موازی

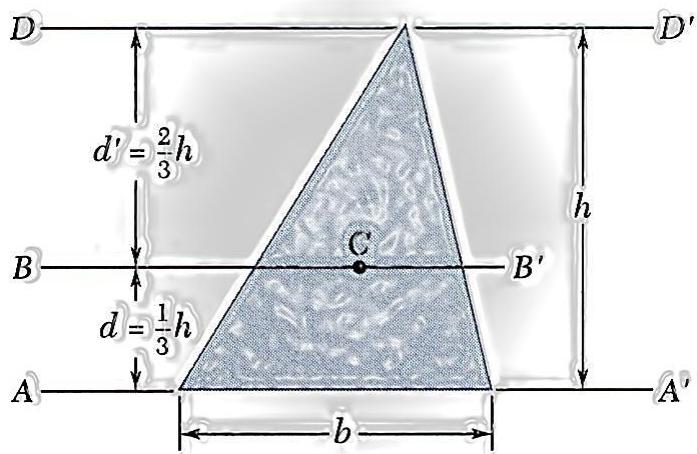
قضیه محورهای موازی

- گشتاور لختی I_T سطح دایره ای با استفاده از قضیه خطوط موازی:



$$I_T = \bar{I} + Ad^2 = \frac{1}{4}\pi r^4 + (\pi r^2)r^2 \\ = \frac{5}{4}\pi r^4$$

- گشتاور لختی I_T سطح مثلثی با استفاده از قضیه خطوط موازی :
- با استفاده از گشتاور لختی سطح نسبت به یک محور موازی معلوم:



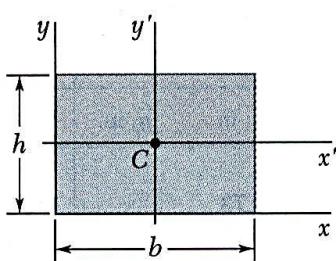
$$I_{AA'} = \bar{I}_{BB'} + Ad^2$$

$$I_{BB'} = I_{AA'} - Ad^2 = \frac{1}{12}bh^3 - \frac{1}{2}bh\left(\frac{1}{3}h\right)^2 \\ = \frac{1}{36}bh^3$$

گشتاور های لختی سطوح مرکب

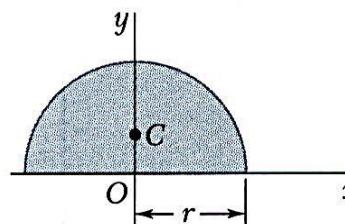
- گشتاور لختی A نسبت به یک محور معین را می توان با جمع بستن گشتاور های لختی A_1 و A_2 و A_3 و ... نسبت به آن محور بدست آورد.

مستطیل



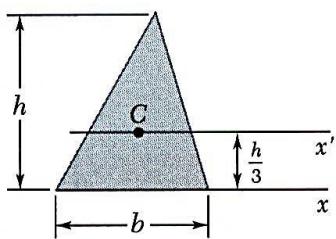
$$\begin{aligned}\bar{I}_{x'} &= \frac{1}{12}bh^3 \\ \bar{I}_{y'} &= \frac{1}{12}b^3h \\ I_x &= \frac{1}{3}bh^3 \\ I_y &= \frac{1}{3}b^3h \\ J_C &= \frac{1}{12}bh(b^2 + h^2)\end{aligned}$$

نیم دایره



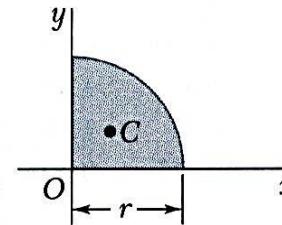
$$\begin{aligned}I_x &= I_y = \frac{1}{8}\pi r^4 \\ J_O &= \frac{1}{4}\pi r^4\end{aligned}$$

مثلث



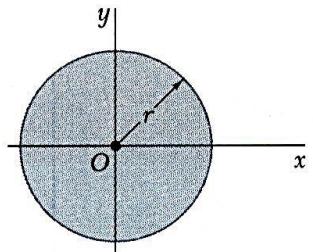
$$\begin{aligned}\bar{I}_{x'} &= \frac{1}{36}bh^3 \\ I_x &= \frac{1}{12}bh^3\end{aligned}$$

ربع دایره



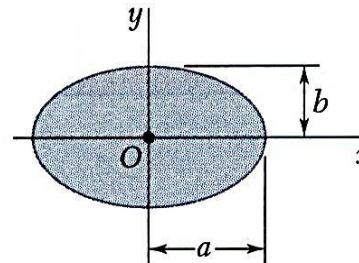
$$\begin{aligned}I_x &= I_y = \frac{1}{16}\pi r^4 \\ J_O &= \frac{1}{8}\pi r^4\end{aligned}$$

دایره



$$\begin{aligned}\bar{I}_x &= \bar{I}_y = \frac{1}{4}\pi r^4 \\ J_O &= \frac{1}{2}\pi r^4\end{aligned}$$

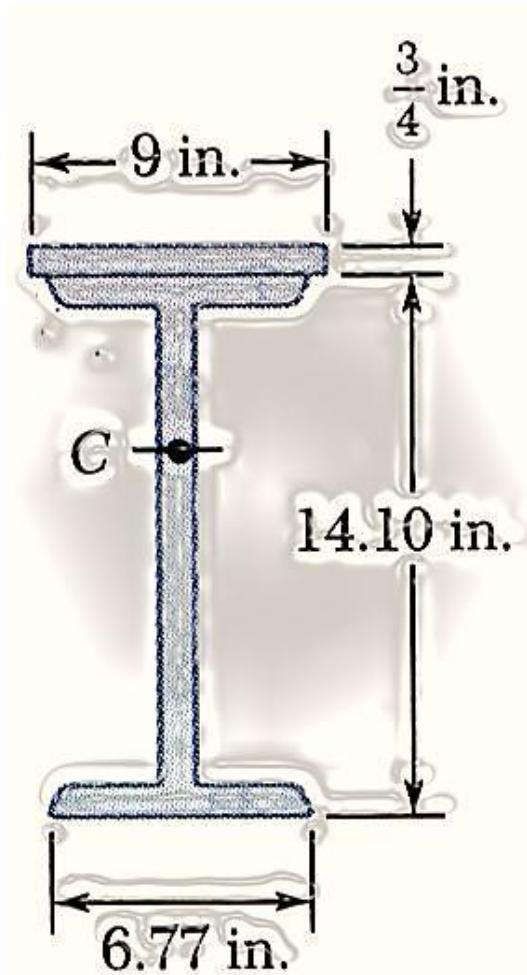
بیضی



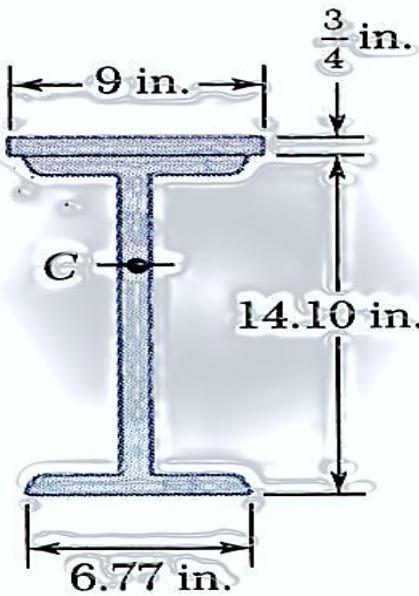
$$\begin{aligned}\bar{I}_x &= \frac{1}{4}\pi ab^3 \\ \bar{I}_y &= \frac{1}{4}\pi a^3b \\ J_O &= \frac{1}{4}\pi ab(a^2 + b^2)\end{aligned}$$

	Designation	Area mm ²	Depth mm	Width mm	Axis X-X			Axis Y-Y		
					\bar{I}_x 10^6 mm ⁴	\bar{k}_x mm	\bar{y} mm	\bar{I}_y 10^6 mm ⁴	\bar{k}_y mm	\bar{x} mm
I شکل بال پهن	W460 × 113†	14400	463	280	554	196.3		63.3	66.3	
	W410 × 85	10800	417	181	316	170.7		17.94	40.6	
	W360 × 57	7230	358	172	160.2	149.4		11.11	39.4	
	W200 × 46.1	5890	203	203	45.8	88.1		15.44	51.3	
I شکل استاندارد	S460 × 81.4†	10390	457	152	335	179.6		8.66	29.0	
	S310 × 47.3	6032	305	127	90.7	122.7		3.90	25.4	
	S250 × 37.8	4806	254	118	51.6	103.4		2.83	24.2	
	S150 × 18.6	2362	152	84	9.2	62.2		0.758	17.91	
ناودانی	C310 × 30.8†	3929	305	74	53.7	117.1		1.615	20.29	17.73
	C250 × 22.8	2897	254	65	28.1	98.3		0.949	18.11	16.10
	C200 × 17.1	2181	203	57	13.57	79.0		0.549	15.88	14.50
	C150 × 12.2	1548	152	48	5.45	59.4		0.288	13.64	13.00

- مطلوبست گشتاور لختی و شعاع چرخش (شعاع زیراسیون) قطعه مرکب نسبت به محور گذرنده از مرکز سطح مقطع C موازی با ورق.



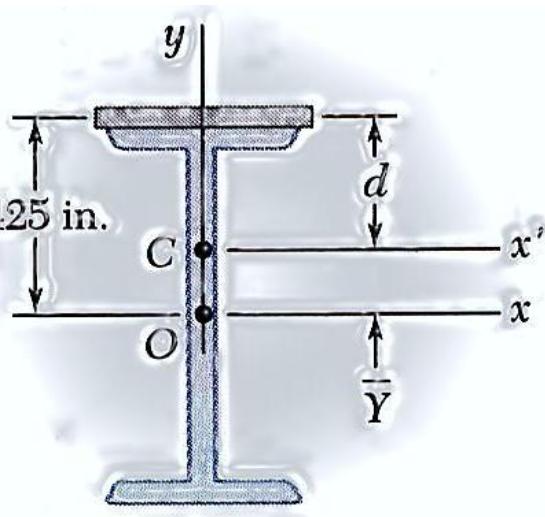
✓ مساحت و مختصات تار خنثی نسبت به محور Y ها :



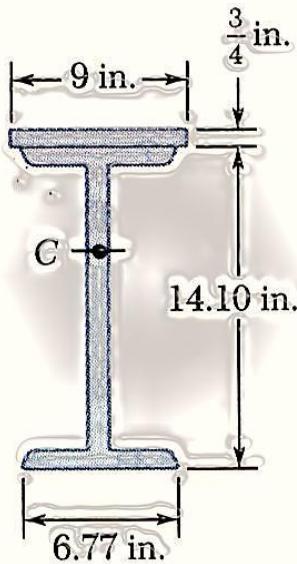
قطع	A, in^2	$\bar{y}, \text{in.}$	$\bar{y}A, \text{in}^3$
ورق	6.75	7.425	50.12
بال پهن	11.20	0	0
	$\sum A = 17.95$		$\sum \bar{y}A = 50.12$

$$\bar{Y} \sum A = \sum \bar{y}A \quad \bar{Y} = \frac{\sum \bar{y}A}{\sum A} = \frac{50.12 \text{ in}^3}{17.95 \text{ in}^2} = 2.792 \text{ in.}$$

✓ مشخصات قطع I شکل را از جدول اشتال استخراج نموده ایم.



با استفاده از قضیه خطوط موازی :

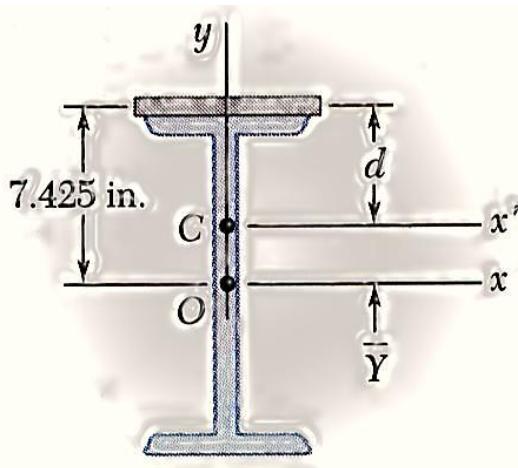


$$I_{x',\text{beam section}} = \bar{I}_x + A\bar{Y}^2 = 385 + (11.20)(2.792)^2 \\ = 472.3 \text{ in}^4$$

$$I_{x',\text{plate}} = \bar{I}_x + Ad^2 = \frac{1}{12}(9)\left(\frac{3}{4}\right)^3 + (6.75)(7.425 - 2.792)^2 \\ = 145.2 \text{ in}^4$$

$$I_{x'} = I_{x',\text{beam section}} + I_{x',\text{plate}} = 472.3 + 145.2$$

$$I_{x'} = 618 \text{ in}^4$$

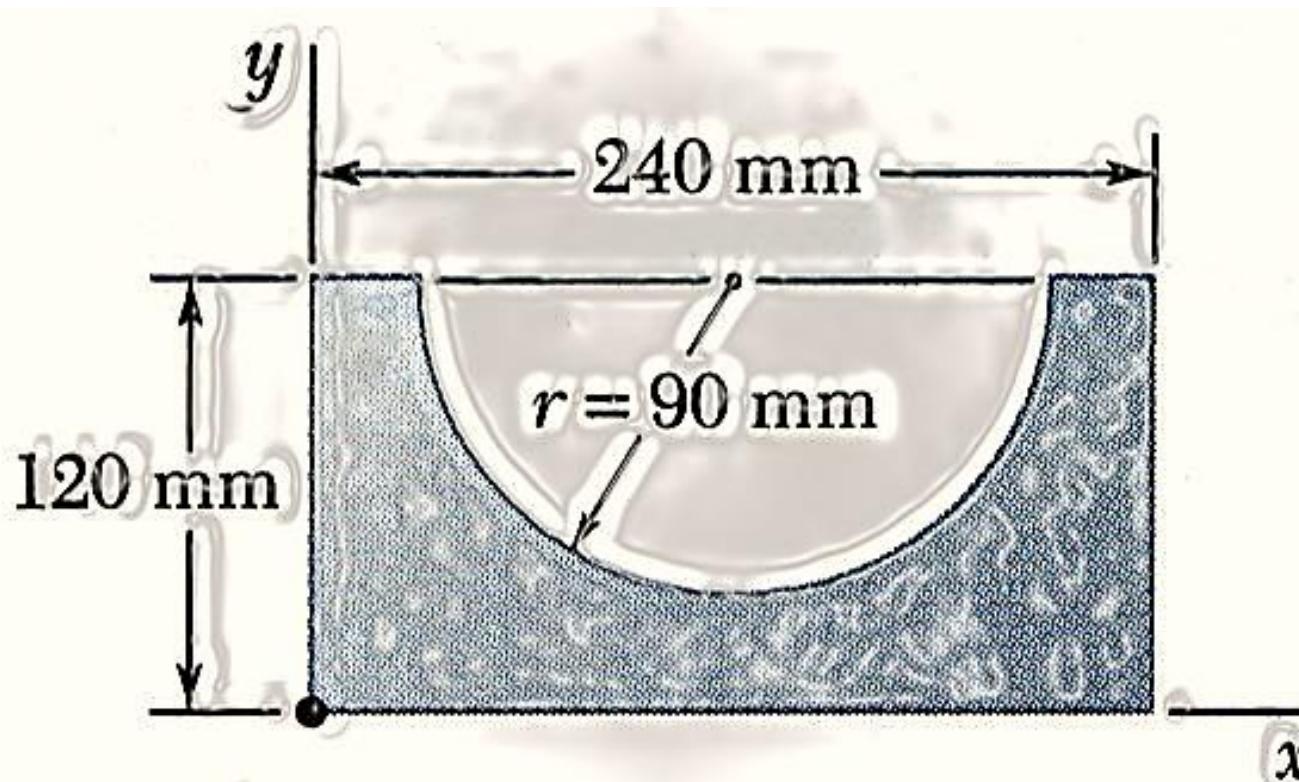


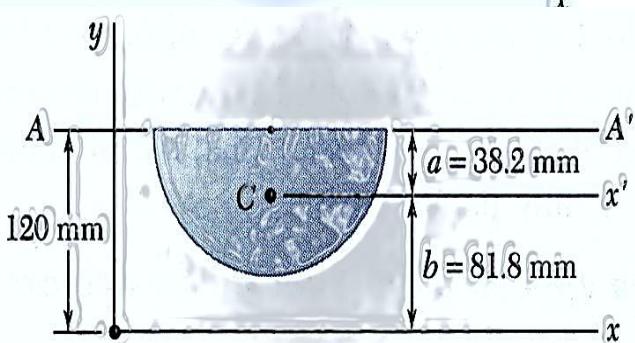
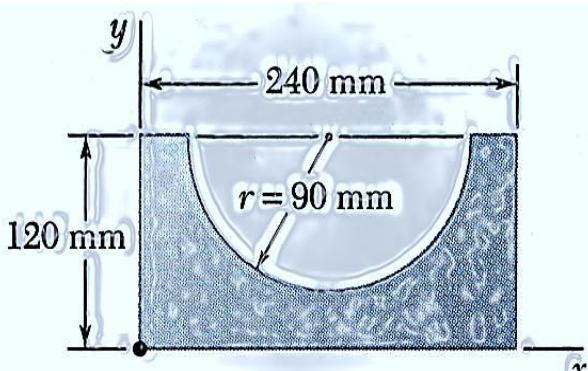
$$k_{x'} = \sqrt{\frac{I_{x'}}{A}} = \frac{617.5 \text{ in}^4}{17.95 \text{ in}^2}$$

$$k_{x'} = 5.87 \text{ in.}$$

✓ شعاع ژیراپیون:

□ گشتاور لختی سطح زیر را نسبت به محور X محاسبه کنید.





$$a = \frac{4r}{3\pi} = \frac{(4)(90)}{3\pi} = 38.2 \text{ mm}$$

$$b = 120 - a = 81.8 \text{ mm}$$

$$\begin{aligned} A &= \frac{1}{2}\pi r^2 = \frac{1}{2}\pi(90)^2 \\ &= 12.72 \times 10^3 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

✓ می توان از یک مستطیل منهای نیم دایره استفاده کرد:

✓ مستطیل:

$$I_x = \frac{1}{3}bh^3 = \frac{1}{3}(240)(120)^3 = 138.2 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

✓ نیم دایره :

محل مرکز هندسی C نیم دایره را نسبت به قطر AA' بدست می آوریم:

$$I_{AA'} = \frac{1}{8}\pi r^4 = \frac{1}{8}\pi(90)^4 = 25.76 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

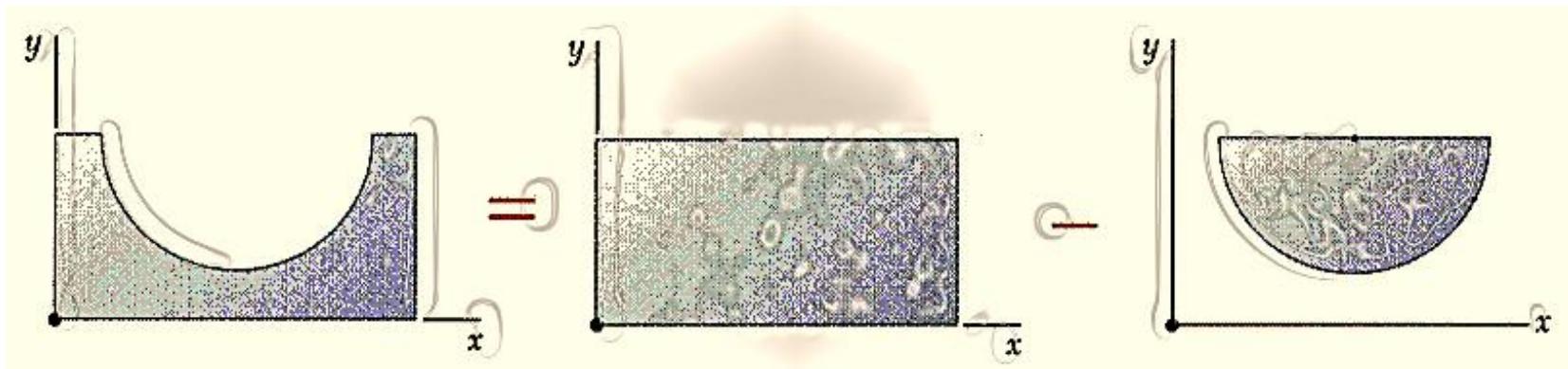
✓ گشتاور لختی نسبت به محور x':

$$\begin{aligned} \bar{I}_{x'} &= I_{AA'} - Aa^2 = (25.76 \times 10^6)(12.72 \times 10^3) \\ &= 7.20 \times 10^6 \text{ mm}^4 \end{aligned}$$

✓ گشتاور لختی نسبت به محور x:

$$\begin{aligned} I_x &= \bar{I}_{x'} + Ab^2 = 7.20 \times 10^6 + (12.72 \times 10^3)(81.8)^2 \\ &= 92.3 \times 10^6 \text{ mm}^4 \end{aligned}$$

✓ اگر گشتاور لختی نیم دایره را از گشتاور لختی مستطیل کم کنیم:



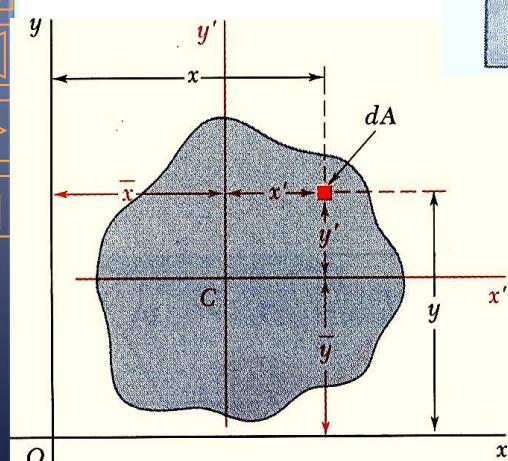
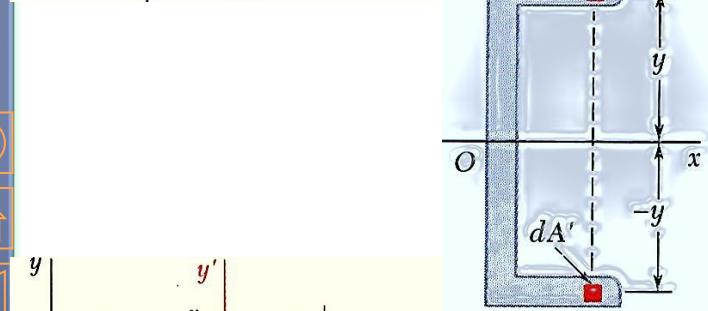
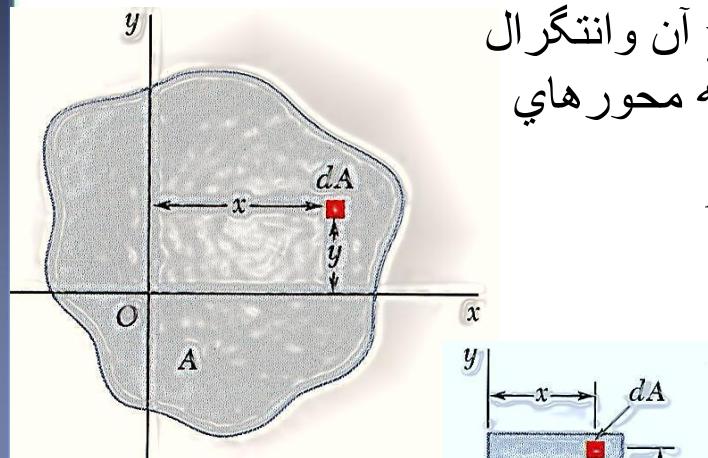
$$I_x = 138.2 \times 10^6 \text{ mm}^4 - 92.3 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$I_x = 45.9 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

حاصلضرب لختی

- انتگرال زیر را که از ضرب کردن هر جزء dA در مختصات x و y آن و انتگرال روی سطح بدست می آید را حاصلضرب لختی سطح A نسبت به محورهای x و y می نامند.

$$I_{xy} = \int xy dA$$



- اگریکی از محورهای x و y ویا هردوی آنها محور تقارن سطح A باشند حاصلضرب لختی I_{xy} صفر است.

- قضیه محورهای موازی از حاصلضرب لختی بدست می آید:

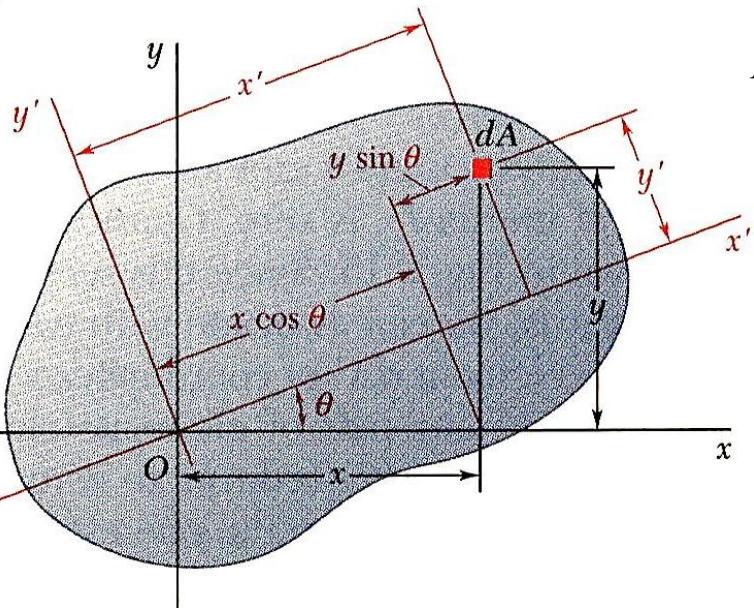
$$I_{xy} = \bar{I}_{xy} + \bar{x}\bar{y}A$$

محور های اصلی و گشتاور های لختی اصلی

- میخواهیم گشتاور ها و حاصل ضربهای لختی سطح A را نسبت به محور های جدید 'x و 'y بدست آوریم:

$$I_x = \int y^2 dA \quad I_y = \int x^2 dA$$

$$I_{xy} = \int xy dA$$



- رابطه میان این مختصات:

$$x' = x \cos \theta + y \sin \theta$$

$$y' = y \cos \theta - x \sin \theta$$

- لذا خواهیم داشت:

$$I_{x'} = \frac{I_x + I_y}{2} + \frac{I_x - I_y}{2} \cos 2\theta - I_{xy} \sin 2\theta$$

$$I_{y'} = \frac{I_x + I_y}{2} - \frac{I_x - I_y}{2} \cos 2\theta + I_{xy} \sin 2\theta$$

$$I_{x'y'} = \frac{I_x - I_y}{2} \sin 2\theta + I_{xy} \cos 2\theta$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

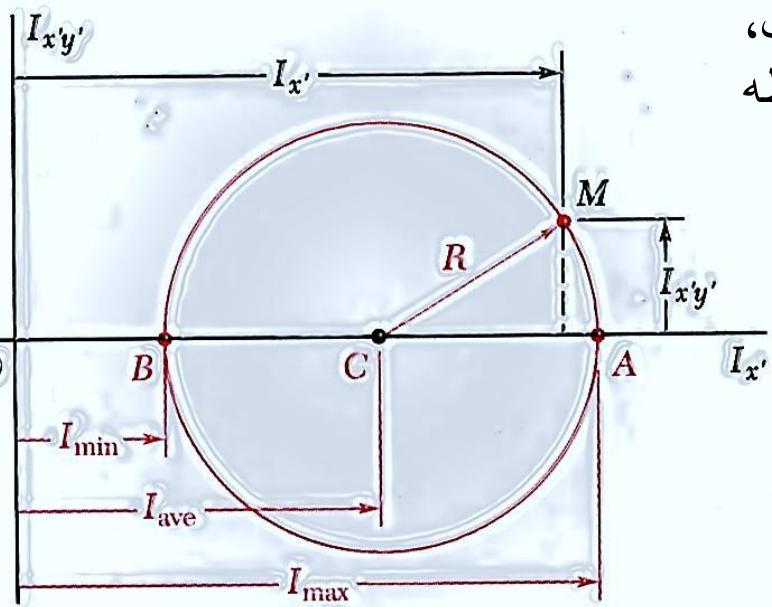
محور های اصلی و گشتاور های لختی اصلی

- معادلات I_x و I_{xy} معادله های پارامتری دایره اند. یعنی نقاطی که از آنها بدست می آیند روی یک دایره اند.

$$(I_{x'} - I_{ave})^2 + I_{x'y'}^2 = R^2$$

$$I_{ave} = \frac{I_x + I_y}{2} \quad R = \sqrt{\left(\frac{I_x - I_y}{2}\right)^2 + I_{xy}^2}$$

- نقطه A متاظر با حد اکثر مقدار گشتاور لختی I_x است، در حالیکه B حداقل مقدار این گشتاور است. هر دو نقطه با مقدار صفر حاصل ضرب لختی I_{xy} متاظرند.



محور های اصلی و گشتاور های لختی اصلی

- این معادله دومقدار برای $2\theta_m$ بدست می دهد که 180° باهم اختلاف دارند و یا دومقدار برای θ_m میدهد که باهم 90° اختلاف دارند.

$$\tan 2\theta_m = -\frac{2I_{xy}}{I_x - I_y}$$

$$(I_{x'} - I_{ave})^2 + I_{x'y'}^2 = R^2$$

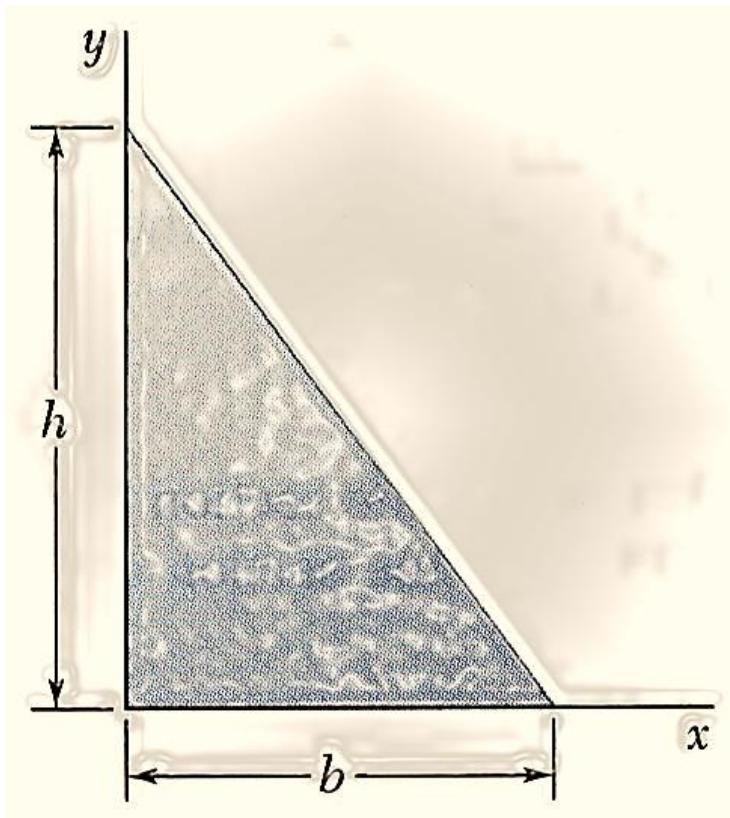
$$I_{ave} = \frac{I_x + I_y}{2} \quad R = \sqrt{\left(\frac{I_x - I_y}{2}\right)^2 + I_{xy}^2}$$

$$I_{\max, \min} = I_{ave} \pm R$$

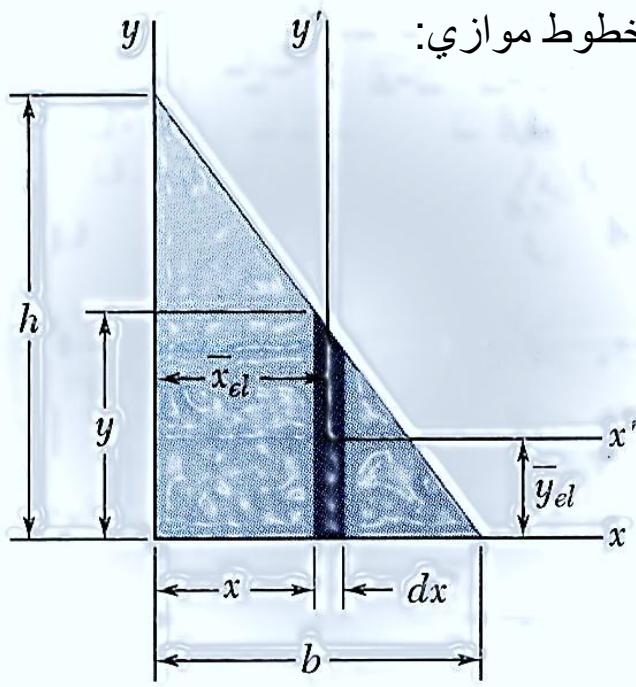
- گشتاور های لختی اصلی آن سطح حول نقطه O هستند.

□ باتوجه به شکل مطلوبست:

- حاصلضرب لختی نسبت به محور های x و y .
- حاصلضرب لختی نسبت به محور های مرکز سطحی موازی با محور های x و y .



✓ بادرنظرگرفتن نوارباریک قائمی به عنوان جزء سطح و با استفاده از قضیه خطوط موازی:



$$y = h\left(1 - \frac{x}{b}\right) \quad dA = y \, dx = h\left(1 - \frac{x}{b}\right)dx$$

$$\bar{x}_{el} = x \quad \bar{y}_{el} = \frac{1}{2}y = \frac{1}{2}h\left(1 - \frac{x}{b}\right)$$

✓ با انتگرالگیری از $x = 0$ تا $x = b$

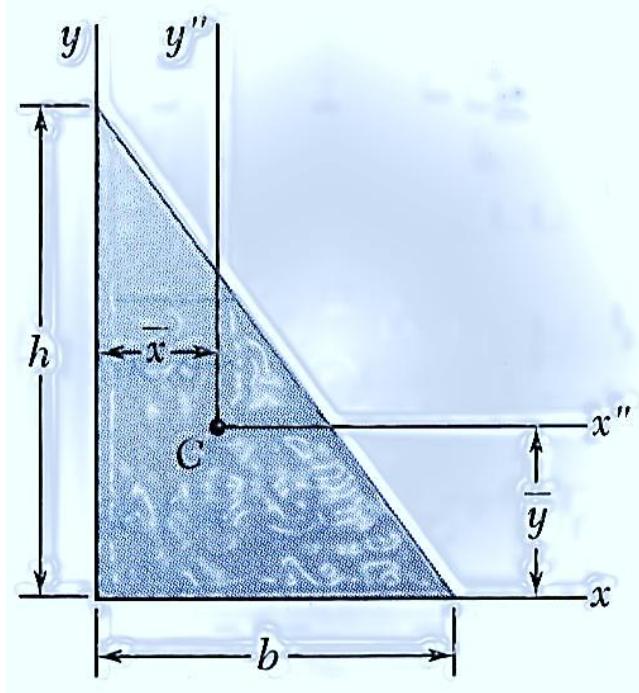
$$I_{xy} = \int dI_{xy} = \int \bar{x}_{el} \bar{y}_{el} dA = \int_0^b x \left(\frac{1}{2}\right) h^2 \left(1 - \frac{x}{b}\right)^2 dx$$

$$= h^2 \int_0^b \left(\frac{x}{2} - \frac{x^2}{b} + \frac{x^3}{2b^2} \right) dx = h^2 \left[\frac{x^2}{4} - \frac{x^3}{3b} + \frac{x^4}{8b^2} \right]_0^b$$

$$I_{xy} = \frac{1}{24} b^2 h^2$$

✓ بادرنظرگرفتن مختصات مرکز سطح مثلث نسبت به محورهای x و y و قضیه محورهای موازی:

$$\bar{x} = \frac{1}{3}b \quad \bar{y} = \frac{1}{3}h$$



✓ با استفاده از نتیجه بدست آمده از قسمت قبل:

$$I_{xy} = \bar{I}_{x''y''} + \bar{x}\bar{y}A$$

$$\bar{I}_{x''y''} = \frac{1}{24}b^2h^2 - \left(\frac{1}{3}b\right)\left(\frac{1}{3}h\right)\left(\frac{1}{2}bh\right)$$

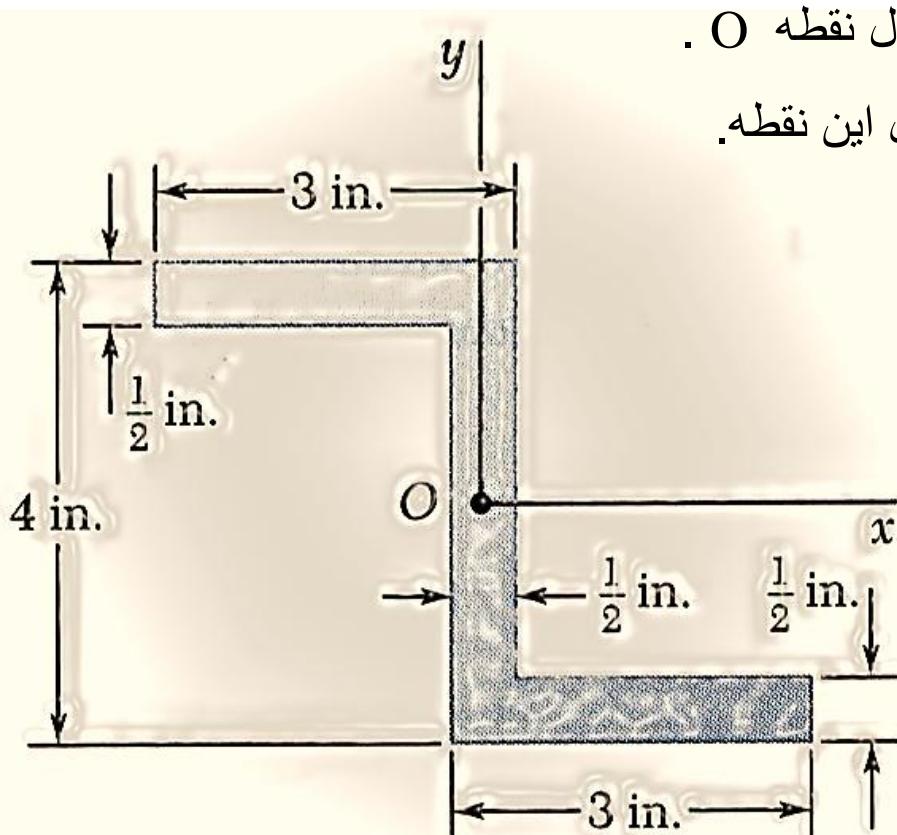
$$\boxed{\bar{I}_{x''y''} = -\frac{1}{72}b^2h^2}$$

□ گشتاورهای لختی مقطع نشان داده شده نسبت به محورهای x و y برابرند با:

$$I_y = 6.97 \text{ in}^4 \quad \text{و} \quad I_x = 10.38 \text{ in}^4$$

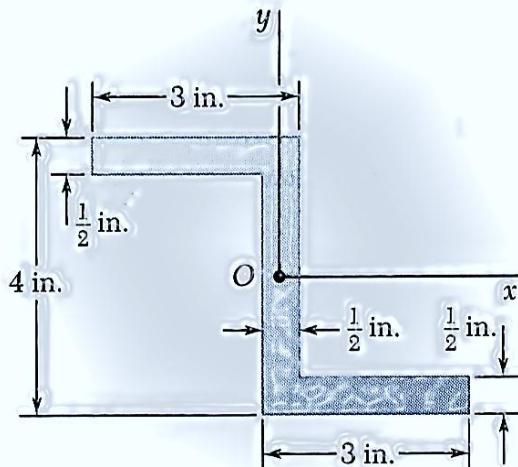
مطلوبست:

- سمتگیری محورهای اصلی مقطع حول نقطه O .
- مقادیر گشتاور لختی اصلی مقطع حول این نقطه.



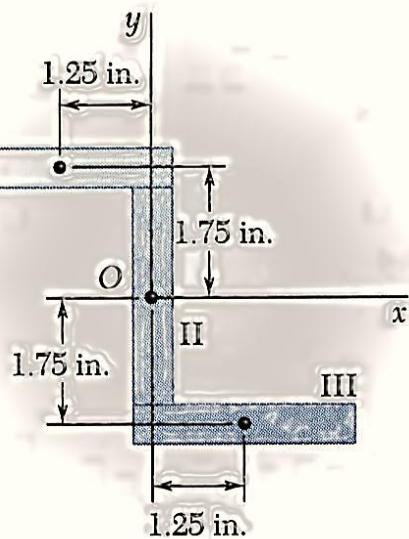
- ✓ ابتدا حاصلضرب لختی را نسبت به محورهای x و y بدست می آوریم. سطح را به ۳ مستطیل تقسیم میکنیم و برای هر مستطیل داریم:

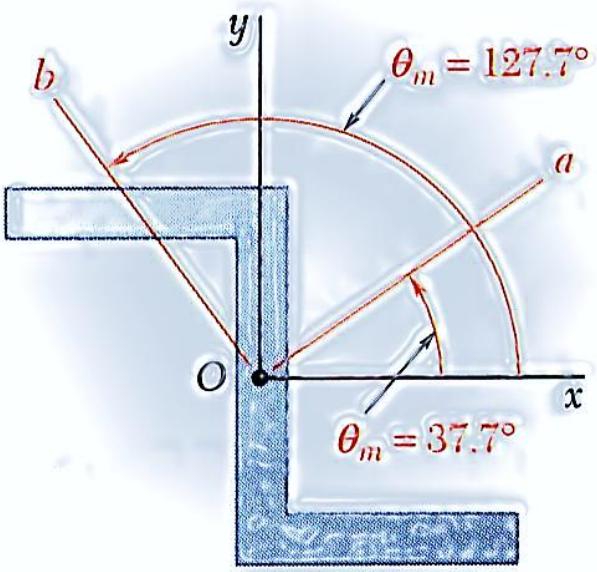
$$I_{xy} = \sum (\bar{I}_{x'y'} + \bar{x}\bar{y}A)$$



مستطیل	مساحت, in ²	\bar{x} , in.	\bar{y} , in.	$\bar{x}\bar{y}A, \text{in}^4$
I	1.5	-1.25	+1.75	-3.28
II	1.5	0	0	0
III	1.5	+1.25	-1.75	-3.28
			$\sum \bar{x}\bar{y}A = -6.56$	

$$I_{xy} = \sum \bar{x}\bar{y}A = -6.56 \text{ in}^4$$





$$I_x = 10.38 \text{ in}^4$$

$$I_y = 6.97 \text{ in}^4$$

$$I_{xy} = -6.56 \text{ in}^4$$

✓ تعیین گشتاورهای لختی اصلی و محورهای اصلی

$$\tan 2\theta_m = -\frac{2I_{xy}}{I_x - I_y} = -\frac{2(-6.56)}{10.38 - 6.97} = +3.85$$

$$2\theta_m = 75.4^\circ \text{ and } 255.4^\circ$$

$$\boxed{\theta_m = 37.7^\circ \text{ and } \theta_m = 127.7^\circ}$$

$$I_{\max, \min} = \frac{I_x + I_y}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{I_x - I_y}{2}\right)^2 + I_{xy}^2}$$

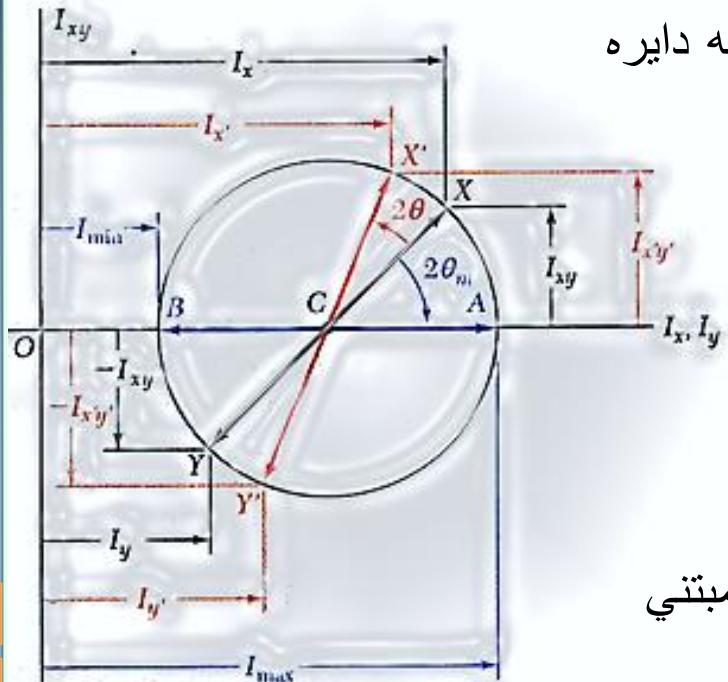
$$= \frac{10.38 + 6.97}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{10.38 - 6.97}{2}\right)^2 + (-6.56)^2}$$

$$\boxed{I_a = I_{\max} = 15.45 \text{ in}^4}$$

$$\boxed{I_b = I_{\min} = 1.897 \text{ in}^4}$$

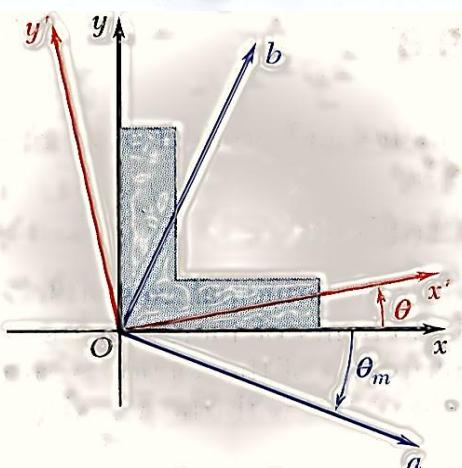
دایره مور برای تعیین گشتاورها و حاصلضربهای لختی

- گشتاورها و حاصلضربهای لختی یک سطح را میتوان بوسیله دایره مور ترسیم کرد.



$$I_{ave} = \frac{I_x + I_y}{2} \quad R = \sqrt{\left(\frac{I_x - I_y}{2}\right) + I_{xy}^2}$$

- استفاده از دایره مور منحصر به حلهای ترسیمی یعنی حلهای مبتنی بر ترسیم دقیق و اندازه گیری پارامترهای مختلف نمی شود.



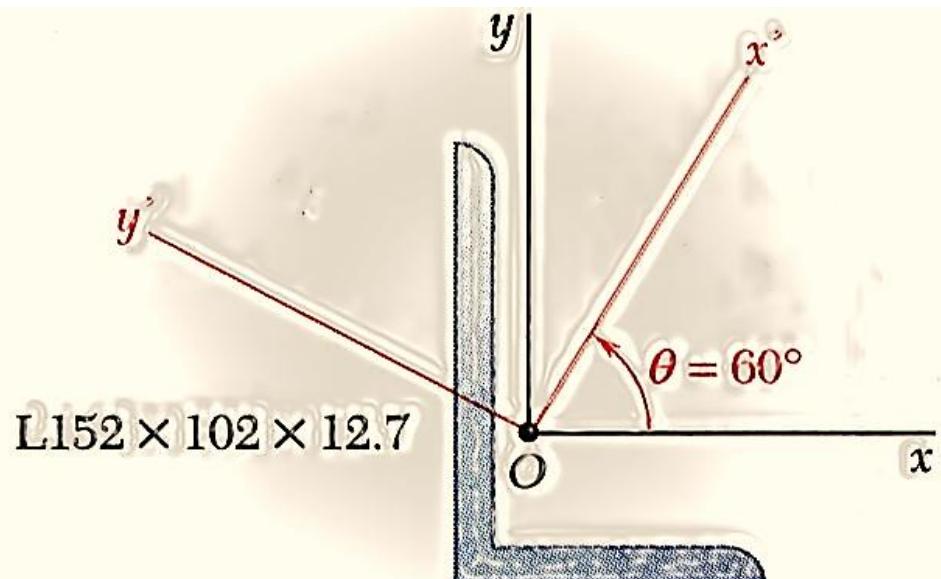
- تنها با ترسیم دایره مور و استفاده از رابطه های مثلثاتی می شود بسهولت رابطه های مختلف لازم را برای حل عددی یک مسئله را بدست آورد.

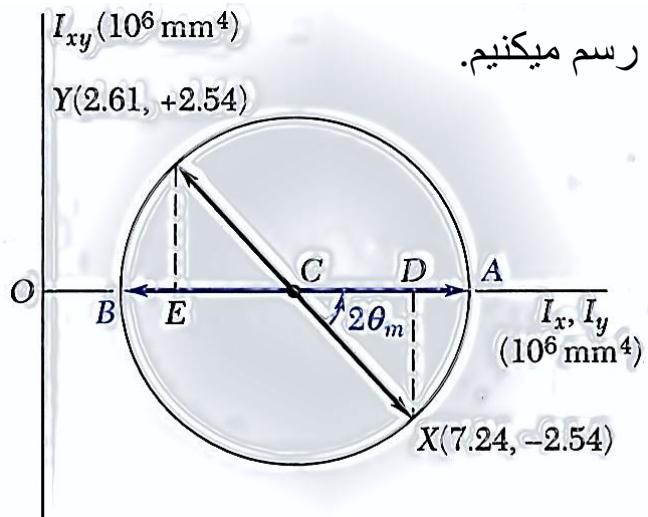
□ گشتاورها و حاصلضرب لختی مقطع نشان داده شده نسبت به محورهای x و y برابر هستند با:

$$I_x = 7.24 \times 10^6 \text{ mm}^4, I_y = 2.61 \times 10^6 \text{ mm}^4, I_{xy} = -2.54 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

مطلوبست تعیین:

- محورهای اصلی مقطع حول O
- مقادیر گشتاورهای لختی اصلی مقطع حول O
- گشتاورها و حاصلضرب لختی مقطع نسبت به محورهای ' x' و ' y ' که با محورهای اصلی زاویه 60° دارند.

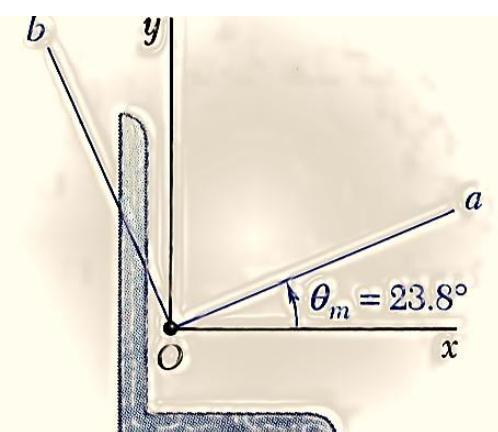




$$I_x = 7.24 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$I_y = 2.61 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$I_{xy} = -2.54 \times 10^6 \text{ mm}^4$$



✓ با ترسیم نقاط $(I_y, -I_{xy})$ و (I_x, I_{xy}) بامختصات مقادیرشان دایره مور را رسم میکنیم.

$$OC = I_{ave} = \frac{1}{2}(I_x + I_y) = 4.925 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$CD = \frac{1}{2}(I_x - I_y) = 2.315 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$R = \sqrt{(CD)^2 + (DX)^2} = 3.437 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

✓ محورهای اصلی مقطع با نقطه A و B متناظرند و زاویه ای که باید رابه اندازه آن دوران دهیم تا بر CA منطبق شود CX است.

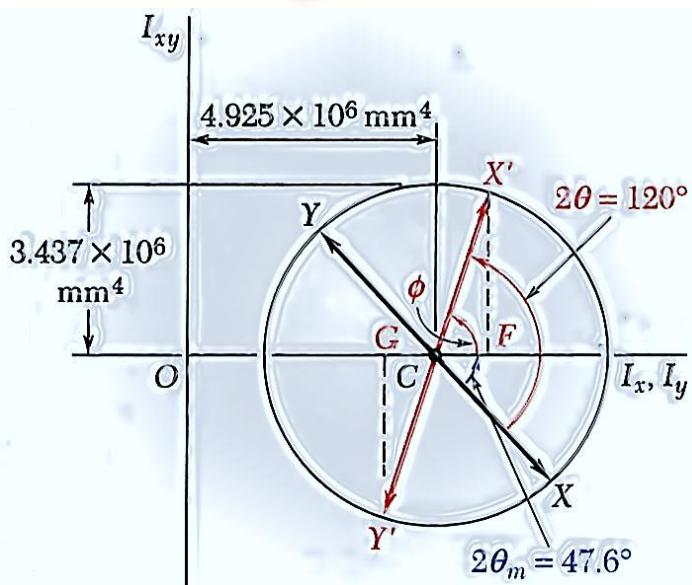
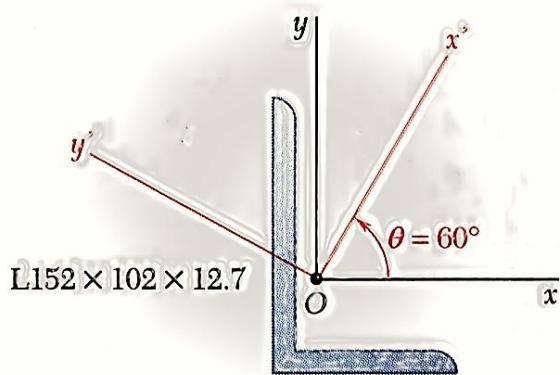
$$\tan 2\theta_m = \frac{DX}{CD} = 1.097 \quad 2\theta_m = 47.6^\circ \longrightarrow \theta_m = 23.8^\circ$$

$$I_{\max} = OA = I_{ave} + R$$

$$I_{\max} = 8.36 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$I_{\min} = OB = I_{ave} - R$$

$$I_{\min} = 1.49 \times 10^6 \text{ mm}^4$$



$$OC = I_{ave} = 4.925 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$R = 3.437 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

✓ نقاط 'x' و 'y' از دوران پاد ساعتگرد CX و CY به اندازه $2\theta = 120^\circ$ بدهست می آیند. مختصات این نقاط گشتوارها و حاصل ضربهای مطلوب را بدهست می دهند.

✓ CX' بامحور افقی زاویه $(\varphi = 120^\circ - 47.6^\circ = 72.4^\circ)$ را تشکیل می دهد:

$$I_{x'} = OF = OC + CX' \cos \varphi = I_{ave} + R \cos 72.4^\circ$$

$$I_{x'} = 5.96 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

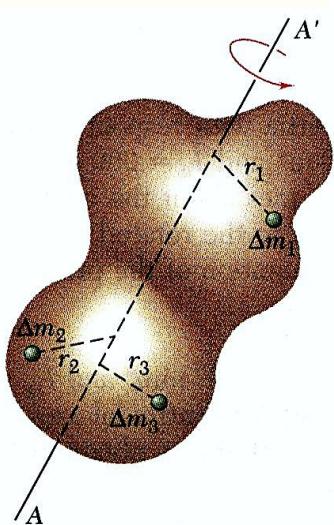
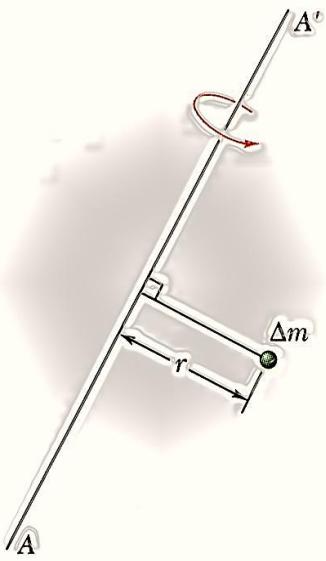
$$I_{y'} = OG = OC - CY' \cos \varphi = I_{ave} - R \cos 72.4^\circ$$

$$I_{y'} = 3.89 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

$$I_{x'y'} = FX' = CY' \sin \varphi = R \sin 72.4^\circ$$

$$I_{x'y'} = 3.28 \times 10^6 \text{ mm}^4$$

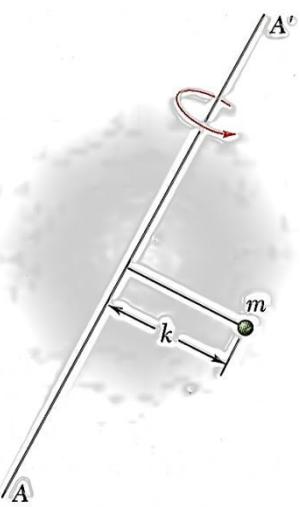
گشتاور لختی یک جرم



- جسم کوچکی به جرم Δm را در نظر بگیرید که به میله‌ای با جرم ناچیز متصل است و می‌تواند حول محور AA' دوران کند. اگر کوپلی به این سیستم وارد شود میله و جرم حول محور دوران می‌کنند.
- لذا حاصل ضرب $\Delta m \cdot r^2$ معیاری از لختی سیستم خواهد بود و آن را گشتاور لختی جرم موردنظر حول محور مورد نظر می‌نامند.

اگر جرم را به اجزا کوچکتری تقسیم کنیم در میابیم که مقاومت جسم در برابر به حرکت درآمدن برابر مجموع تمام گشتاورهای لختی اجزا می‌باشد. یعنی همان انتگرال :

$$I = r_1^2 \Delta m + r_2^2 \Delta m + r_3^2 \Delta m + \dots \\ = \int r^2 dm = \text{گشتاور لختی جرم}$$



- شعاع ژیراسیون یا شعاع چرخ نیز مطابق زیر تعریف می‌شود:

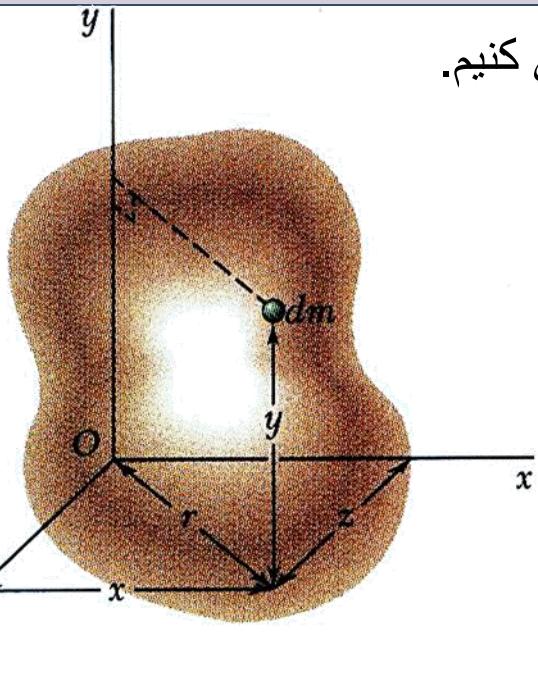
$$I = k^2 m \quad k = \sqrt{\frac{I}{m}}$$

- این اصطلاح نماینده‌ی فاصله‌ای است که باید کل جرم جسم را در آنجا متمرکز کنیم تا گشتاور لختی آن نسبت به محور موردنظر ثابت بماند.

گشتاور لختی یک جرم

- گشتاور لختی یک جسم نسبت به محور y را به صورت زیر بیان می کنیم.

$$I_y = \int r^2 dm = \int (z^2 + x^2) dm$$



- همینطور نسبت به سایر محورها داریم:

$$I_x = \int (y^2 + z^2) dm$$

$$I_z = \int (x^2 + y^2) dm$$

$$I = \int r^2 dm = (kg \cdot m^2)$$

واحد در SI :

$$I = (slug \cdot ft^2) = \left(\frac{lb \cdot s^2}{ft} ft^2 \right) = (lb \cdot ft \cdot s^2)$$

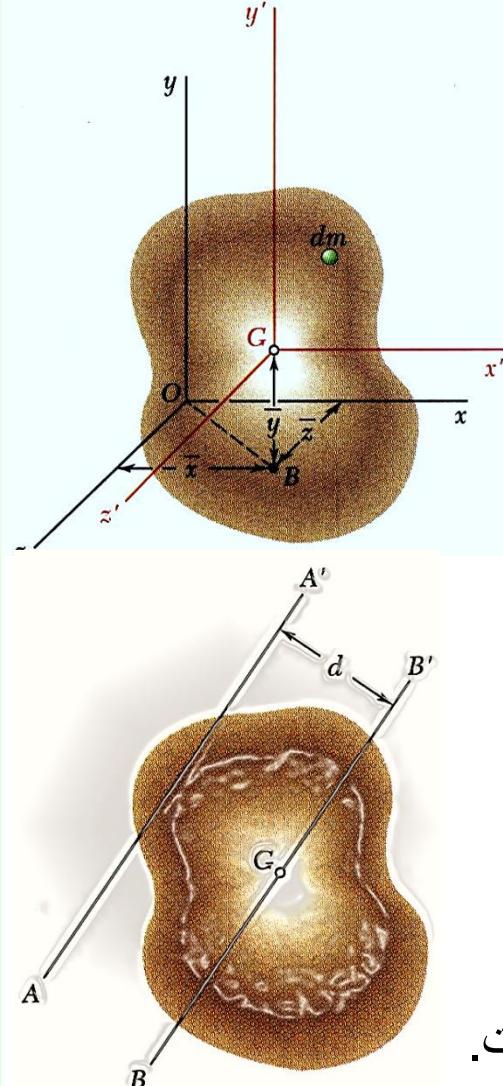
واحد در US :

$$1_N = 1 \text{ kg.m/s}^2$$

$$1_{lb.ft.s}^2 = 1.365 \text{ kg.m}^2$$

قضیه محورهای موازی

- گشتاور لختی جسم با مرکز G و فاصله آن تامبدا $O_{(GO)}$ نسبت به محور x به اینصورت تعریف می شود:



$$\begin{aligned}
 I_x &= \int (y^2 + z^2) dm = \int [(y' + \bar{y})^2 + (z' + \bar{z})^2] dm \\
 &= \int (y'^2 + z'^2) dm + 2\bar{y} \int y' dm + 2\bar{z} \int z' dm + (\bar{y}^2 + \bar{z}^2) \int dm \\
 I_x &= \bar{I}_{x'} + m(\bar{y}^2 + \bar{z}^2)
 \end{aligned}$$

- بطور مشابه نسبت سایر محورها خواهیم داشت:

$$\begin{aligned}
 I_y &= \bar{I}_{y'} + m(\bar{z}^2 + \bar{x}^2) \\
 I_z &= \bar{I}_{z'} + m(\bar{x}^2 + \bar{y}^2)
 \end{aligned}$$

- رابطه کلی این قضیه:

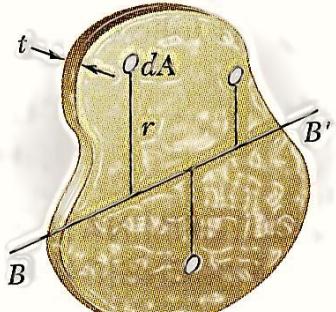
$$I = \bar{I} + md^2$$

\bar{I} گشتاور لختی جسم نسبت به محور گذرنده از مرکز گرانی (BB') جسم است.

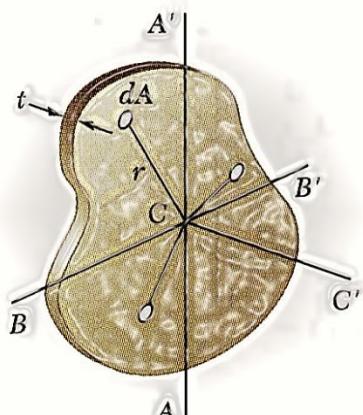
گشتاور لختی و رق‌های نازک

- ورق نازکی با ضخامت t که از ماده‌ای با چگالی ρ ساخته شده است دارای گشتاور لختی زیر است:

$$I_{AA'} = \int r^2 dm = \rho t \int r^2 dA \\ = \rho t I_{AA', \text{سطح}}$$



$$I_{BB'} = \rho t I_{BB', \text{سطح}}$$



- بادرنظر گرفتن محور 'CC' عمود بر صفحه :

$$I_{CC'} = \rho t J_{C, \text{سطح}} = \rho t (I_{AA', \text{سطح}} + I_{BB', \text{سطح}}) \\ = I_{AA'} + I_{BB'}$$

مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

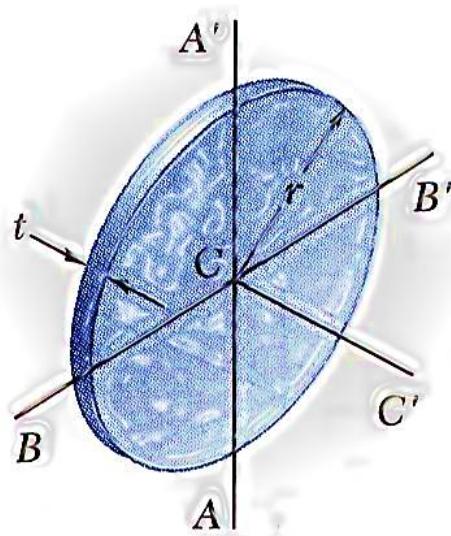
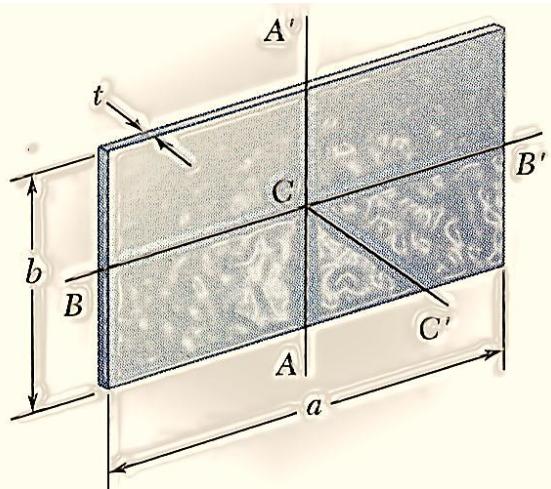
گشتاور لختی و رق‌های نازک

- در مورد ورق مستطیلی با اضلاع معلوم گشتاورهای لختی نسبت به محورهایی که از مرکز گرانی صفحه میگذرند:

$$I_{AA'} = \rho t I_{AA',area} = \rho t \left(\frac{1}{12} a^3 b \right) = \frac{1}{12} m a^2$$

$$I_{BB'} = \rho t I_{BB',area} = \rho t \left(\frac{1}{12} a b^3 \right) = \frac{1}{12} m b^2$$

$$I_{CC'} = I_{AA',mass} + I_{BB',mass} = \frac{1}{12} m (a^2 + b^2)$$



- برای ورق دایروی:

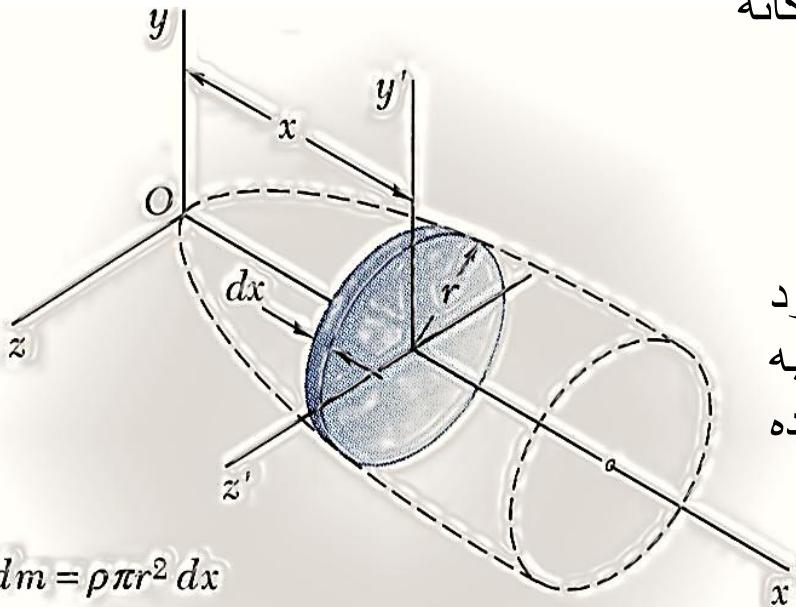
$$I_{AA'} = I_{BB'} = \rho t I_{AA',area} = \rho t \left(\frac{1}{4} \pi r^4 \right) = \frac{1}{4} m r^2$$

$$I_{CC'} = I_{AA'} + I_{BB'} = \frac{1}{2} m r^2$$

گشتاور لختی جسم سه بعدی با انتگرال گیری

- برای محاسبه گشتاور لختی یک جسم سه بعدی بطور کلی باید انتگرال سه گانه یا دست کم یک انتگرال دوگانه را محاسبه کنیم.

$$I = \rho \int r^2 dV$$



- اگر جسم دارای دو صفحه تقارن باشد معمولاً می شود بانتخاب یک تیغه نازک و عمود بر صفحه های تقارن به منزله جزء جرم dm گشتاور لختی را با انتگرال گیری ساده بدست آورد.

$$dm = \rho \pi r^2 dx$$

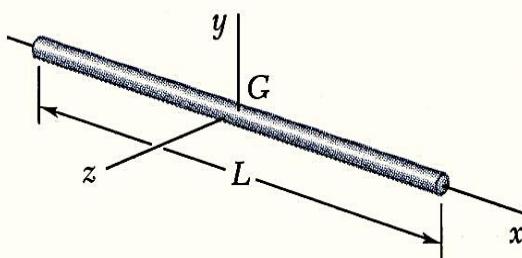
$$dI_x = \frac{1}{2} r^2 dm$$

$$dI_y = dI_{y'} + x^2 dm = \left(\frac{1}{4} r^2 + x^2 \right) dm$$

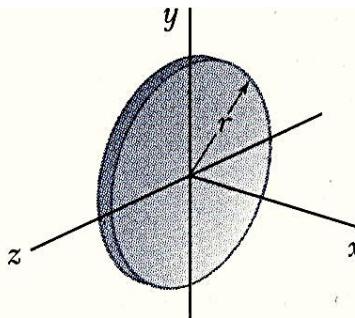
$$dI_z = dI_{z'} + x^2 dm = \left(\frac{1}{4} r^2 + x^2 \right) dm$$

- برای اجسام مرکب که از چندشکل تشکیل شده اند می توان با محاسبه گشتاورهای لختی اجزایی تشکیل دهنده آن حول محور موردنظر و جمع بستن آنها بدست آورد.

گشتاور لختی چند شکل متداول

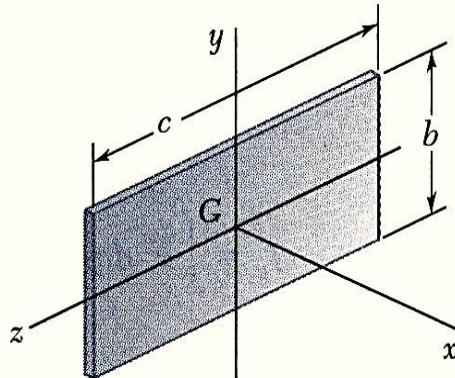


$$I_y = I_z = \frac{1}{12} m L^2$$



$$I_x = \frac{1}{2} m r^2$$

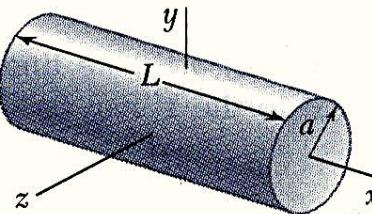
$$I_y = I_z = \frac{1}{4} m r^2$$



$$I_x = \frac{1}{12} m(b^2 + c^2)$$

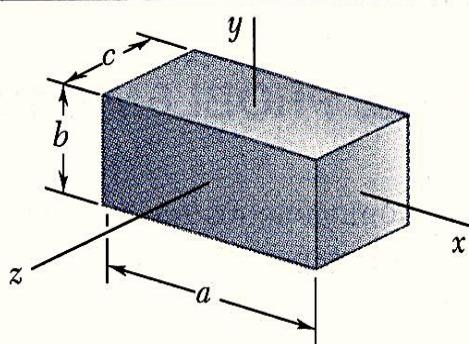
$$I_y = \frac{1}{12} m c^2$$

$$I_z = \frac{1}{12} m b^2$$



$$I_x = \frac{1}{2} m a^2$$

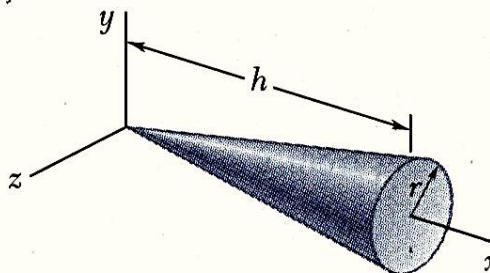
$$I_y = I_z = \frac{1}{12} m(3a^2 + L^2)$$



$$I_x = \frac{1}{12} m(b^2 + c^2)$$

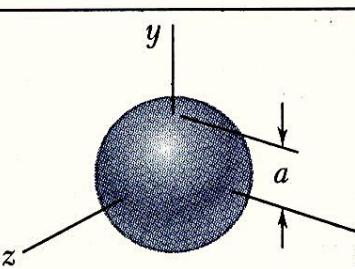
$$I_y = \frac{1}{12} m(c^2 + a^2)$$

$$I_z = \frac{1}{12} m(a^2 + b^2)$$



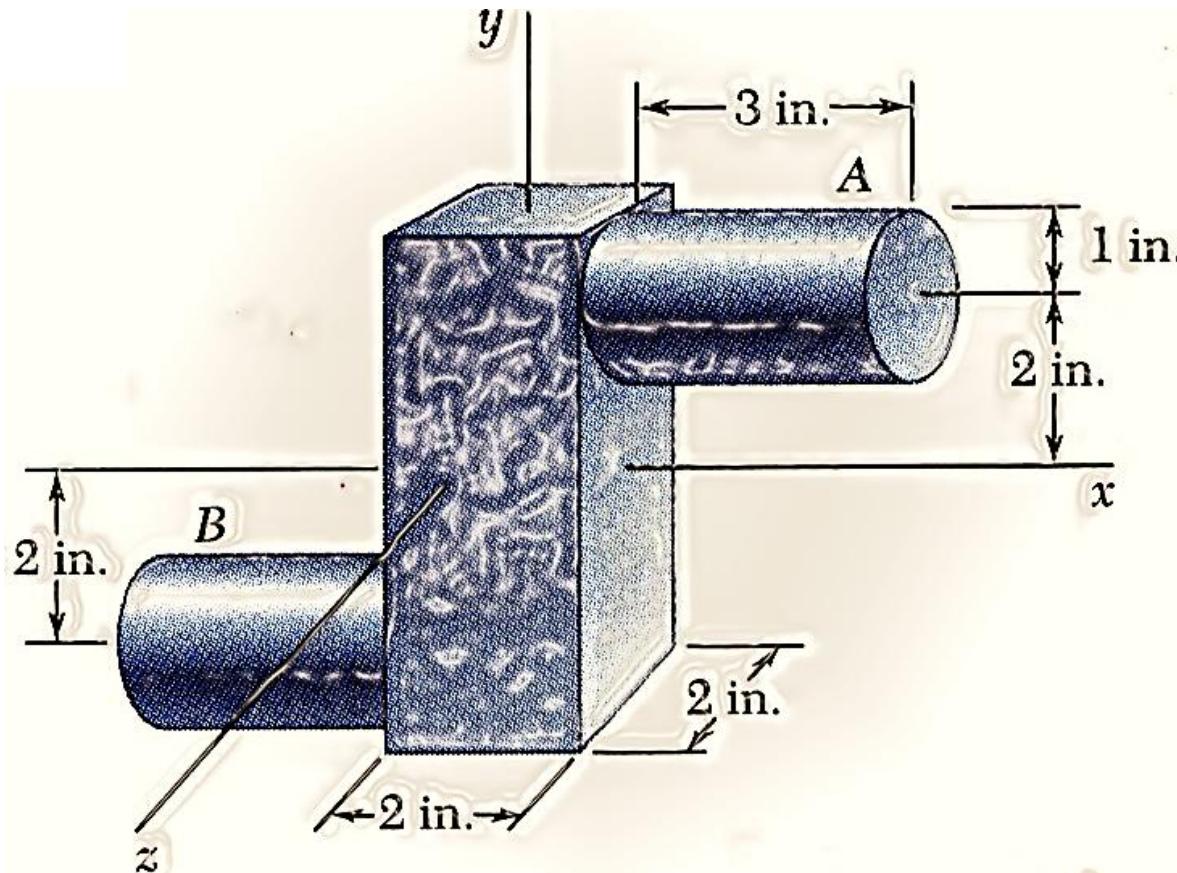
$$I_x = \frac{3}{10} m a^2$$

$$I_y = I_z = \frac{3}{5} m(\frac{1}{4} a^2 + h^2)$$



$$I_x = I_y = I_z = \frac{2}{5} m a^2$$

- برای قطعه فولادی زیر گشتوارهای لختی جرم این قطعه را نسبت به محورهای مختصات محاسبه کنید. چگالی فولاد 490 lb/in^3



✓ محاسبه جرمها:

هر استوانه :

$$m = \frac{\gamma V}{g} = \frac{(490 \text{ lb/ft}^3)(\pi \times 1^2 \times 3) \text{ in}^3}{(1728 \text{ in}^3/\text{ft}^3)(32.2 \text{ ft/s}^2)}$$

$$m = 0.0829 \text{ lb} \cdot \text{s}^2/\text{ft}$$

منشور :

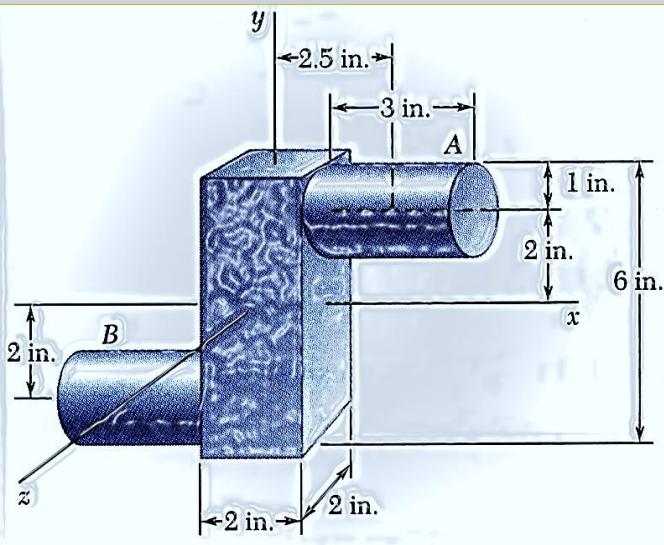
$$m = \frac{\gamma V}{g} = \frac{(490 \text{ lb/ft}^3)(2 \times 2 \times 6) \text{ in}^3}{(1728 \text{ in}^3/\text{ft}^3)(32.2 \text{ ft/s}^2)}$$

$$m = 0.211 \text{ lb} \cdot \text{s}^2/\text{ft}$$

✓ گشتاورهای لختی :

$$(a = 2 \text{ in.}, b = 6 \text{ in.}, c = 2 \text{ in.}):$$

منشور:



$$I_x = I_z = \frac{1}{12}m[b^2 + c^2] = \frac{1}{12}(0.211)\left[\left(\frac{6}{12}\right)^2 + \left(\frac{2}{12}\right)^2\right]$$

$$= 4.88 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2$$

$$I_y = \frac{1}{12}m[c^2 + a^2] = \frac{1}{12}(0.211)\left[\left(\frac{2}{12}\right)^2 + \left(\frac{2}{12}\right)^2\right]$$

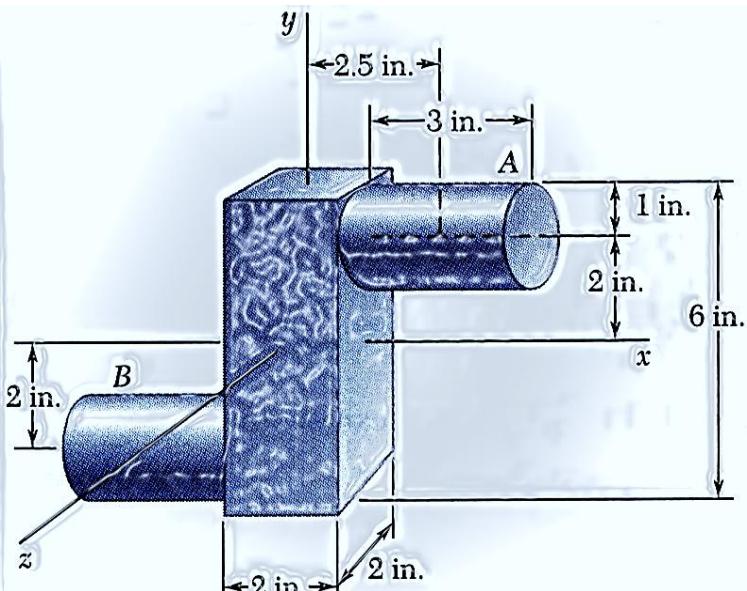
$$= 0.977 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2$$

استوانه ها:

$$(a = 1 \text{ in.}, L = 3 \text{ in.}, \bar{x} = 2.5 \text{ in.}, \bar{y} = 2 \text{ in.}):$$

$$\begin{aligned} I_x &= \frac{1}{2}ma^2 + m\bar{y}^2 \\ &= \frac{1}{2}(0.0829)\left(\frac{1}{12}\right)^2 + (0.0829)\left(\frac{2}{12}\right)^2 \\ &= 2.59 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} I_y &= \frac{1}{12}m[3a^2 + L^2] + m\bar{x}^2 \\ &= \frac{1}{12}(0.0829)\left[3\left(\frac{1}{12}\right)^2 + \left(\frac{3}{12}\right)^2\right] + (0.0829)\left(\frac{2.5}{12}\right)^2 \\ &= 4.17 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2 \end{aligned}$$



$$\begin{aligned} I_z &= \frac{1}{12}m[3a^2 + L^2] + m[\bar{x}^2 + \bar{y}^2] \\ &= \frac{1}{12}(0.0829)\left[3\left(\frac{1}{12}\right)^2 + \left(\frac{3}{12}\right)^2\right] + (0.0829)\left[\left(\frac{2.5}{12}\right)^2 + \left(\frac{2}{12}\right)^2\right] \\ &= 6.48 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2 \end{aligned}$$

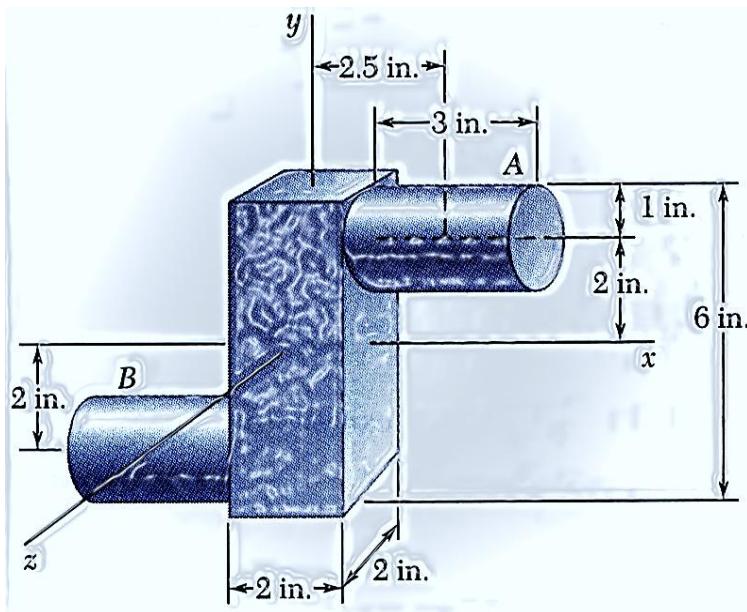
✓ با جمع بستن مقادیر بدست آمده برای کل جسم خواهیم داشت:

$$I_x = 4.88 \times 10^{-3} + 2(2.59 \times 10^{-3})$$

$$I_x = 10.06 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2$$

$$I_y = 0.977 \times 10^{-3} + 2(4.17 \times 10^{-3})$$

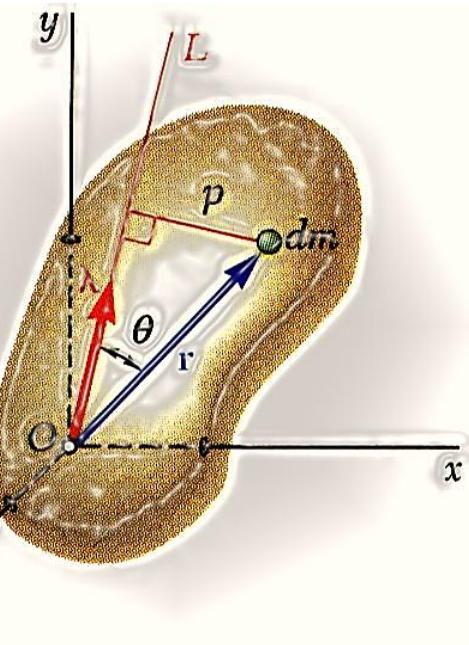
$$I_y = 9.32 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2$$



$$I_z = 4.88 \times 10^{-3} + 2(6.48 \times 10^{-3})$$

$$I_z = 17.84 \times 10^{-3} \text{ lb} \cdot \text{ft} \cdot \text{s}^2$$

گشتاور لختی نسبت به محور دلخواه



$$I_{OL} = \text{گشتاور لختی جسم نسبت به } OL = I_{OL}$$

$$I_{OL} = \int p^2 dm = \int |\vec{\lambda} \times \vec{r}|^2 dm$$

- اگر بردار یکه در امتداد OL را با λ و بردار مکان جزء جرم dm را با r نشان دهیم:

$$I_{OL} = I_x \lambda_x^2 + I_y \lambda_y^2 + I_z \lambda_z^2 - 2I_{xy} \lambda_x \lambda_y - 2I_{yz} \lambda_y \lambda_z - 2I_{zx} \lambda_z \lambda_x$$

- حاصلضربهای لختی جرم در همان شرایط تقارنی صفر می شوند که حاصلضرب لختی سطح میشد، و قضیه محورهای موازی برای حاصلضرب لختی جرم با فرمولهایی مشابه بدست آمده برای حاصلضرب لختی سطح بیان می شود:

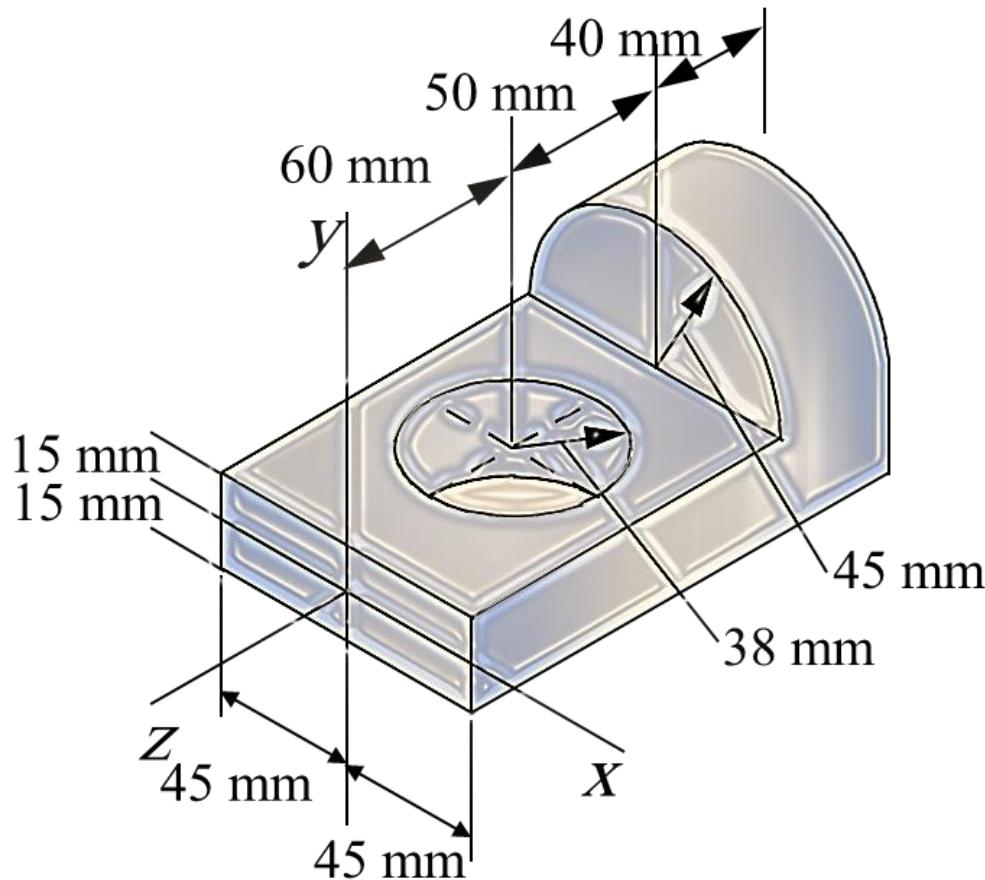
$$I_{xy} = \int xy dm = \bar{I}_{x'y'} + m\bar{x}\bar{y}$$

$$I_{yz} = \int yz dm = \bar{I}_{y'z'} + m\bar{y}\bar{z}$$

$$I_{zx} = \int zx dm = \bar{I}_{z'x'} + m\bar{z}\bar{x}$$

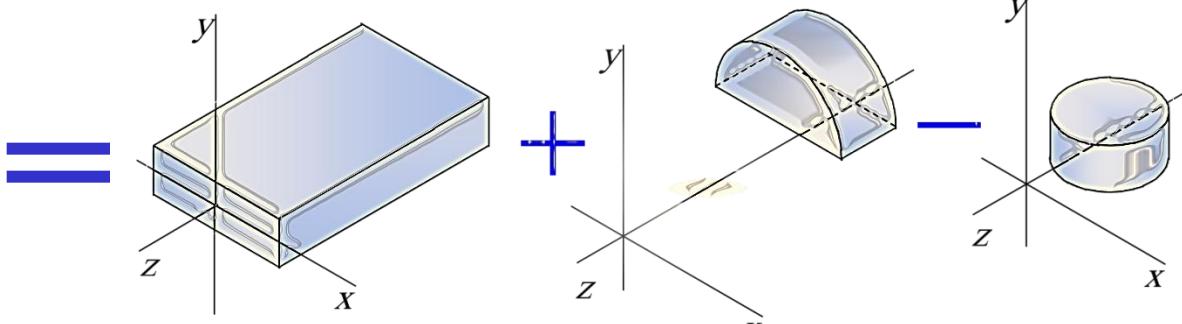
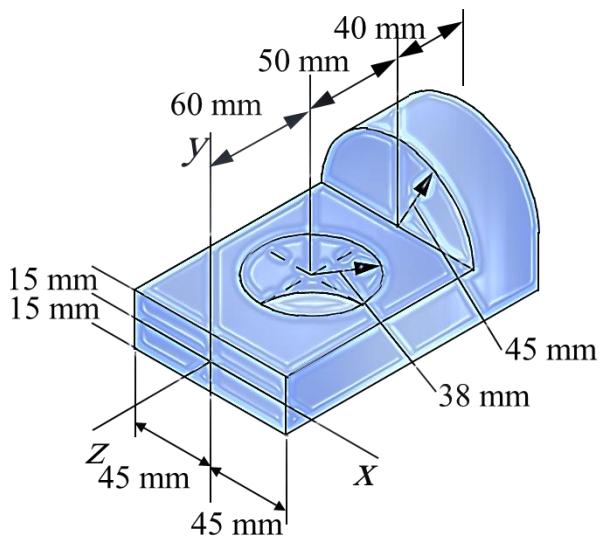
- برای قطعه فولادی زیر گشتاور لختی جرم و شعاع ژیراسیون را نسبت به محور x محاسبه کنید.

چگالی فولاد 7850 kg/m^3



مثال ۸

✓ باتقسیم قطعه مرکب به قطعات ساده خواهیم داشت:



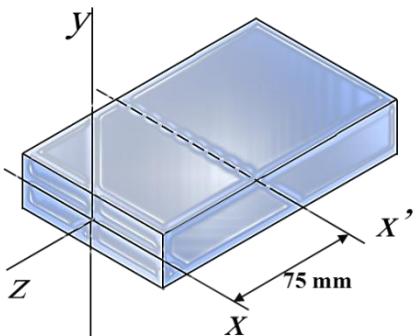
$$m = \rho V$$

$$V = (0.15 \text{ m})(0.09 \text{ m})(0.03 \text{ m})$$

$$V = 4.05 \times 10^{-4} \text{ m}^3$$

$$m = (7850 \text{ kg/m}^3)(4.05 \times 10^{-4} \text{ m}^3)$$

$$m = 3.18 \text{ kg}$$



برای منشور مستطیلی:

$$(I_x) = (I_{x'}) + m d^2$$

$$\frac{(I_x)}{12} = (3.18 \text{ kg})[(0.15 \text{ m})^2 + (0.03 \text{ m})^2] + (3.18 \text{ kg})(0.075 \text{ m})^2$$

$$(I_x) = 2.408 \times 10^{-2} \text{ kg} \cdot \text{m}^2$$

$$m = \rho V$$

$$V = \frac{1}{2} \pi (0.045 \text{ m})^2 (0.04 \text{ m})$$

$$V = 1.27 \times 10^{-4} \text{ m}^3$$

$$m = (7850 \text{ kg/m}^3)(1.27 \times 10^{-4} \text{ m}^3)$$

$$m = 1.0 \text{ kg}$$

$$I_{x'} = \bar{I}_{x''} + m d^2$$

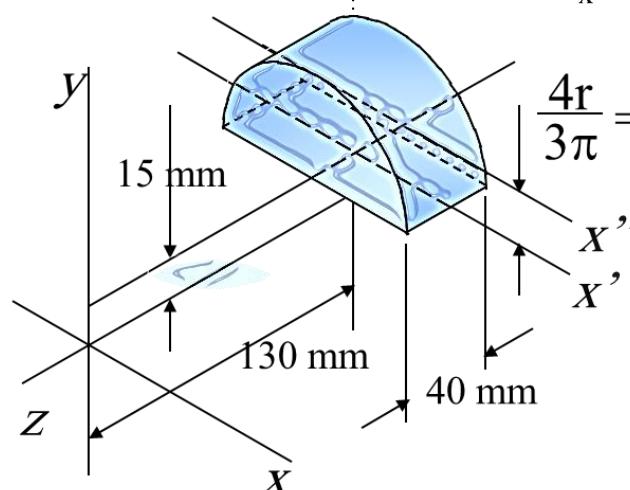
$$\frac{1}{12} (1.0 \text{ kg}) [3 (0.045 \text{ m})^2 + (0.04 \text{ m})^2] = \bar{I}_{x''} + (1.0 \text{ kg})(0.0191 \text{ m})^2$$

$$\bar{I}_{x''} = 27.477 \times 10^{-5} \text{ kg} \cdot \text{m}^2$$

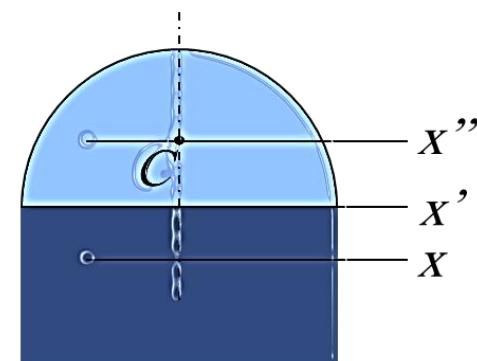
$$I_x = (\bar{I}_{x''}) + m d^2 = 27.477 \times 10^{-5} \text{ kg} \cdot \text{m}^2$$

$$+ (1.0 \text{ kg})[(0.13 \text{ m})^2 + (0.015 \text{ m} + 0.0191 \text{ m})^2]$$

$$I_x = 18.34 \times 10^{-3} \text{ kg} \cdot \text{m}^2$$



$$\frac{4r}{3\pi} = \frac{4 \cdot 45}{3\pi} = 19.1 \text{ mm}$$



برای قسمت خالی دایروی شکل:

$$m = \rho V$$

$$V = \pi (0.038 \text{ m})^2 (0.03 \text{ m})$$

$$V = 1.361 \times 10^{-4} \text{ m}^3$$

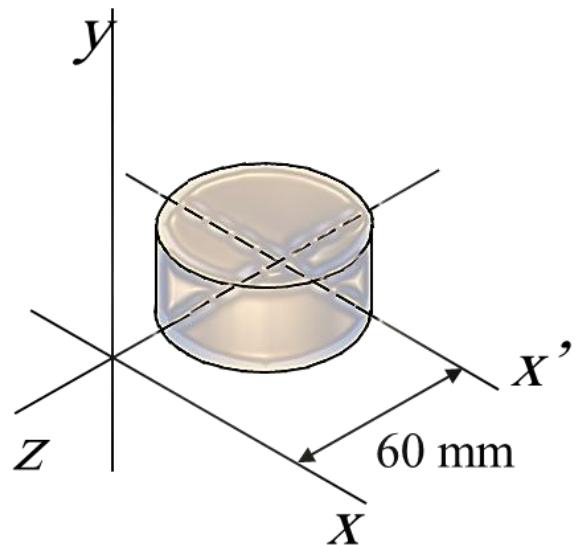
$$m = (7850 \text{ kg/m}^3)(1.36 \times 10^{-4} \text{ m}^3)$$

$$m = 1.068 \text{ kg}$$

$$(I_x) = (\bar{I}_{x'}) + m d^2$$

$$(I_x) = \frac{1}{12} (1.07 \text{ kg}) [3 (0.038 \text{ m})^2 + (0.03 \text{ m})^2] + (1.07 \text{ kg}) (0.06 \text{ m})^2$$

$$(I_x) = 4.31 \times 10^{-3} \text{ kg} \cdot \text{m}^2$$



برای کل قطعه:

$$I_x = 2.408 \times 10^{-2} + 1.834 \times 10^{-2} - 4.31 \times 10^{-3}$$

$$I_x = 3.81 \times 10^{-2} \text{ kg} \cdot \text{m}^2$$

✓ محاسبه شعاع ژیراسیون:

$$m = 3.18 + 1.0 - 1.07 = 3.11 \text{ kg}$$

وزن کل:

$$k = \sqrt{\frac{I}{m}} = \sqrt{\frac{3.81 \times 10^{-2} \text{ kg} \cdot \text{m}^2}{3.11 \text{ kg}}}$$

$$k = 0.1107 \text{ m}$$



10

STATICS : مکانیک پرداری برای مهندسان

Ferdinand P. Beer
E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.SC.



روش کار مجازی



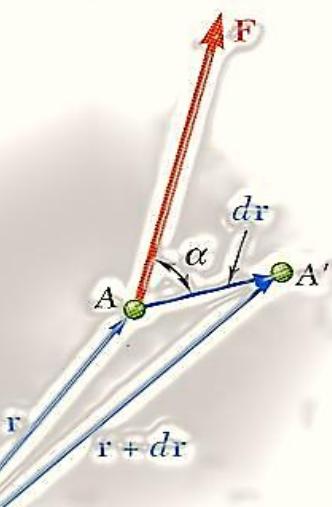
مکانیک برداری برای مهندسان : استاتیک

- اصل کار مجازی بطور رسمی توسط جان برنولی ریاضیدان سوئیسی در قرن ۱۸ بکارگرفته شد.
- اصل تغییر مکانهای مجازی بیان می دارد :
 - چنانچه جسم صلبی که تحت تاثیر مجموعه ای از نیروها در حالت تعادل قرار دارد دچار یک تغییر مکان مجازی کوچک شود کار مجازی انجام شده توسط نیروهای خارجی صفر است.
- اصطلاح مجازی بطور ساده به مفهوم تصویری است نه واقعی.
- اصل نیروهای مجازی برای اجسام تغییر شکل پذیر بیان میدارد:
 - چنانچه سازه تغییر شکل پذیری که تحت تاثیر مجموعه ای از نیروه و کوپل در تعادل است دچاریک تغییر شکل کوچک واقعی سازگار با شرایط تکیه گاهی و پیوستگی شود کار مجازی خارجی انجام شده توسط نیروها و کوپل مجازی خارجی موثر در ضمن تغییر مکان و یا چرخش واقعی خارجی برابر است با کار مجازی داخلی انجام شده توسط نیروها و کوپلهای مجازی داخلی موثر در ضمن تغییر مکانها و چرخشهای واقعی داخلی.
- اصطلاح مجازی در ارتباط بانیروها نشانگر آنست که مجموعه نیروها حالت دلخواه دارد و به عامل ایجاد تغییر شکل واقعی بستگی ندارد..

کار یک نیرو

• کار نیروی \vec{F} متناسب با جابجایی $d\vec{r}$ $\leftarrow d\vec{r}$

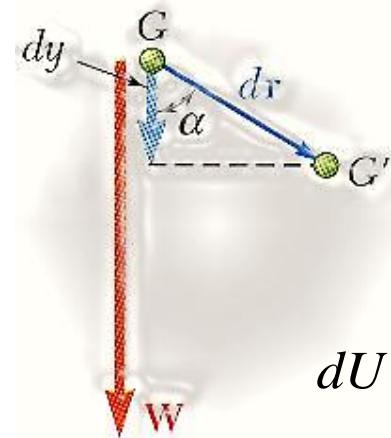
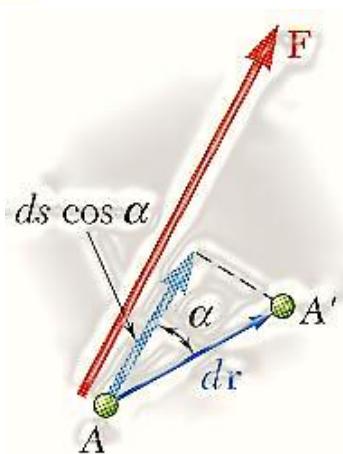
$$dU = F ds \cos \alpha$$



$$\alpha = 0, dU = +F ds$$

$$\alpha = \pi, dU = -F ds$$

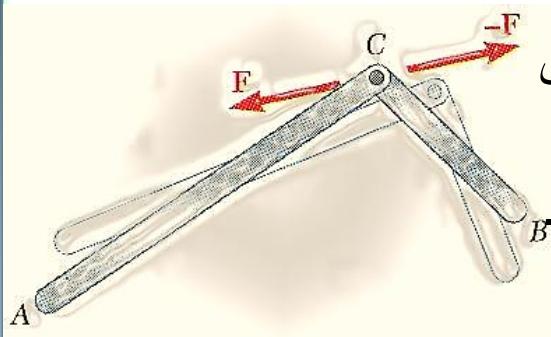
$$\alpha = \frac{\pi}{2}, dU = 0$$



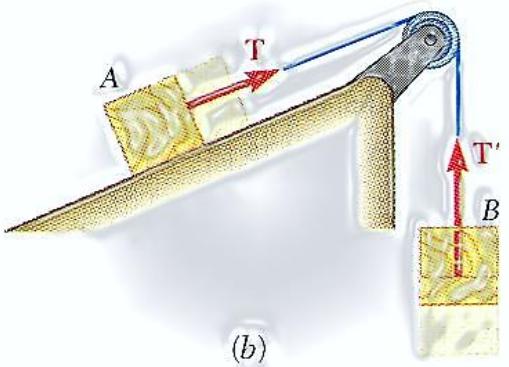
$$dU = W dy$$

کار یک نیرو

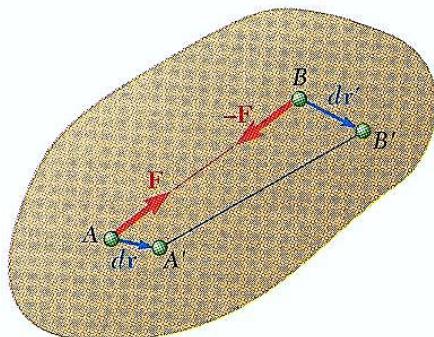
- تعدادی از نیروهایی که در استاتیک بآنها سروکار داریم کار انجام نمیدهند:



- عکس العمل درین بین بدون اصطکاک وقتی که جسم حول پین نگهدازنه آن دوران میکند.
- عکس العمل درسطح بدون اصطکاک وقتی جسم بر روی آن حرکت میکند.
- عکس العمل در غلتکی که در امتداد مسیرش حرکت میکند.
- وزن جسم وقتی مرکز گرانی آن در امتداد افقی حرکت میکند.
- نیروی اصطکاک وابرچرخی که بون لغزش میغلتند.

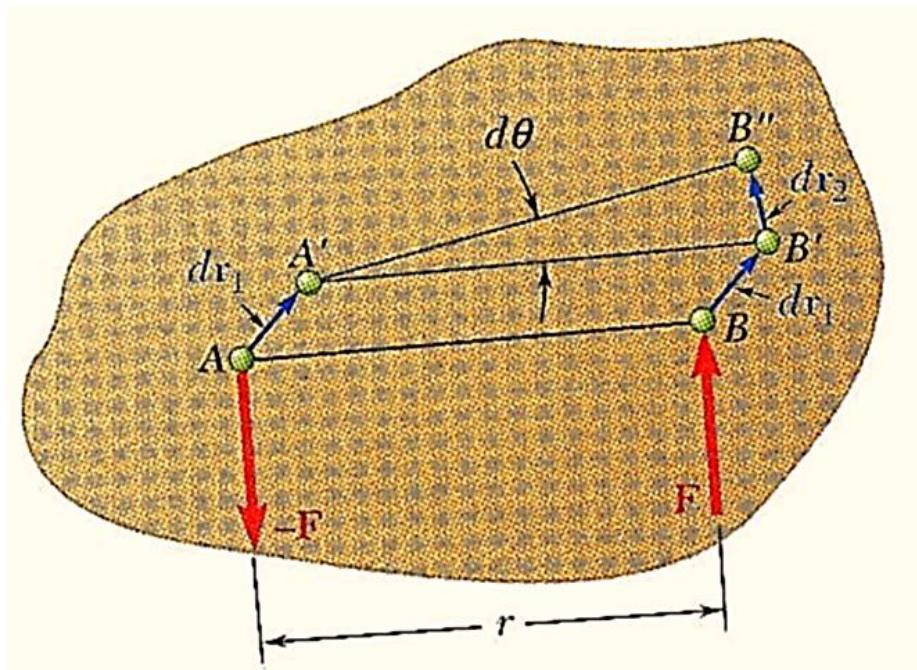


- در بعضی موارد مجموع کار انجام شده توسط چند نیرو صفر است:
- اجسام متصل شده توسط پینهای بدون اصطکاک.
 - اجسام متصل شده توسط سیم ناکشایند (سیم بدون کش آمدن).
 - کل کار نیروهای داخلی ای که ذره های یک جسم صلب را بهم متصل نگه میدارند.



کار یک کوپل

- گاهی بهتر است کار نیروهای خارجی وارد بر جسم صلب را بدون در نظر گرفتن کار هریک از نیروهای تشکیل دهنده یک کوپل محاسبه کنیم:



$$\begin{aligned}
 W &= -\vec{F} \cdot d\vec{r}_1 + \vec{F} \cdot (d\vec{r}_1 + d\vec{r}_2) \\
 &= \vec{F} \cdot d\vec{r}_2 = F ds_2 = F r d\theta \\
 &= M d\theta
 \end{aligned}$$

اصل کار مجازی

- ذره ای را تحت اثر چند نیرو در نظر بگیرید،

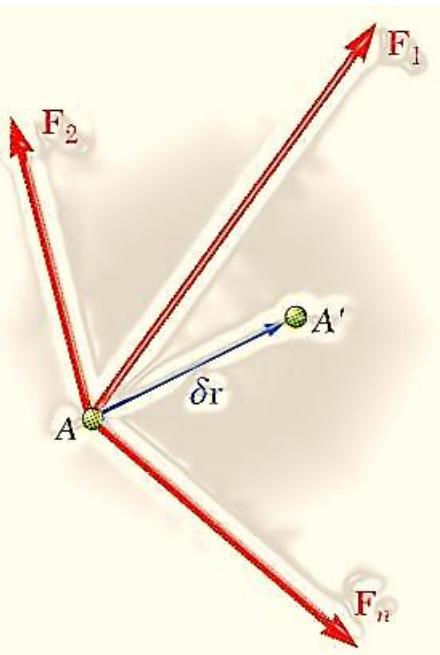
- از آنجا که جابجایی مورد نظر واقعاً اتفاق نمی‌افتد آن را مجازی می‌نامند و با $\delta\vec{r}$ نشان میدهیم:

$$\begin{aligned}\delta U &= \vec{F}_1 \cdot \delta\vec{r} + \vec{F}_2 \cdot \delta\vec{r} + \vec{F}_3 \cdot \delta\vec{r} = (\vec{F}_1 + \vec{F}_2 + \vec{F}_3) \cdot \delta\vec{r} \\ &= \vec{R} \cdot \delta\vec{r}\end{aligned}$$

- اگر ذره ای در حال تعادل باشد، کل کار مجازی نیروهای وارد بر ذره برای هرجابجایی مجازی ذره صفر است.

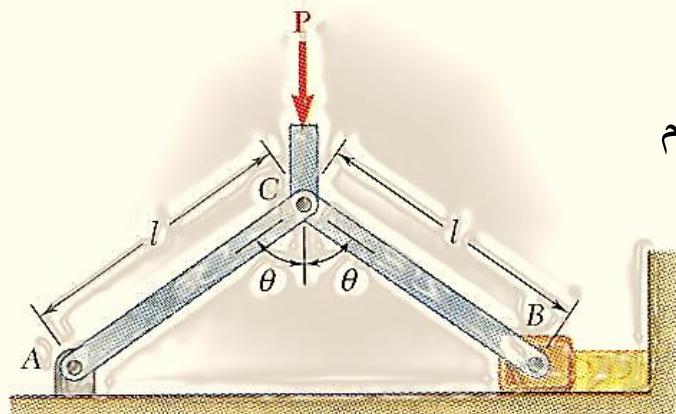
- اگر جسم صلبی در حال تعادل باشد، کل کار مجازی نیروهای خارجی وارد بر آن برای هرجابجایی مجازی جسم صفر است.

- اگر سیستم در حین جابجایی مجازی متصل بهم بماند فقط لازم است کار نیروهای خارجی بر سیستم را در نظر بگیریم چون کار کل نیروهای داخلی در اتصالهای مختلف صفر است.



کاربردهای اصل کار مجازی

- می خواهیم نیرویی را که گیره در نتیجه اعمال نیروی معین P به نقطه B وارد میکند را تعیین کنیم:



- عکس العملهای A_x و A_y و N طی این جابجایی مجازی کار انجام نمیدهد و تنها باید P و عکس العمل چوب Q را تعیین کنیم.

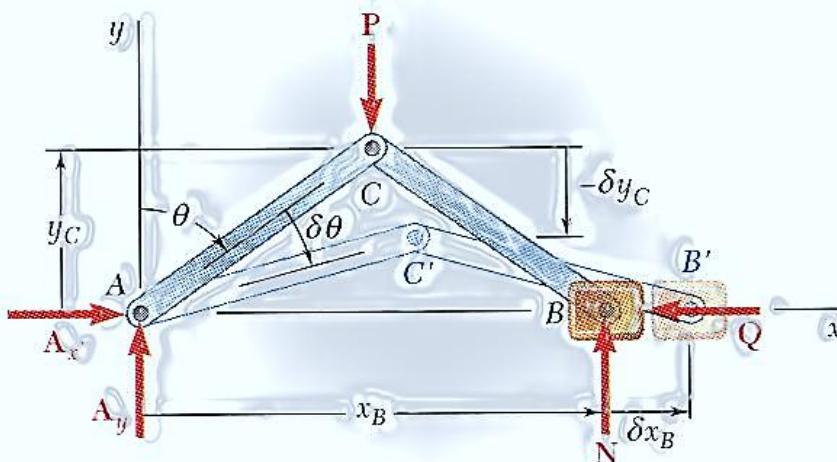
$$\delta U = 0 = \delta U_Q + \delta U_P = -Q \delta x_B - P \delta y_C$$

$$x_B = 2l \sin \theta \quad y_C = l \cos \theta$$

$$\dot{x}_B = 2l \cos \theta \delta \theta \quad \delta y_C = -l \sin \theta \delta \theta$$

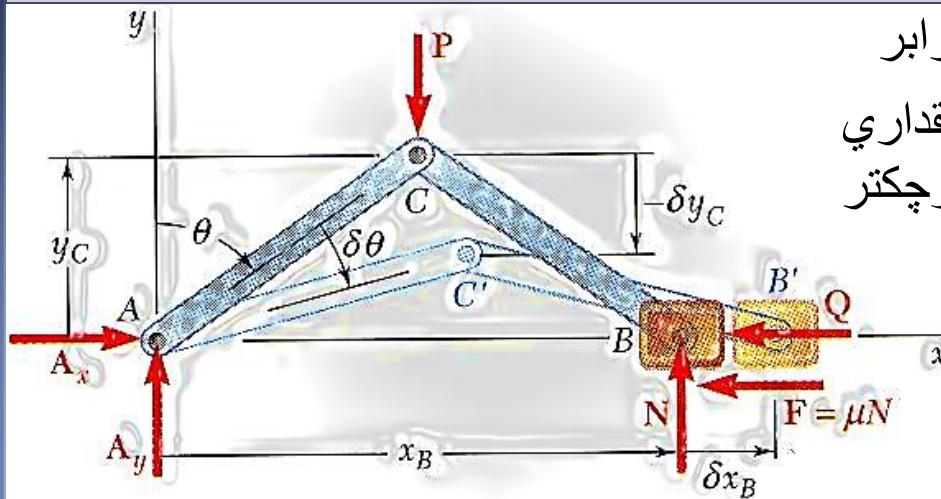
$$0 = -2Ql \cos \theta \delta \theta + Pl \sin \theta \delta \theta$$

$$Q = \frac{1}{2} P \tan \theta$$



- اگر جابجایی مجازی ای که درنظر میگیریم باقیدهای اعمال شده توسط تکیه گاهها و اتصالات سازگار باشد همه عکس العملها و نیروهای داخلی حذف می شوند و فقط باید کار مربوط به بارها، نیروهای اعمال شده و نیروهای اصطکاک را درنظر بگیریم.

ماشینهای واقعی. بازده مکانیکی



- در ماشینهایی که کار ورودی با کار خروجی برابر است، این ماشین ایده‌آلی است.
- ماشینهای واقعی اصطکاک همیشه مقداری کار انجام میدهند و کار خروجی از کار ورودی کوچکتر می‌شود.

$$\delta U = -Q\delta x_B - P\delta y_C - F\delta x_B = 0$$

$$0 = -2Ql \cos \theta \delta \theta + Pl \sin \theta \delta \theta - \mu Pl \cos \theta \delta \theta$$

$$Q = \frac{1}{2} P(\tan \theta - \mu)$$

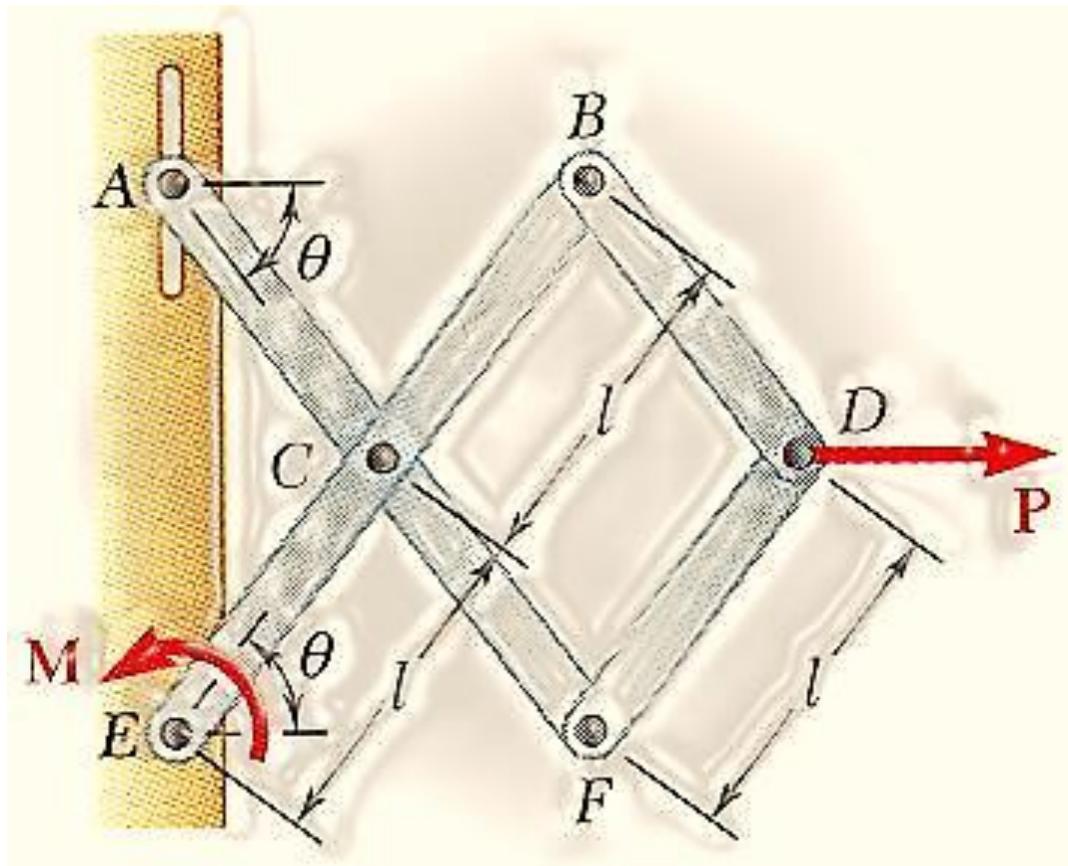
ماشین بازده η =

$$= \frac{\text{واقعی ماشین توسط کار خروجی}}{\text{ایdeal ماشین توسط کار خروجی}}$$

$$\begin{aligned} \eta &= \frac{\text{کار خروجی}}{\text{کار ورودی}} \\ &= \frac{2Ql \cos \theta \delta \theta}{Pl \sin \theta \delta \theta} \\ &= 1 - \mu \cot \theta \end{aligned}$$

مثال ۱

□ با استفاده از روش کارمجازی بزرگی کوپل M لازم برای حفظ تعادل مکانیسم نشان داده شده را تعیین کنید.



مثال ۱

✓ با انتخاب سیستم مختصات به مبدأ E خواهیم داشت:

$$\delta U = 0 = \delta U_M + \delta U_P$$

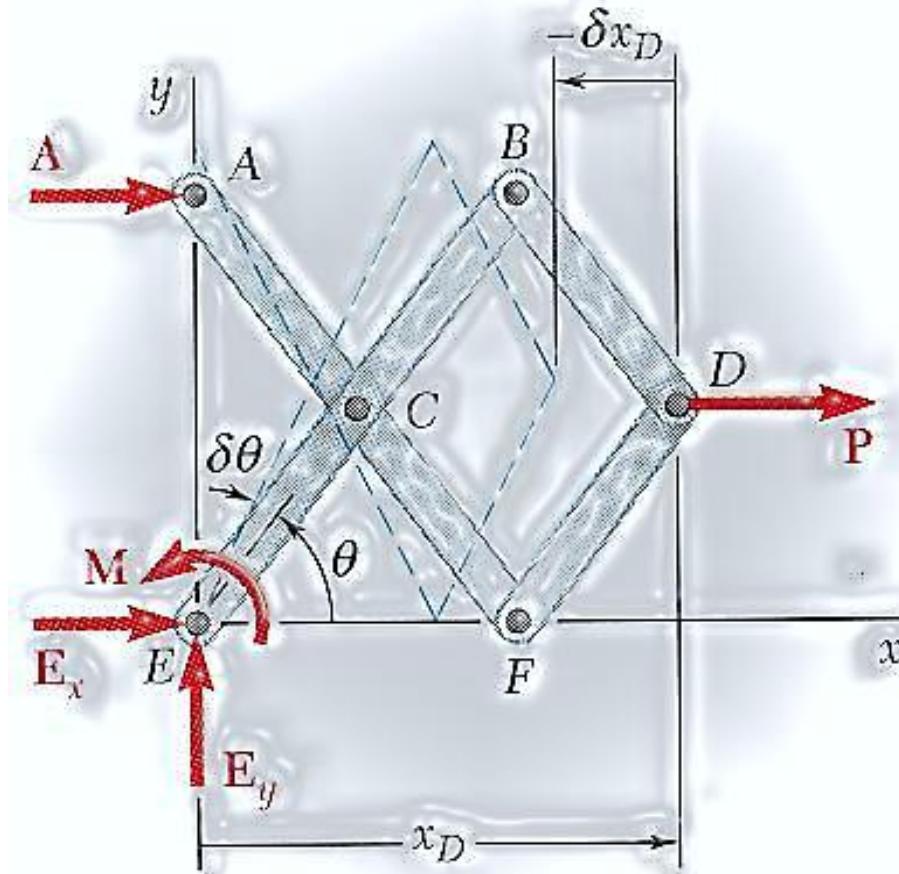
$$0 = M\delta\theta + P\delta x_D$$

$$x_D = 3l \cos \theta$$

$$\delta x_D = -3l \sin \theta \delta\theta$$

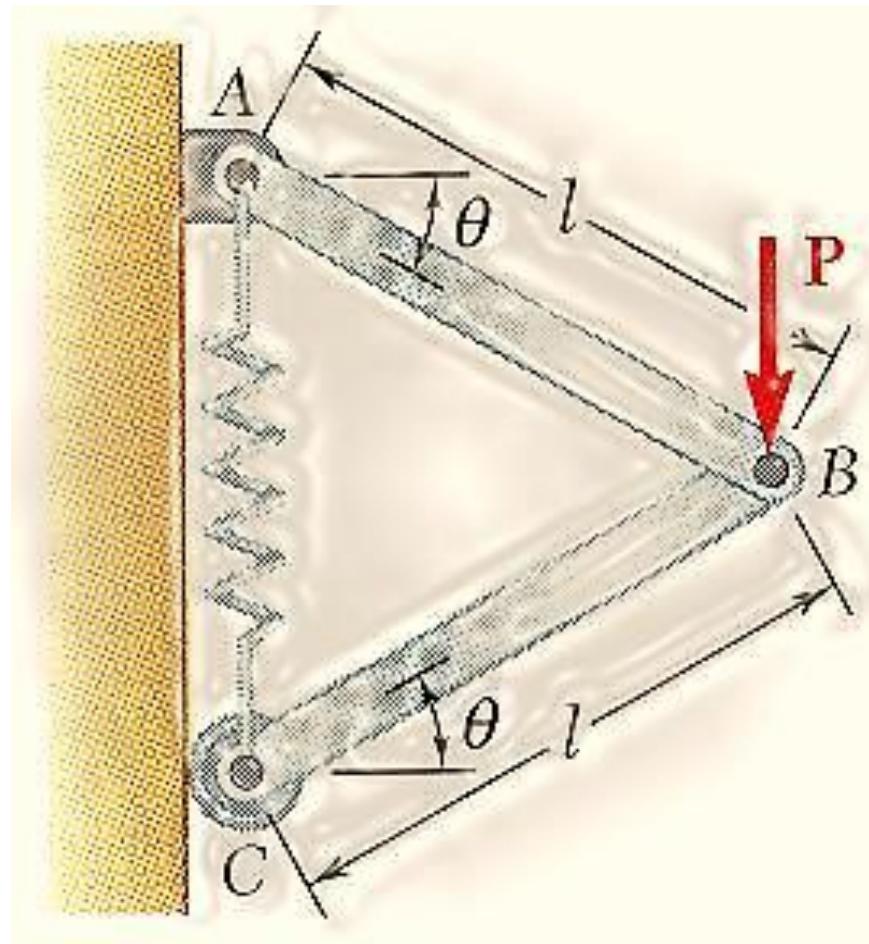
$$0 = M\delta\theta + P(-3l \sin \theta \delta\theta)$$

$$M = 3Pl \sin \theta$$



مثال ۲

□ برای شکل زیر عبارتهایی برای θ و کشش فنر بدست آورید که باوضعیت تعادل مکانیسم متضاد باشند. طول آزاد فنر h وثابک فنر K است. ازوزن صرف نظر کنید.



مثال ۲

✓ با استفاده از اصل کار مجازی داریم:

$$\delta U = \delta U_B + \delta U_F = 0$$

$$0 = P\delta y_B - F\delta y_C$$

$$y_B = l \sin \theta$$

$$\delta y_B = l \cos \theta \delta \theta$$

$$y_C = 2l \sin \theta$$

$$\delta y_C = 2l \cos \theta \delta \theta$$

$$F = ks$$

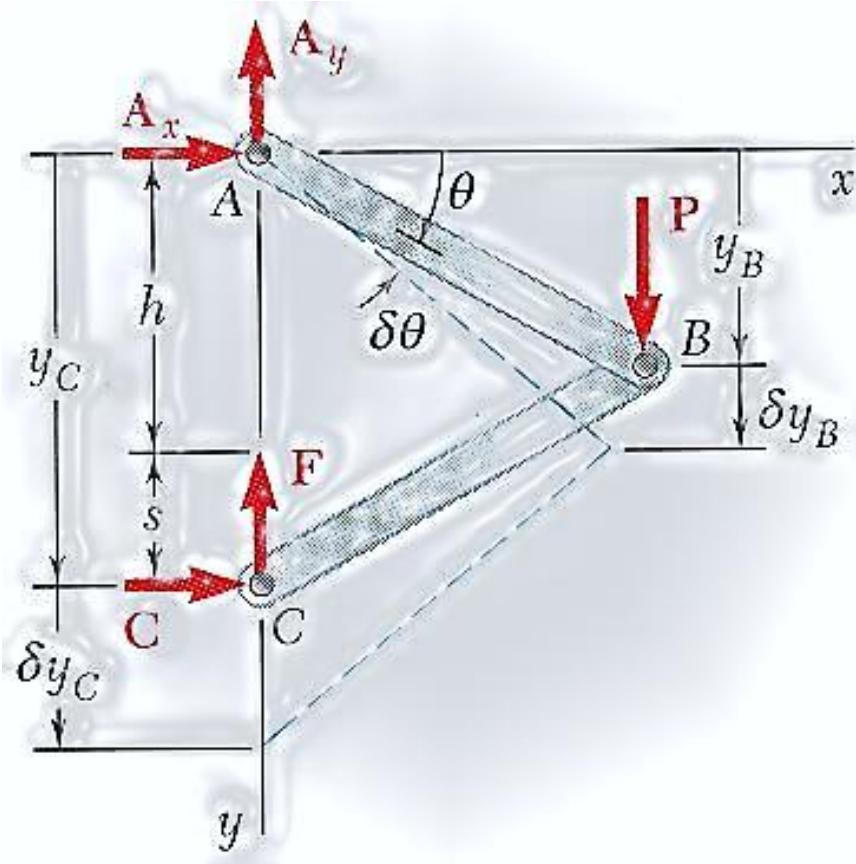
$$= k(y_C - h)$$

$$= k(2l \sin \theta - h)$$

$$0 = P(l \cos \theta \delta \theta) - k(2l \sin \theta - h)(2l \cos \theta \delta \theta)$$

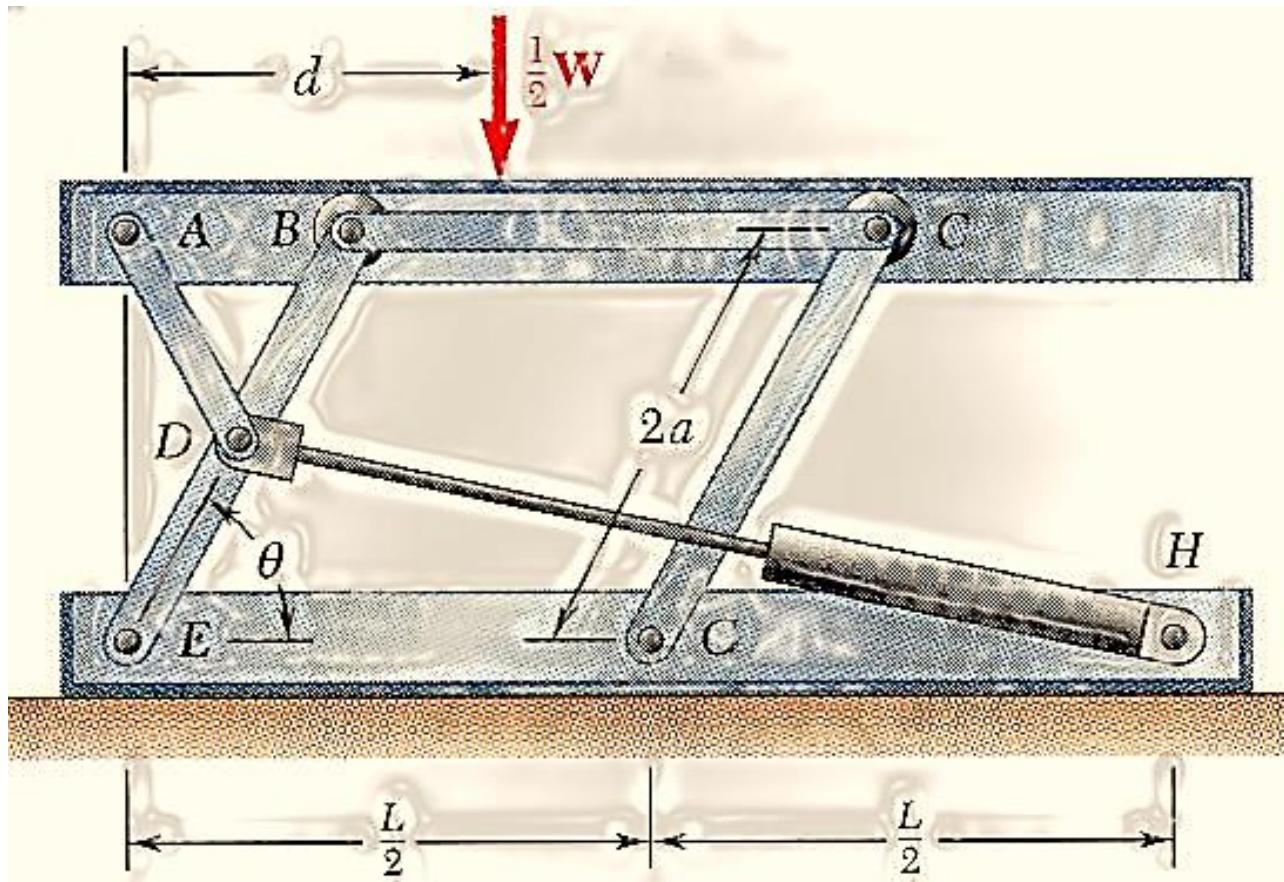
$$\sin \theta = \frac{P + 2kh}{4kl}$$

$$F = \frac{1}{2}P$$



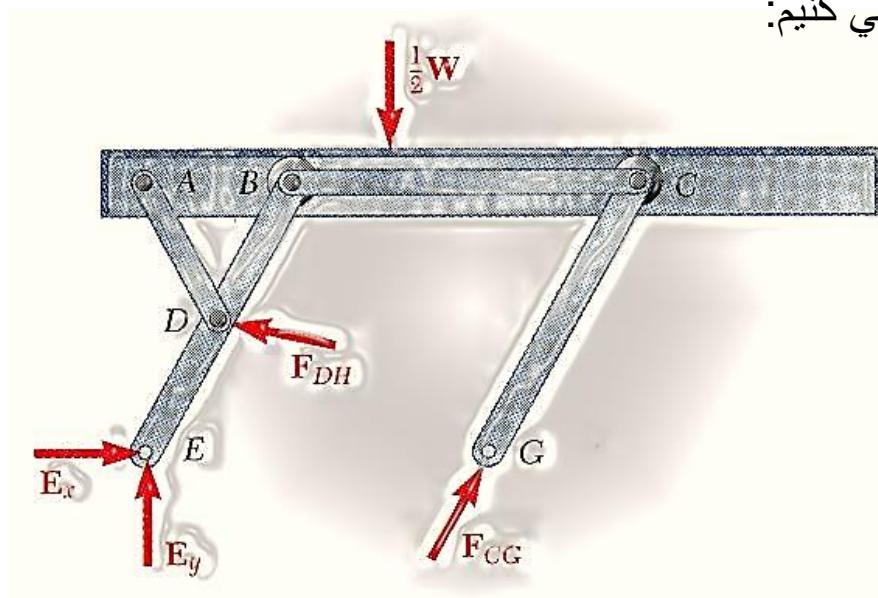
مثال ۳

□ می خواهیم با کمک یک میزبالابر هیدرولیکی صندوقی به جرم 1000kg را بالا ببریم. اگر صندوق طوری روی سیستم قرار داده شود که نصف وزنش توسط آن تحمل شود. مطلوبست نیروی واردہ به هر سیلندر طوریکه $\theta=60^\circ$ به ازای $L=3.2\text{m}$ و $a=0.7\text{m}$



مثال ۳

✓ ابتدا دیاگرام جسم آزاد سکو را رسم می کنیم:



✓ برای تغییر مکان مجازی $\delta\theta$ اصل کارمجازی را بکار می بریم.

$$\delta U = 0 = \delta Q_W + \delta Q_{F_{DH}}$$

$$\delta U = 0 = \delta Q_W + \delta Q_{F_{DH}}$$

$$0 = -\frac{1}{2}W\delta y + F_{DH}\delta s$$

مثال ۳

$$y = 2a \sin \theta$$

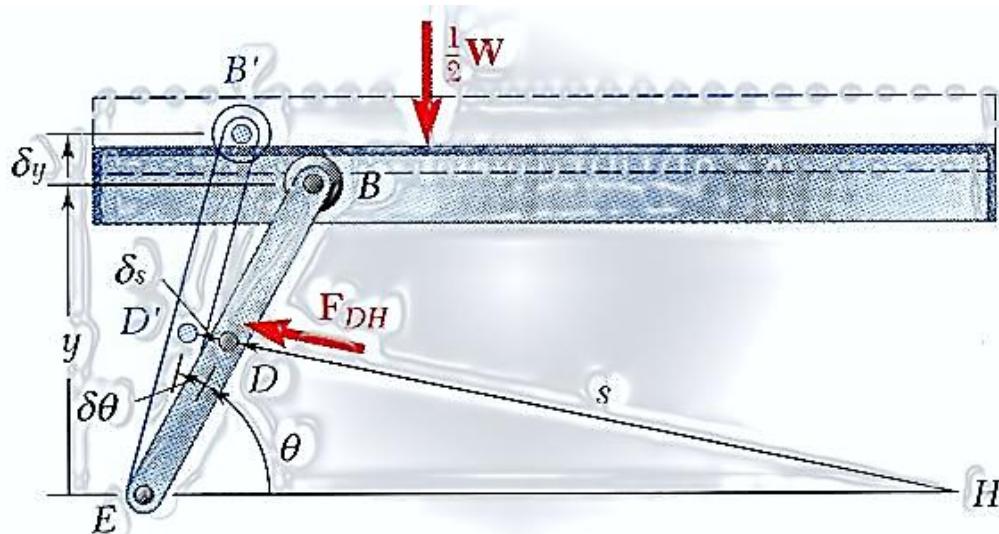
$$\delta y = 2a \cos \theta \delta \theta$$

$$s^2 = a^2 + L^2 - 2aL \cos \theta$$

$$2s\delta s = -2aL(-\sin \theta)\delta \theta$$

$$\delta s = \frac{aL \sin \theta}{s} \delta \theta$$

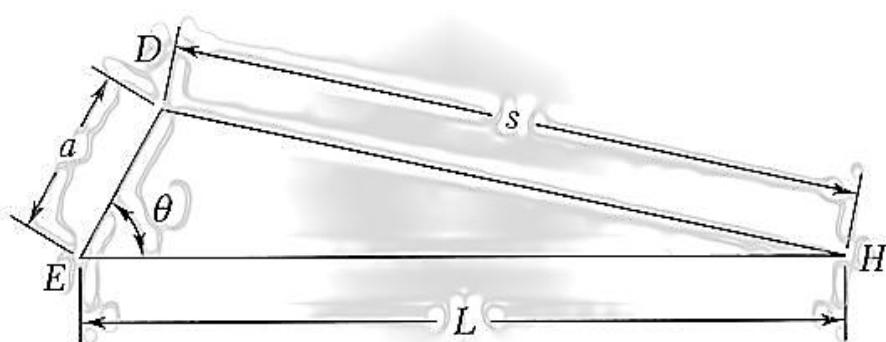
✓ با استفاده از قانون کسینوسها و مشتق گیری:



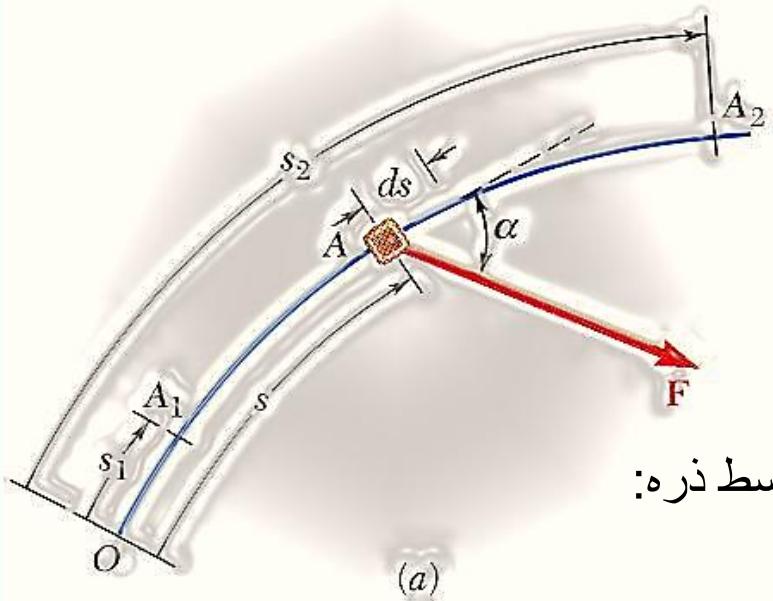
$$0 = \left(-\frac{1}{2}W\right)2a \cos \theta \delta \theta + F_{DH} \frac{aL \sin \theta}{s} \delta \theta$$

$$F_{DH} = W \frac{s}{L} \cot \theta$$

$$F_{DH} = 5.15 \text{ kN}$$

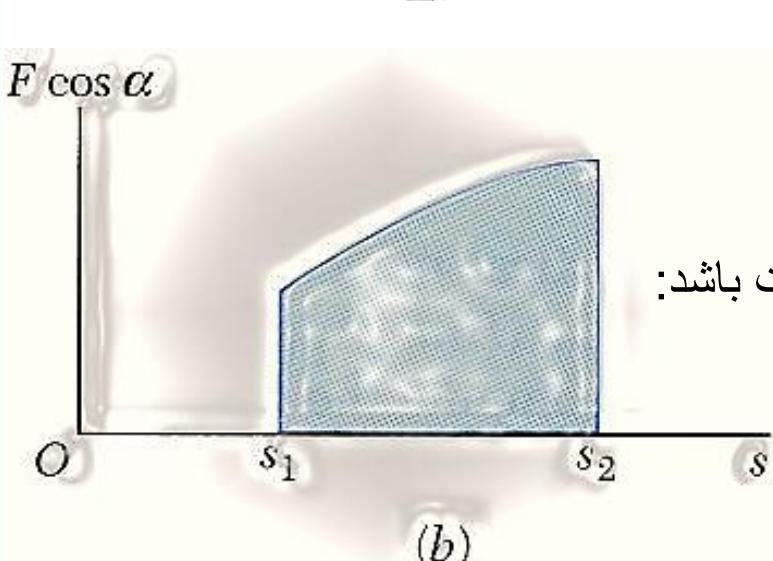


کار یک نیرو در حین یک جابجایی محدود



- کار نیرو متناظر با جابجایی بسیار کوچک dr ذره:

$$dU = \vec{F} \cdot d\vec{r} \\ = F ds \cos \alpha$$



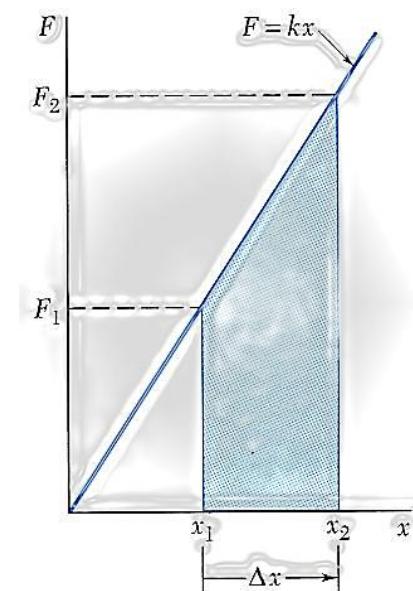
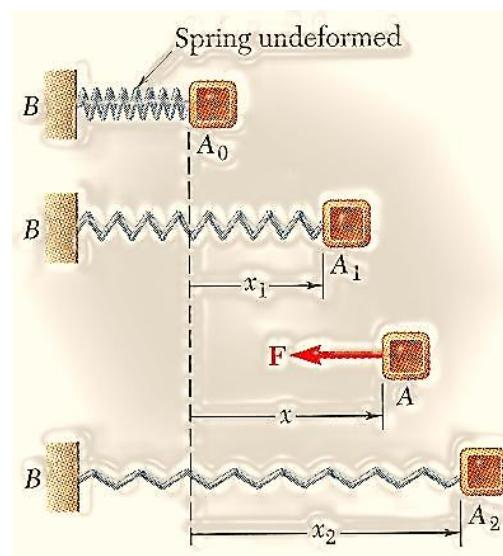
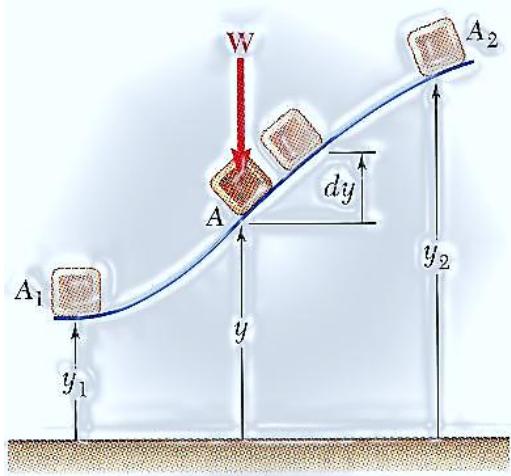
- با انتگرال گیری از رابطه فوق در طول منحنی طی شده توسط ذره:

$$U_{1 \rightarrow 2} = \int_{s_1}^{s_2} (F \cos \alpha) ds$$

- کار یک کوپل در حین یک دوران محدود جسم و قطبی کوپل ثابت باشد:

$$dU = M d\theta \\ U_{1 \rightarrow 2} = M (\theta_2 - \theta_1)$$

کاریک نیرو در حین یک جابجایی محدود



• کار نیروی وزن

$$dU = -Wdy$$

$$U_{1 \rightarrow 2} = - \int_{y_1}^{y_2} Wdy$$

$$\begin{aligned} &= Wy_1 - Wy_2 \\ &= -W\Delta y \end{aligned}$$

• کار نیروی وارد از فنر

$$dU = -Fdx = -(kx)dx$$

$$U_{1 \rightarrow 2} = - \int_{x_1}^{x_2} kx dx$$

$$= \frac{1}{2} kx_1^2 - \frac{1}{2} kx_2^2$$

$$U_{1 \rightarrow 2} = -\frac{1}{2}(F_1 + F_2)\Delta x$$

انرژی پتانسیل

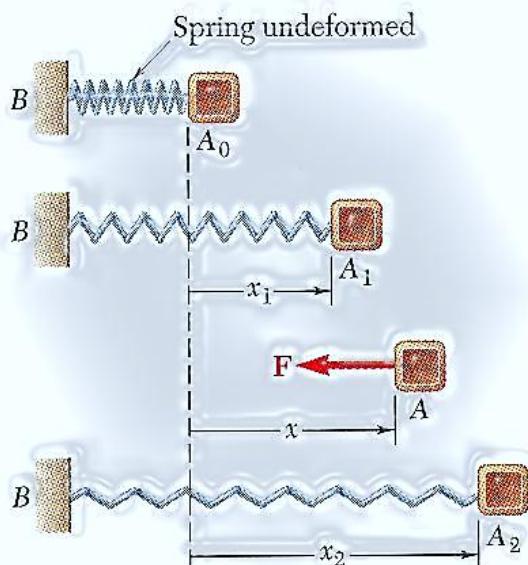
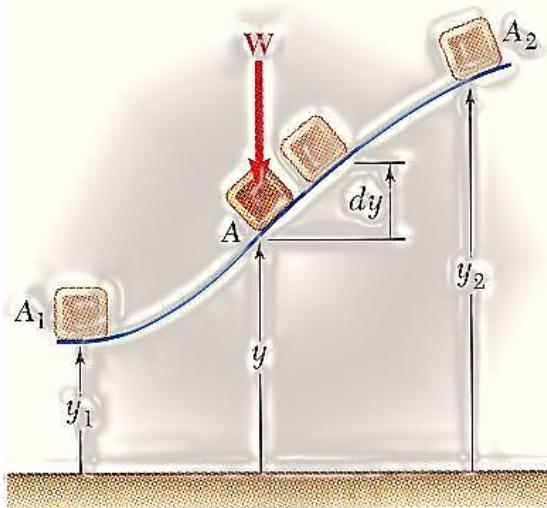
• کارنیروی وزن:

$$U_{1 \rightarrow 2} = Wy_1 - Wy_2$$

کاروزن در حین یک جابجایی محدود از کم کردن مقدار تابع W_y متضاد با مکان دوم جسم از مقدار متضاد با مکان اول جسم بدست می آید.

$$Wy = V_g = \vec{W}$$

$$U_{1 \rightarrow 2} = (V_g)_1 - (V_g)_2$$



• کار یک فنر:

$$\begin{aligned} U_{1 \rightarrow 2} &= \frac{1}{2} kx_1^2 - \frac{1}{2} kx_2^2 \\ &= (V_e)_1 - (V_e)_2 \end{aligned}$$

$$V_e = \vec{F}$$

انرژی پتانسیل

- مفهوم انرژی پتانسیل را برای نیروهای دیگری غیر از نیروهای گرانی و کشسان هم می شود بکاربرد واين مفهوم تا وقتی که جزء کار dU مربوط به نیروی مورد نظر دیفرانسیل کامل باشد معتبر است.

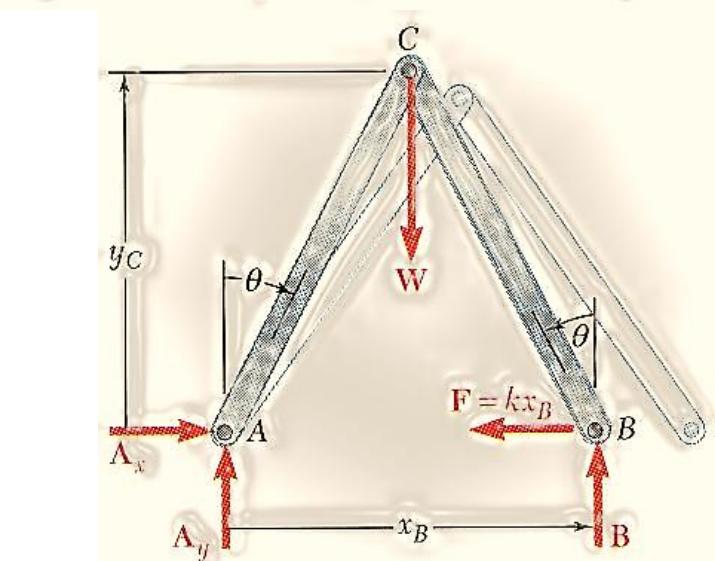
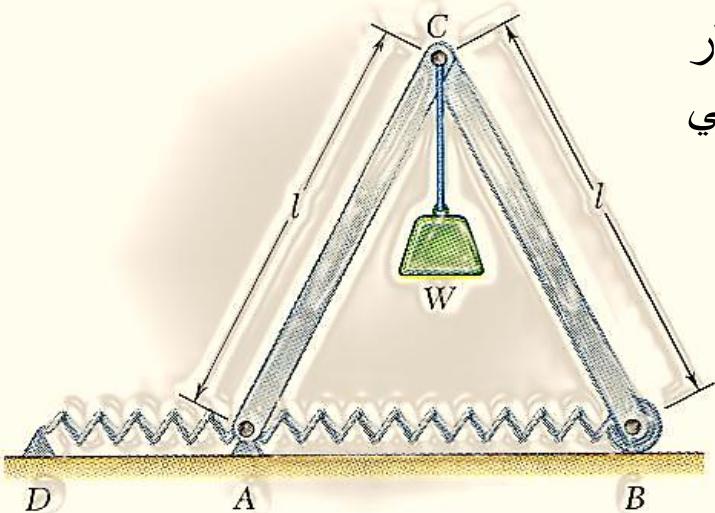
$$dU = -dV$$

$$U_{1 \rightarrow 2} = V_1 - V_2$$

- کار نیرو مستقل از مسیر طی شده و برابر با منهای تغییر انرژی پتانسیل است. نیرویی را که در معادله فوق صدق کند نیروی پایستار است.



انرژی پتانسیل و حالت تعادل



- وقتی انرژی پتانسیل یک سیستم معلوم باشد کاربرد اصل کار مجازی بطور قابل ملاحظه ای ساده می شود. لذا اگر سیستمی در حال تعادل باشد مشتق انرژی پتانسیل کل آن صفر می شود.

$$\delta U = 0 = -\delta V = -\frac{dV}{d\theta} \delta\theta$$

$$0 = \frac{dV}{d\theta}$$

- برای سیستم نشان داده شده:

$$\begin{aligned} V &= V_e + V_g = \frac{1}{2}kx_B^2 + Wy_C \\ &= \frac{1}{2}k(2l \sin \theta)^2 + W(l \cos \theta) \end{aligned}$$

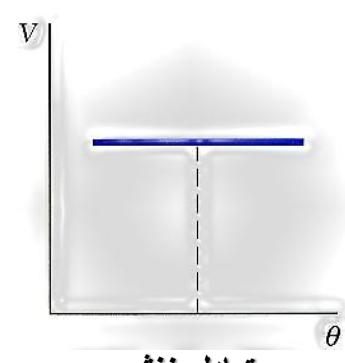
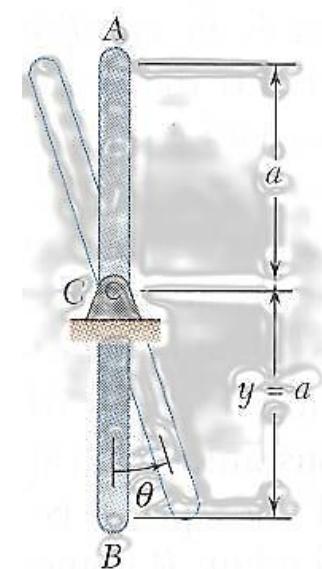
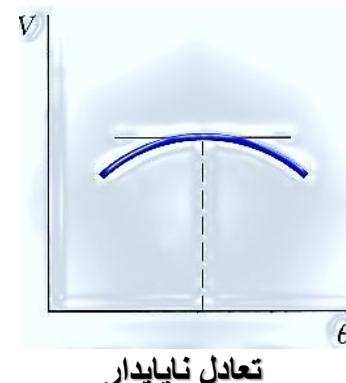
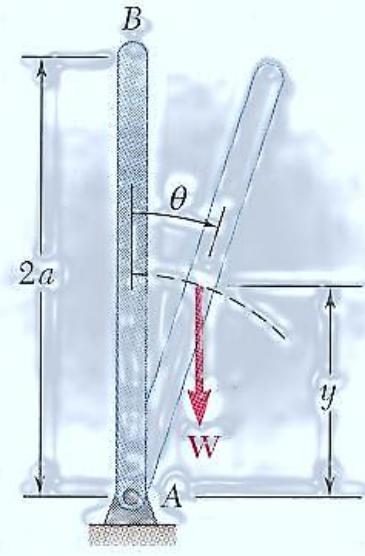
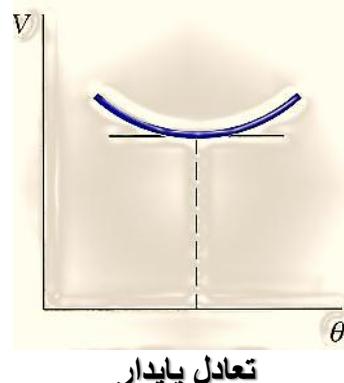
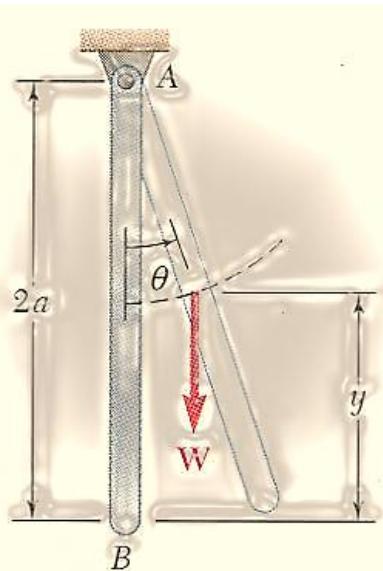
- در موقعیت تعادل:

$$\frac{dV}{d\theta} = 0 = l \sin \theta (4kl \cos \theta - W)$$

لذا دو وضع تعادل برای سیستم وجود دارد.

پایداری تعادل

$$\frac{dV}{d\theta} = 0$$

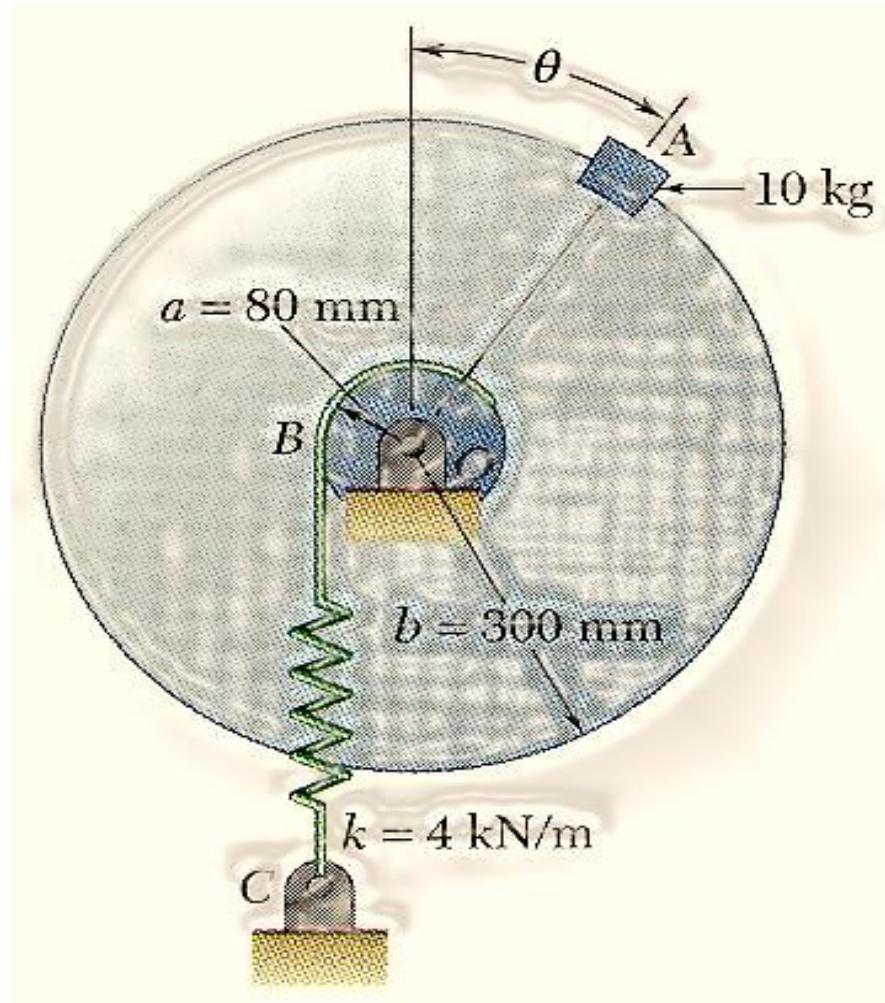


$$\frac{d^2V}{d\theta^2} > 0$$

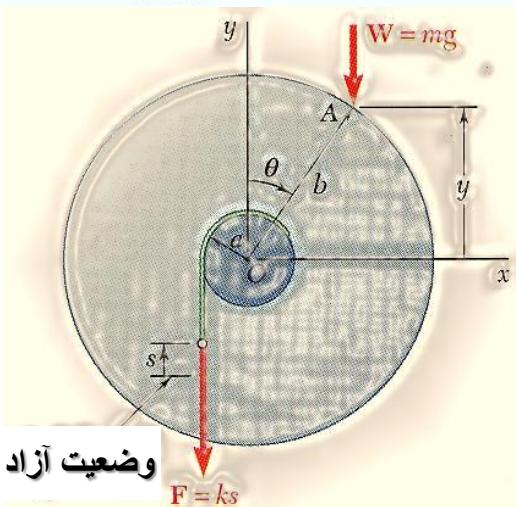
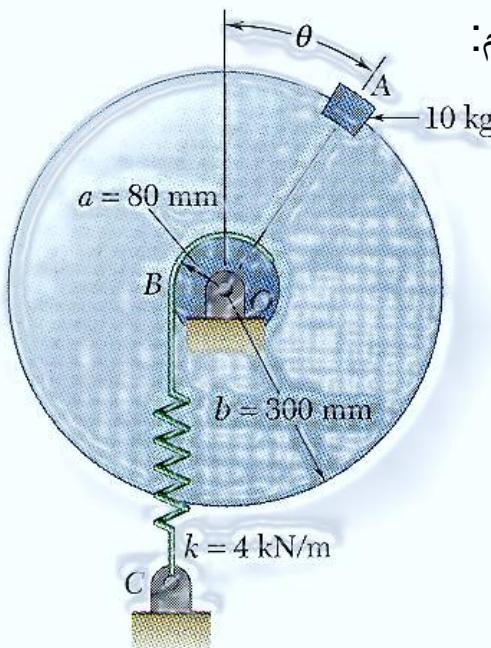
$$\frac{d^2V}{d\theta^2} > 0$$

مثال ۲

□ قطعه ای به جرم 10kg مطابق شکل به محیط دیسکی به شعاع معلوم متصل است. به ازای $\theta=0$ فر BC آزاد است. وضعیت تعادل را تعیین کنید و مشخص کنید این وضعیت (یا وضعیتها) پایدارند یا ناپایدار.



مثال ۴



- تغییر طول فنر را ز حالت آزاد با s نشان میدهیم و مبدا مختصات را نقطه O میگیریم:

$$\begin{aligned}
 V &= V_e + V_g \\
 &= \frac{1}{2}ks^2 + mgy \\
 &= \frac{1}{2}k(a\theta)^2 + mg(b\cos\theta)
 \end{aligned}$$

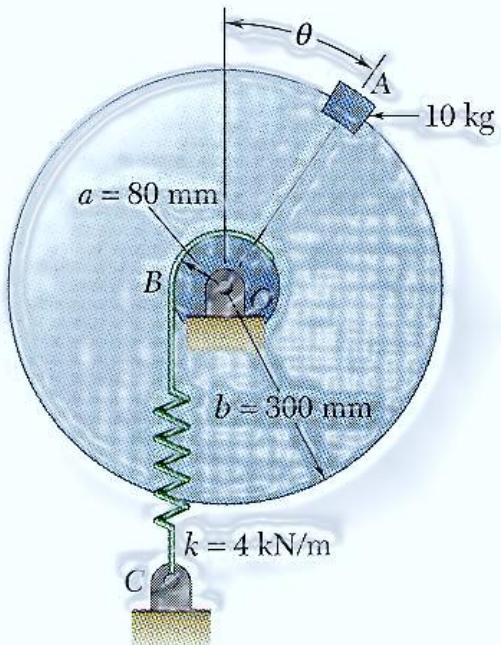
- با مساوی صفر قراردادن مشتق :

$$\frac{dV}{d\theta} = 0 = ka^2\theta - mgb\sin\theta$$

$$\begin{aligned}
 \sin\theta &= \frac{ka^2}{mgb}\theta = \frac{(4\text{kN/m})(0.08\text{m})^2}{(10\text{kg})(9.81\text{m/s}^2)(0.3\text{m})}\theta \\
 &= 0.8699\theta
 \end{aligned}$$

$\theta = 0 \quad \theta = 0.902 \text{ rad} = 51.7^\circ$

مثال ۲

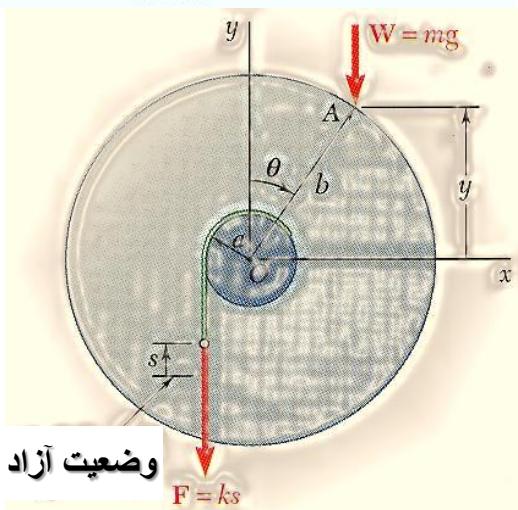


- مشتق دوم انرژی پتانسیل V نسبت به θ برابر است با:

$$\begin{aligned}\frac{d^2V}{d\theta^2} &= ka^2 - mgb \cos \theta \\ &= (4 \text{kN/m})(0.08 \text{m})^2 - (10 \text{kg})(9.81 \text{m/s}^2)(0.3 \text{m}) \cos \theta \\ &= 25.6 - 29.43 \cos \theta\end{aligned}$$

at $\theta = 0$: $\frac{d^2V}{d\theta^2} = -3.83 < 0$

نپایدار



at $\theta = 51.7^\circ$: $\frac{d^2V}{d\theta^2} = +7.36 > 0$

پایدار

Vector Mechanics for Engineers

STATICS

Ferdinand P. Beer

E. Russell Johnston, Jr.

By : M. Barzegar,M.Sc.

