

ستاتیک



لوڙو زده ڪړو وزارت
ننگرهار پوهنتون

ستاتیک

انجینر روچید دوست

انجینر روچید دوست

۱۳۹۸



Engineering Mechanics

STATICS

(For Civil Engineers)

Engr Rohid Dost

2019

ستاتیک

انجینر روید دوست



د کتاب خانگړنې:

- د کتاب نوم: ستاتیک
لیکوال: انجینر روحید دوست
کمپوز: خپله لیکوال
متن ایډیټ: دیدار عمرزی 0786060913
پښتۍ ډیزاین: ثناء الله خُواب
خپرونډوی: میهن خپرونډویه ټولنه
د چاپ شمېر: ۱۰۰۰ ټوکه
چاپ کال: ۱۳۹۷

ترلاسه کولو ځای:

- میهن کتابپلورنځی، اسحاق زی مارکېټ، لاندینی پور،
شمېرې: ۰۷۷۳۵۳۵۴۲۰-۰۷۸۸۵۲۹۱۹۴
میهن خپرونډویه ټولنه، ندیم پلازې ته مخامخ، محله جنگي، خیبر بازار پېښور
فون: 0321-9895621/0300-5981425

د چاپ حقوق له خپرونډوی ټولني سره خوندي دي

سريزه

ستاتيک د انجينري په مسلک کې يو له اساسي او مهمو مضامينو څخه دی، چې د انجينري عناصرو د تحليل او ډيزاين لپاره اساس تشکيلوي.

څرنگه چې د تېرو کلونو جنگ او جگړې زموږ د هيوادوالو په اجتماعي او اقتصادي حالت خپل منفي تاثيرات کړي، نو د معارف سيستم هم له دې منفي تاثيراتو څخه خوندي نه دی پاتې شوی، پر دې اساس زموږ د معارف څخه اکثره فارغ محصلين د رياضياتو او خارجي ژبو سره لکه څرنگه چې لازمه ده بلدتيا نه لري. نو د پوهنتون په لومړيو کلونو کې زده کوونکي نشي کولای په کافي اندازه له خارجي کتابونو استفاده وکړي. بناء پر دې پورتنۍ عواملو زه دې ته وهڅولم تر څو په ملي او روانه ژبه د خپلو هيوادوالو د فهم او پوهې مطابق د ستاتيک تر عنوان لاندې يو کتاب په پښتو ژبه وليکم تر څو محصلين د انجينري ميخانیک په اساساتو پوه شي او په اينده کې وکولای شي د بهرنۍ کتابونو څخه هم استفاده وکړي.

د دې کتاب په ترتيب کې ما د عصري ماخذونو څخه چې په نړيوال پوهنتونونو کې تدريس کېږي استفاده کړې او په هره موضوع کې مې په کافي اندازه مثالونه د شکلونو سره ځای پر ځای کړي.

د دې کتاب په لومړي فصل کې د ستاتيک او انجينري ميخانیک د پيژندنې تر څنګ ځينې عمومي مسائل چې په راتلونکو فصلونو کې ترې کار اخلو تشریح شوی، په دوهم فصل کې يې د نقطوي جسم ستاتيک تر عنوان لاندې د قوو پيژندنه او د محصله قوې لاسته راوړل واضح شوی، په درېيم فصل کې د نقطوي جسم د تعادل د شرايطو څخه په استفاده د مجهوله قوو محاسبه تشریح شوې، په څلورم فصل کې د کلکو اجسامو د عنوان لاندې د قوو مومنت محاسبه کول تشریح شوی، په پنځم فصل کې د کلک جسم د تعادل د شرايطو څخه په استفاده په کلک جسم د خارجي مجهولو قوو (عکس العملونو) محاسبه کول واضح شوي، په شپږم فصل کې د ترسونو تحليل تر بحث لاندې شوی او په اووم فصل کې د ثقل مرکز او ايرشيا مومنت محاسبه واضح شوې، همدارنگه په اتم فصل کې د داخلي قوو پيژندنه د محاسبې ميتود واضح شوی.

د پورتنې هر فصل په پای کې د نوموړي فصل لنډيز او مربوطه مسائل يا پوښتنې ځای پر ځای شوي تر څو محصلينو ته يې په يادولو کې اسانتيا رامنځته شي.

لړلیک

موضوع.....مخ

لومړی فصل پېژندنه

- 1 1.1 عموميات:
- 2 2.1 اساسي مفاهيم: Fundamental Concepts
- 4 3.1 د نیوټن قوانین:
- 5 4.1 د نیوټن جاذبوي قانون:
- 6 5.1 وزن Weight
- 6 6.1 د اندازه گیرۍ واحدات Units of Measurement
- 6 7.1 د واحداتو بین المللی سیستم یا میټریک سیستم (SI Units):
- 7 8.1 د (FPS) سیستم (US Customary units):
- 9 9.1 د واحداتو تبدیلول:
- 9 10.1 وکتورونه Vectors
- 11 11.1 د وکتورونو عملیې:
- 18 12.1 د لومړي فصل لنډيز

دویم فصل د نقطوي جسم ستاتیک

- 19 1.2 عموميات:
- 20 2.2 متلاقي قوې Concurrent Forces
- 20 3.2 د متلاقي قوو محصله:
- 20 4.2 د متلاقي قوو محصله په دوه بعدي سیستم (سطحه) کې:
- 39 5.2 په فضا کې قوه:
- 39 6.2 په فضا کې د قوې مستطیلی مرکبې:
- 43 7.2 په فضا کې د متلاقي قوو جمع کول:
- 46 8.2 د دوهم فصل لنډيز

درېيم فصل د نقطوي جسم تعادل

- 50 1.3 عموميات:
- 51 2.3 د نقطوي جسم د تعادل شرايط:
- 53 3.3 د ذري د تعادل د شرايطو څخه په استفادې سره د مسايلو حل:
- 61 4.3 د درېيم فصل لنډيز:
- 62 5.3 مسايل:

څلورم فصل د کليکو اجسامو ستاتيک

- 63 1.4 عموميات:
- 64 2.4 په کليکو اجسامو وارده قوې.
- 66 3.4 د قوې دانتقال قانون:
- 67 4.4 د قوې مومنت (Moment of Force)
- 69 5.4 د مومنت مقدار يا اندازه (Magnitude of Moment)
- 69 6.4 د مومنت جهت (Direction of Moment)
- 70 7.4 د مومنت و احداث:
- 70 8.4 د مو منتو نو محصله Resultant moment
- 74 9.4 د مومنت اصول Principle of Moment:
- 80 10.4 د قوې مومنت نظر يو محور ته:
- 81 11.4 د جوړه قوو مومنت:
- 82 12.4 د جوړه يي مومنت مساوي والی Equivalent of Couple
- 83 13.4 د جوړه يي مومنت محصله Resultant Couple Moment
- 86 14.4 د څلورم فصل لنډيز

پنځم فصل د کليک جسم تعادل

- 88 1.5 عموميات:
- 89 2.5 اتکا Support

92	3.5 ساختمانی عناصر Structural Elements
94	4.5 د ساختمانی ډولونه Types of structures
95	5.5 معینیت او نامعینیت
95	6.5 نامعین ستاتیکی سیستم
98	7.5 استواری Stability
98	8.5 د استواری لپاره شرایط
100	9.5 د ګاډرونو تعادل او د عکس العملونو محاسبه یې:
101	10.5 دایمی بار یا مړ بار Dead Load
101	11.5 د مړ بارونو پیدا کول Determination of Dead Load
138	12.5 د چوکاټ (Frame) تعادل او د عکس العملونو محاسبه یې:
145	13.5 د ترس Truss تعادل او د عکس العملونو محاسبه یې:
160	14.5 د پنځم فصل لنډیز

شپږم فصل د ترسونو تحلیل

163	1.6 عمومیات:
164	2.6 د ترسونو ډیزاین
165	3.6 ساده ترس Simple Truss
166	4.6 د ترسونو تحلیل د غوټوپه طریقه (Analysis of trusses by joint method):
176	5.6 د ترسونو تحلیل د قطعی په طریقه
180	6.6 د شپږم فصل لنډیز:

اووم فصل د ثقل مرکز

181	1.7 عمومیات:
183	2.7 د کتلې مرکز Center of massn
186	3.7 د مرکبو سطحو د ثقل مرکز
186	4.7 د مرجع محور (Axis of reference)
192	5.7 د انرشیا مومنټ Moment of Inertia

196	Theorem of Parallel Axis د موازي محورونو تيوري
199	7.7 د دايروي مقطعي د انرشيا مومنت
200	8.7 د مرکبو سطحو د انرشيا مومنت
203	9.7 د اووم فصل لنډيز
204	10.7 مسائل

اتم فصل داخلي قوې

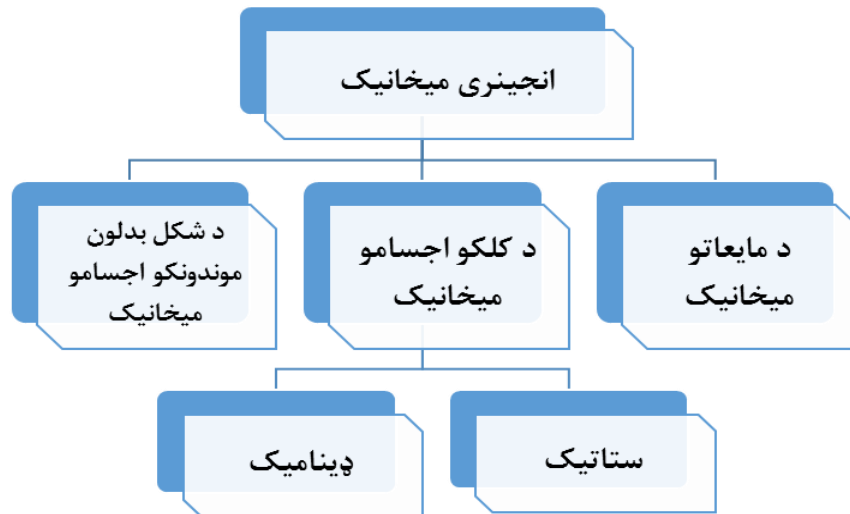
206	1.8 عموميات:
206	2.8 کوروالي مومنت (<i>Bending moment</i>)
212	3.8 ماخذونه

لومړی فصل

پېژندنه

1.1 عمومیات:

میخانیک د فزیک هغه برخه ده چې اجسام د قوو تر اغیزې لاندې د حرکت او سکون په حالت کې مطالعه کوي. او یا په بل عبارت انجینري میخانیک د قوو او په اجسامو باندې د قوو د عمل څخه بحث کوي. په سیول انجینري میخانیک په درې برخو کې مطالعه کېږي چې د انجینیري ساختمانونو په ډیزاین کې اساسی رول لري.



1.1 شکل

1-1 د کلکو اجسامو میخانیک. Mechanics of Rigid Bodies

کلک اجسام هغه اجسامو ته ویل کېږي چې د قوو د عمل له اثره شکل بدلون ونکړي. د میخانیک دغه برخه د انجینري عناصرو د تحلیل او ډیزاین لپاره اساس جوړوي چې په لاندې دوو برخو کې مطالعه کېږي:

A- ستاتیک: د میخانیک هغه برخه ده چې د اجسامو تعادل د سکون او ثابت سرعت سره د حرکت په حالت کې مطالعه کوي. ستاتیک په انجینري کې خاص اهمیت لري ځکه ډیر انجینري عناصر د تعادل په نظر کې نیولو سره ډیزاین کېږي.

B- ډینامیک: د میخانیک هغه برخه ده چې اجسام د حرکت په حالت کې د قوې تر اغیزې لاندې مطالعه کوي.

۲- د تغیر شکل موندونکو اجسامو میخانیک: Mechanics of Deformable Bodies
په سیول انجینرۍ کې د کلکو اجسامو د میخانیک د مطالعې څخه وروسته د تغیر شکل موندونکو اجسامو میخانیک مطالعه کېږي د میخانیک پدې برخه کې د اجسامو د تعادل تر څنګ په اجسامو باندې د داخلي قوو تاثیرات (د شکل بدلون) هم مطالعه کېږي.

۳- د مایعاتو میخانیک: Fluid Mechanics
دا هم د انجینرۍ میخانیک مهمه برخه تشکیلوي چې د مایعاتو پورې تړلې قوانین مطالعه کوي.

2.1 اساسي مفاهیم: Fundamental Concepts

مخکې له دې چې د انجینرۍ میخانیک په مطالعې پیل وکړو ځینې اساسي مفاهیم تر بحث لاندې نیسو.

1. اساسي کمیتونه: Basic Quantities

لاندې اساسي کمیتونه په انجینرۍ میخانیک کې استعمالیږي.

اوږدوالی (Length): په فضا کې د یوې نقطې موقعیت د ټاکلو او همدارنګه د یو فزیکي جسم د اندازې د ټاکلو لپاره استعمالیږي.

وخت (Time): د پېښو د پرلپسې والی نه عبارت دی. څرنگه چې ستاتیک کې اجسام د سکون په حالت کې مطالعه کېږي نو د ستاتیک په اصولو کې وخت خاص ارزښت نلري اما په ډینامیک کې خاص رول لوبوي.

کتله (Mass): د ذرو مجموعه چې جسم یې جوړ کړی کتله بلل کېږي.

قوه (Force): د یو جسم عمل په بل جسم عبارت له قوې څخه دی. او یا قوه د یو جسم لخوا د بل جسم کش کولو (Pulling) او یا تپله کولو (Pushing) څخه عبارت دی. قوه کېدای شي د تماس پواسطه لکه د موټر وزن په سرک، او یا هم په یوه فاصله کې عمل وکړي لکه د جاذبې او یا مقناطیسی قوه.

قوه کولای شي یو متحرک جسم د سکون حالت ته راولی او یا یو ساکن جسم متحرک کړي. نو کولای شو ووايو قوه هغه عامل دی چې جسم د حرکت یا سکون په حالت کې واقع کړي.

2. **په ستاتیک کې فرضیې:** په ستاتیک کې د مسایلو د اسانتیا لپاره ځینې فرضیې یا تصورات وجود لري چې په لاندې ډول یې تریخت لاندې نیسو.

a. ذره یا نقطوي جسم (Particle):

عبارت له هغه جسم څخه دی چې کتله ولري اما د ابعادو څخه یې صرف نظر شوی وی. دا اصطلاح په داسې مسایلو کې اجسامو ته استعمالووچې په نوموړی مسله کې جسم ابعاد کوم رول ونه لري.

b. کلک جسم (Rigid Body):

عبارت د هغه جسم څخه دی چې د مختلفو ذرو څخه جوړ شوی وی او د ذرو تر منځ فاصلي یې د قوې د عمل څخه د مخه او وروسته تغیر ونکړي.

په حقیقت کې هیڅ داسې جسم وجود نلري چې د قوې له اثره د شکل بدلون ونکړي دا چې په ستاتیک کې په اجسامو د قوو خارجي تاثیرات (تعادل) مطالعه کېږي نو د کلک جسم څخه هدف هغه جامد اجسام دي چې دواړه قوو له اثره ناچېزه د شکل بدلون وکړي او د جامد اجسامو ناچېزه بدلون په تعادل خاص اثر نلري نو ځکه په ستاتیک د مسایلو د اسانتیا لپاره د جسم د شکل بدلون څخه صرف نظر کېږي اود کلک جسم اصطلاح ورته کاروی، آما کله چې د موادو مقاومت مضمون کې په همدې جامدو اجسامو د قوې داخلي تاثیرات او د اجسامو تخریب او ډیزاین مطالعه کېږي. نو بیا اجسامو ته کلک اجسام نه شو ويلي او هلته یې د شکل بدلون هم په نظر کې نیسو اومطالعه کووې. ځکه د جامد جسم ډیره کمه اندازه د شکل بدلون د جسم په تخریب کې رول لري.

c. متمرکز بار (Concentrated load)

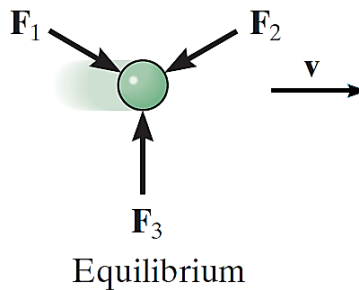
د خارجي قوې عمل ته بار ویل کېږي، نو کله چې یو جسم د بل جسم په نسبتا کوچنی برخه یا سطحه عمل وکړي نوموړی بار یا قوه په متمرکز شکل فرضیږي یعنی داسې فرضیږي چې په

یوه نقطه یې عمل کړی، لکه زمونږ وزن په فرش باندې او یا هم د یو ټایر وزن په سرک او یا د ریل په پټلی.

3.1 د نیوټن قوانین:

د نیوټن قوانین په انجینری میخانیک کې بنسټیز رول لري چې په لاندې ډول یې تشریح کوو.

- **لومړی قانون:** که چېرې یو جسم د سکون او یا په ثابت سرعت سره د حرکت په حالت کې وي (چې پدې حالت کې د ټولو وارده قوو محصله پري صفر وی) نو نوموړی جسم خپل حالت ته تر هغه وخته پوري دوام ورکوي ترڅو یو بله غیرمتوازنه قوه پري عمل وکړي.



2.1 شکل

- **دوهم قانون:** کله په چېرې یو جسم غیر متوازنه (*Unbalanced*) قوه عمل وکړي نوموړي جسم ته تعجیل ورکوي چې ددې تعجیل جهت د قوي د جهت مطابق او مقدار یې د قوي اوکتلي د نسبت په اندازه وی یعنې د قوي سره مستقیما او کتلی سره معکوسه رابطه لري.

$$a = F/m$$

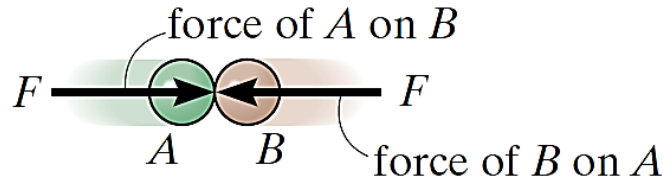
$$F = ma$$



Accelerated motion

3.1 شکل

- **دریم قانون:** د دوه جسمونو تر منځ د عمل او عکس العمل قوه سره مساوي مخالف الجهته او یوې تاثیر کرښې لرونکې وی.



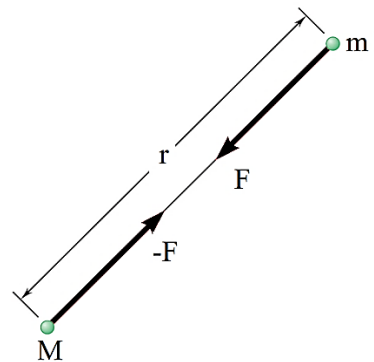
Action – reaction

شکل 4.1

4.1 د نیوټن جاذبوي قانون:

د هر دوه جسمونو تر منځ د جاذبې یوه قوه وجود لري نوموړی قوه د نیوټن پواسطه پورتنی د حرکت درې قوانینو څخه وروسته پیژندل شوي چې په لاندې ډول ده.

$$F = G \frac{m_1 m_2}{r^2}$$



شکل 5.1

په پورته فورمول کې F د دوه جسمونو ترمنځ جاذبې قوه، G جاذبوی ثابت چې قیمت یې نظر تجربوته $66,73 \cdot 10^{-12} \text{ m}^3 / (\text{kg} \cdot \text{s}^2)$ په نظر کې نیول کېږي. m_1 او m_2 د دواړو جسمونو کتلې او (r) د دواړو ترمنځ فاصله ده.

5.1 Weight

د نیوټن جاذبوي قانون په اساس د هر دوه جسمونو تر منځ جاذبوي قوه وجود لري. که چېرې یو جسم د ځمکې پر سطحه او یا ځمکې سطحې ته نژدې قرار ولري نو د ځمکې جاذبوي قوه چې مقدار یې زیات دي په جسم عمل کوي او ځان خواته یې کش کوي چې د جسم وزن بلل کېږي.

د نیوټن د جاذبوي قانون له مخې که چېرې د جسم کتله $m = m_1$ ، د ځمکې کتله $m_2 = M_e$ د جسم او ځمکې ترمنځ فاصله r په نظر کې ونیسو نو د جسم وزن به عبارت وی له:

$$W = G \frac{m \cdot M_e}{r^2}$$

د M_e ، r او G قیمتونه ثابت دی نو مساوي په g سره یې نیسو.

$$W = m \cdot g$$

پورتنی رابطه د $F = m \cdot a$ سره مقایسه کړو نو گورو چې g موږ ته تعجیل رابښایې چې د ځمکې او جسم تر منځ د فاصلې پورې اړه لري نو ځکه ویلي شو چې وزن ثابت ندي او د (r) تغیر سره وزن تغیر کوي. خو په اکثره انجینري مسایلو کې $g = 9.81$ ثابت په نظر کې نیول کېږي.

6.1 د اندازه گیری واحدات Units of Measurement

څلور اساسي کمیتونه، کتله، وخت، طول او قوې مستقل کمیتونه نه دی بلکه یو له بله سره د لاندې رابطې په اساس تړلي دي.

$$F = m \cdot a$$

د پورتنی رابطې په اساس دري کمیتونه اساسي او څلورم کمیت یې د دري اساسي کمیتونو څخه په اشتقاقی ډول لاسته راځي.

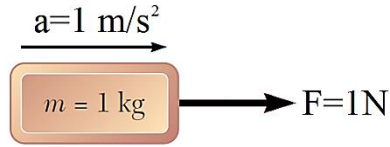
په عمومی ډول د اندازه گیری دوه سیستمونه وجود لري .

7.1 د واحداتو بین المللی سیستم یا متریک سیستم (SI Units)

پدې سیستم کې اساسي واحدات هر یو، کتله په kg طول په متر او وخت په sec اندازه کېږي د قوې واحد د $F = m \cdot a$ رابطې په اساس لاسته راځي چې په نیوټن اندازه کېږي. نو یو نیوټن قوه عبارت له هغه مقدار قوې څخه دي چې $1kg$ کتلي ته د $1m/sec^2$ په اندازه تعجیل ورکړي.

ورکړي.

$$N = \text{kg} \cdot \frac{\text{m}}{\text{sec}^2}$$



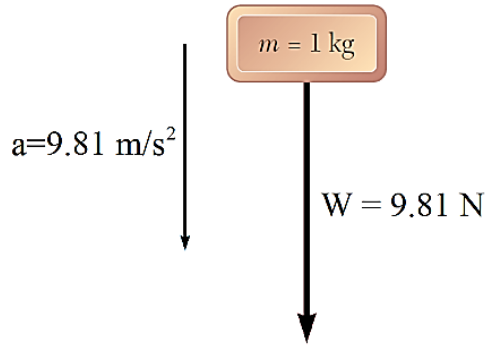
شکل 6.1

که چېرې یو جسم 1kg کتله ولري او په ستندرد موقعیت کې قرار ولري وزن یې عبارت دي له :

$$W = m \cdot g \quad g = 9,81 \frac{\text{m}}{\text{sec}^2}$$

$$W = 1 \text{kg} \cdot 9,81 \frac{\text{m}}{\text{sec}^2} = 9,81 \text{N}$$

نو د یو کېلو ګرام کتلي وزن به 9,81 N وي.



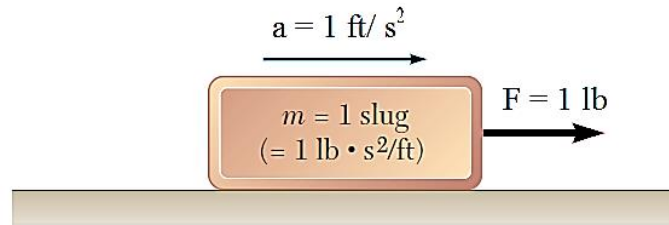
شکل 7.1

8.1 د (FPS) سیستم (US Customary units):

پدې سیستم کې اساسي واحدات په ترتیب سره وخت په ثانیه، طول په فوټ او قوه په پونډ اندازه کېږي. اشتقايي واحد په دې سیستم کې کتله ده چې په سلګ اندازه کېږي.

$$F = ma \quad 1 \text{lb} = (1 \text{ slug}) \left(1 \frac{\text{ft}}{\text{s}^2} \right)$$

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



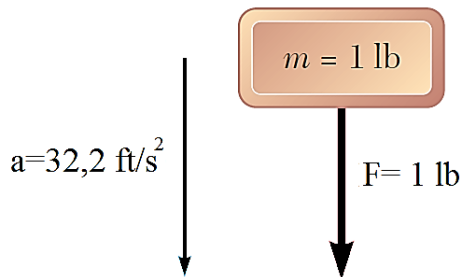
شکل 8.1

که چېرې یو جسم په ستندرد حالت کې قرار ولري نو وزن یې عبارت دي له:

$$W = m \cdot g \quad g = 32,2 \frac{\text{ft}}{\text{s}^2}$$

$$W = m \cdot g = \text{slug} \cdot 32,2 \frac{\text{ft}}{\text{s}^2} = 32,3 \text{ lb}$$

یو جسم چې یو Slug کتله ولري په ستندرد حالت کې 32,2 lb وزن لري.



شکل 10.1

Name	Length	Time	Mass	Force
International System of Units	meter	second	kilogram	newton*
SI	m	s	kg	N $\left(\frac{\text{kg} \cdot \text{m}}{\text{s}^2}\right)$
U.S. Customary	foot	second	slug*	pound
FPS	ft	s	$\left(\frac{\text{lb} \cdot \text{s}^2}{\text{ft}}\right)$	lb

*Derived unit.

1.1 جدول (د واحداتو سیستمونه)

9.1 د واحداتو تبدیلول:

لاندېني جدول د واحداتو تبدیلول د دواړو سیستمونو تر منځ رابنایي همدارنگه باید په یاد ولرو چې:

$$1\text{ft}=12\text{ in}$$

$$5280\text{ ft}=1\text{ mile}$$

$$1000\text{ lb}= 1\text{ kip (kilo-pound)}$$

$$2000\text{lb}= 1\text{ton}$$

Quantity	Unit of Measurement (FPS)	Equals	Unit of Measurement (SI)
Force	lb		4.448 N
Mass	slug		14.59 kg
Length	ft		0.304 8 m

2.1 جدول (د واحداتو تبدیلول)

په دې کتاب کې زیاتره مسایل په متریک سیستم حل شوي دي. کله چې یو مقدار په متریک سیستم کې ډیر لوی او یا ډیر کوچنی شی نو د ځینو مختارو څخه کار اخلو چې په لاندې ډول دی.

	Exponential Form	Prefix	SI Symbol
<i>Multiple</i>			
1 000 000 000	10^9	giga	G
1 000 000	10^6	mega	M
1 000	10^3	kilo	k
<i>Submultiple</i>			
0.001	10^{-3}	milli	m
0.000 001	10^{-6}	micro	μ
0.000 000 001	10^{-9}	nano	n

3.1 جدول

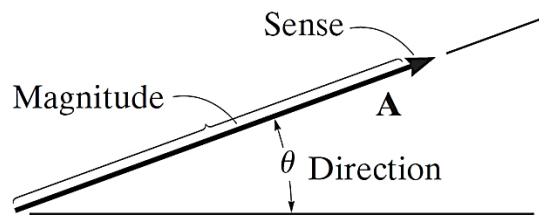
10.1 وکتورونه Vectors

دا چې قوه یو وکتوری کمیت دی او د وکتور ټول قوانین پری د تطبیق وړ دی نو لومړی د وکتور په پیژندنه او قوانینو بحث کوو ترڅو د قوو په مسایلو کې تری کار واخلو. په انجینری میخانیک کې ټول فزیکي کمیتونه په دوه ډوله اندازه کېږي.

سکالري کمیتونه: عبارت له هغه کمیتونو څخه دی چې یواځی د مقدار (Magnitude) له مخی اندازه کېږي. لکه کتله ، وخت او طول.

وکتوری کمیتونه: هغه کمیتونه دی چې د مقدار تر څنګ جهت ته هم ضرورت ولري لکه قوه ، مومنټ او داسې نور .

د وکتور ښودنه: وکتور په ګرافیکي ډول د غشی پواسطه ښودل کېږي چې د غشی طول د وکتوری کمیت مقدار (Magnitude) ، د غشی انجام د وکتوری کمیت لوری (Sense) او د غشی زاویه د ټاکلی محور سره د وکتور (Direction) یا جهت ښایي .



شکل 10.1

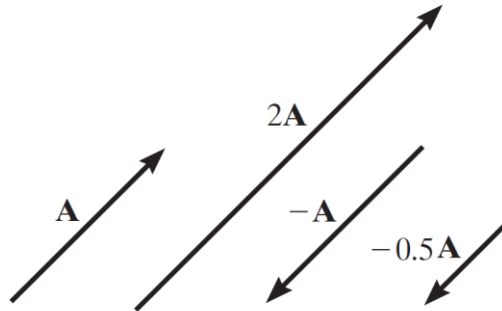
د وکتور د تاثیر کرښه د هغې کرښې څخه عبارت ده چې د وکتور د طول په امتداد دواړو خواوو ته ادامه ولري، وکتورونه کیدای شي ازاد (Free) ښویدونکی (Sliding) او یا هم سخت (Fixed) حالت ولری .

که چیرې د وکتور د تاثیر کرښه مشخص نه وي ازاد وکتور بلل کېږي، نوموړی وکتور یواځې د جهت او مقدار له مخې مشخص کېږي. که چیرې وکتور د تاثیر مشخصه کرښه ولري اما د عمل نقطې تغیر یې د جسم په حالت کې تغیر رانه ولي ښووبدونکی وکتور بلل کېږي چې د جهت او مقدار له مخی مشخص کېږی لکه په کلکو اجسامو وارده قوې، همدارنګه که چیرې د وکتور د عمل نقطه مشخصه وي نو ورته Fixed یا سخت وکتور ویلای شو چې د تاثیر کرښی ، مقدار او د عمل نقطی په واسطه مشخص کېږی لکه په تغیر شکل موندونکو اجسامو وارده قوې .

11.1 د وکتورونو عمليې:

د وکتورونو ضرب او تقسیم:

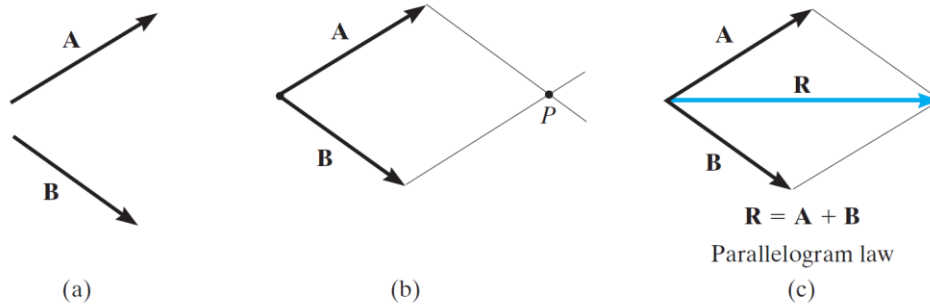
که چېرې یو وکتور د یو مثبت سکالر سره ضرب او یا پری تقسیم شی د وکتور په کمیت کې په هماغه اندازه تغیر راځي. او که چېرې د منفي عدد سره ضرب او یا پری تقسیم شی د وکتور مقدار او لوری دواړو کې تغیر راځي.



شکل 11.1

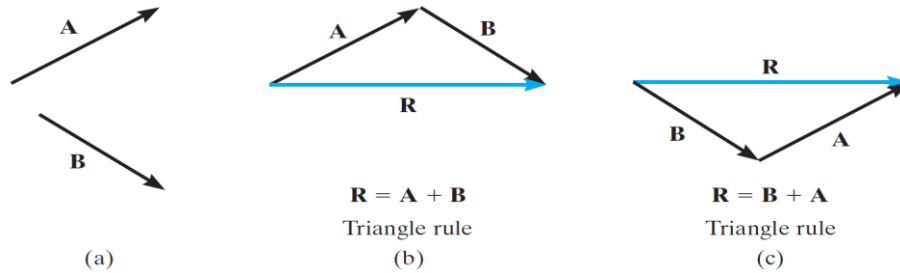
12.1 د وکتورونو جمع کول:

وکتورونه کولای شو د متوازی الاضلاع او یا انتقال په طریقه سره جمع کړو. د متوازی الاضلاع په طریقه کې دلاندې شکل مطابق لومړی د A او B وکتورونو مبدا گانې سره وصلوو بیا د A وکتور د انجام څخه د B سره موازی او د B وکتور د انجام څخه د A وکتور سره موازی کرښه رسموو چې دواړه په یوه نقطه (P) کې قطع کوي. د p نقطه له مبدا سره وصلوو چې لاسته راغلی وکتور د A او B محصله یا مجموعه ده.



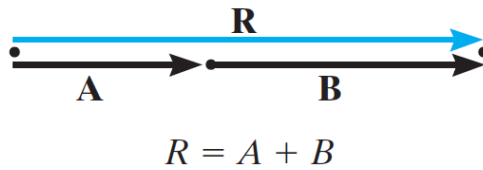
شکل 12.1

همدارنگه کولای شو وکتورونه د مثلث په شکل د انتقال یا (Head to tail) میتود په طریقه هم سره جمع کړو داسې چې د A وکتور په خپل ځای پرېږدو او د B په مساوی او موازی ډول داسې انتقالوو چې د B وکتور مېدا د A وکتور سره وصل شی بیا د B وکتور انجام د A وکتور له مېدا سره وصلوو چې همدا لاسته راغلی وکتور یې محصله ده.



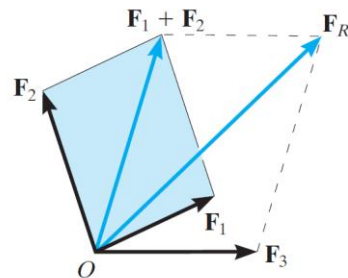
شکل 13.1

په خاص حالت کې که د A او B وکتورونه د یوې تاثیر کرښې لرونکې وی یعنی یو د بل په امتداد واقع وی نومحصله یې راساً د دواړو الجبري مجموعی څخه لاسته راځی.



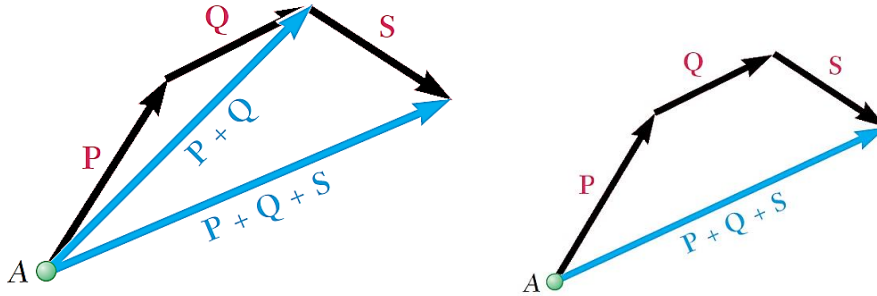
شکل 14.1

که چېرې د وکتورونو تعداد له دوه څخه زیات وی په متوازی الاضلاع طریقه کې یې لومړی ددوه وکتورونو محصله لاسته راوړو او بیا د دې محصلی اودریم وکتور محصله لاسته راوړو په همدی ترتیب سره مخ ته ځو.



شکل 15.1

خو کله چې وکتورونه له دوه څخه زیات وی اسانه طریقه یې د (head to tail) میتود دی.



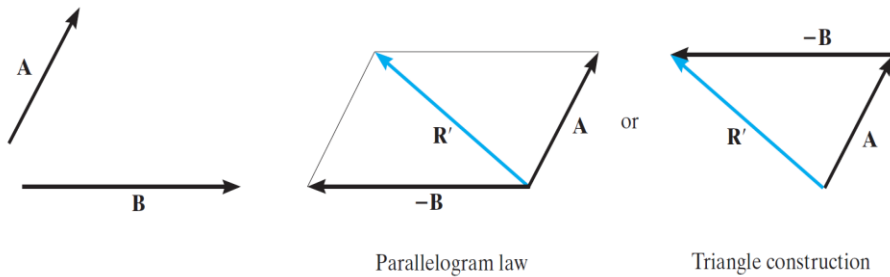
شکل 16.1

د وکتورونو تفریق:

د A او B دوه وکتورونو تفاضل حاصل یا محصله په لاندې ډول لاسته راوړو.

$$R = A - B = A + (-B)$$

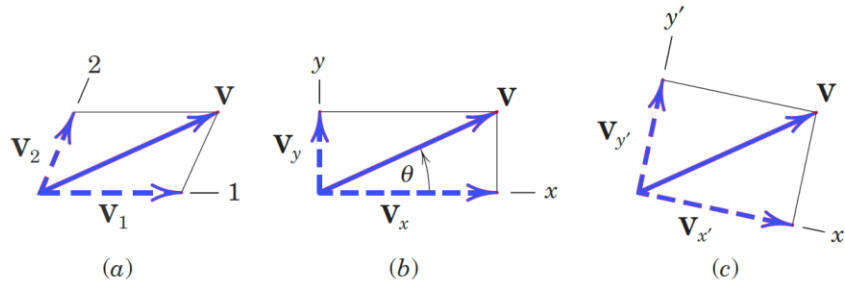
د پورتنۍ رابطې گرافیکي شکل په لاندې ډول ښودلای شو.



شکل 17.1

13.1 د وکتورونو مرکبې:

په پورته ډول که چیرې د څو وکتورونو مجموعې څخه محصله وکتور لاسته راشي، نوموړي وکتورونه یې مرکبې بلل کېږي. په خاص حالت کې که چیرې نوموړې مرکبې یو پر بل عمود وي مستطیلي مرکبې بلل کېږي. په لاندې شکل کې V_1 او V_2 د V وکتور مستطیلي مرکبې دي.

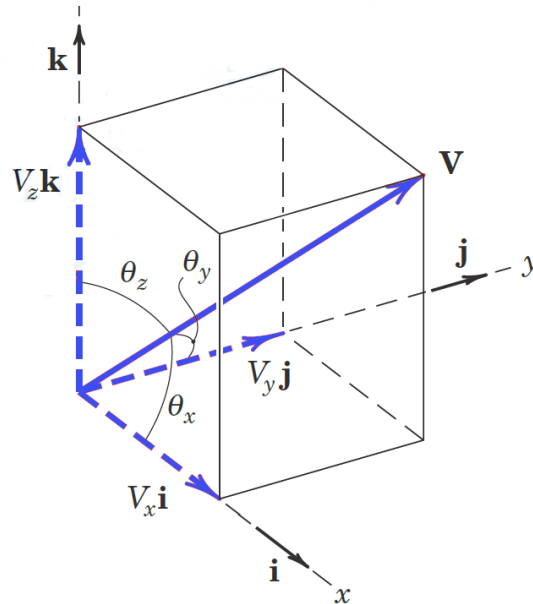


شکل 18.1

دا حتمي نه ده چې د x او y محورونه دي همپشه په عمودي او افقي حالت کې قرار ولري. بلکې کولای شو د ضرورت مطابق لکه څنګه چې په پورته شکل کې ښودل شوی د یو وکتور مستطیلي مرکبي لاسته راوړو د یو وکتور او مستطیلي مرکبو ترمنځ یې لاندې روابط وجود لري.

$$v^2 = vx^2 + vy^2 \quad \tan \theta = \frac{vy}{vx}$$

همدارنګه که چیرې یو وکتور په فضاء کې (درې بعدي) تر نظر لاندې ونیسو. نو په دې حالت کې یې محصله او د مرکبو وکتوري ښودنه د x ، y او z په محورونو په لاندې ډول ده.

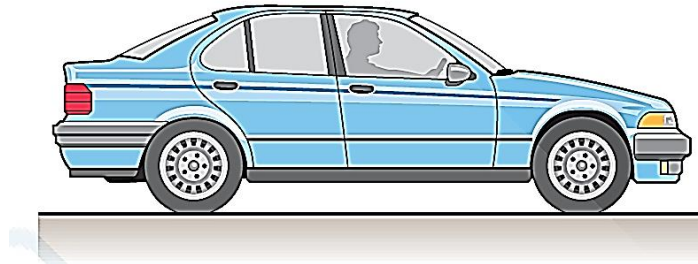


شکل 19.1

مسائل:

د یو موټر وزن په نیوټن لاسته راوړئ چې کتله یې 1400kg ده، همدارنگه د کتلې او وزن مقدارونه یې په انګلیسي سیستم کې محاسبه کړئ.

$$m = 1400 \text{ kg}$$



شکل 20.1

حل: -

$$w = m \cdot g \quad 1400 \cdot (9.81) \Rightarrow 13730\text{N}$$

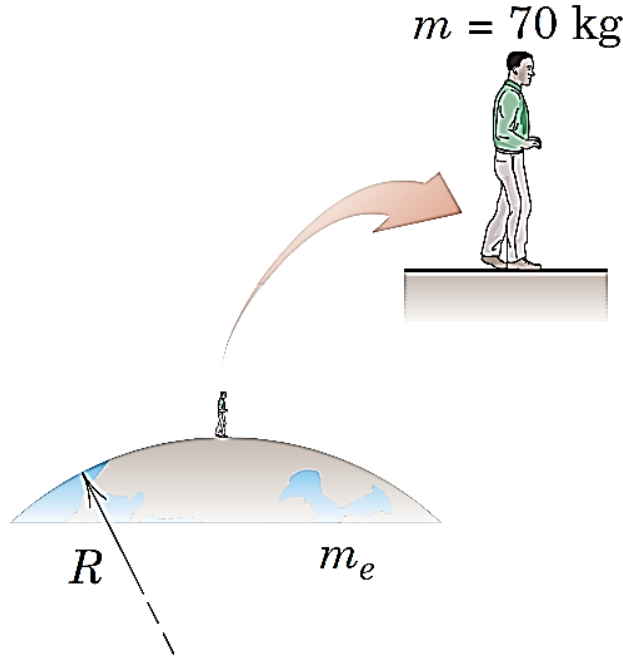
د واحداتو د تبدیلولو د جدول څخه پوهېږو چې:

$$m = 1400\text{kg} \left[\frac{\text{slug}}{14,594\text{kg}} \right] = 95,9\text{slugs}$$

د موټر وزن په lb باندې:

$$w = m \cdot g \quad (95,9)(32,2) \quad 3090 \text{ lb}$$

دوهم مثال: د نیوټن د جاذبوي قانون څخه په استفاده د یو شخص وزن چې 70kg کتله لري محاسبه کړئ، بیا د $w = m \cdot g$ فورمول څخه په استفاده یې وزن پیدا او دواړه ځوابونه سره مقایسه کړئ.



شکل 21.1

حل:

$$w = G \frac{m_e m}{r^2} = \frac{(6,673 \cdot 10^{-11})(5,979 \cdot 10^{24})(70)}{(6371 \cdot 10^3)^2} = 688N$$

$$w = m \cdot g = 70(9,81) = 687N$$

مثال: د $2km/h$ تاسې m/s ته تبدیل کړئ او هم وویاست چې خومره ft/s کېږي.

حل:

خرنگه چې $1km = 1000m$ او $1h = 3600s$ کېږي نو.

$$\begin{aligned} 2km/h &= \frac{2km}{h} \left(\frac{1000m}{km} \right) \left(\frac{1h}{3600s} \right) \\ &= \frac{2(1000m)}{1(3600s)} = \frac{2000m}{3600s} = 0,556m/s \end{aligned}$$

څرنګه چې (1ft= 0,3048m) او (1m=3,28ft) کېږي نو

$$0,556 \frac{m}{s} = 0,556 \frac{3,28}{s} ft = 1,82 \frac{ft}{sec}$$

مثال: SI په سیستم کې د مناسب وروستاړی په کارولو سره لاندې مقدار محاسبه کړئ.

(a) (50 mN) (6 GN)

(b) (400 mm) (0,6 MN)²

(c) 45 MN³/ g00 Gg

حل:

لومړی ټول مقدار په اساسي واحداتو تبدیلوو.

لومړی مقدار

$$\begin{aligned} (50mN)(6GN) &= [50.(10)^{-3} N][6(10)n] \\ &= 300(10)^6 N^2 = 300.(10)^6 (KN)^{-3} \\ &= 300.(10)^6 (10^3 KN)^2 = 300.10^6.10^{-6} KN^2 \\ &= 300KN^2 \end{aligned}$$

نوټ: دا باید په یاد ولرو چې -

$$KN^2 = (KN)^2 = (10^3 N^2) = 10^6 N^2$$

دوهم مقدار:

$$\begin{aligned} (400mm)(0,6MN)^2 &= [400(10^{-3})m][0,6(10^6)N]^2 \\ &= [400(10^{-3})m][0,36(10^{12})N^2] \\ &= 144(10^9)m.n^2 \Rightarrow 144Gm.N^2 \end{aligned}$$

همدارنګه کولای شو ولیکو:

$$\begin{aligned} 144(10)^9 m.N^2 &= 144m.(10^{-6} MN)^2 = 144m.10^{-12} MN^2 \\ &= 0,144m.MN^2 \end{aligned}$$

درېیم مقدار:

$$\begin{aligned} \frac{45MN^3}{900Gg} &= \frac{45(10^6 N)^3}{900(10^6)kg} = \frac{45 \cdot 10^{18} N^3}{900 \cdot 10^6 KG} \\ &= 50(10)^8 N^3 / kg = 50 \cdot 10^8 \frac{(10^{-3} KN)^3}{kg} \\ &= 50 KN^3 / kg \end{aligned}$$

14.1 د لومړي فصل لنډيز

په دې فصل کې د میخانیک او ستاتیک پیژندنه، اساسي مفاهیم او په ستاتیک کې فرضیې د واحداتو پیژندنه، یو پر بل تبدیل او د وکتورونو پیژندنه ولوستل شوه. د دې فصل د لوستلو په نتیجه کې به تاسې د ستاتیک د پیژندنې تر څنګ په دې وتوانېږي چې یو وکتور مستطیلي مرکبې لاسته راوړي.

همدارنګه واحدات یو پر بل تبدیل او د نیوټن د قوانینو څخه په استفاده د یو جسم وزن پیدا کړئ.

دویم فصل

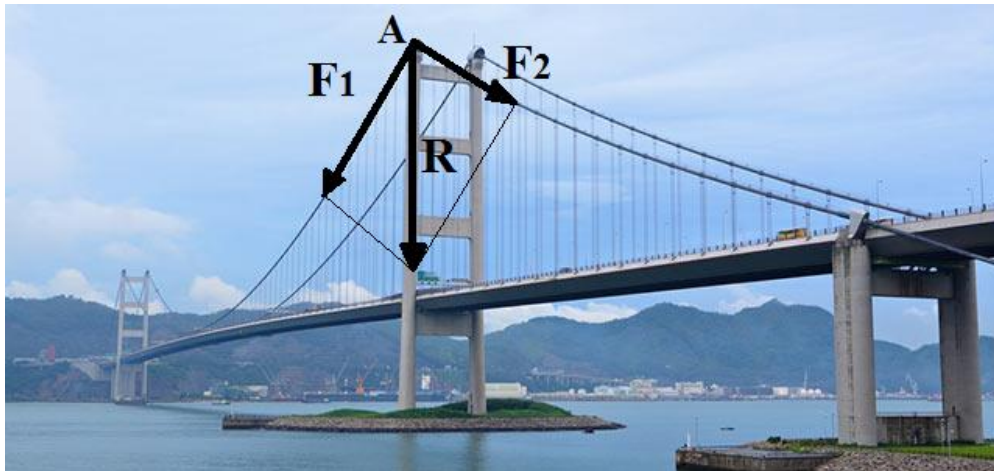
د نقطوي جسم ستاتیک

Statics of Particles

1. 2 عموميات:

د دې لپاره چې یو انجینر وکولای شي ساختمانونه ډیزاین کړي، نو د ساختمان په یوه نقطه باندې د وارده قوو په تاثیراتو باید وپوهېږي.

د مثال په ډول په لاندې شکل کې گورو چې د پل د پایې په پورتنۍ (A) نقطه کې دوه قوې (F_1 , F_2) د کیبلونو پواسطه واقع شوي چې یو یې د پل پایه یو خوا او بل یې بله خوا کش کوي. که چیرې د دواړو قوو تاثیرات مطالعه کړو نوموړی قوی پایه په کوروالي کې نه بلکې په فشار کې واقع کوي چې د پایې په ډیزاین کې د F_1 او F_2 قوی نه بلکه ددوی معادله قوه یا محصله R چې پایه په فشار کې واقع کوي په نظر کې نیول کېږي. نو په دې اساس که چیرې د یو جسم په یوه نقطه څو قوې عمل وکړي مونږ باید په لمړی قدم کې نوموړی قوی په یوه معادله قوه تبدیل کړو او بیا ډیزاین پرمخ یوسو.



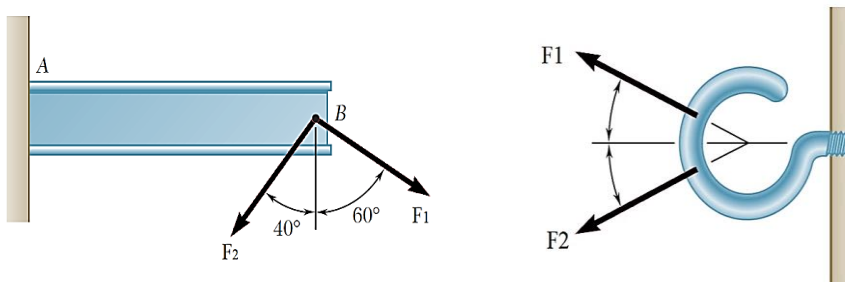
شکل 1. 2

د ستاتیک په دې برخه کې همدې مثال ته ورته مسائل چې د جسم په یوې نقطې د څو قوو تاثیرات د یوې معادلې قوې پواسطه ښودل چې محصله قوه بلل کېږي بیان شوی.

څرنگه چې په دې ډول مسائلو کې د جسم ابعاد رول نلري بلکې یواځې د جسم په یوه نقطه د وارده قوو تاثیرات مطالعه کېږي نو په دې اساس ورته ذروي یا نقطوي جسم ستاتیک وايي.

2.2 متلاقي قوي Cuncurent Forces

که چېرې د یو جسم په یوه نقطه څو قوي واردې شي نوموړو قوو ته متلاقي قوي وايي یا په بل عبارت که چېرې د څو قوو د تاثیر نقطه یوه وي متلاقي قوي بلل کېږي.



شکل 2.2

3.2 د متلاقي قوو محصله:

د دوه یا څو متلاقي قوو تاثیرات کولای شو د یوې قوې په واسطه وښايو چې نوموړې قوې ته د متلاقي قوې محصله وايي.

4.2 د متلاقي قوو محصله په دوه بعدي سیستم (سطحه) کې:

محصله قوه په لاندې طريقو سره محاسبه کېږي.

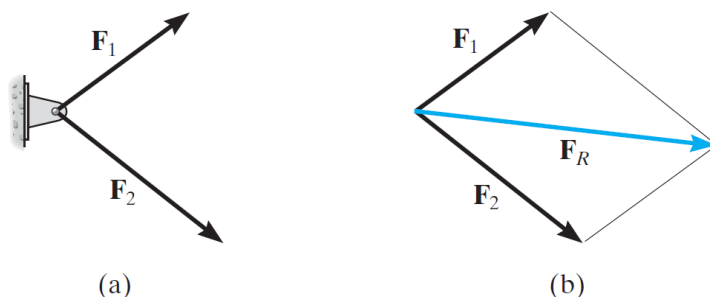
۱. د متوازي الاضلاع طريقه ۲. د مستطیلی مرکبوتريقه

(۱) د متوازي الاضلاع په طريقه:

دا طريقه دوه مرحلې لري لمرې مرحله يې گرافيکې او دوهمه يې تحليلي يا مثلثاتي مرحله ده.

گرافیکي مرحله :

په دې مرحله کې د راکړل شوو قوو څخه متوازی الاضلاع جوړوو د مثال په ډول لاندې شکل په نظر کې نیسو، لومړی د F_1 قوې د انجام څخه د F_2 سره موازی رسموو او بیا د F_2 قوې د انجام څخه د F_1 سره موازی رسموو د تقاطع نقطه د قوو د مبدا سره وصلوو. چې همدا د F_1 او F_2 قوو محصله ده.

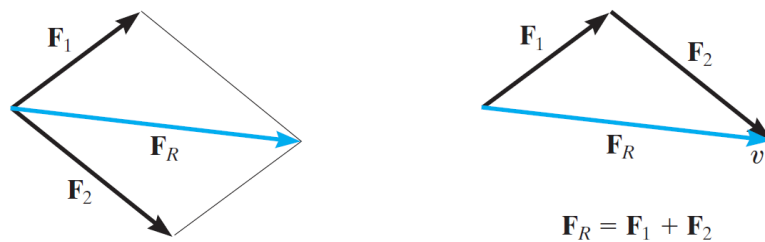


شکل 3.2

په پورتنی مثال کې F_1 او F_2 د مرکبي F_R او دې مرکبو محصله ده

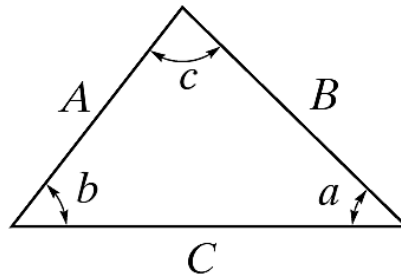
تحليلي يامثلثاتي مرحله :

په دې مرحله کې لومړی د متوازی الاضلاع یوه برخه چې مثلث تشکیلوي په نظر کې نیسو.



شکل 4.2

بیا په یوه مثلث کې چې د مثلث دوه ضلعي مرکبي او یوه ضلع یې محصله تشکیلوي د ساین او کوساین قضیه تطبیقوو او مجهول کمیتونه لاسته راوړو. نوموړی قضیې په لاندې ډول دی او په هر ډول مثلث کې د تطبیق وړ دی.



شکل 5.2

Cosine law:

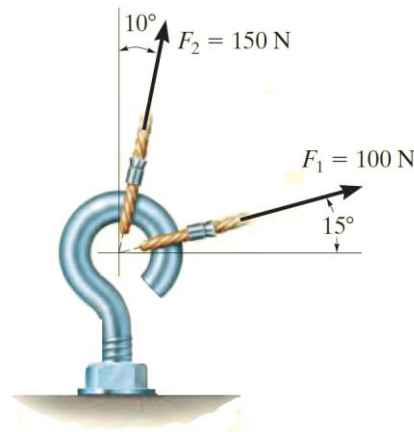
$$C = \sqrt{A^2 + B^2 - 2AB \cos c}$$

Sine law:

$$\frac{A}{\sin a} = \frac{B}{\sin b} = \frac{C}{\sin c}$$

مثال 1.2:

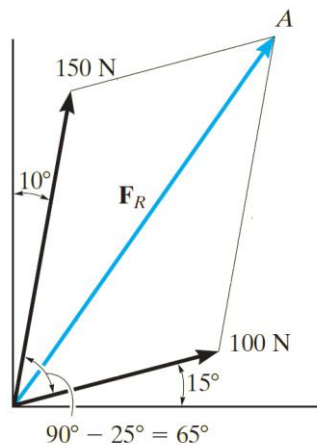
یو چنگک د لاندې شکل مطابق د دوه قوو تر اغیزی لاندې راغلی تاسی د نوموړو قوو د محصله قوې مقدار او د x محور مثبت جهت سره زاویه محاسبه کړی.



شکل 6.2

گرافیکي حل:

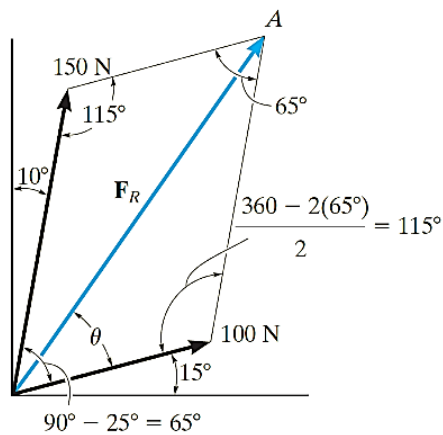
لومړی یې محاسبوی شیما د x او y په محوراتو کې رسموو او متوازی الاضلاع تشکیلوو. چې محصله F_R لاسته راځی.



شکل 7.2

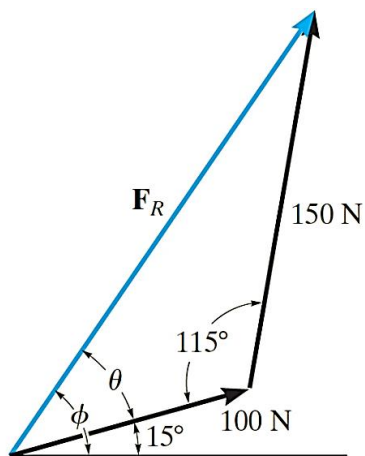
مثلثاتي (تحليلي) حل:

د معلومو زاويو او هندسي قوانینو څخه په استفاده کولای شو په لاندې ډول زاويې پیدا کړو.



شکل 8.2

د پورته متوازي الاضلاع څخه يو مثلث يې په نظر کې نيسو گورو چې د محصله قوې او د ټاکلي محور سره يې زاويه مجهوله ده چې د محصله قوې د محاسبې لپاره د کوساين د قضيې څخه استفاده کوو.



شکل 9.2

$$F_R = \sqrt{(100\text{N})^2 + (150\text{N})^2 - 2(100\text{N})(150\text{N}) \cos 115^\circ}$$

$$= \sqrt{10000 + 22500 - 30000(-0.4226)} = 212.6 \text{ N}$$

همدارنگه د زاويې د پیدا کولو سره د ساین قضیې څخه استفاده کوو.

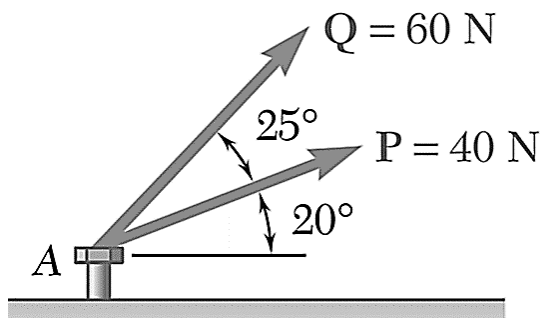
$$\frac{150 \text{ N}}{\sin \theta} = \frac{212.6 \text{ N}}{\sin 115^\circ}$$

$$\theta = 39.8^\circ$$

$$\sin \theta = \frac{150 \text{ N}}{212.6 \text{ N}} (\sin 115^\circ)$$

مثال: 2.2

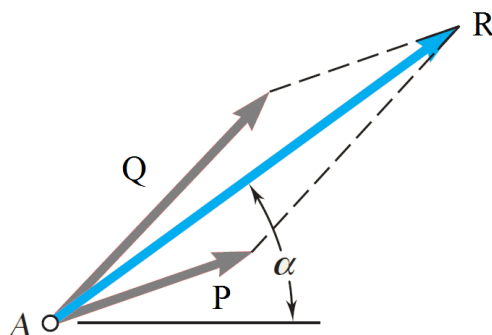
یو بولټ د لاندې شکل مطابق د دوه قوو تر اغیزی لاندې راغلی تاسی د محصله قوې مقدار او د X محور له مثبت جهت سره زاویه محاسبه کړی.



شکل 10.2

گرافیکې حل:

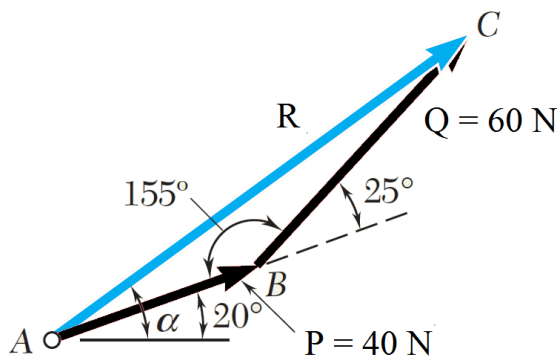
دلته هم د مخکې په شان لومړی متوازی الاضلاع تشکیلوو چې د A او B نقطې په وصل کولو سره محصله لاسته راځي باید په یاد ولرو چې د خطکش او نقالی څخه په استفاده هم کولای شو د محصله قوې مقدار او د α زاویه محاسبه کړو.



شکل 11.2

مثلاثي (تحليلي) حل:

د مثلاثي حل لپاره د متوازی الاضلاع یو مثلث په نظر کې نیسو او د معلومو قیمتونو څخه په استفادی لاندې زاویې پیدا کوو.



شکل 12.2

د محصله قوې د پیدا کولو لپاره د کوساین د قضیې څخه کار اخلو.

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

$$R = \sqrt{(40 \text{ N})^2 + (60 \text{ N})^2 - 2(40)(60) \cos 155^\circ}$$

$$R = 97.73 \text{ N}$$

همدارنگه د دې لپاره چې د پورتنی مثلث د A زاویه پیدا کړو د ساین قضیه استعمالوو.

$$\frac{\sin A}{Q} = \frac{\sin B}{R} \quad , \quad \frac{\sin A}{60} = \frac{\sin 155^\circ}{97.73}$$

$$\sin A = \frac{(60) \sin 155^\circ}{97.73}$$

د پورتنی محاسبی څخه لاسته راځی چې:

$$A = 15.04^\circ$$

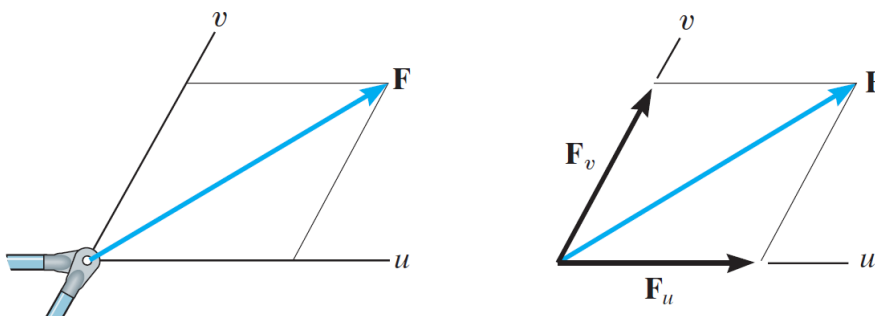
اوس د محصله قوې زاویه د X محور سره په لاندې ډول لاسته راوړو .

$$\alpha = 20^\circ + A = 20^\circ + 15.04^\circ = 35.04^\circ$$

په پورته مسایلو کې مو د دوه قوو محصله لاسته راوړله خو په ستاتیک کې ځینې مسائل داسې وي چې محصله یې معلومه وي اما یوه یا دواړه مرکبې یې مجهولې وي چې د دې ډول مسائلو د حل لپاره هم د پورتنی طریقې څخه استفاده کولای شو یعنی لومړی متوازی الاضلاع تشکیلوو او بیا یې په یو مثلث کې مثلثاتي تحلیل کوو. د مثال په ډول غواړو د F1 د قوې مرکبې د u او v په محورونو چې زاویې یې معلومې دي لاسته راوړو.

گرافیکي حل:

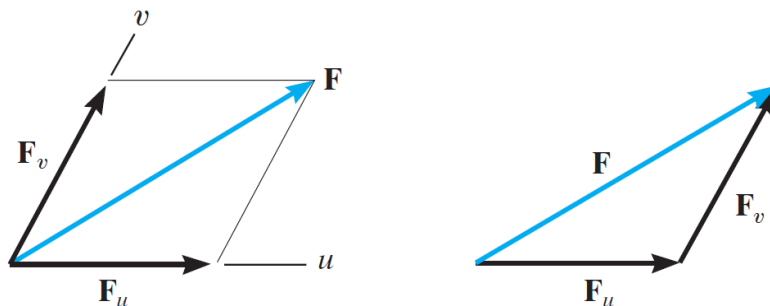
څرنګه چې د F قوې مقدار معلوم دی نو د F د قوې د انجام څخه د u محور سره موازي رسموو، تر څو د V محور قطع او د V په محور مرکبه (Fv) لاسته راشی بیا د V محور سره موازي رسموو تر څو U په محور مرکبه (Fu) لاسته راشي. په دې ترتیب به متوازی الاضلاع تشکیل شي.



شکل 13.2

تحليلي يا مثلثاتي حل:

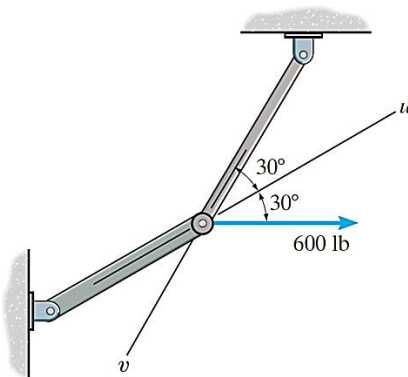
دلته نور د مخکې په شان يو مثلث يې په نظر کې نيسو او د ساين يا کوساين د رابطې څخه په استفاده مجهولې مرکبې پيدا کوو.



شکل 14.2

3.2 مثال:

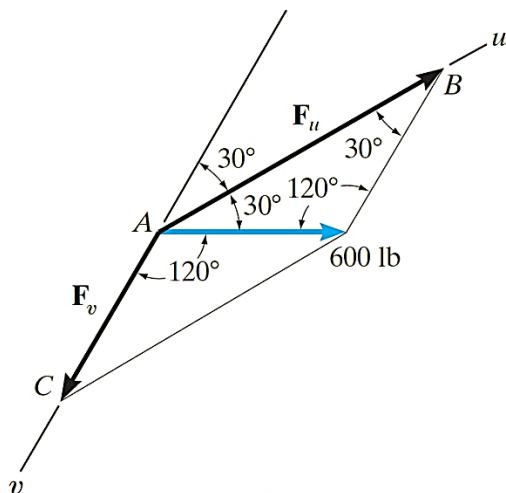
په شکل کې ورکړل شوی 600lb افقي قوې مرکبې د u او v په محورونو باندې لاسته راوړی.



شکل 15.2

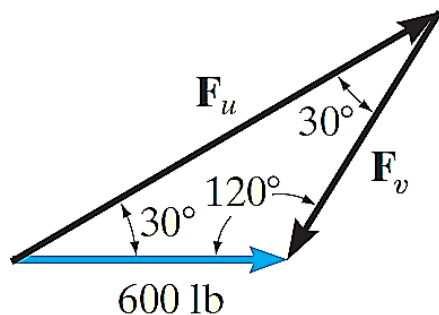
حل:

د نوموړې قوې مرکبې کولای شو چې د متوازي الاضلاع په طريقې لاسته راوړو داسې چې د 600lb قوې د انجام نه د u محور سره موازي خط تر سيموو تر څو د v محور د C په نقطه کې قطع کړی چې په دی ډول د V په محور مرکبه لاسته راځی په عين ډول د v محور سره موازي خط تر سيموو تر څو د U محور د B په نقطه کې قطع کړی چې په دی ډول د U په محور مرکبه لاسته راځی.



شکل 16.2

د همدې متوازی الاضلاع نیمه برخه په نظر کې نیسو او د \sin قضیه پرې تطبیقوو.



شکل 17.2

$$\frac{F_u}{\sin 120} = \frac{600 \text{ lb}}{\sin 30}$$

$$F_u = 1039 \text{ lb}$$

$$\frac{F_v}{\sin 30} = \frac{600 \text{ lb}}{\sin 30}$$

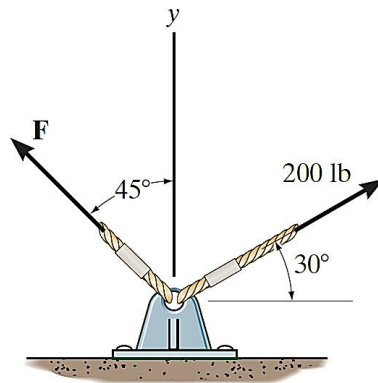
$$F_v = 600 \text{ lb}$$

د F_u قوې څخه معلومیږي چې ځینی وختونه د مرکبې قوې مقدار له محصله قوې نه هم زیاته

وي.

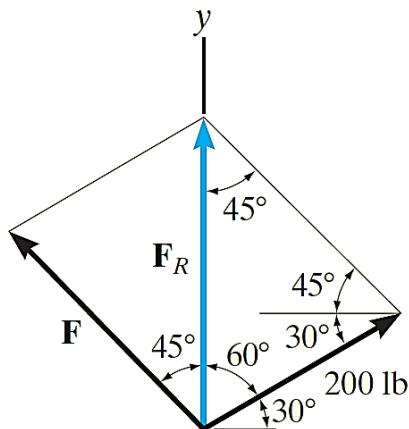
مثال: 4.2

په لاندې مثال کې که چېرې محصله قوه (F_R) د y محور په مثبت جهت منطبق وي، تاسی د محصله قوې او د یوې مرکبې (F) قیمت پیدا کړی.



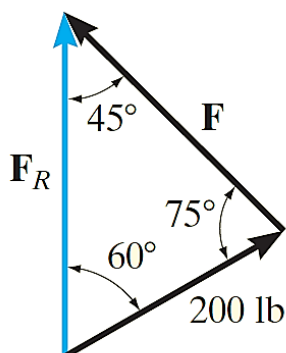
شکل 18.2

لومړی متوازی الاضلاع تشکیلوو څرنگه چې 200 lb قوه معلومه ده نو د متوازی الاضلاع د تشکیل شروع له همدې ځایه کوو یعنې د 200 lb قوې د انجام څخه د F سره موازي رسموو تر څو F مرکبه لاسته راشي. شکل ته په کتو یې زاویې لاسته راوړو.



شکل 19.2

د پورتنی متوازی الاضلاع یوه برخه په نظر کې نیسو.



شکل 20.2

په پورتنی مثلث کې د ساین دقضیې څخه په استفاده کولای شو مجهولی قوې لاسته راوړو.

$$\frac{F}{\sin 60^\circ} = \frac{F_R}{\sin 75^\circ} = \frac{200}{\sin 45^\circ}$$

$$\frac{F}{\sin 60^\circ} = \frac{200}{\sin 45^\circ} \rightarrow F = 245 \text{ lb}$$

$$\frac{F_R}{\sin 75^\circ} = \frac{200}{\sin 45^\circ} \rightarrow F_R = 273 \text{ lb}$$

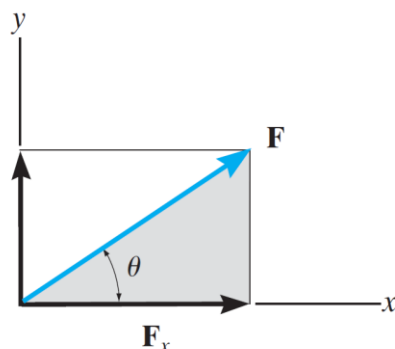
2) د محصله قوې پیدا کول د مستطیلي مرکبو په طریقته:

مخکې له دې چې د مستطیلي مرکبو په طریقته دمتلاقي قوو محصله پیدا کړو، لومړی د یوې قوې مستطیلي مرکبې پیژنو.

کله چې د یوې قوې مرکبې د X او Y په محوراتو لاسته راوړو نوموړو مرکبو ته مستطیلي مرکبې وایې. یا په بل عبارت: که چېرې د یوې قوې مرکبې یو پر بل عمودی وی مستطیلي مرکبې بلل کېږي.

نوموړی مرکبې کولای شو په سکالري او هم وکتور ی شکل وښیو.

سکالري نبودنه: د لاندې شکل مطابق د F قوې مرکبې د متوازی الاضلاع په ډول لاسته راوړو. داسې چې لومړی د F قوې له انجام څخه د Y محور سره موازی رسموو تر څو د X محور قطع کړی چې دلته د X په محور مرکبه لاسته راځی. بیا د X محور سره موازی کرښه رسموو تر څو د Y محور قطع کړی چې دلته د Y په محور مرکبه لاسته راځی.

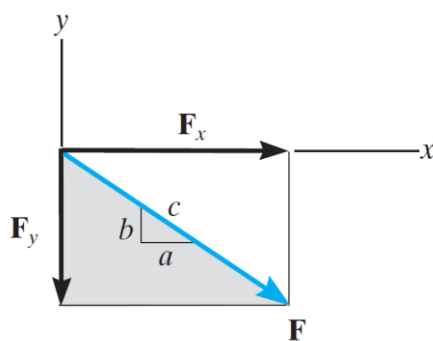


شکل 21.2

د سکالري قیمتونو د لاسته راوړلو لپاره یې په نښه شوی مثلث تر نظر لاندې نيسو چې قیمتونه یې په لاندې ډول لاسته راځی:

$$F_x = F \cdot \cos \theta \quad \text{and} \quad F_y = F \cdot \sin \theta$$

په پورتنی مثال کې د F قوه د θ زاويې پواسطه ونډل شوی کېدای شی ځینې وخت د قوې جهت (Direction) د یو کوچنی مثلث پواسطه ونډل شی چې په دی صورت کې یې مرکبې په لاندې ډول لاسته راوړو:



شکل 22.2

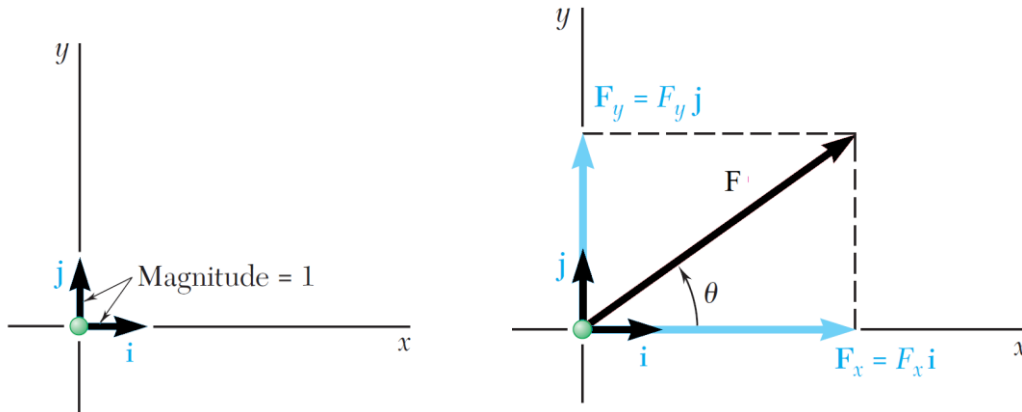
دا چې کوچنی او لوی مثلثونه مشابه دی نواضلاع یې متناسبی دی.

$$\frac{F_x}{F} = \frac{a}{b}, \quad F_x = F\left(\frac{a}{b}\right)$$

$$\frac{F_y}{F} = \frac{b}{c}, \quad F_y = -F\left(\frac{b}{c}\right)$$

وکتوری بنودنه:

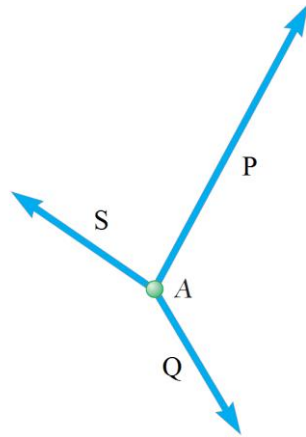
کولای شو د یوی قوې د X او Y مستطیلی مرکبې په وکتوری ډول ارایه کړو، د i او j واحد وکتورونه د مرکبو جهت مشخص کوي.



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

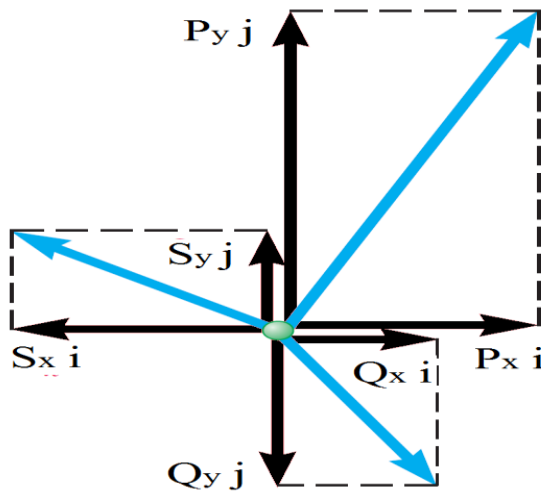
شکل 23.2

متلاقي قوې د محصلی لاسته راوړل د قوو د مستطیلی مرکبو د پیدا کولو په طریقه کې لاندې مراحل تعقیبوو.
غواړو د P، Q، او S متلاقي قوو محصله لاسته راوړو.



شکل 24.2

لومړی : د راکړل شوی P ، S او Q قوو ته د قایم وضعیه کمیاتو په محور کې ځای ورکوو او مستطیلي مرکبې یې پیدا کوو

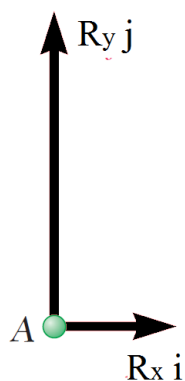


شکل 25.2

دوهم : د x او y پر محورونو د مرکبو الجبري مجموعه لاسته راوړو د محورونو مثبت او منفي جهتونه په نظر کې نيسو .

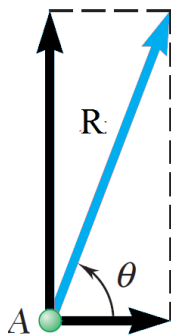
$$\rightarrow^+ \sum F_x = R_x = Q_x + P_x - S_x$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = R_y = P_y + S_y - Q_y$$



شکل 26.2

دریم : گورو چې مونږ ته دوه مقدارنه R_x او R_y چې د x او y پر محورونو د مرکبو الجبري مجموعه دي لاسته راځي او R_x او R_y په حقيقت کې د محصله قوې مستطلي مرکبي دي چې د قاييم وضعياتو پر محور يې په نښه کوو .



شکل 27.2

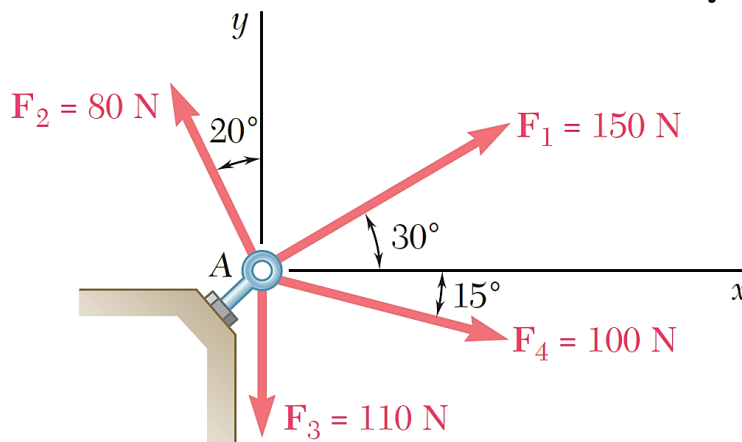
څلورم : اوس د دې مستطیلي مرکبو څخه محصله قوه لاسته راوړو د R_y له انجام څخه د R_x سره موازي او د R_x له انجام څخه د R_y سره موازي کرښه رسموو او تقاطع یې د مبدا سره وصلوو.

پنځم : څرنګه چې یوه قوه د مقدار او جهت د تاکی محور سره د زاويي په واسطه مشخص کېږي نو د شکل له مخې په اسانې سره کولی شو د محصله قوې مقدار او هم د x محور سره زاویه محاسبه کړو .

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2}$$

$$\text{tag } \theta = \frac{R_y}{R_x} \quad \theta = \text{tag}^{-1} \frac{R_y}{R_x}$$

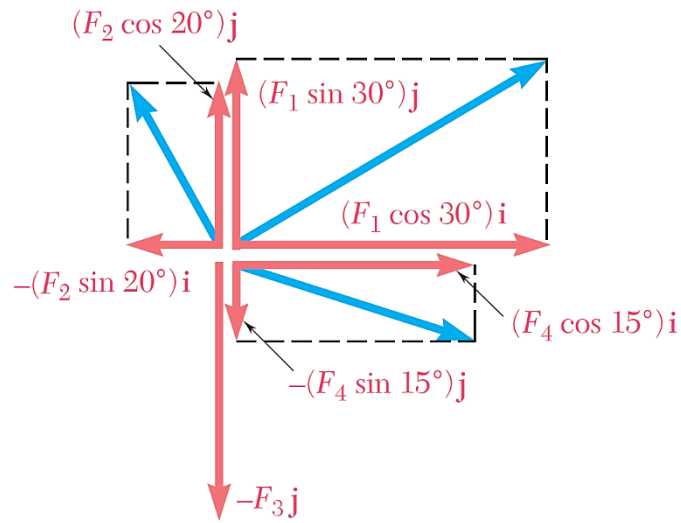
5.2 مثال: د لاندې شکل مطابق په یو چنگ باندې قوې واقع شوی تاسی د نوموړو قوو محصله لاسته راوړی.



شکل 28.2

حل:

نوموړی قوې د قایمه وضعه کمیاتو په سیستم کې ځای پر ځای کوو او د هری قوې مرکبی لاسته راوړو.



شکل 29.2

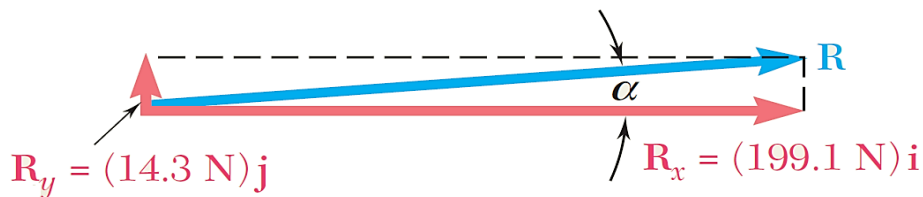
$$\rightarrow^+ \sum F_x = R_x$$

$$R_x = (F_1 \cos 30^\circ) + (F_4 \cos 15^\circ) - (F_2 \sin 20^\circ) = 119,1 \text{ N}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = R_y$$

$$R_y = (F_1 \sin 30^\circ) + (F_2 \cos 20^\circ) - (F_4 \sin 15^\circ) - F_3 = 14,3 \text{ N}$$

د R_x او R_y قیمتونه د قایمه ضیعه کمیاتو په محوراتو کې وضع کوو :



شکل 30.2

د محصله قوې مقدار:

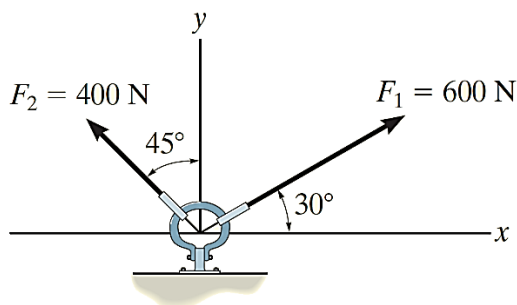
$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2} = \sqrt{(191,1)^2 + (14,3)^2} = 199,6 \text{ N}$$

د محصله قوې جهت (د x محور مثبت جهت سره یې زاویه):

$$\text{tag } \theta = \frac{R_y}{R_x} \quad \theta = \text{tag}^{-1} \frac{14,3}{199,1} = 14,1^\circ$$

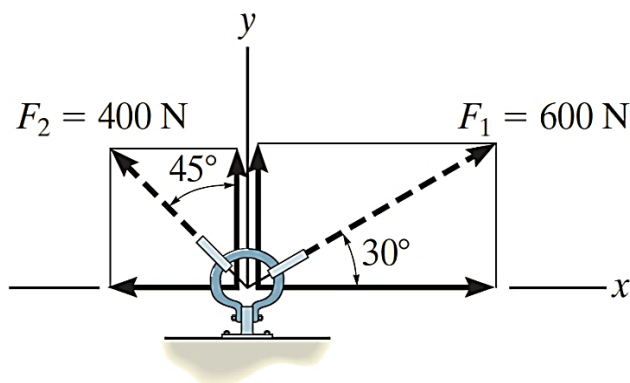
6.2 مثال:

په کې شکل کې دوه قوو په یوسیستم باندې عمل کړی تاسو یې د محصله قوې مقدار او جهت (د x له محور سره زاویه) وټاکئ؟



شکل 31.2

لومړی د هرې قوې مرکبې د x او y په محورونو باندې پیدا کوو او بیا همدغه مرکبو الجبري مجموعه لاسته راوړو.



شکل 32.2

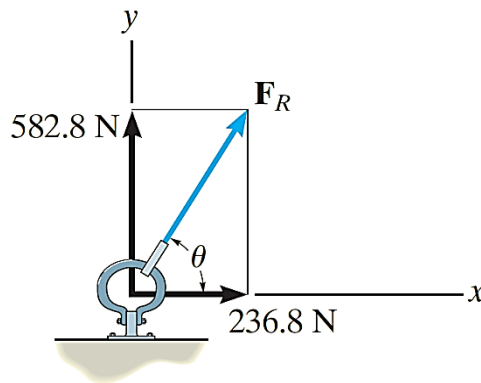
$$\rightarrow^+ \sum F_x = R_x$$

$$R_x = 600 \cos 30^\circ \text{N} - 400 \sin 45^\circ \text{N} = 236.8 \text{N}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = R_y$$

$$R_y = 600 \sin 30^\circ \text{N} + 400 \cos 45^\circ \text{N} = 582.8 \text{N}$$

د R_x او د R_y لاسته راغلی قیمتونه د وضعه کمیاتو په محوراتو په نښه کوو او د متوازی الاضلاع په طریقه یې محصله لاسته راوړو.



شکل 33.2

د شکل له مخی د محصله قوې مقدار د فیثاغورث د قضیې پر اساس عبارت ده له.

$$F_R = \sqrt{(236.8)^2 + (582.8)^2}$$

$$F_R = 629 \text{ N} \dots \text{Ans}$$

همدارنگه د محصله قوې زاویه د افقی محور سره د شکل له مخی عبارت ده له:

$$\theta = \text{arc Tag} \left(\frac{582.8 \text{N}}{236.8} \right) = 67.9^\circ$$

وکتوری مجموعه یې په لاندې ډول لاسته راوړو.

$$F_1 = \{600 \cos 30^\circ \mathbf{i} + 600 \sin 30^\circ \mathbf{j}\} \text{N}$$

$$F_2 = \{-400 \sin 45^\circ \mathbf{i} + 400 \cos 45^\circ \mathbf{j}\} \text{N}$$

$$F = F_1 + F_2$$

$$F = (600 \cos 30^\circ \mathbf{i} + 600 \sin 30^\circ \mathbf{j}) + (400 \sin 45^\circ \mathbf{i} + 400 \cos 45^\circ \mathbf{j})$$

$$F = \{236.8 \mathbf{i} + 582.8 \mathbf{j}\} \text{N}$$

نوټ:

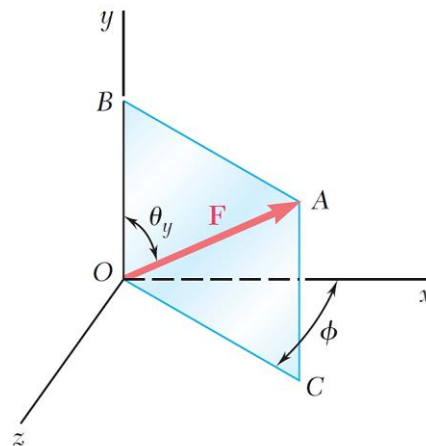
په سیول انجینری کې په سطحه کې د قوو د جمع کولو لپاره معمولاً د سکالري مجموعی څخه کار اخستل کېږي مگر په درې بعدی یا په فضا کې د قوو د جمع کولو لپاره بهتره طریقه د وکتوری مجموعی لاسته راوړل دی.

5.2 په فضا کې قوه:

تېر درس کې مو قوه په دوه بعدی سطحه کې مطالعه کړه لکه څنگه چې مخکې مو وویل په درې بعدی یا په فضا کې د قوو د جمع کولو لپاره بهتره طریقه د وکتوری مجموعی لاسته راوړل دی. نو د دې لپاره لومړی په درې بعدی سیستم کې د قوو مرکبې تر بحث لاندې نیسو.

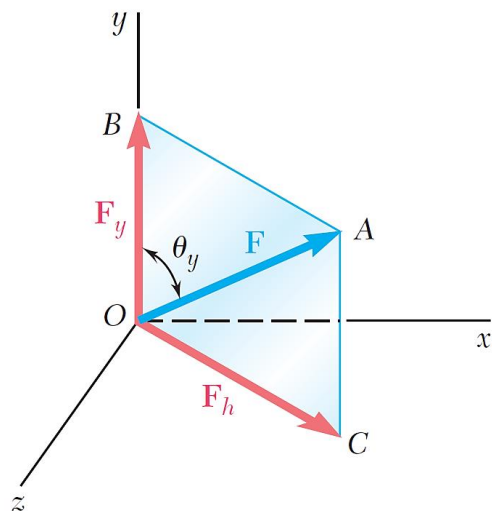
6.2 په فضا کې د قوې مستطیلی مرکبې:

په فضا کې یوه قوه کېدای شی یو دوه او یا هم درې واړه مرکبې ولري.



شکل 34.2

د مرکبو لپاره یې لومړی د F قوې د $OBAC$ په سطحه کې په نظر کې نیسو چې دلته د Y محور سره د θ_y زاویه لري چې د همدې زاویې له مخې یې د F_y او F_h مرکبې لاسته راوړو.

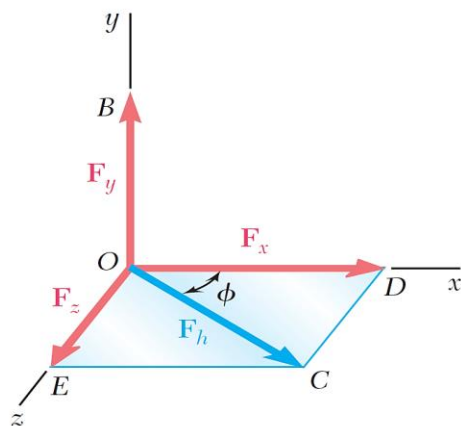


شکل 35.2

د OAB مثلث له مخی لیکلای شو چې:

$$F^2 = OA^2 = OB^2 + BA^2 = F_y^2 + F_h^2 \dots \dots (1)$$

بیا د OECD په سطحه کې Fh په دو مرکبو (Fx, Fz) لاسته راوړو. چې په نتیجه کې د F قوېب دری واړه مرکبې (Fx, Fy, Fz) لاسته راځی.



شکل 36.2

د OCD مثلث له مخی لیکلای شو چې :

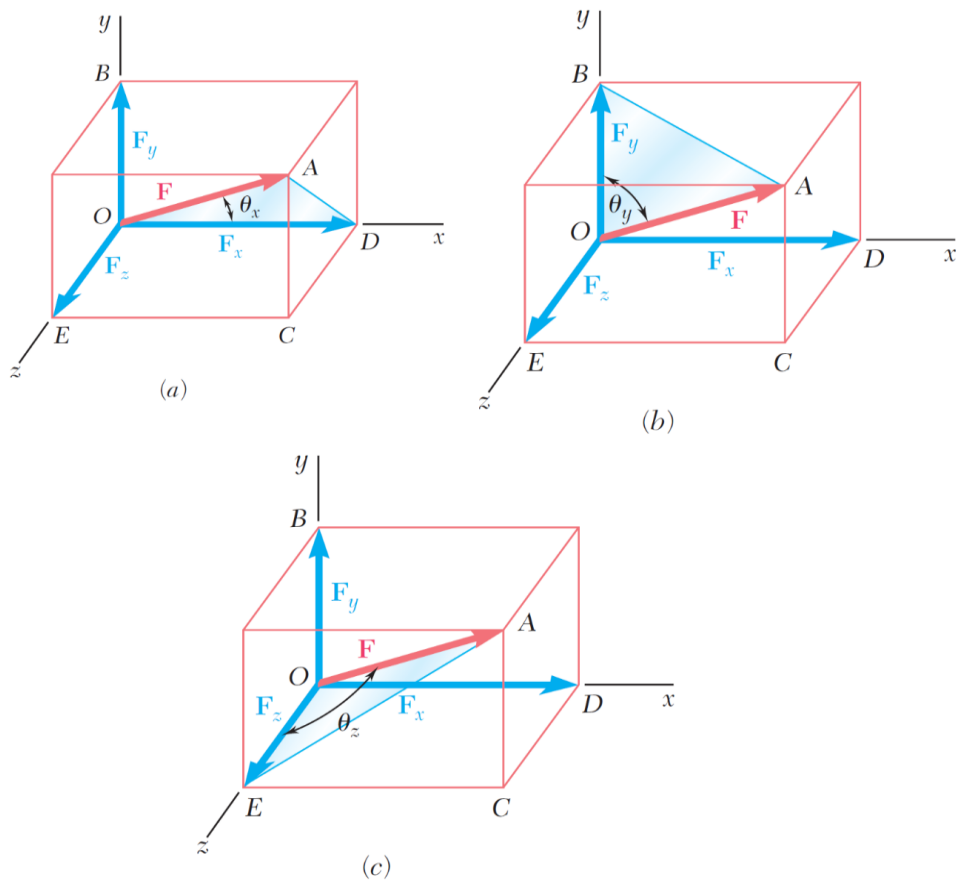
$$Fh^2 = OC^2 = OD^2 + DC^2 = F_x^2 + F_z^2 \dots \dots (2)$$

قیمت په لومړی رابطه کې وضع کړو لرو چې: Fh که د

$$F^2 = F_y^2 + Fh^2 = F_y^2 + F_x^2 + F_z^2$$

$$F = \sqrt{F_x^2 + F_y^2 + F_z^2}$$

د F قوې او مرکبو تر منځ رابطه یې په لاندې بکس ډوله جوړښت کې چې F قوه د بکس قطر تشکیلوی په اسانی سره لیدلای شو .

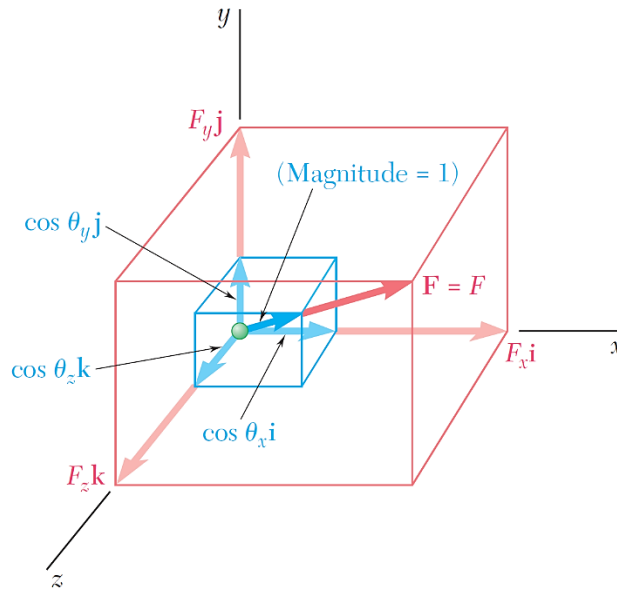


شکل 37.2

گورو چې نوموړی قوه د X ، Y او Z محوراتو سره په ترتیب سره د θ_x ، θ_y او θ_z زاويې جوړوی نو نظر شکل ته لیکلای شو:

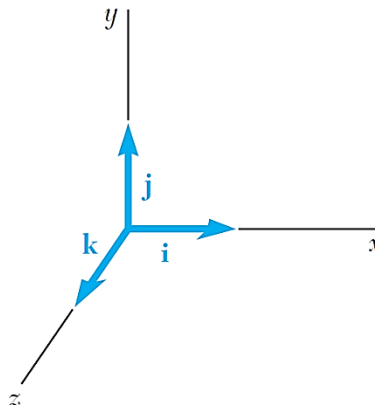
$$F_x = F \cos \theta_x \quad F_y = F \cos \theta_y \quad F_z = F \cos \theta_z$$

مرکبو وکتوری ښودنه یې د i ، j او k واحد وکتورونو په نظر کې نیولو سره په لاندې ډول ده.



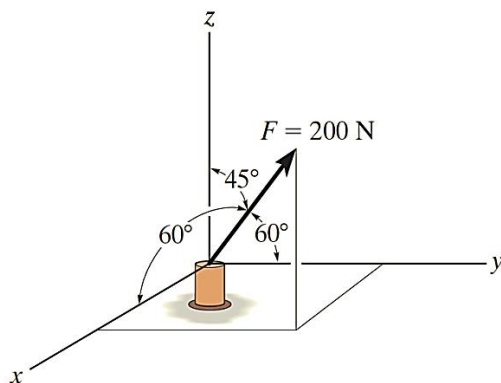
شکل 38.2

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



شکل 39.2

7.2 مثال: یوې قوې د لاندې شکل مطابق په یو جسم عمل کړی دا چې زاویې یې د محورونو سره ښودل شوی تاسی یې مرکبې په وکتوری شکل وښایاست.



شکل 38.2

$$\begin{aligned} F &= F \cos\alpha i + F \cos\beta j + F \cos\gamma k \\ &= (200 \cos 60^\circ \text{N})i + (200 \cos 60^\circ \text{N})j + (200 \cos 45^\circ \text{N})k \\ &= \{100i + 100j + 141.4 k\} \text{N} \end{aligned}$$

7.2 په فضا کې د متلاقي قوو جمع کول:

په فضا یا درې بعدی سیستم کې د متلاقي قوو د محصلی د لاسته راوړلو لپاره په لاندې ډول عمل اجرا کوو.

لومړی د هرې قوې مستطلی مرکبې لاسته راوړو.

$$R_x i + R_y j + R_z k = \sum (F_x i + F_y j + F_z k) = (\sum F_x) i + (\sum F_y) j + (\sum F_z) k$$

اوس په هر محور د مرکبو مجموعی لاسته راوړو.

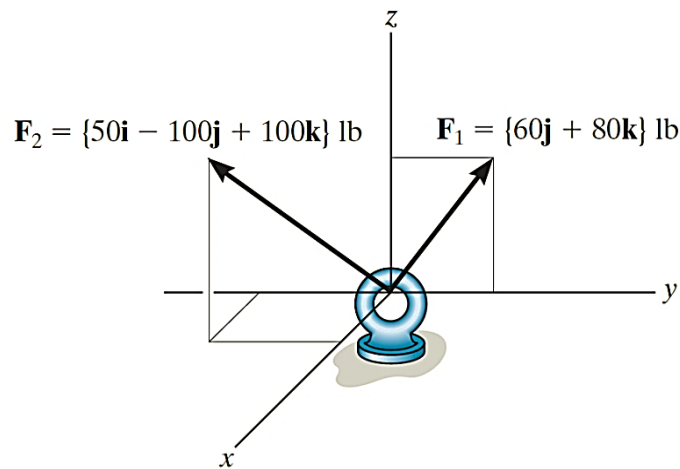
$$R_x = \sum F_x \quad R_y = \sum F_y \quad R_z = \sum F_z$$

د محصله قوې مقدار او زاویې عبارت دی له:

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2 + R_z^2}$$

$$\cos\theta_x = \frac{R_x}{R} \quad \cos\theta_y = \frac{R_y}{R} \quad \cos\theta_z = \frac{R_z}{R}$$

8.2 مثال: د لاندې شکل مطابق په یوه حلقوي جسم دوه قوې واقع شوی تاسی یې محصله قوه محاسبه کړی.



شکل 40.2

$$\begin{aligned} F_R &= \sum F = F_1 + F_2 = \{60j + 80k\} \text{ lb} + \{50i - 100j + 100k\} \text{ lb} \\ &= \{50i - 40j + 180k\} \text{ lb} \end{aligned}$$

د محصله قوې مقدار عبارت دی له:

$$F_R = \sqrt{(150)^2 + (-40)^2 + (180)^2} = 191 \text{ lb}$$

دمحوراتو سره یې زاویې عبارت دی له:

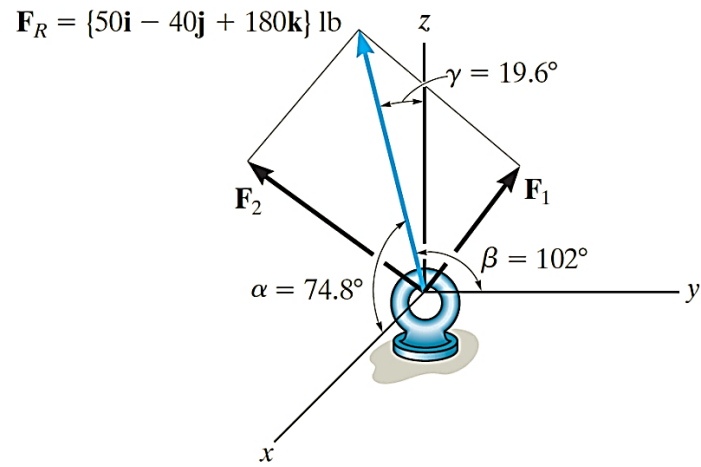
$$\cos \alpha = \frac{50}{191} \quad \cos \beta = \frac{-40}{191} \quad \cos \gamma = \frac{180}{191}$$

د پورتنی قیمتونو د محاسبی څخه لاسته راځی:

$$\cos \alpha = 0.2617 \quad \alpha = 74.8^\circ$$

$$\cos \beta = -0.2094 \quad \beta = 102^\circ$$

$$\cos \gamma = 0.9422 \quad \gamma = 19.6^\circ$$



شکل 41.2

8.2 د دوهم فصل لنډيز

د دې فصل په پای کې به تاسې د نقطوي جسم او متلاقي قوو د پیژندنې تر څنګ په دې وتوانېږئ چې دوه یا څو متلاقي قوو محصله لاسته راوړئ، نوموړې محصله په دوه طریقو لاسته راوړلای شئ.

1- متوازي الاضلاع طریقه: په دې طریقه کې لومړی د متلاقي قوو څخه متوازي الاضلاع تشکیلوو او بیا د متوازي الاضلاع نیمایي مثلث په نظر کې نیسو چې د ساین او کوساین د رابطو څخه په استفاده ضلعي او زاويې پیدا او محاسبه کولای شو

Cosine law:

$$C = \sqrt{A^2 + B^2 - 2AB \cos c}$$

Sine law:

$$\frac{A}{\sin a} = \frac{B}{\sin b} = \frac{C}{\sin c}$$

2- د مستطیلي مرکبو طریقه: په دې طریقه کې لاندې مراحل تعقیبوو

- لومړی راکړل شوی قوو مستطیلي مرکبې لاسته راوړو بیا نوموړو مرکبو مجموعه د X او Y په محوراتو لاسته راوړو.

$$\rightarrow^+ \sum F_x = R_x$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = R_y$$

- د R_x او R_y د قیمتونو څخه د محصله قوې مقدار او جهت په لاندې ډول لاسته راوړو.

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2}$$

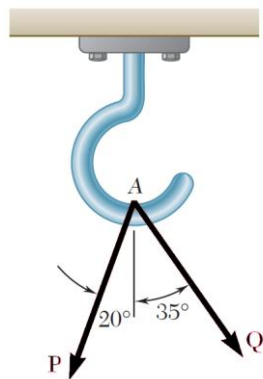
$$\text{tag } \theta = \frac{R_y}{R_x} \quad \theta = \text{tag}^{-1} \frac{R_y}{R_x}$$

د دې ترڅنګ به وتوانېږو چې په فضا کې (درې بعدي حالت) کې د یوې قوې مرکبې او هم د څو متلاقي قوو محصله لاسته راوړئ.

$$F = \sqrt{F_x^2 + F_y^2 + F_z^2}$$

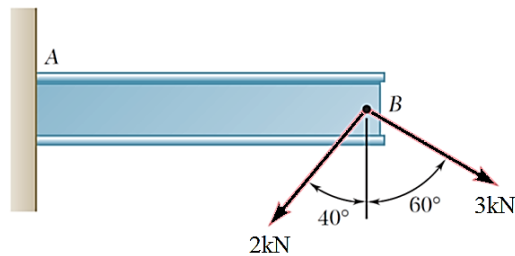
9.2 مسایل:

1. په لاندې شکل کې که $P=4\text{kN}$ او همدارنګه $Q=3\text{kN}$ وی تاسې د نوموړو قوو محصله په متوازي الاضلاع طریقه لاسته راوړئ.



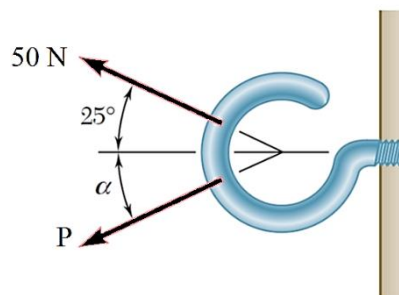
2. 42.2 شکل

3. د AB په یو ګاډر د لاندې شکل مطابق دوه قوې واقع شوی تاسی د نوموړو قوو محصله د متوازی الاضلاع په طریقہ لاسته راوړی.



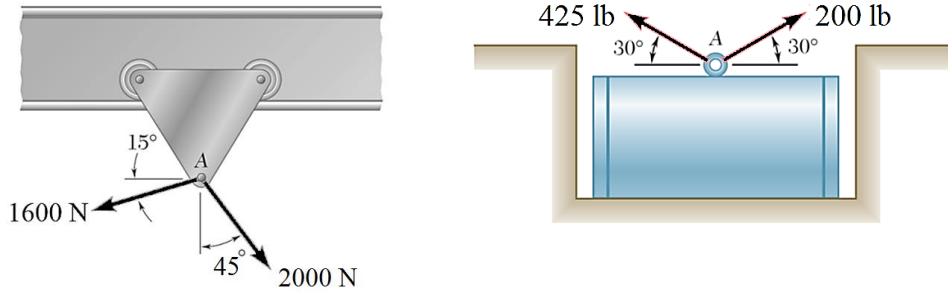
4. 43.2 شکل

5. په یو چنگک دوه قوې واقع شوی ، که په لاندې شکل کې $P = 70N$ او $\alpha = 30^\circ$ وی نو تاسی یې محصله د متوازی الاضلاع په طریقہ محاسبه کړی.



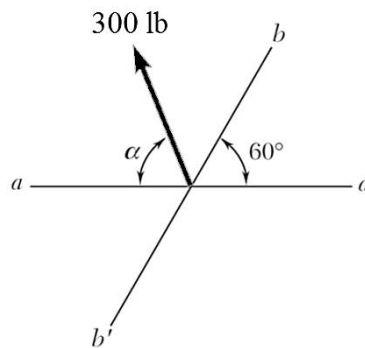
6. 44.2 شکل

7. په لاندې درکړل شوو شکلونو کې د وارده متلاقي قوو محصولی مقدار (Magnitude) او جهت (Sense) لاسته راوړی.



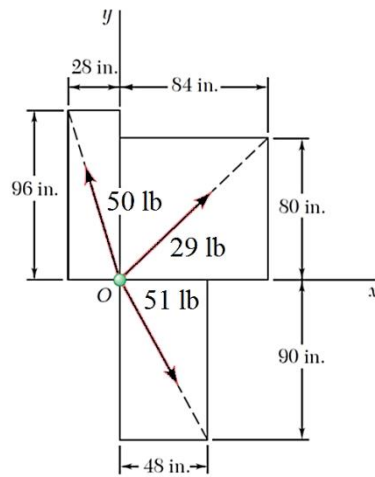
شکل 45.2

8. د درکړل شوی 300 lb قوې مرکبې د a او b په محورونو لاسته راوړی په هغه صورت کې چې $\alpha = 45^\circ$ وی.



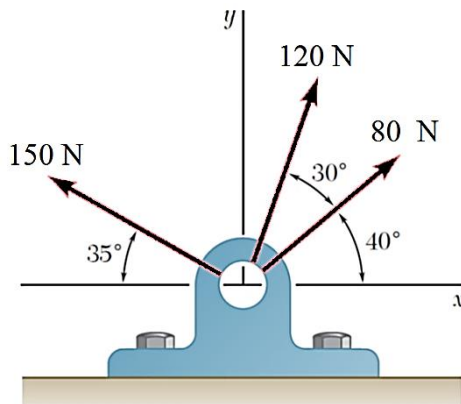
شکل 46.2

9. د درکړل شوو قوو مستطیلی مرکبې لاسته راوړی.

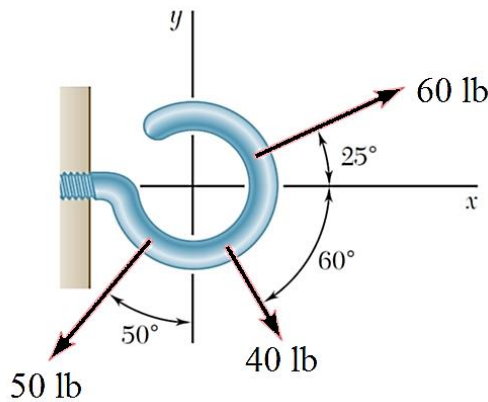


شکل 47.2

10. جسمونو دلاندي شکلونو مطابق قوې واقع شوی تاسی یې د قوو د محصلو مقدار او جهتونه د مستطیلی مرکبو په طریقہ لاسته راوړی.



شکل 48.2



شکل 49.2

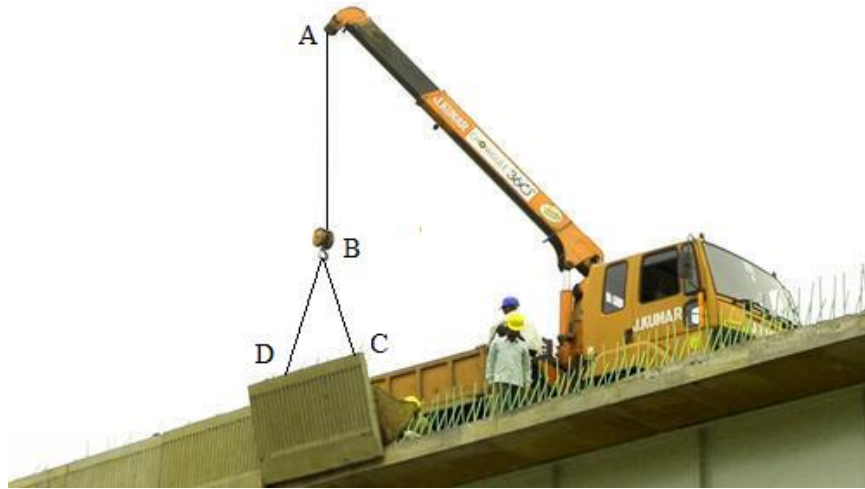
درېيم فصل

د نقطوي جسم تعادل

Equilibrium of particles

1.3 عموميات:

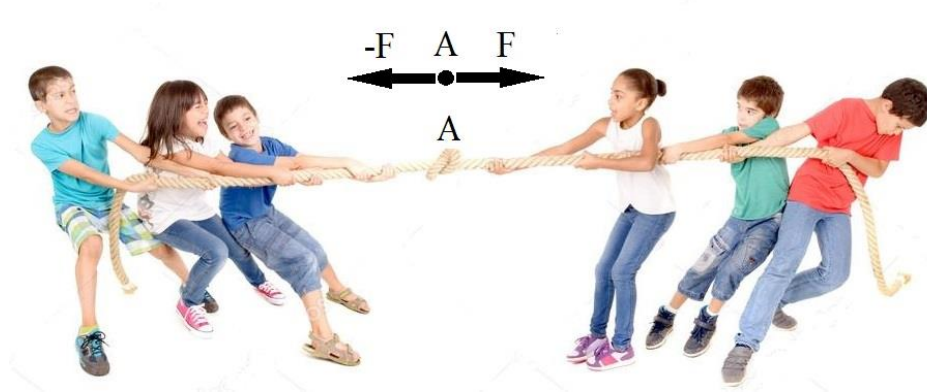
په تير درس کې مو په ذروي جسم د وارده قواوو د محصلې پيدا کول ولوستلول. د دې لپاره چې يو انجینر د لاندې شکل مطابق کرنونه، ترسونه او دې ته ورته نور ساختمانونه ډيزاين کړي نو لومړی بايد وپوهېږي چې د ساختمان په هره نقطه کې چې څو عناصر سره يو ځای شوي په هر عنصر کې څومره قوه رامنځته کېږي. د مثال په ډول لاندې شکل کې که چيرې وغواړو د BC, AB او BD کيبلونه ډيزاين کړو نو بايد لومړی په هر کيبل کې کشتی قوي پيدا کړو، څرنگه چې ټولو قوو په B نقطه کې تقاطع کړي نوموړې قوي د پيدا کولو لپاره د B نقطه په تعادل کې فرضوو.



په دې فصل کې د يو جسم د يوې نقطې په تعادل کې وضع کولو او د تعادل د شرايطو څخه په استفاده په کيبلونو او ميلو کې کشتی او فشاري قوي محاسبه کوو.

2.3 د نقطوي جسم د تعادل شرايط:

دوه او يا له دوه څخه زياتې قوې کولای شي يوه ذره يا د جسم يوه نقطه په تعادل او سکون حالت کې واقع کړي. که چېرې په يوه ذره (لکه په لاندې شکل کې د A نقطه) دوه قوې واقع وي نو د A نقطه هغه وخت په تعادل کې ده چې دواړه وارده قوې دې مساوي مخالف جهته او د يو تاثير کړنې لرونکې وي.

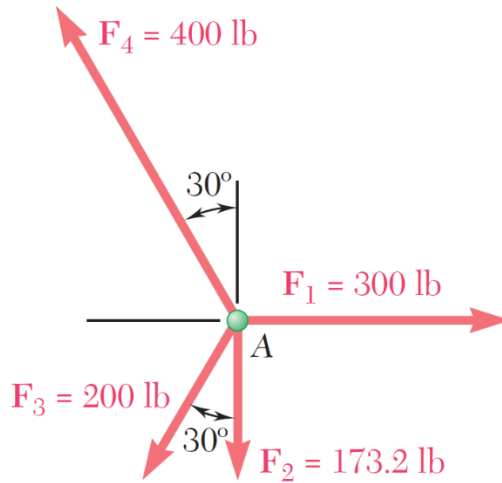


شکل 1.3

په عمومي ډول که چېرې پر يو ذروي جسم دوه يا له دوه څخه زياتې قوې عمل وکړي نو نوموړی جسم هغه وخت په تعادل کې دی چې محصله يې صفر شي کله چې محصله يې صفر شوه دا په دې معنی چې د محصله قوې مرکبې R_x او R_y هم بايد صفر شي او يا د انتقال په طريقه کې تړلی پولیگون جوړ کړي..

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

چې پورتنی دوه معادلی د ذرو د تعادل شرايط بلل کېږي. د مثال په ډول د A په يوه نقطه په لاندې ډول څلور قوې واقع شوی، که چېرې د وارده قوو محصله په نوموړی جسم صفر شي د A نقطه په تعادل کې ده

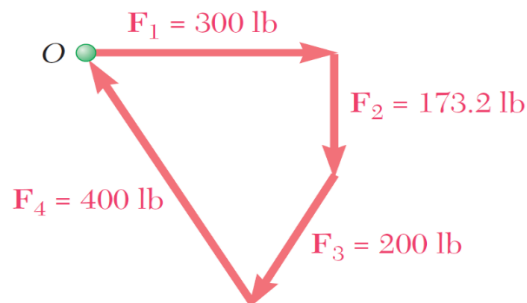


شکل 2.3

$$\begin{aligned} \sum F_x &= 300 - (200) \sin 30^\circ - (400) \sin 30^\circ \\ &= 300 - 100 - 200 = 0 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \sum F_y &= -173.2 - (200) \cos 30^\circ + (400) \cos 30^\circ \\ &= -173.2 - 173.2 + 346.4 = 0 \end{aligned}$$

څرنګه چې د X او Y په محوراتو یې د قوو د مرتسماتو الجبري مجموعه مساوی صفر شوه دا په دی معنی چې محصله یې صفر شوه نو ویلای شو چې نوموړی جسم په تعادل کې دی ، همدارنګه د انتقال په طریقو د محصلی د لاسته راوړلو په صورت کې باید یو تړلی پولیګون تشکیل کړی



شکل 3.3

پورتني موضوع د نيوتن د لومړي قانون څخه نماينده گي كوي. نيوتن وايي چې كله په جسم د وارده قوو محصله صفر وي نوموړي جسم په تعادل كې دي يعنې كه ساكن وي نو خپل د سكون حالت ته دوام وركوي او كه متحرك په ثابت سرعت سره حركت كوي.

3.3 د ذري د تعادل د شرايطو څخه په استفادي سره د مسايلو حل:

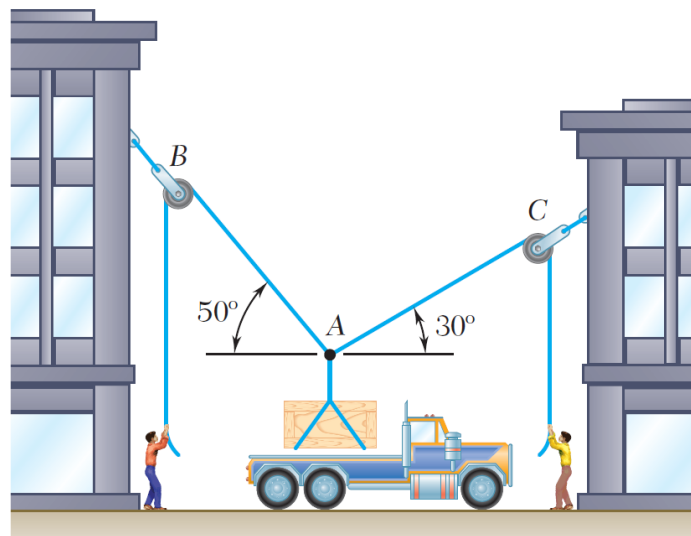
كه چېرې خو قوو د جسم په يوه نقطه باندې عمل كړي وي نو نوموړي قوې دا جسم هغه وخت په تعادل كې راولي چې لاندې شرايط پوره كړي .

$$\sum F_x = 0 \qquad \sum F_y = 0$$

پورتني دوه معادلې په دوه بعدي حالت كې د نقطوي جسم د تعادل شرايط بلل كېږي. د نوموړو معادلو څخه په استفاده كولاى شو دمتلاقي قوو مجهولي قوې محاسبه كړو. د انجینري مسايلو كې دوه ډوله شيما گانې يا دياگرامونه لرو.

A. فزيكي شيما (Space Diagram)

عبارت له هغه دياگرام څخه ده چې د انجینري مسلي حقيقي فزيكي حالت بنايي لكه په لاندې شكل كې.



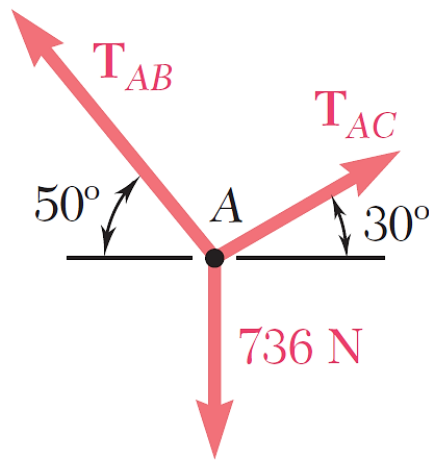
4.3 شكل فزيكي شيما

محاسبوي شيما يا ازاد دياگرام (Free Body Diagram)

د انجینري د مسلې د حل او تحلیل له پاره مونږ په جسم د هغه د چاپیریال څخه ازادوو او ټولې واردې شوي معلومې او مجهولې قوې مشخص کوو تر څو وکولای شو په اسانۍ سره یې محاسبه کړو. چې دا ډول شيما یا شکل چې مونږ ته یوازې ذره یا جسم د وارده قوو تر اغیزې لاندې ښایي محاسبوي شيما بلل کېږي.

یا په بل عبارت د دې لپاره چې د یو جسم لپاره د تعادل حالت وڅیړو نو په نوموړي جسم کې باید ټولې معلومې او نامعلومې قوې په نښه کړو کوم چې په نوموړي جسم باندې یې عمل کړي. د دې لپاره نوموړي جسم د هغه له ساختماني احاطې نه پرته رسموو. او ټولې معلومې او مجهولې قوې چې په جسم باندې یې عمل کړیدی ښایو.

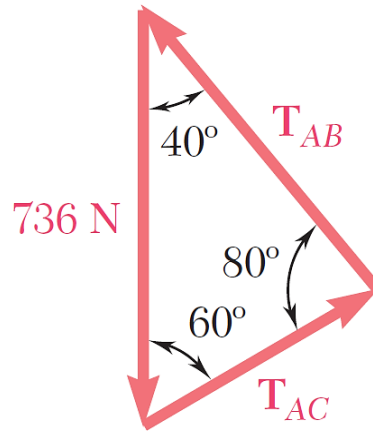
د مثال په ډول په پورتنۍ شکل کې که چېرې د موټر څخه پورته کېدونکې وزن 736N وی نو د A د نقطې محاسبوي شيما د AC او AB کېبلونو کې د کششي قوې د محاسبې لپاره په لاندې ډول رسموو.



5.3 شکل محاسبوي شيما

د تعادل د شرایطو څخه په استفاده کولای شو د پورتنۍ مثال په ډول مسایلو کې مجهولې قوې (په کېبلونو کې کششي قوې) محاسبه کړو چې د لاندې دوه میتودونو څخه استفاده کوو.

لومړې طریقه یې د انتقال (Head to tail) طریقه ده، په دې طریقه کې د تعادل شرط دادې چې نوموړې قوې باید یو تړلی شکل ورکړي. د پورتنۍ درې قوې په مساوي او موازي انتقالولو سره تړلی شکل (مثلث) لاسته راځي.



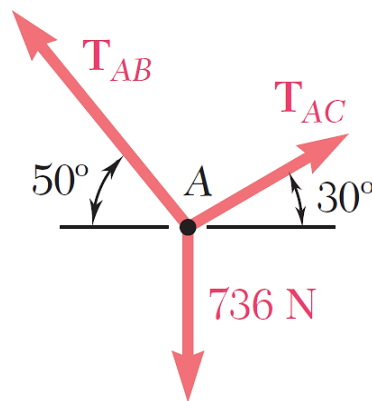
شکل 6.3

په پورتنی مثلث کې درې زاویې او درې ضلعی وجود لري چې معلوم قیمتونه یې د شکل څخه اخلو او د مجهول قیمتونو د پیدا کولو لپاره د سین او کوساین قضیو څخه کار اخلو.

$$\frac{T_{AB}}{\sin 60^\circ} = \frac{T_{AC}}{\sin 40^\circ} = \frac{730 \text{ N}}{\sin 80^\circ}$$

$$T_{AB} = 647 \text{ N} \quad T_{AC} = 480 \text{ N}$$

که چېرې له درې او یا له درې څخه زیاتې قوو عمل کړی وی . نو اسانه طریقه دا ده چې مستطیلی مرکبې یې پیدا او بیا د تعادل معادلو څخه په استفاده یې مجهولې قوې پیدا کړو.



شکل 7.3

$$\sum F_x = 0$$

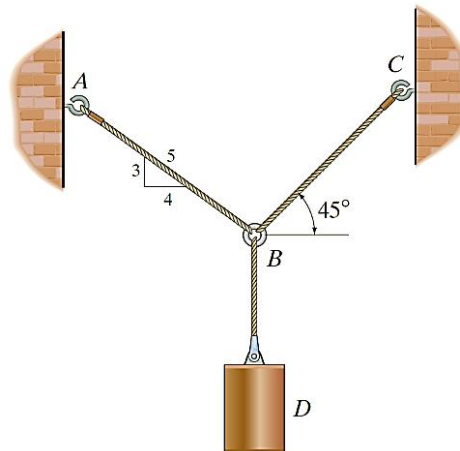
$$T_{AC} \cos 30^\circ - T_{AB} \cos 50^\circ = 0$$

$$\sum F_y = 0$$

$$T_{AC} \sin 30^\circ + T_{AB} \sin 50^\circ - 736 = 0$$

په پورته ډول دوه معادلی او دوه مجهوله وجود لري چې په اسانۍ سره یې محاسبه کولای شو.

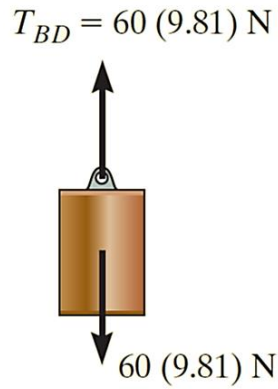
1.3 مثال: په لاندېنی مثال کې کششی مجهولی قوې د مستطیلی مرکبو د پیدا کولو په طریقہ محاسبه کوو.



8.3 شکل

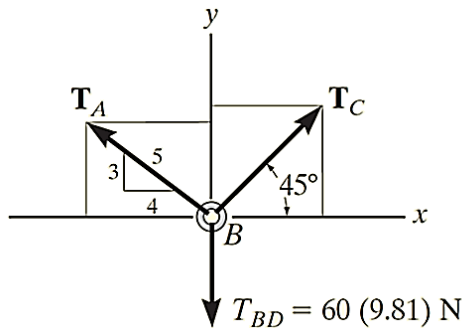
د تعادل د شرایطو په اساس د استوانی وزن د BD کپبل کې د کششی قوې سبب گرځی چې مقدار یې عبارت دی له:

$$T_{BD} = 60(9.81)N$$



شکل 9.3

د BA او BC په کبلونو کې د قوې مقدار د پیدا کولو لپاره د B نقطې ازاد دیاگرام یا محاسبوی شمېرسموو. چې په دې دیاگرام کې د TA او TC مقدارونه نامعلوم اما جهتونه یې معلوم دی.



شکل 10.3

د B نقطې تعادل معادله د x او y محورونو لپاره په کې توگه لیکو.

$$\Sigma F_x = 0$$

$$T_C \cos 45^\circ - \left(\frac{4}{5}\right) T_A = 0 \dots \dots \dots 1$$

$$\Sigma F_y = 0$$

$$T_C \sin 45^\circ + \left(\frac{3}{5}\right) T_A - 60(9.81) = 0 \dots \dots \dots 2$$

دلته دوه معادلی او دوه مجهوله دی چې د افنا، تعویض او داسې نورو میتودونو څخه په استفاده یې لاسته راوړلای شو. که چېرې د تعویض طریقی څخه کار واخلو نو د لومړی معادلی څخه د T_A قیمت پیدا کوو.

$$T_A = 0.8839 T_c$$

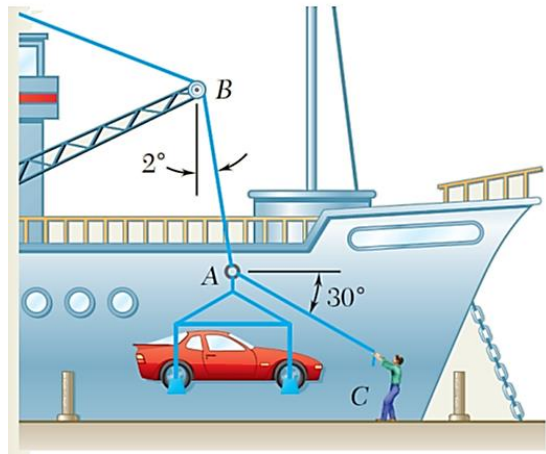
د نوموړی قیمت په دوهمه معادله کې وضع کولو سره لاندې قیمتونه لاسته راځی.

$$T_C = 476N$$

$$T_A = 420N$$

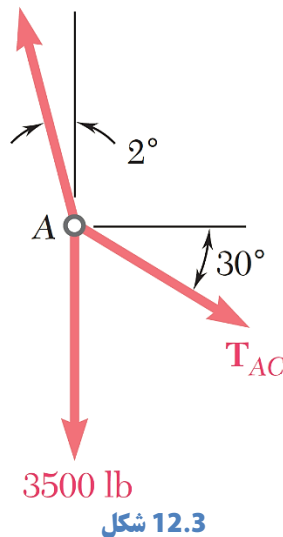
2.3 مثال:

یو موټر چې 3500lb وزن لري د لاندې شکل مطابق د کرن پواسطه کشتی ته پورته کېږي . د AC یوه رسی د AB کېبل سره د A په نقطه کې موټر ته د موقیعت ورکولو لپاره وصل شوی داسې چې کېبل د عمودی محور سره 2° زاویه جوړوی او رسی د افقی محور سره 30° زاویه جوړوی، تاسی په کېبل او رسی کې کششی قوې پیدا کړی.



شکل 11.3

حل : د A د نقطی محاسبوی شیما رسموو.



$$\sum F_x = 0$$

$$T_{AC} \cos 30^\circ - T_{AB} \cos 88^\circ = 0$$

$$0.866 T_{AC} - 0.0348 T_{AB} = 0 \dots \dots \dots 1$$

$$\sum F_y = 0$$

$$T_{AC} \sin 30^\circ - T_{AB} \sin 88^\circ - 3500 = 0$$

$$0.5 T_{AC} - 0.999 T_{AB} = 3500 \dots \dots \dots 2$$

دلومړی رابطی له مخی :

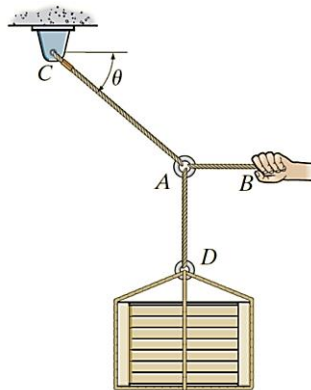
$$T_{AC} = 0.0401 T_{AB}$$

که د T_{AC} قیمت په 2 رابطه کې وضع کړو نو :

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

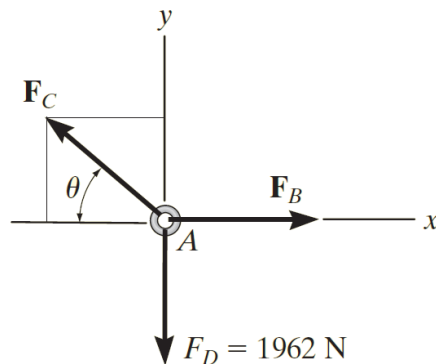
$$T_{AC} = 144 \text{ lb}$$

3.3 مثال: د یوبکس وزن 200kg دی چې د AB او AC درسیو پواسطه باندې تړل شوی دی چې هره یوه رسی د 10kN اعظمي بار د زغملو توانایي لري که چېرته د AB رسی دهمیشه لپاره افقی پاتې شي تاسې د θ د زاویې ترټولو اصغري مقدار پیدا کړئ چې نوموړی بکس وزغمي مخکې له دینه چې رسی وشکېږي.



شکل 13.3

ازاد دپاگرام :- د A په نقطه کې د جسم د تعادل د څيړلو لپاره د همدې نقطې لپاره يې محاسبوي شيما رسموو ، د شکل نه معلومېږي چې په دې نقطه کې درې قوو عمل کړيدی چې د F_D د قوې مقدار د جسم د وزن سره مساوي دی.



شکل 14.3

$$F_D = 200 \cdot 9,81 = 1,962\text{kN} < 10\text{KN}$$

د سناتيک تعادلی معادله وضع کوو.

$$\Sigma F_x = 0$$

$$-F_C \cos\theta + F_B = 0 \quad F_C = \frac{F_B}{\cos\theta} \dots\dots\dots 1$$

$$\Sigma F_y = 0$$

$$F_C \sin\theta - 1962 = 0 \dots\dots\dots 2$$

د اولې معادلې نه پوهېږو چې د F_C مقدار د F_B نه زيات دی ځکه $\cos\theta \leq 1$ نو په دې اساس که په AC کېل کې اعظمې قوه (10kN) رامنځ ته شي نو په AB کې تری کمه قوه رامنځته کېږي . نو په دې اساس په دوهمه رابطه کې $F_C=10\text{kN}$ نيسو.

$$[10\text{kN}]\sin\theta - 1,962 = 0$$

$$\theta = \arcsin(0.1962) = 11.31^\circ = 11.30^\circ$$

او هغه قوه چې د AB په رسی کې منځ ته راځی عبارت ده له:

$$10\text{kN} = \frac{F_B}{\cos 11.30^\circ}$$

$$F_B = 9.81\text{KN}$$

4.3 د درېيم فصل لنډيز:

د دې فصل په پای کې به تاسې وتوانېږئ چې د يو نقطوي جسم د تعادل د شرايطو څخه په استفاده په نوموړې نقطه کې وصل شوی ميلو او کېلونو کې کشتی او فشاري قوې محاسبه کړئ.

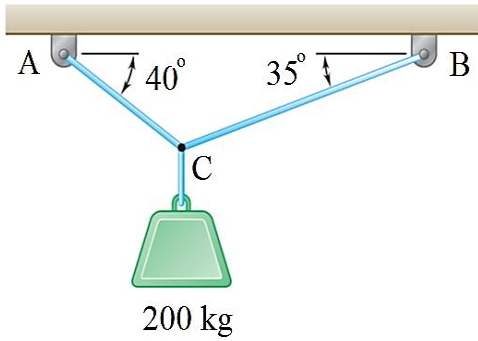
- يو جسم يا يو ذره هغه وخت د تعادل په حالت کې ده چې که د سکون په حالت کې وی نو خپل د سکون حالت ته دوام ورکړی او که د حرکت په حالت کې وی په ثابت سرعت خپل حرکت ته دوام ورکړی. کله چې مونږ ستاتيکې تعادل وايو په عمومي ډول هدف تری د ساکن اجسامو تعادل دی.
- که چېرې څو قوو د جسم په يوه نقطه باندې عمل کړی (متلاقي وي) وی نو نوموړی قوې دا نقطوي جسم هغه وخت په تعادل کې راوولی چې لاندې شرايط پوره کړی .

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

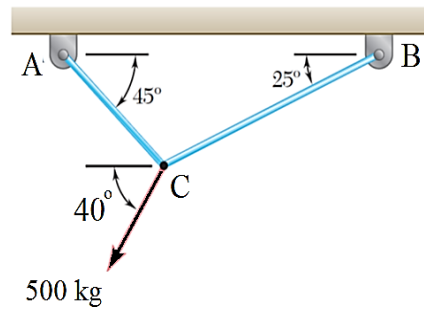
- د نوموړو معادلو څخه په استفاده کولای شو دمتلاقي قوو مجهولې قوې محاسبه کړو.
- د انجینری مسایلو کې دوه ډوله شیمای گانی يا دیاگرامونه لرو چې عبارت دی له فزیکې او محاسبوی شیمای څخه. فزیکې شیمایعبارت له هغه شیمای څخه ده چې د انجینری مسلی حقیقی فزیکې حالت ښایي. او کله چې مونږ د مسلی د تحلیل له پاره جسم د هغه د چاپیریال څخه ازاد کړو او ټولی واردی شوی معلومی او مجهولې قوې مشخص کړو دی ته یې محاسبوی شیمای وايي.

5.3 مسایل:

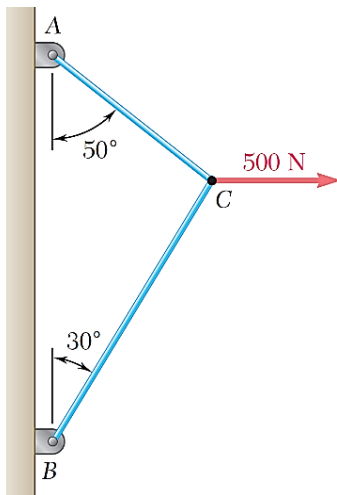
د لاندې شکلونو مطابق د AC او BC په میلو کې کششی قوې محاسبه کړی.



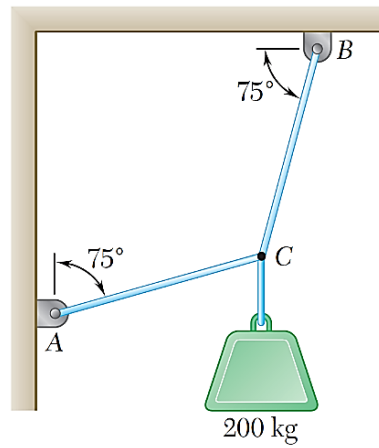
شکل 17.3



شکل 16.3



شکل 19.3



شکل 18.3

څلورم فصل

د کلکو اجسامو ستاتیک

Statics of Rigid Bodies

1.4 عموميات:

په تیره برخه کې مو هغه مسائل وڅیړل ، چې د جسم ابعادو پری اثر نه درلود. یعنی یواځی قوی او هغه نقطه چې قوو پری عمل کړی، په محاسبه کې مهم وو ځکه نو نوموړی اجسامو نقطوي اجسام بلل او ستاتیک هغه برخه چې نوموړی مسایل یې څیړل د نقطوي اجسامو ستاتیک (Static of Particle) بلل کېده.

دستاتیک په ټولو مسائلو کې مونږ اجسام په نقطوي ډول په نظر کې نشو نیولای، په سیول انجینرۍ کې د ځینو عناصرو لکه پایه سلب ، گاډر او داسې نور په ډیزاین کې د هغې ابعاد هم رول لري، ځینی مسائل لکه دقوی مومنت په محاسبه کې د جسم ابعاد عمده رول لري اوباید په نظر کې ونیول شی.



شکل 1.4

په پورتنی تصویر کې د گاډرونو ، پایو او ترڅنگ یی د کرن په ډیزاین کې لمړی نوموړی اجسام د کلک اجسامو په ډول فرض شوی او داخلی او خارجی قوی پری محاسبه شوی. پدی مسائلو کې مونږ اجسام د کلک جسم په ډول په نظر کې نیسوچې ورڅخه هدف هغه جامد اجسام دی چې دقوی دعمل په نتیجه کې د شکل بدلون و نکړی . حال دا چې په

حقیقت کې هر جسم دقوې له اثره د شکل بدلون کوي اما دابدلون په دی اندازه نه وی چې په ستاتیکې تعادلی مسائلو تاثیر ولري نو ځکه تری صرف نظر کېږي او کلک جسم په شکل په نظر کې نیول کېږي. تر څو خارجی قوی (عکس العملونه) او داخلی قوی یی په اسانی سره محاسبه کړو. دستاتیک د تعادلی مسائلو څخه وروسته د موادو مقاومت او میخانیک ساختمان په مضامینو کې د انجینری عناصرو د تحلیل په پروسه کې تغیر شکل مطالعه ضرور ده چې په خپل ځای کې به ولوستل شی.

په په دی کتاب کې د کلک اجسام کېدای شی یو گاډر ، پایه ، میله سلب او دی ته ورته نور ساختمانی او میخانیکې عناصر وی.

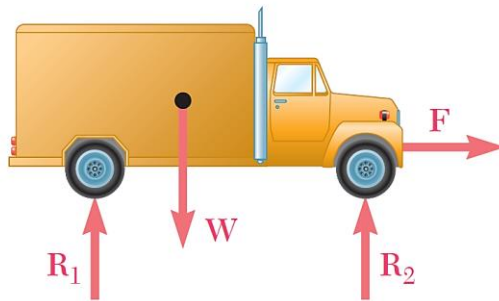
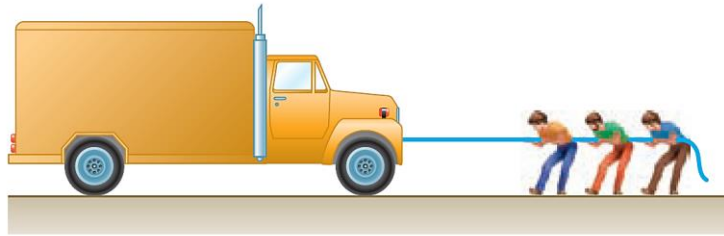
2.4 په کلکو اجسامو وارده قوې.

په کلکو اجسامو وارده قوی په دوه برخو ویشلای شو. چې عبارت دی له خارجی او داخلی قوو څخه.

د یو جسم عمل په بل جسم خارجی قوې بلل کېږي، چې په جسم کې خارجی تغیرات رامنځ ته کوي یعنی جسم ته حرکت ورکوي او یایې سکون حالت ته راولی. چې د سکون په حالت کې د عکس العمل قوې هم رامنځته کېږي نو ویلای شو چې خارجی قوې عبارت دی له عمل او عکس العمل قوو څخه.

داخلي قوې عبارت له هغه قوو څخه دی چې د خارجی قوو له اثره رامنځته کېږي او د یو جسم جوړونکې اجزاوی یو له بله سره محکم ساتی چی په اتم فصل کې تشریح شوی دلته په خارجی قوو بحث کوو.

دخارجي قوو د بنوودنی لپاره یو موټر په پام کې نیسو . چې خارجی واقع شوی قوې پری په محاسبوی شیما یا ازاد دیاگرام کې بنودل شوی .



شکل 2.4

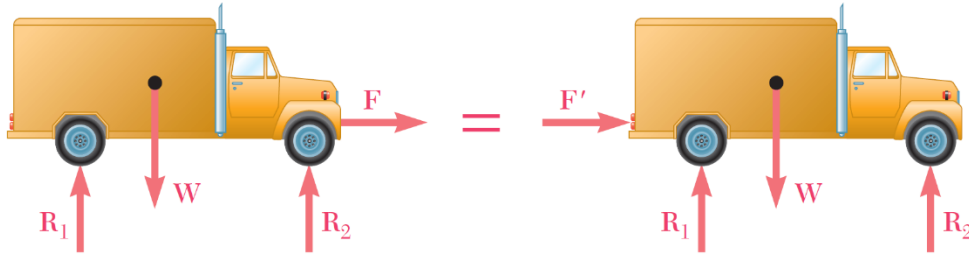
د W قوه چې د جسم وزن دی یوه خارجي قوه ده چې د ځمکې لخوا په موټر واردیږي او غواړي چې موټر په عمودي ډول بښکته خواته کش کړي اما د سرک لخوا د عکس العمل د قوو په برابرولو سره جسم ته د سکون په حالت کې قرار ورکړل شوی. چې دلته د ځمکې د جاذبې قوه (عمل قوه) او د سرک لخوا واقع شوی قوې (د عکس العمل قوې) خارجي قوې دي. د دې تر څنګ د F قوه هم په موټر باندې یو خارجي قوه ده چې د څو کسانو لخوا د کېبل پواسطه عمل کوي او جسم ته انتقالی حرکت ورکوي.

پورتنی خارجي قوې موټر ته په عمودي او افقی جهت غواړي انتقال ورکړي چې دا د خارجي قوې له اثره د حرکت یو ډول (انتقالی حرکت) دی، د دې ترڅنګ که چېرې مونږ یو جک په نظر کې ونیسو چې د موټر د مخکنی اکسل لاندې ایښودل شوی وی نوموړی جک موټر ته دوهم ډول حرکت چې دورانی حرکت دی ورکوي.

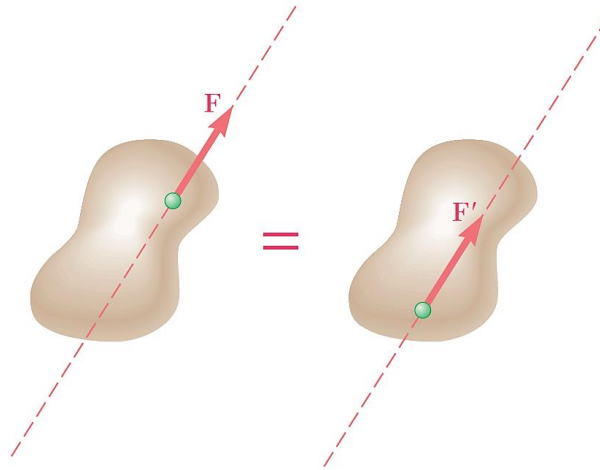
نو ویلای شو چې خارجي قوې یو جسم ته انتقالی او یا دورانی حرکت او یا هم دواړه په یو وخت کې ورکوي.

3.4 د قوې دانتقال قانون:

په یو کلک جسم باندې کولای شو خارجي قوه دهغی د تاثیر د کرښی په امتداد انتقال کړو. چې په دی سره د کلک جسم په تعادل کې کوم تقیر نه راځی اولاسته راغلی دواړه سیستمونه سره معادل دی.

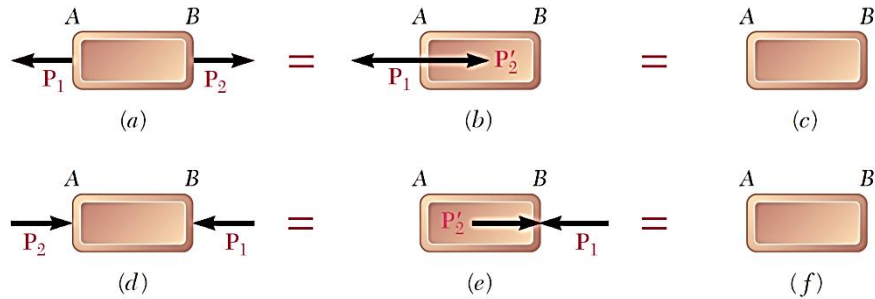


شکل 3.4



شکل 4.4

همدارنگه کولای شو په یو کلک جسم چې د قوو تراغیزی لاندې راغلی وی دوه مساوی او مخالف الجهنه قوې اضعاغه اويا هم تری لري کړو .



شکل 5.4

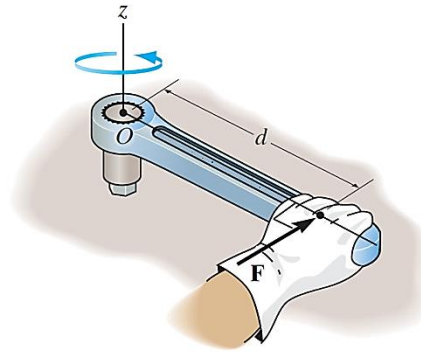
نوټ : پورتنی د قوو سیستمونه سره معادل دی نو په کک جسم یو ډول خارجي تاثیرات لري او د کک جسم په تعادل اثر نلري . باید په یاد ولرو چې نوموړی قوانین یواځی د ستاتیک په تعادلی مسایلو کې د تطبیق وړ دی .

4.4 د قوې مومنت (Moment of Force)

کله چې وغواړو یو جسم ته حرکت ورکړو نو یا یې ټیله (Push) کوو او یا ورته دوران ورکوو یعنې قوه جسم ته انتقالي یا دوراني حرکت ورکوي ، په میخانیک کې د قوې دوراني حرکت ته مومنت وايي، چې د قوې او د قوې د تاثیر کرښې او ټاکلې نقطې ترمنځ د فاصلې د حاصل ضرب څخه لاسته راځي.

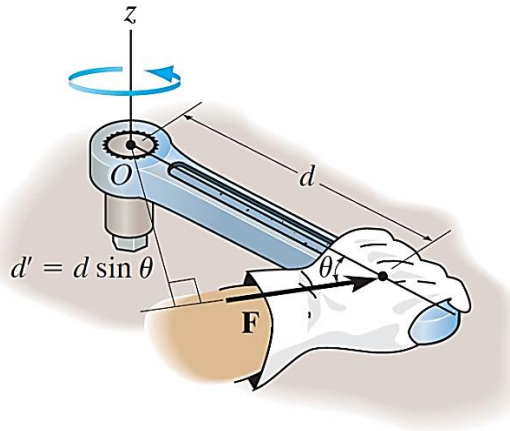
د مومنت د مفهوم د ښه روښانتیا لپاره کې حالتونه څیړو.

په کې شکل کې د رینچ پواسطه غواړو چې یو بولټ راوباسو نو د دې کار لپاره د رینچ په لاستی باندې یوه قوه واردوو او نوموړی قوه به بولټ ته د O په نقطه کې او یا z په محور باندې دوران ورکړي. چې د مومنت مقدار یې په مستقیما توگه متناسب دی د واردیدونکې قوې F له مقدار او همدارنگه د عمودي فاصلې سره چې دی عمودي فاصلې ته د مومنت بازو d وايي. په هره اندازه چې د قوې مقدار او د بازو مقدار زیاد وی په همغه اندازه د مومنت مقدار زیاتیری



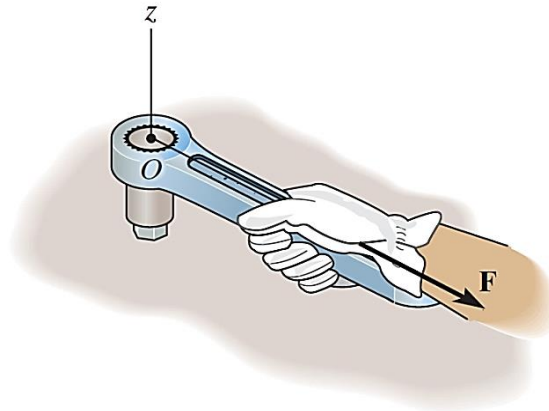
شکل 6.4

که چېرته د F قوه د $\theta \neq 90^\circ$ کې عمل وکړي نو ډیر په مشکله به وتوانیږو چې نوموړی بولټ ته دوران ورکړو (ځکه دلته به د مومنټ د بازو اندازه کمه وی یعنی $d' = d \sin \theta$) د فورمول څخه پوهیږو چې $d > d'$ نو د بازو په کمیدو سره د مومنټ مقدار هم کمیږي.



شکل 7.4

که چېرته قوه د رینچ په امتداد باندې عمل وکړي نو په دې صورت کې به د مومنټ بازو صفر وي او د F د قوې د تاثیر خط د O نقطه سره تقاطع کوي. نو دی حالت کې دوران نه واقع کېږي او د مومنټ مقدار صفر دی.



8.4 شکل

کولای شو چې پورتنی حالتونه په کې توگه خلاصه کړو
په شکل کې د F د قوې مومنت M_o نظر د O نقطې ته او یا هغه محور ته چې د O له نقطې نه
په عمودي توگه تیرېږي او یا په سطحه باندې عمود وي یو وکتوري مقدار دی چې د یو ثابت
مقدار او همدارنگه ټاکلی جهت درلودونکې دی. چې د قوې او عمودی فاصلې د حاصل ضرب
څخه لاسته راځي.

همدارنگه باید په یاد ولرو چې دیوی قوې مومنت نظر یوی نقطې ته هغه وخت صفر دی ، کله
چې د قوې د تاثیر کرښه د نوموړی نقطې نه تیره شی او یا قوه په نوموړی نقطه واقع شی.

5.4 د مومنت مقدار یا اندازه (Magnitude of Moment)

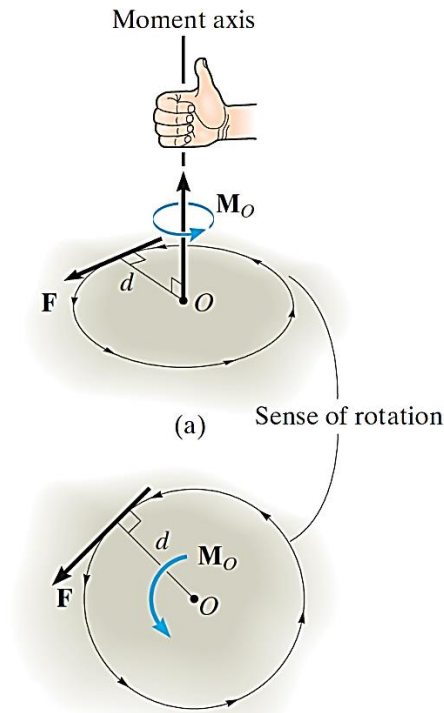
د تعریف له مخی مومنت مقدار عبارت دی له:

$$M_o = F \cdot d$$

F هغه قوه چې د مومنت د رامنځته کېدو لامل کېږي. او d د مومنت د مرکز (O نقطې) او د
قوې د تاثیر کرښې تر منځ عمودی فاصله ده.

6.4 د مومنت جهت (Direction of Moment)

د مومنت جهت د مومنت د محور له مخی ټا کل کېږي. د مومنت محور په هغه سطحه عمود وی په
کوم سطحه کې چې قوه او عمودی فاصله واقع وی.
که قوه د ټاکلی محور پر شا اوخوا د جسم ته د ساعت د عقربې مطابق دوران ورکړی مقدار یې مثبت
او برعکس منفی دی.



9.4 شکل

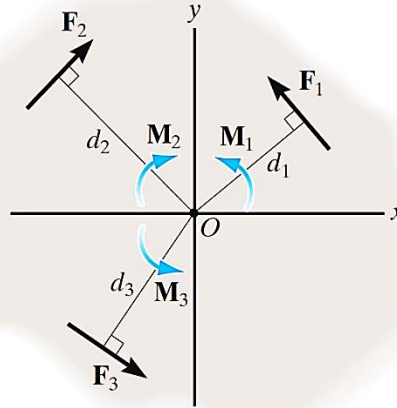
معمو لا په دوه بعدی سیستموتو کې د مومنت جهت دتا و شوی غشی په واسطه ښودل کېږي. که چېرې قوه یو جسم ته د ساعت د عقربې مطابق Clock wise دوران ورکړي نو مومنت یې منفي دی او که د ساعت عقربې مخالف دوران وکړي نو مقدار یې مثبت دی .

7.4 د مومنت واحدات:

دتعریف له مخې پوهیږو چې مومنت د قوې او فاصلې د حاصل ضرب څخه حاصلیږي نو واحدات یې عبارت دی له (lb.in), (lb.ft), (kN.m), (N.m) او داسې نورو څخه.

8.4 د مومنتونو محصله Resultant moment

په سطحه کې د مومنت محصله د ټولو مومنتونو د الجبري مجموعی څخه عبارت دی.



10.4 شکل

$$\curvearrowright^+ (M_R)_O = \sum Fd;$$

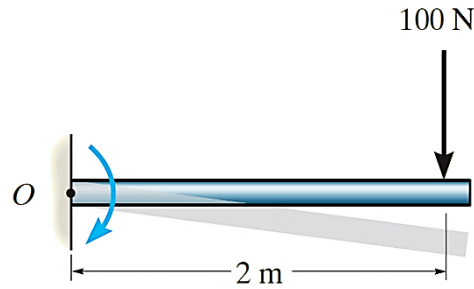
$$-F_2 d_2 + F_3 d_3 (M_R)_O = F_1 d_1$$

په پورتنی شکل کې F_1 او F_3 قوی د ساعت د عقربې خلاف دوران کوي نو ځکه مثبت او F_2 قوه چې د ساعت د عقربې مطابق دوران کوي منفی په نظر کې نیول شوی. ټولو قوو د الجبري مجموعی قیمت که چېرې مثبت لاسته راغی. نو جسم په د ساعت د عقربې خلاف دوران ولري او که منفی و نو د ساعت د عقربې مطابق دوران به ولري.

1.4 مثالونه:

د ورکړل شوي هر يو شکل لپاره د مومنټ مقدار نظر د O نقطې ته پیدا کړئ. د هرې قوې لپاره يې د هغې د تاثیر کرښه بنډول شوی ده تر څو وکولای شو چې د مومنټ بازو d معلوم کړو.

لومړی شکل:

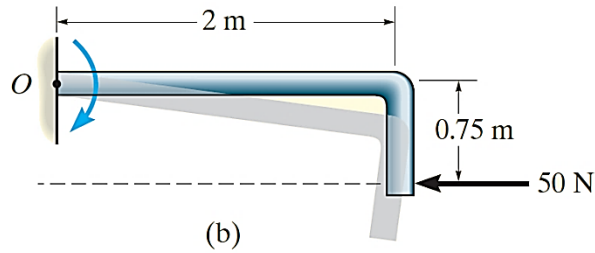


(a)

شکل 11.4

$$M_o = 100\text{N} \cdot 2\text{m} = 200\text{N} \cdot \text{m} \curvearrowleft$$

دوهم شکل:

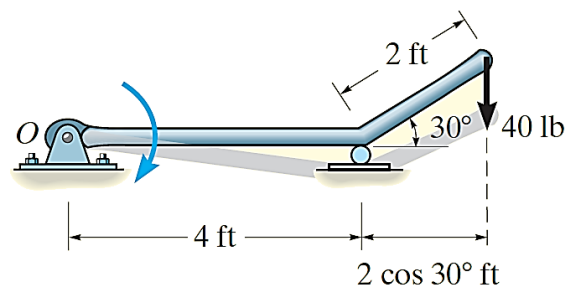


(b)

شکل 12.4

$$M_o = 50\text{N} \cdot 0.75\text{m} = 37.5\text{N} \cdot \text{m} \curvearrowleft$$

دریم شکل:

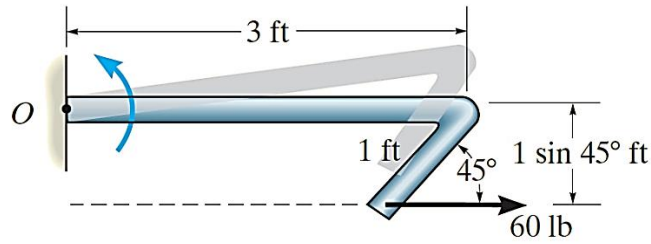


(c)

شکل 13.4

$$M_o = (400\text{lb})(4\text{ft} + 2\cos 30^\circ \text{ft}) = 229\text{ft} \cdot \text{lb} \curvearrowright$$

خلورم شکل:

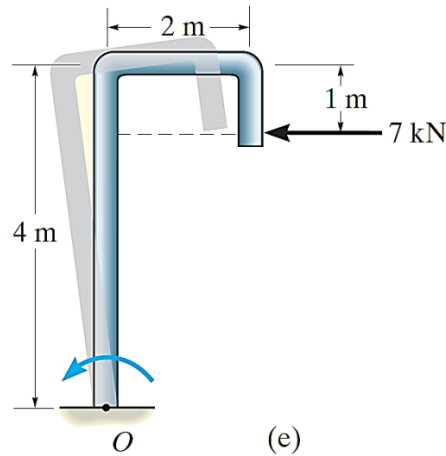


(d)

شکل 14.4

$$M_o = (60\text{lb})(1 \sin 45^\circ \text{ft}) = 42.4\text{lb} \cdot \text{ft} \curvearrowright$$

پنجم شکل:



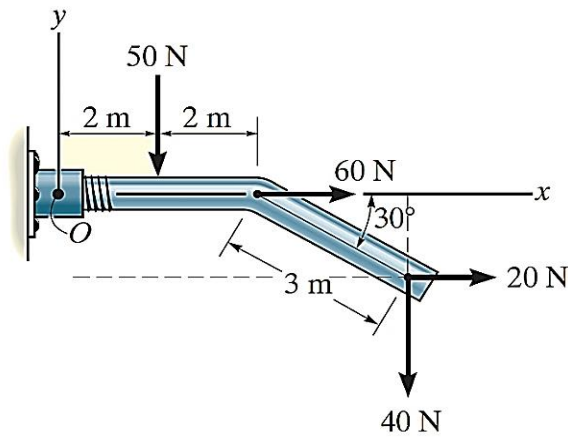
(e)

شکل 15.4

$$M_o = 7\text{KN}(4 - 1)\text{m} = 21\text{kN} \cdot \text{m} \curvearrowright$$

مثال 2.4:

د شکل مطابق په یو راډ باندي قوو عمل کړی دی تاسې یې د محصله قوې مومنټ نظر د O نقطې ته پیدا کړئ؟



شکل 16.4

حل:

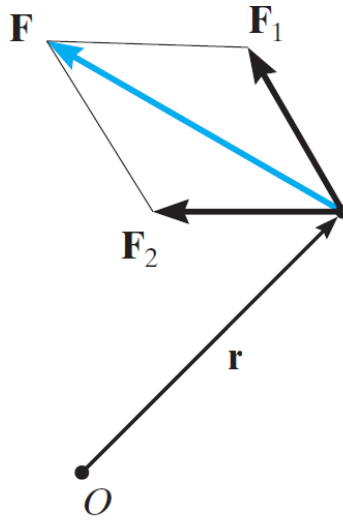
$$\curvearrow^+ M_{RO} = \Sigma F \cdot d;$$

$$M_{RO} = -50N(2m) + 60N(0m) + 20N(3 \sin 30^\circ m) - 40N(4m + 3 \cos 30^\circ m) = -334N \cdot m = 334N \cdot m \curvearrow$$

9.4 د مومنت اصول Principle of Moment:

دا هغه نظریه ده چې دمیخانیک په علم کې ترینه په زیاتو مسایلو کې استفاده کېږي چې ورته د varignon's theory هم ویل کېږي. نوموړی قضیه په لاندې ډول بیانوو:

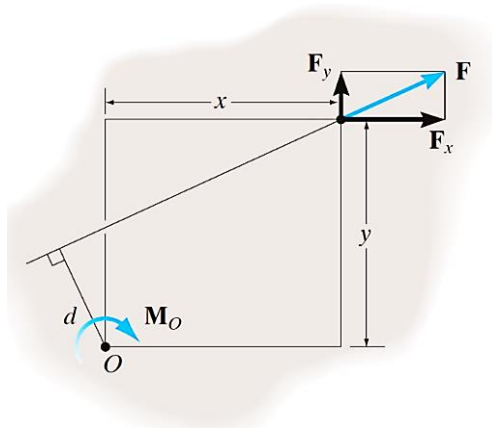
د قوې مومنت نظر یوې نقطې ته مساوي دی د هغه مومنتونو له مجموعې سره کوم چې د نوموړی قوې د مرکبو پواسطه نظر همدې نقطې ته لاسته راځي. د مثال په توګه د F د قوې مومنت نظر د O نقطې ته او همدارنګه د همدې قوې د مرکبو مومنتونو مجموعه نظر د O نقطې ته سره مساوی دی.



شکل 17.4

$$M_o = r \cdot F = r(F_1 + F_2) = r \cdot F_1 + r \cdot F_2$$

د دوه بعدي مسایلو لپاره کولای شو چې د مومنت له اصولو نه استفاده وکړو په دې توگه چې نوموړی قوه د هغې په مستطیلی



شکل 18.4

مرکبو باندي ویشو او بیا د هغې مومنت پیدا کوو .

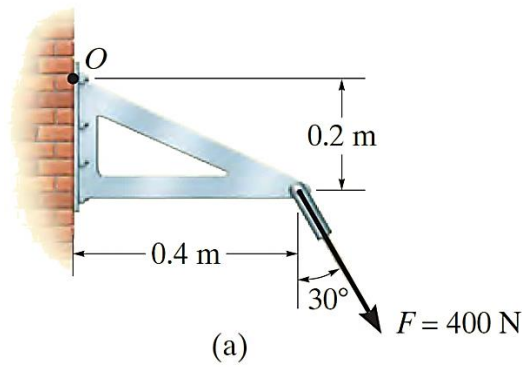
$$M_o = F_x \cdot Y - F_y \cdot X$$

چې دغه طریقہ ډیره آسانه ده نظر دی ته چې مونږ د F د قوې مومنت محاسبه کړو.

$$M_o = F \cdot d$$

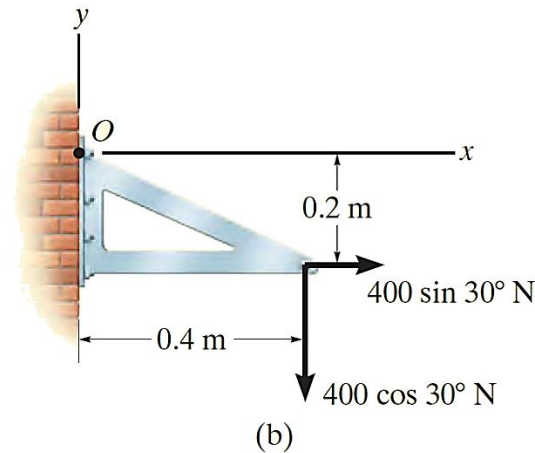
3.4 مثال:

د شکل مطابق د F قوې په یوه زاویه لرونکې براکت باندي عمل کړی دی تاسې د نوموړې قوې مومنت نظر د O نقطې ته پیدا کړئ؟



19.4 شکل

نوموړی قوې مرکبی د x او y په محور اتو پیدا کوو .

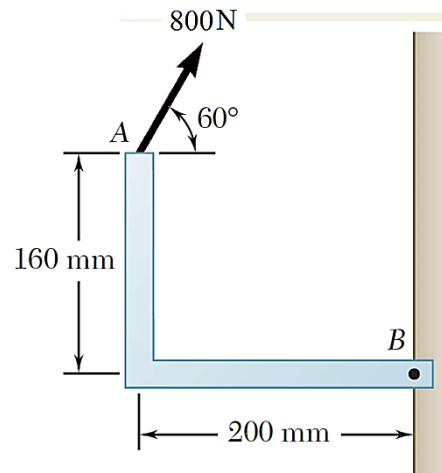


20.4 شکل

$$\begin{aligned} \curvearrow^+ M_o &= 400 \sin 30^\circ \text{ N}(0.2\text{m}) - 400 \cos 30^\circ \text{ N}(0.4\text{m}) = \\ &= -98,6\text{N} \cdot \text{m} = 98,6\text{N} \cdot \text{m} \curvearrow^- \end{aligned}$$

4.4 مثال:

په لاندې شکل کې د 800 N قوې مومنت نظر د B نقطې ته محاسبه کړی؟



شکل 21.4

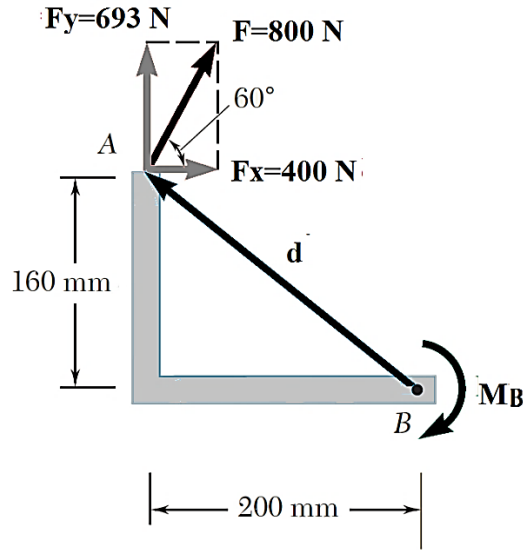
د پورتنۍ قوې مومنت نظر د B نقطې ته په لاندې دوه طریقو لاسته راوړلای شو.

لومړۍ طریقه:

د مومنت بازو d د مثلثاتي قوانینو پر اساس لاسته راوړو نو په دې حالت کې مومنت عبارت دی له:

$$d = (160)^2 + (200)^2 = 256,1\text{mm} = 0,2561\text{m}$$

$$M_B = Fd = (800\text{N})(0,256\text{m}) = -204 \text{ N} \cdot \text{m} = 204 \text{ N} \cdot \text{m} \curvearrowright$$



شکل 22.4

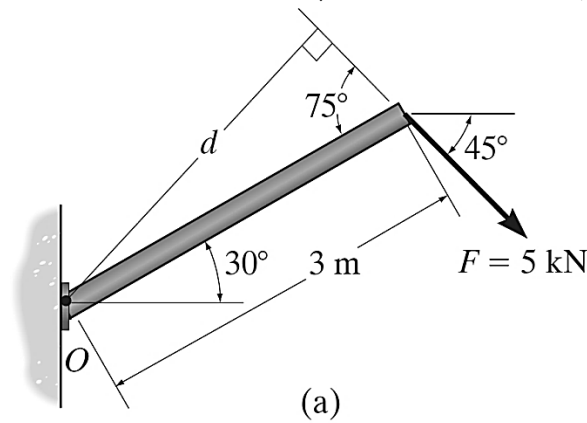
دوهمه طریقه

د نوموړی قوې مرکبې پیدا کوو. او د مرکبو محصله مومنټ یې لاسته راوړو.

$$\begin{aligned} \curvearrow^+ M_B &= -F_x \cdot d_y - F_y \cdot d_x \\ M_o &= -(800 \cos 60^\circ \text{ N})(0.16 \text{ m}) - (800 \sin 60^\circ \text{ N})(0.2 \text{ m}) \\ &= -204 \text{ N} \cdot \text{m} = 204 \text{ N} \cdot \text{m} \curvearrow \end{aligned}$$

5.4 مثال:

په شکل کې د F د قوې مومنټ نظر د O نقطې ته پیدا کړئ؟



شکل 23.4

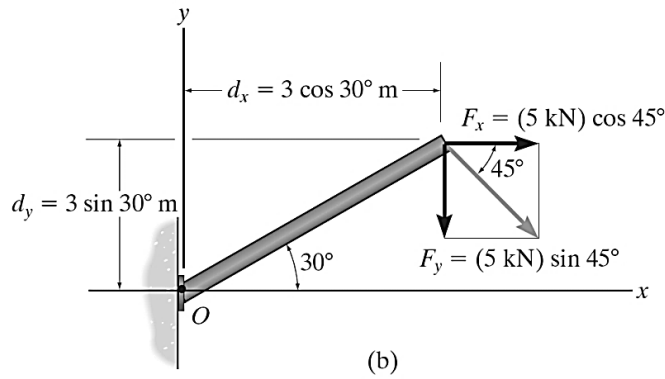
د پورتنی قوې مومنټ نظر د O نقطې ته په لاندې څو طریقو لاسته راوړلای شو.
لومړی طریقه: د مومنټ بازو d د مثلثاتي قوانینو پر اساس لاسته راوړو نو په دې حالت کې مومنټ عبارت دی له:

$$d = (3\text{m}) \sin 75^\circ = 2,898\text{m}$$

$$M_o = Fd = (5\text{kN})(2,898\text{m}) = 14,5 \text{ kN} \cdot \text{m} \curvearrowright$$

دوهمه طریقه :

د نوموړی قوې مرکبې پیدا کوو او دغه مرکبې د دې ښودونکې دي چې نوموړی جسم ته یې د ساعت د عقربې مطابق دوران ورکړي.



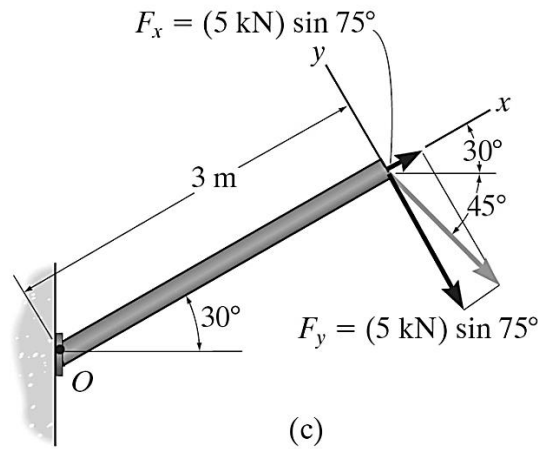
شکل 24.4

$$\curvearrowright^+ M_o = -F_x \cdot d_y - F_y \cdot d_x$$

$$M_o = -(5 \cos 45^\circ \text{ kN})(3 \sin 30^\circ \text{ m}) - (5 \sin 45^\circ \text{ kN})(3 \cos 30^\circ \text{ m}) \\ = -14,5 \text{ kN} \cdot \text{m} = 14,5 \text{ kN} \cdot \text{m} \curvearrowright$$

دریمه طریقه:

په دې طریقه کې د x محور د راډ د محور سره موازی اود y محور په راډ باندې عمود په نظر کې نیسو او د F قوې مرکبې پیدا کوو.
 دې ځای کې Fx نظر O ته کوم مومنټ نه تولیدوي ځکه چې د هغې د تاثیر خط له همدې نقطې نه تیرېږي.



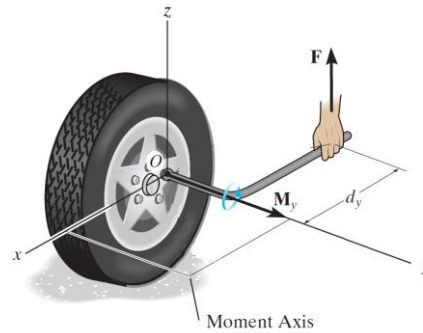
شکل 25.4

$$M_o = -F_y \cdot dx$$

$$M_o = -(5 \sin 75^\circ \text{ KN})(3\text{m}) = -14,5 \text{ KN} \cdot \text{m} = 14,5 \text{ KN} \cdot \text{m} \curvearrowright$$

10.4 د قوی مومنت نظر یو محور ته:

ځنی وخت ضرورت پیدا کېږي چې د قوی مومنت نظر یو محور ته محاسبه کړو لکه په لاندی شکل کې غواړو د یو ټایر نټ د رینج پواسطه وباسو ، د لاندی شکل مطابق د F قوه رینج او نټ ته د y محور په شا اوخوا دوران ورکوی چې په دی حالت کې د مومنت مقدار د عبارت دی له $M = F \cdot dy$ سره نو وبلاى شو چې د یوی قوی مومنت نظر یو محور ته عبارت دی د قوی او د قوی د تاثیر کرښی او محور تر منځ د عمودی فاصلی د ضرب له حاصل سره.



شکل 26.4

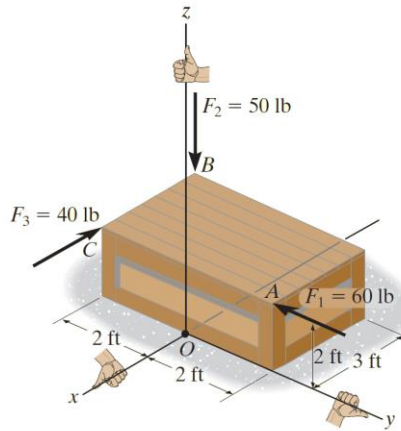
مثال: د لاندی شکل مطابق د دری وارو قوو د مومنتونو محصله نظر د (X,Y,Z) محور اتو ته محاسبه کری.

حل: باید په یاد ولرو که چیری یوه قوه د ټاکلی محور سره موازی او یا د تاثیر کرنسی امتداد یی محور قطع کری د دی قوی مومنت نظر هماغه محور ته صفر دی.

$$M_x = (60lb)(2ft) + (50lb)(2ft) + 0 = 220.ft \quad \text{Ans}$$

$$M_y = 0 - (50lb)(3ft) - (40lb)(2ft) = -230lb.ft \quad \text{Ans}$$

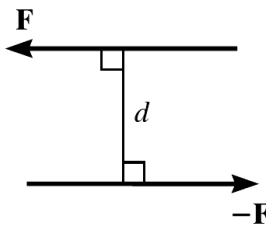
$$M_z = 0 + 0 - (40lb)(2ft) = -80lb.ft \quad \text{Ans}$$



شکل 27.4

11.4 د جوړه قوو مومنت:

جوړه قوي هغه قوي دي چې مقدارونه یې مساوي ، جهتونه یې مخالف او د عمل یا تاثیر کرنسی یې موازي وي چې تر منځ یې یوه ټاکلی فاصله (d) وجود ولري.



شکل 28.4

د دې قوو محصله قوه مساوي په صفرسره ده یواځېنی تاثیر چې نوموړی قوه یې په جسم کې واردوي هغه جسم ته په د یو محور یا نقطی پر شا او خوا په یو ټاکلی جهت دوران ورکول دی. د مثال په توگه کله چې موټروان موټر چلوی نو له دواړه لاسونوپواسطه په سټیرنگ باندې قوه واردوي چې د یو لاس پواسطه سټیرنگ پورته خواته او بل لاس پواسطه سټیرنگ کې خواته تاووي چې په دې صورت کې سټیرنگ ته دوران ورکوي. دلته کوم مومنټ چې منځ ته راځي دغه مومنټ ته جوړه یې مومنټ ویل کېږي.



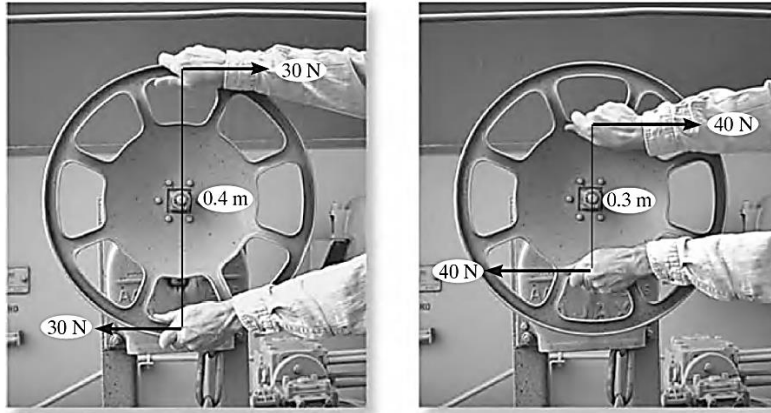
$$M = F \cdot d$$

شکل 29.4

12.4 د جوړه یې مومنټ مساوي والی Equivalent of Couple

که چېرته دوه جوړه یې قوې مومنټ تشکیل کړی چې د دې مومنټ مقدار مساوي او هم جهته وي نو معادلی جوړه یې قوې بلل کېږي. د مثال په توگه دوه جوړه یې قوې په شکل کې بنودل شوی دی چې نوموړی قوې او فاصلی یې سره فرق لري اما مومنتونه یې سره مساوي دی.

$$M = 30\text{N} (0,4\text{m}) = 40\text{N} (0,3\text{m}) = 12 \text{ N} \cdot \text{m}$$



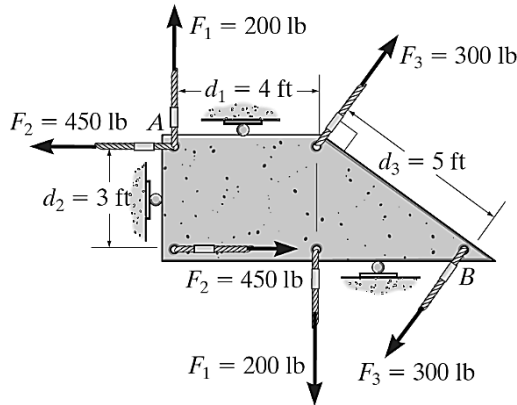
شکل 30.4

13.4 د جوړه يي مومنت محصله Resultant Couple Moment

د جوړه يي مومنت محصله په يو سيستم د واقع شوی جوړه يي قوو د مومنتونو له مجموعی څخه عبارت دی لکه په لاندې مثال کې چې واضع شوی.

$$M_R = M_1 + M_2$$

6.4 مثال: په کې شکل کې دري جوړه يي قوا و په يو جسم باندې عمل کړی دی تاسې يې د محصله جوړه يي مومنت مقدار معلوم کړئ؟



شکل 31.4

حل :- لکه څرنگه چې عمودي فاصله د جوړه يي قوو تر منځ ټاکل شوی ده نو د ټولو قوو مومنت يې په کې توگه پيدا کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_R = \sum M;$$

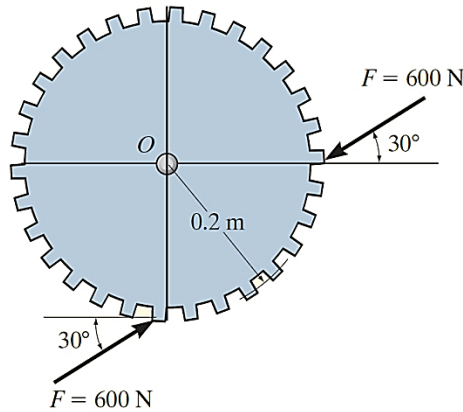
$$M_R = F_1 d_1 + F_2 d_2 - F_3 d_3$$

$$= (200\text{lb})(4\text{ft}) + (450\text{lb})(3\text{ft}) - (300\text{lb})(5\text{ft}) = -950\text{lb} \cdot \text{ft}$$

or $950 \text{ lb} \cdot \text{ft} \curvearrow$

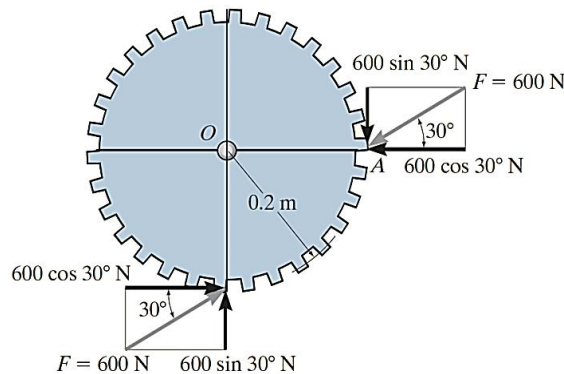
چې منفي علامه يې د دې ښودونکې ده چې مومنت د ساعت د عقربې مطابق دی

7.4 مثال: د ورکړل شوی شکل لپاره د هغې د جوړه يې قوو مومنت معلوم کړئ؟



شکل 32.4

حل :- د دې شکل د اسانه حل لپاره لومړی ورکړل شوی قوې د هغې په مرکبو باندې تجزیه کوو او بیا د دې د جوړه يې قوو مومنت نظر یو ی کېفی نقطې ته پیدا کوو.



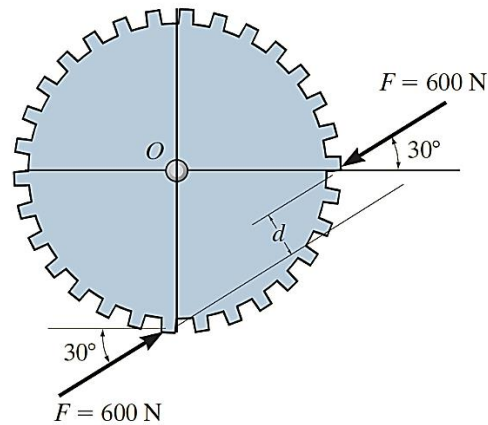
شکل 33.4

$$\curvearrowright M_O = \sum M_O;$$

$$M = (600 \cdot \cos 30^\circ)(0.2\text{m}) - (600 \cdot \sin 30^\circ)(0.2\text{m}) = 43.9 \text{ N} \cdot \text{m}$$

چې مثبت علامه یې د دې ښودونکې ده چې د مومنت جهت یې د ساعت د عقربې مخالف دی

همدارنگه کولای شو په لاندې ډول مومنت د $(600 \cdot d)$ څخه لاسته راوړو.



شکل 34.4

14. 4 د خلورم فصل لندیز

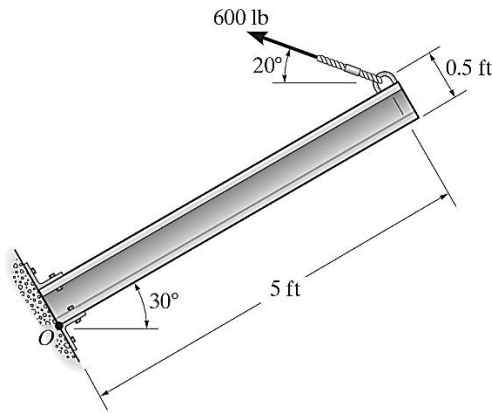
- د قوې مومنت د قوې د دورانی تاثیر څخه عبارت دی چې د قوې اود قوې د تاثیر کربنی او ټاکلی نقطی تر منځ د عمودی فاصلی له حاصل ضرب څخه لاسته راځی.

$$M_o = F \cdot d$$

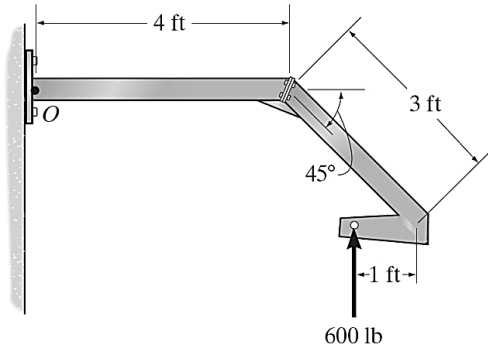
- دمومنت جهت د مومنت د محور له مخی ټا کل کېږي. د مومنت محور په هغه سطحه عمود وی په کوم سطحه کې چې قوه او عمودی فاصله واقع وی. که قوه د ټاکلی محور پر شا اوخوا د جسم ته د ساعت د عقربی مطابق دوران ورکړی مقدار یې مثبت او برعکس منفی دی.
- د قوې مومنت نظر یوې نقطی ته مساوی دی د هغه مومنتونو له مجموعی سره کوم چې د نوموړی قوې د مرکبو پواسطه نظر همدې نقطی ته لاسته راځي.
- جوړه قوی هغه قوی دي چې مقدارونه یې مساوی ، جهتونه یې مخالف او د عمل یا تاثیر کربنی یې موازی وي چې تر منځ یې یوه ټاکلی فاصله (d) وجود ولري. چې له اثره یې رامنځته شوی مومنت ته د جوړه قوو مومنت وایي.

مسایل:

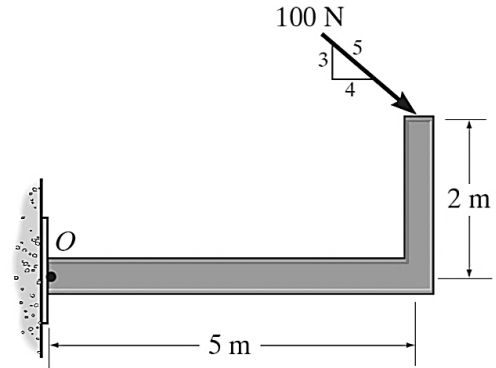
- ❖ په لاندې شکلونو کې نظر O نقطی ته د وارده قوو مومنت محاسبه کړی.



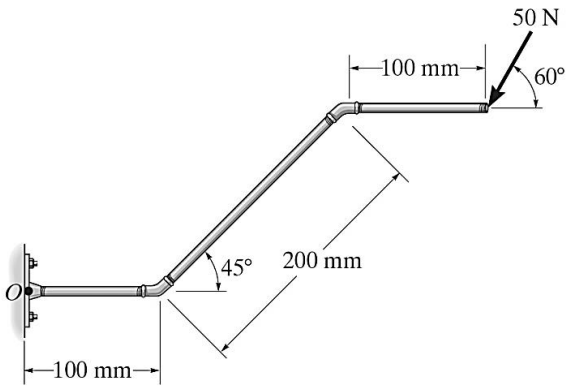
شکل 35.4



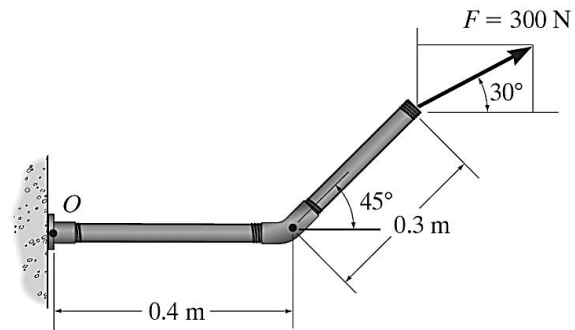
شکل 36.4



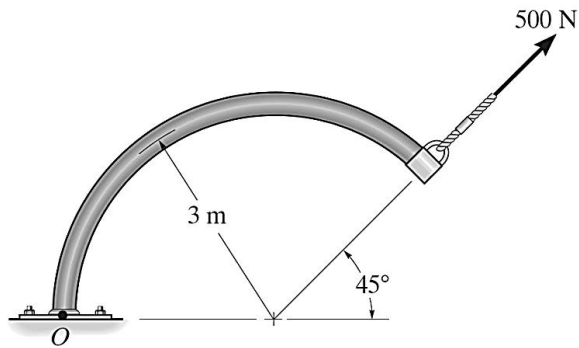
شکل 37.4



شکل 38.4



شکل 40.4



شکل 41.4

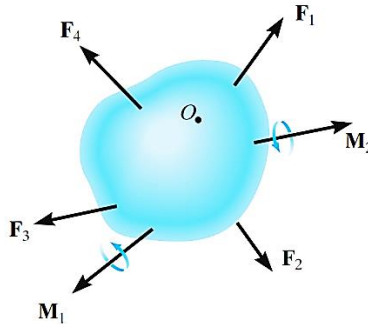
پنجم فصل
د کلک جسم تعادل

Equilibrium of rigidbody

1.5 عموميات:

د لاندې شکل مطابق يو جسم په نظر کې نيسو چې د مختلفو خارجي قوو او مومنتونو تر تاثير لاندې راغلی چې جاذبوی، مقناطیسی، برقی او دنورو اجسامو دارتباطی تاثيراتو له اثره رامنځ ته شوی. مونږ کولای شو نوموړی قوې او مومنتونه په يو معادل سیستم تبدیل کړو او محصلی یې لاسته راوړو، که چېرې د قوو او مومنتونو محصلی یې صفر شوی نو ویلای شو چې نوموړی جسم په تعادل کې دی. په ریاضیکي ډول د يو جامد جسم تعادل په لاندې ډول بیانوو.

$$\sum \mathbf{F} = 0 \quad \sum \mathbf{M}_O = 0$$



شکل 1.5

داچې په فضا يا درې بعدی حالت کې درې محورونه (X, Y, Z) وجود لری نو نظر هر محور ته دوه معادلې يو د قوی او يو د مومنت د تعادل معادله تشکيلیږی نو په درې بعدی سیستم کې د يو کلک جسم د تعادل شرایط لاندې شپږ معادلې تشکيلوی.

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

په يو دوه بعدی سیستم کې د ستاتیک تعادل معادلې عبارت دی له:

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

د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفادې سره کولای شو په یو کلک جسم مجهولی خارجي قوې خصوصا عکس العملونه محاسبه کړو، د دې لپاره باید لومړی د کلکو اجسامو محاسبوی شیما یا ازاد دیاگرام رسم او معلومی او مجهولی قوې مشخصی کړو، داچې مجهولی خارجي قوې کلکو اجسامو په اتکا گانو کې رامنځته کېږي نو لومړی باید اتکا گانی وپېژنو.

2.5 اتکا Support

اتکا د د جسمونو د اتصال څخه لاسته راځی . که چېرې یو جسم د بل جسم د انتقالی او یا دورانی حرکت مانع وگرځی اتکا بلل کېږي لکه دیو بیم لپاره پایه اتکا ده. لکه څرنګه چې پوهیږو په یو جسم باندې خارجي قوې عبارت دی له عمل او عکس العمل قوو څخه . په یو کلک جسم کې د عکس العمل قوې په اتکا گانو یا د دوه جسمونو د اتصال په نقطه کې واردیږی.

داچې جسم دوه ډوله حرکت (انتقالی او دورانی) لري نو:

- که چېرې اتکا د یو کلک جسم د انتقالی حرکت مانع په یو جهت وگرځی نو په نوموړی کلک جسم له هماغه طرف څخه د عکس العمل قوه واردیږی. معمولا دا ډول عکس العملونه د X او Y په محوراتو په امتداد رامنځته کېږي.

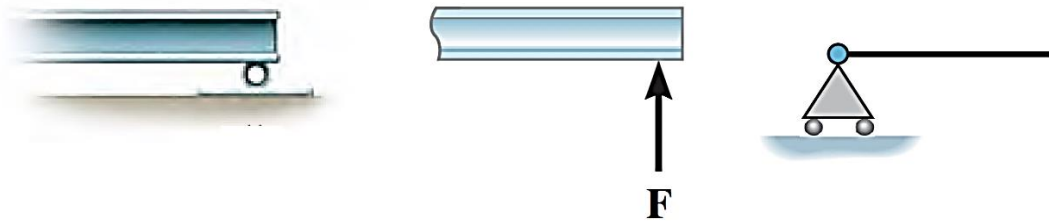
- که چېرې اتکا د کلک جسم د دورانی حرکت مانع وگرځی نو په کلک جسم کې دورانی عکس العمل (مومنټ) رامنځته کېږي.

په ساختمانی یا میخانیکي عناصرو کې اتصال یا یو پر بل تکېه کېدل په درې ډولونو صورت نیسی . یا په بل عبارت ویلای شو چې درې ډوله اتکا گانی وجود لري چې په لاندې ډول یې واضح کوو.

د یو بیم یو انجام په لاندې درې حالتو کې گورو.

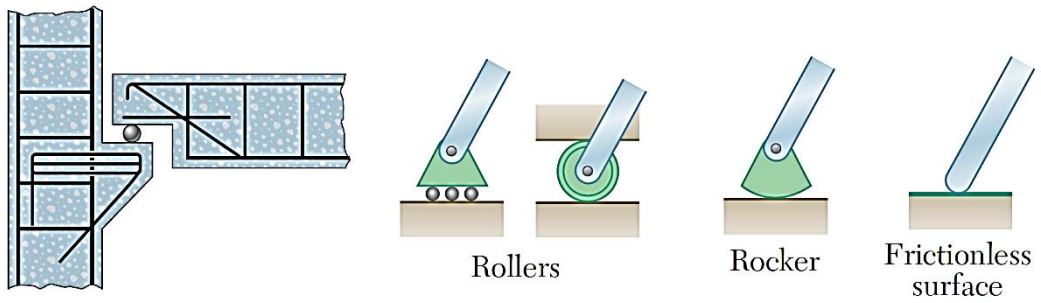
لومړی حالت (متحرکه اتکا)

که چېرې په لاندې شکل کې وگورو نو اتکا د بیم یواځی په یو جهت (عمودی) د انتقالی حرکت مانع واقع کېږي، چې دی ډول اتکا ته متحرکه اتکا (Roller Support) وایې. چې دا ډول اتکا گانی لرونکي د یو عکس العمل وی .



شکل 2.5

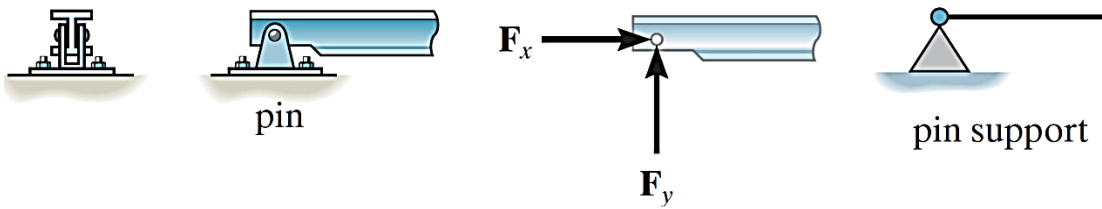
دمتحرکې اتکا نور مثالونه لکه د موټر یا کراچې ټایر په سرک باندې ، همدارنگه په اهن کانکریټي ساختمانونو کې که چېرې گاډر د پایې یا دیوال د پاسه همداسې امانتی کېښودل شی متحرکه اتکا بلل کېږي.



شکل 3.5

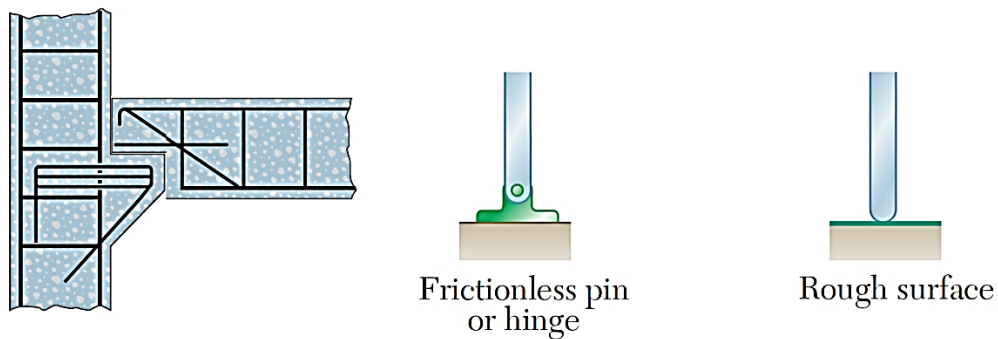
دوهم حالت (ساکنه اتکا):

که چېرې د لاندې شکل ته وگورو لیدل کې چې په اتکا کې میخک (pin) استعمال شوی چې په هر جهت د انتقالی حرکت مانع واقع شوی . چې د اسانتیا لپاره یې مونږ افقی او عمودی مرکبې په نظر کې نیسو. دی ډول اتکا ته ساکنه اتکا (pin support) وایې چې لرونکې د دوه عکس العملونو وی.



شکل 4.5

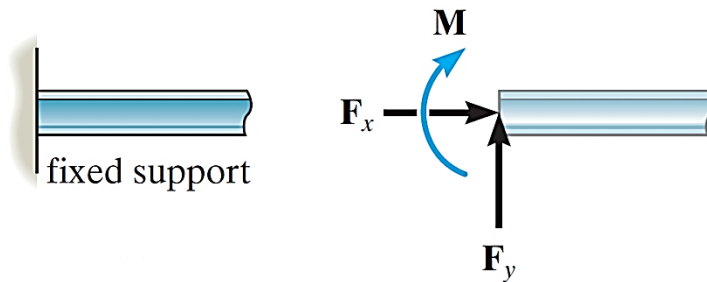
نور مثالونه:



شکل 5.5

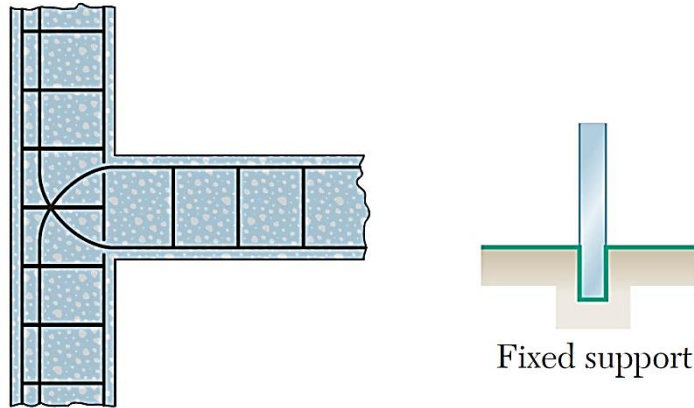
دریم حالت (سخته اتکا):

تر ټولو قوې اتکا په لاندې شکل کې ښودل شوی چې هم د انتقالی او هم د دورانی حرکت مانع گرځی. دی ډول اتکا ته سخته اتکا (Fixed Support) وایې چې لرونکې د درې عکس العملونو وی.



شکل 6.5

په کانکریټي ساختمانونو کې کله چې د دوه عناصرو سیخان سره وصل شی سخته اتکا بلل کېږي.



شکل 7.5

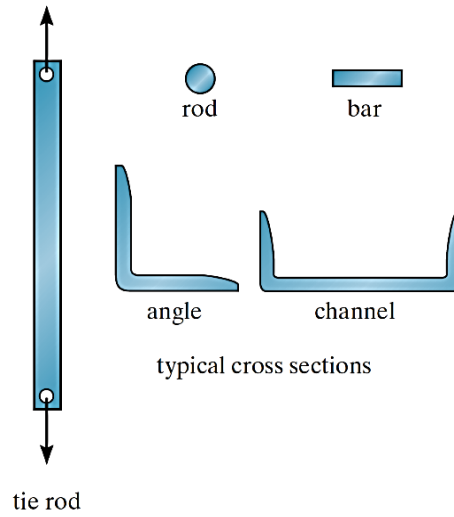
د سیول انجینری یوه مهمه برخه د ساختمانونو ډیزاین دی تر څو په اطمینان سره ورڅخه وکړو او تر څنګ یې اقتصادي اوسې. نو د ساختماني انجنیر لپاره دا ډیر مهمه خبره ده چې د ساختمان ټولې برخې کوم چې د بار زغملو لپاره استعمالیږي وپېژني او نوموړي ساختماني عناصر د شکل او وظیفې پر بنیاد وویشي.

3.5 ساختماني عناصر Structural Elements

هغه اساسي عناصر چې ساختمان تری جوړیږي عبارت دي له میلو، بیم او پایې څخه چې لنډه پېژندنه یې په لاندې ډول سره کوو.

میلي Tie Rods

ټاي راډ د ساختمان هغه برخه وي کوم چې عموما د کششي قواو لاندې قرار لري. چې د مختلفو عرضی مقطعو لرونکې وی چې په لاندې شکل کې ښودل شوی.



شکل 8.5

بیم Beam

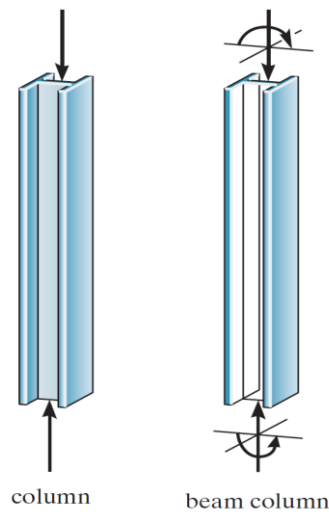
گادر افقي ساختمانى عنصر دى چې اساسي وظيفه يې د پريكوونكو يا جانبى قووزعمل او د هغوى انتقال پايو ته دى، گادر په كوروالي كى كار كوي او عمودى قوې زغمى.



شکل 9.5

پایه Column

پایه د ساختمان عمودي برخه ده کوم چې زیاتره فشاري قواوي په منظم ډول تهداب ته انتقالوي. ځینې وختونه د فشاري بارونو سربیره مومنتونه هم په پایې عمل کوي.



شکل 10.5

4.5 د ساختمانی ډولونه Types of structures

د پورتنی ساختمانی عناصرو څخه لاندې ساختمانونه جوړیږي.

- **Truss** ترس
- **Fram** چوکاټ
- **Cable and arche** کبیل او کمان

څرنگه چې مخکې وویل شو پورتنی ساختمانونه د خارجي قوو تر تاثیر لاندې راځي چې د نوموړو ساختمانونو د ډیزاین لپاره باید په ساختمان باندې د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفادی خارجي مجهولی قوې (عکس العملونه) او داخلي قوې باید محاسبه شي دلته مونږ د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفاده د نوموړو ساختمانونو او جوړونکې عناصرو عکس العملونه محاسبه کوو.

مخکې له دی چې د نوموړو ساختمانو او عناصرو عکس العملونه محاسبه کړو لومړی د نوموړو ساختمانونو معینیت او استواری تر بحث لاندې نیسو.

5.5 معینیت او نامعینیت

ساختمانونه نظر محاسبی ته په لاندې دوه ډوله دی .

معین ستاتیکی سیستم

له هغه ستاتیکی سیستمونو څخه عبارت دي، چې د سیستم اتکایزي قوي د ستاتیک د تعادلي معادلو په مرسته پیدا شي یا هغه ساختمان چې تحلیل لپاره یې د تعادل معادلي کافي وي یا د نامعلومو قواو (عکس العملونو) تعداد د تعادل معادلو سره مساوي یا کم وي.

Reactions \leq Equations of Equilibrium

6.5 نامعین ستاتیکی سیستم

له هغه سیستمونو څخه عبارت دي، چې د سیستم اتکایزي قوي د ستاتیک د تعادلي معادلونو په مرسته پیدا نه شي يعني ساختمان کې د نامعلومو قواو (عکس العملونو) تعداد د تعادل معادلو څخه زیات وي.

د ساختمان معین والی پیدا کولو لپاره لومړی د ساختمان د ټولو غړیو یا د یو څو برخو Free body diagram رسمیری او د دیاگرام په مرسته نامعلومی قوي د سیستم تعادلی معادلو

سره پر تله کېږي او یا هم د فورمول په واسطه د ساختمان معین والی لاس ته راوړل کېږي.

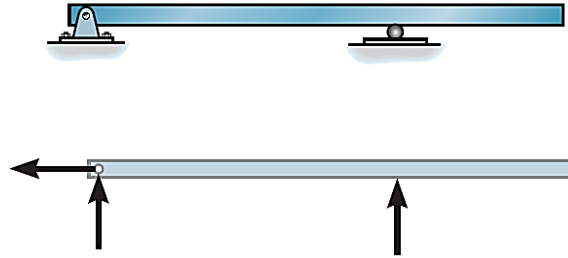
$$r = 3n \quad \text{معین ستاتیکی ساختمان}$$

$$r > 3n \quad \text{نا معین ستاتیکی ساختمان}$$

پورتني فورمولونو کې n د ساختمان د برخو شمیر او r د نامعلومو قوو تعداد دی .

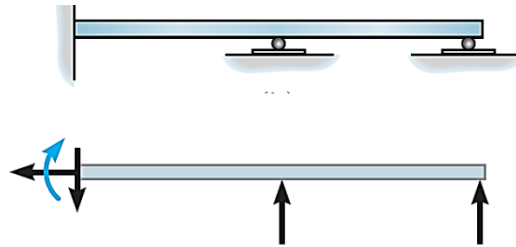
باید په یاد ولرو چې دلته مونږ یواځی معین ستاتیکی ساختمانونه تر بحث لاندې نیسو او نا معین ستاتیکی ساختمانونو د مجهولو قوو محاسبه د میخانیک ساختمان په مضمون کې مطالعه کېږي.

د مثال په ډول د لاندې ساختمانونو او عناصرو معینیت ټاکو.



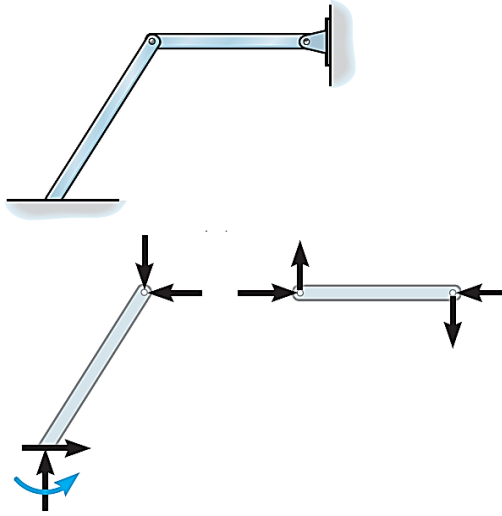
شکل 11.5

معین ستاتیکی سیستم



شکل 12.5

دوهمه درجه نا معین ستاتیکی سیستم



شکل 13.5

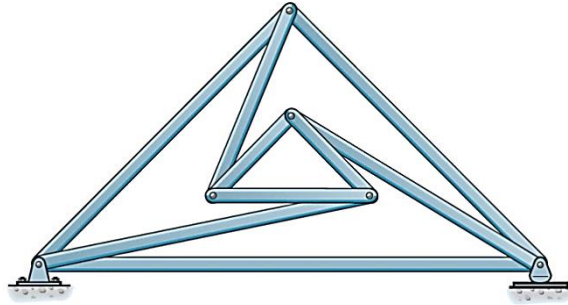
لومړی درجه نا معین ستاتیکی سیستم

همدارنگه په ترسونو کې معینیت په لاندې ډول

$b + r = 2j$ determinate truss

$b + r > 2j$Indeterminate Truss

پورتنی فورمول کې b د میلو تعداد r د عکس العملونو شمیر او j د غوټو تعداد ښیي. د مثال په ډول د لاندې ترس معینیت ټاکو.



شکل 14.5

$$b = 9, \quad r = 3 \quad j = 6$$

$$b + r = 2j \quad \text{یا} \quad 12 = 12$$

معین ستاتیکی سیستم

7.5 استواری Stability

استواری د ساختمانونو له هغه خاصیت څخه عبارت دی چې د جانبی ناچپزه بارونو په مقابل کې خپله پایداری وساتی او هندسی تغیر شکل ونکړی. د استواری له مخی ساختمانونه په دوه ډوله دی:

(a) استواره ساختمانونه Stable Structures

استواره ساختمانونه له هغی سیستمونو څخه عبارت دي ، چې د بهرنیو قوو د عمل په پایله کې خپله پایداری له ځانه وښیي.

(b) غیر استواره ساختمانونه Unstable Structures

غیر استواره ساختمانونه له هغی سیستمونو څخه عبارت دي ، چې د بهرنیو قوو د عمل په پایله کې خپله پایداری له ځانه وښیي.

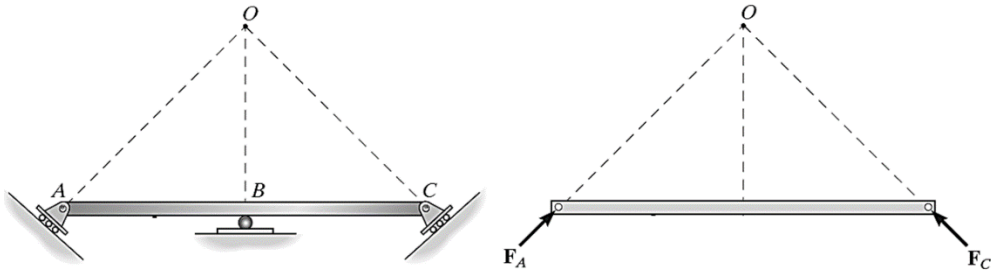
8.5 د استواری لپاره شرایط

د استواری شرایط په لاندې ډول دی.

◀ د عکس العملونو تعداد باید له دری څخه کم نه وی.

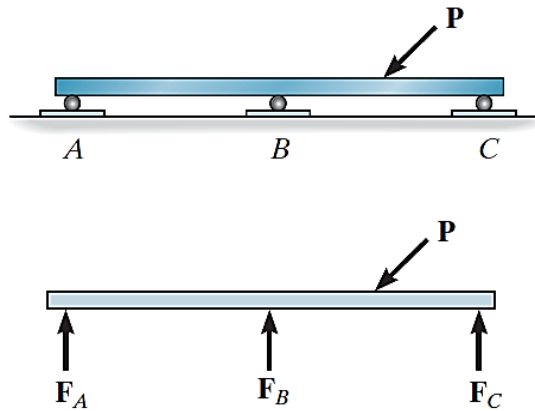
$$r > 3$$

◀ عکس العملونه یې باید په یوه نقطه کې قطع ونکړی.



شکل 15.5

عکس العملونه یې باید موازی نه وی.



شکل 16.5

لنډه داچې که د عکس العملونو تعداد له درې څخه کم وو غیر استواره دی او که له درې څخه زیات وو په هغه صورت کې غیر استواره دی چې عکس العملونه یې موازی او یا متلاقي وی.

$r < 3$, *unstable*

$r \geq 3$, *Unstable if member reactions are concurrent or parallel or some of the components form a collapsible mechanism.*

همدارنگه په ترسونو کې د خارجي استواری ترڅنگ داخلی استواری هم د لاندې فورمول پواسطه محاسبه کېږي.

$b + r \geq 2j$ *Stable*

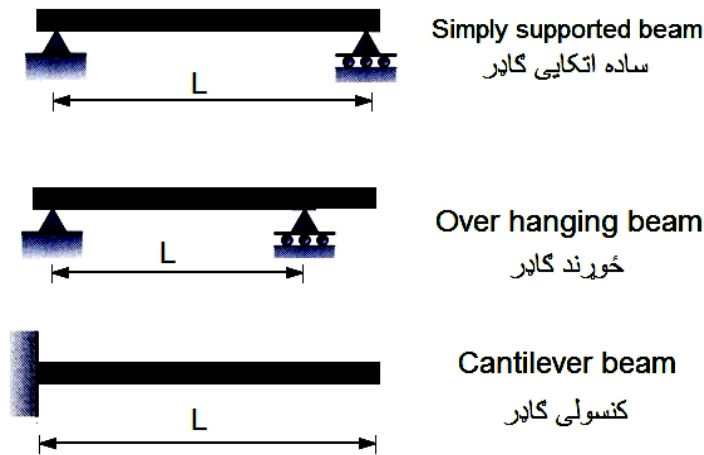
$b + r < 2j$ *unstable*

دلته مونږ د پورته ذکر شوو ساختمانوو او عناصرو لنډه پیژندنه او د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفاده یې د خارجي مجهولو قوو (عکس العملونو) محاسبه تر بحث لاندې نیسو.

9.5 د ګاډرونو تعادل او د عکس العملونو محاسبه یې:

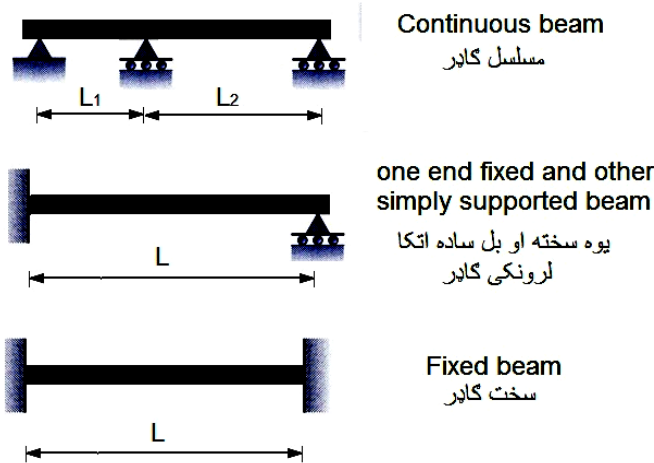
ګاډر افقي ساختمانی عنصر دی چې اساسي وظیفه یې د پریکونکو یا جانبی قووزعمل او د هغوی انتقال پایو ته دی، ګاډر په کوډوالي کی کار کوي او عمودی قوې زغمی. کېدای شی ګاډر د عمودی قوو تر څنګ د ځینو نورو قوو تر تاثیر لاندې هم راشی. ګاډر د محاسبی له نظره په دوه ډوله دی.

(c) معین ستاتیکی ګاډرونه (Statically determinate beams)



شکل 17.5

(Statically indeterminate beams) نامعین ستاتیکی ګاډرونه



18.5 شکل

معین ستاتیکی ګاډرونه هغه ګاډرونه دي چې د ستاتیک د تعادلی معادلو پواسطه یې عکس العملونه محاسبه کولای شو. په اکثره ساختمانونو کې ګاډر د هغو قوو تر تاثیر کې راځي، چې د ګاډر په محور عمودي وي. په ګاډرونو باندې لاندې قوې عمل کوي .

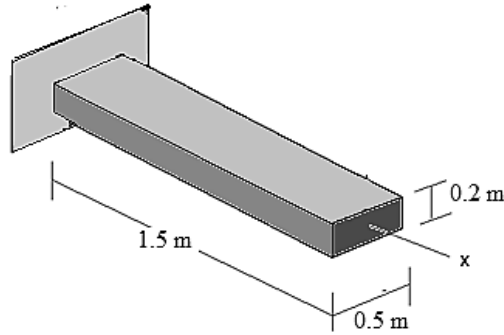
10.5 دایمي بار یا مړ بار Dead Load

د یو ساختمان د مختلفو برخو خپل وزن اود هغه اجسامو وزن چې په ساختمان مستقل قرار لري عبارت دي ده مړ وزن څخه. د مړ وزن مقدار او موقیعت ثابت وي.

11.5 د مړ بارونو پیدا کول Determination of Dead Load

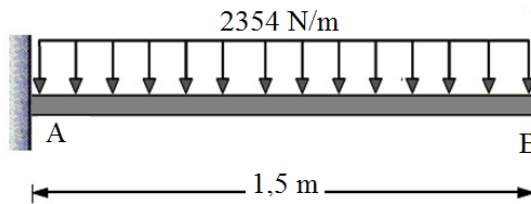
څرنگه چې پوښښونه (Slabs) خپل وزنونه بيمونو (Beams) ته انتقالوي او بيمونه خپل وزنونه ستونو ته (Columns) ته انتقالوي، دا چې مونږ دلته بيمونه تر بحث لاندې نیولی او په اکثره بيمونو مو ویشلی بارونه وضع کړی نو د یو مثال سره یې واضح کوو چې نوموړی ویشلی بار چې په kN/m او یا lb/ft ښودل شوی په څه ډول لاسته راغلی. په ګاډرونو کې مړ بار د ګاډر خپل وزن او په ګاډر باندې د هغه عناصرو وزن څخه عبارت دی چې د ګاډر د پاسه موقیعت لري لکه پایه ، سلب ، دیوال او داسې نور. د یو ګاډر د خپل وزن پیدا کول په لاندې مثال کې واضح کوو.

1.5 مثال: که د یو کنسولي گادر اوږدوالي 1,5 متره او د عرضي مقطع اندازه یې (20x50)cm وي تاسي یې د مقطعي وزن پیدا کړي که چېرې گادر له اوسپنيز کانکريټو څخه جوړ وي. په هغه صورت کې چې د کانکريټو مخصوصه وزن 2400 kg/m^3 وي.



شکل 19.5

$$w = (b \cdot h) \cdot \gamma_{\text{RCC}} = (0,2 \cdot 0,5)2400 = 240 \frac{\text{Kg}}{\text{m}} = 2354 \text{ N/m}$$



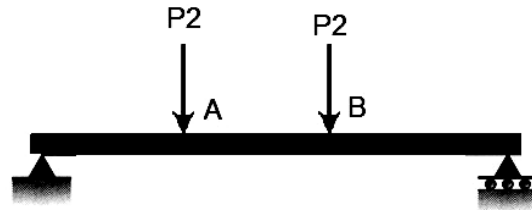
شکل 20.5

نوټ: باید په یاد ولرو چې په راتلونکو زیاتره مسایلو کې د گادرونو خپل وزن په نظر کې نده نیول شوی ځکه دلته هدف دمحاسبی زده کول دی.

لکه څنگه چې مخکې مو وویل گادر د خپل وزن پرته د نورو هغه عناصرو وزن هم برداشت کوي چې د دې عنصر د پاسه موقیعت لري، نوموړی خارجي بارونه په گادر باندې په لاندې ډولونو ویشل شوی.

متمرکز بار Concentrated load:

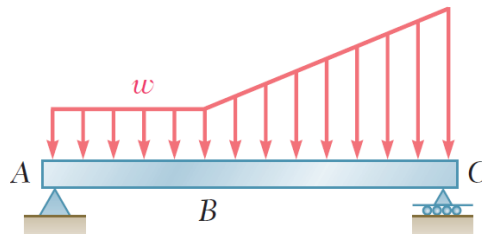
د هغه بار څخه عبارت دی چې په گادر باندې په نقطوي ډول عمل کوي او په I_b, N, KN او داسې نورو واحداتو اندازه کېږي لکه: د پایي وزن په گادر باندې.



شکل 21.5

ویشلی بار Distributed load:

د هغه بار څخه عبارت دی چې د ګاډر د طول په امتداد عمل کوي او په lb/ft , N/m , KN/m او kips/ft باندې اندازه کېږي لکه د دېوال یا سلب وزن په ګاډر باندې.

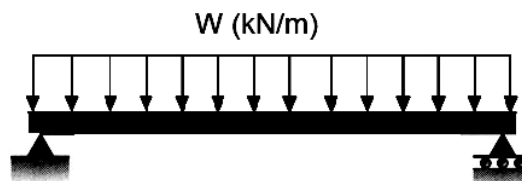


شکل 22.5

ویشلی بار کې دوه اقسام لري.

منظم ویشلی بار Uniformly distributed load:

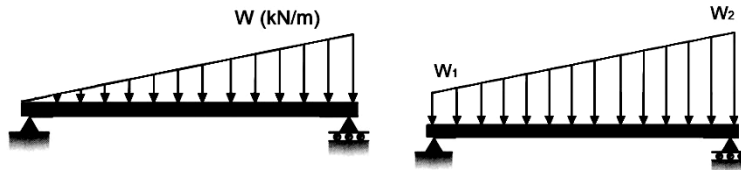
که چېرې ویشلی بار د ګاډر د طول په امتداد ثابت قیمت ولري منظم ویشلی بار بلل کېږي. لکه په کې ګاډر باندې واقع شوی بار.



شکل 23.5

منظم تغیر موندونکی بار **Uniformly Varying load** :

که چېرې د ویشلي بار مقدار د ګاډر د طول په امتداد تغیر موندونکی قیمت ولري منظم تغیر موندونکی بار بلل کېږي چې مثلی او ذوذنیې بارونه هم ورته وایې لکه په کې ګاډر باندي واقع شوی بارونه.

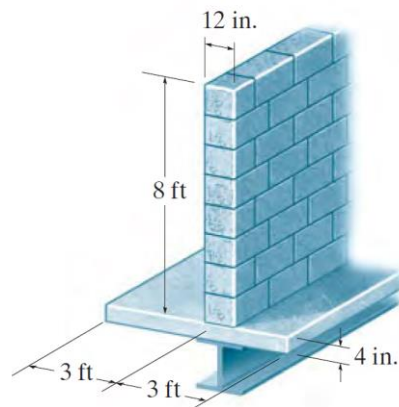


شکل 24.5

سلب او دیوال په ګاډر باندي منظم ویشلی بار تشکیلوی چې په لاندې مثال کې یې واضح کوو.

مثال 2.5:

یوګاډرچې (6ft x 4in) ابعاد لرونکې سلب د وزن برداشت کولو لپاره استعمال شوي. که چېرته سلب د پاسه 8m لوړد کانکریتو بلاکې دیوال چې عرض یې 12in وي، قرار ولري. تاسي د ګاډر په في فټ کې وارده بار پیدا کړي په هغه صورت کې چې د کانکریتو کثافت (8 lb/ft³) او د خښتو د دیوال کثافت (105 lb/ft³) وی.



شکل 25.5

حل: لکه څنگه چې پوهیږو د یو جسم وزن عبارت دی له حجم او د مخصوصه وزن له حاصل ضرب څخه.

څرنګه چې له مونږ څخه فی طول بار غوښتل شوی نو دوه پاتې ابعاد (عرض او ارتفاع) یې په مخصوصه وزن کې ضربوو.

$$6 \text{ ft} \cdot \left(\frac{4}{12} \text{ ft}\right) \cdot 8 \frac{\text{lb}}{\text{ft}^3} = 16 \text{ lb/ft}$$

په عین شکل سره د دیوال وزن پیدا کوو.

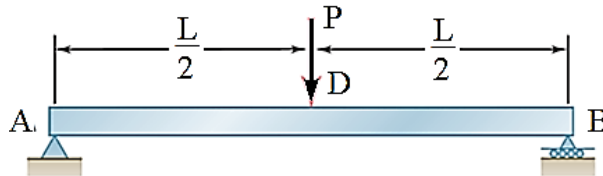
$$8 \text{ ft} \cdot 1 \text{ ft} \cdot 105 \frac{\text{lb}}{\text{ft}^3} = 840 \text{ lb/ft}$$

مجموعی بار په ګاډر باندې عبارت دی له:

$$840 \frac{\text{lb}}{\text{ft}} + 16 \frac{\text{lb}}{\text{ft}} = 856 \frac{\text{lb}}{\text{ft}}$$

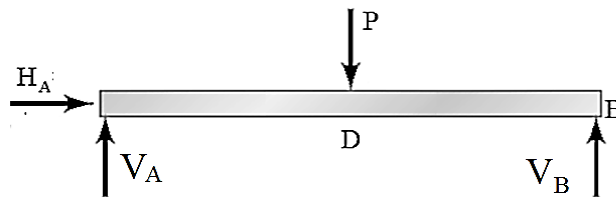
نوټ: باید په یاد ولرو چې د مږ بار ترڅنګ نور بارونه (ژوندی بار، د زلزلی بار، د باد بار او داسې نور) هم عمل کوي چې ددوی مجموعی بار محاسبه کېږي او بیا په ګاډر باندې وضع کېږي نوره محاسبه په همدې ډول مخ ته ځي چې په راتلونکې سمسترونو کې به په تفصیل سره ولوستل شي.

3.5 مثال: د لاندې ساده اتکایز ګاډر عکس العملونه محاسبه کړی په هغه صورت کې چې A ساکنه اتکا او B متحرکه اتکا وی.



شکل 26.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیما رسموو.



شکل 27.5

داچې افقی قوې عمل ندی کړی نو:

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

د V_B د پیدا کولو لپاره د A نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot L - P \cdot \frac{L}{2} = 0 \quad L \cdot V_B = P \cdot \frac{L}{2} \quad V_B = \frac{P}{2}$$

د V_A د پیدا کولو لپاره د B نقطې ته مومنټ صفر کوو.

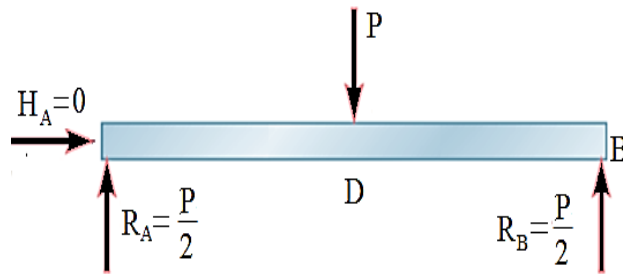
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot L + P \cdot \frac{L}{2} = 0 \quad L \cdot V_A = P \cdot \frac{L}{2} \quad V_A = \frac{P}{2}$$

د امتحان لپاره باید نظر y محور ته د قوو مجموعه صفر شی.

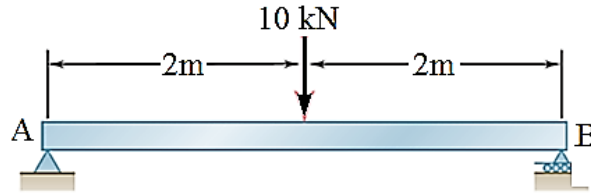
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - P = 0 \quad \frac{P}{2} + \frac{P}{2} - P = 0 \quad \text{Ok}$$



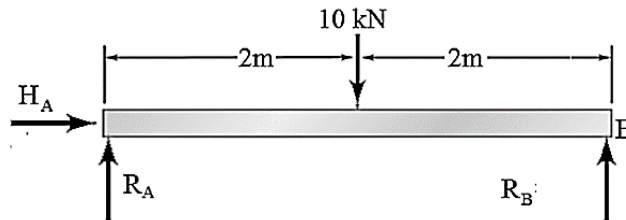
شکل 28.5

4.5 مثال: د لاندې ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی؟



29.5 شکل

حل: لومړی یې محاسبوی شیما رسموو.



30.5 شکل

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

د V_B د پیدا کولو لپاره د A نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot 4 - 10 \cdot 2 = 0$$

$$V_B = \frac{10 \cdot 2}{4} = 5 \text{ KN}$$

د V_A د پیدا کولو لپاره د B نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 4 + 10 \cdot 2 = 0$$

$$V_A = \frac{-10 \cdot 2}{-4} = 5 \text{ KN}$$

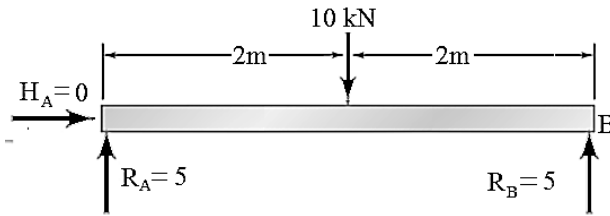
د امتحان لپاره باید نظر y محور ته د قوو مجموعه صفر شی.

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - P = 0$$

$$5 + 5 - 10 = 0$$

ok



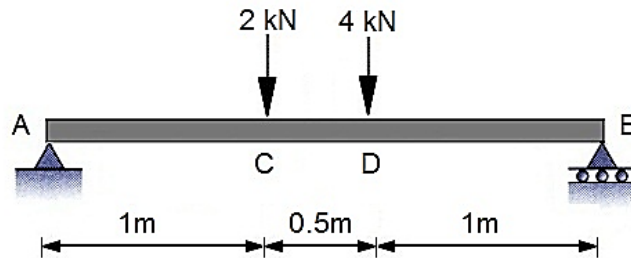
شکل 31.5

نوټ: که چېرې ساده اتکایز گاډر د متمرکز بار تر تاثیر لاندې راغلی وی داسې چې په وسطی نقطی کې یې عمل کړی وی نو کولای شو پرته له محاسبی یې عکس العمل د وارده قوې نیمايي په هره اتکا کې ونیسو.

$$V_A = V_B = \frac{P}{2} = \frac{10}{2} = 5$$

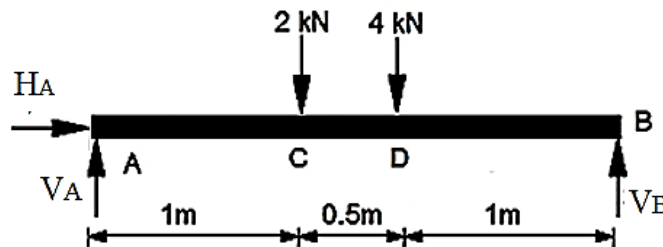
مثال 5.5:

د لاندې گاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی؟



شکل 32.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 33.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

د V_B د پیدا کولو لپاره د A نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot 2,5 - 4 \cdot 1,5 - 2 \cdot 1 = 0$$

$$V_B = 3.2 \text{ kN}$$

د V_A د پیدا کولو لپاره د B نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 2,5 + 2 \cdot 1,5 + 4 \cdot 1 = 0$$

$$V_A = 2.8 \text{ kN}$$

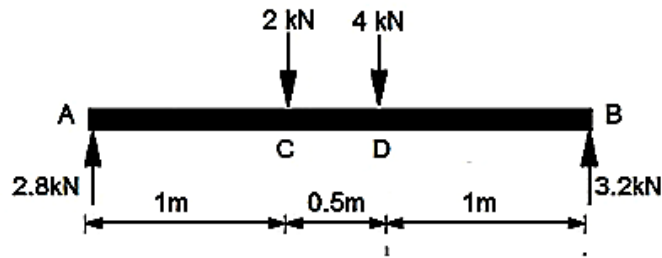
د امتحان لپاره باید نظر y محور ته د قوو مجموعه صفر شی.

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - P = 0$$

$$5 + 5 - 10 = 0$$

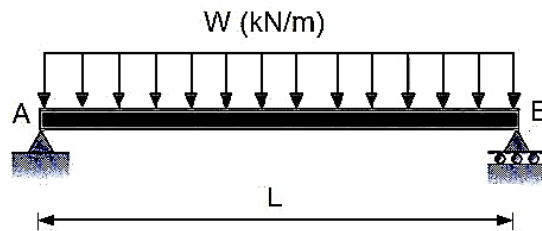
ok



شکل 34.5

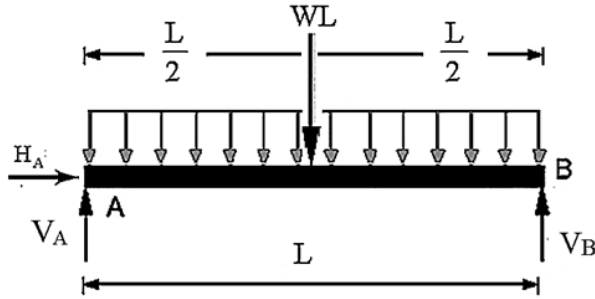
6.5 مثال:

یو ساده اتکایز گادر چې د L په اندازه طول لري د w منظم ویشلي بار تر اغېزې کې په نظر کې نیسو. عکس العملونه یې په لاندې ډول محاسبه کوو.



شکل 35.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیما رسموو او ویشلی بار په متمرکز بار بدلوو، منظم ویشلی بار د تبدیلولو لپاره د قوې مقدار w په وارده شوی فاصله کې ضربوو او په وسطی نقطه (ثقل مرکز) کې یې وضع کوو.



شکل 36.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

د V_B د پیدا کولو لپاره د A نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot l - wl \cdot \frac{l}{2} = 0$$

$$V_B = \frac{wl}{2}$$

د V_A د پیدا کولو لپاره د B نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot l + wl \cdot \frac{l}{2} = 0$$

$$V_A = \frac{wl}{2}$$

د امتحان لپاره باید نظر y محور ته د قوو مجموعه صفر شی.

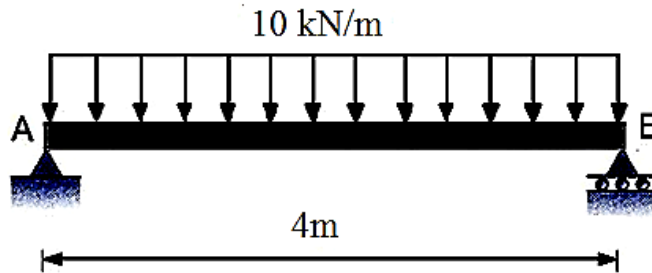
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - wl = 0$$

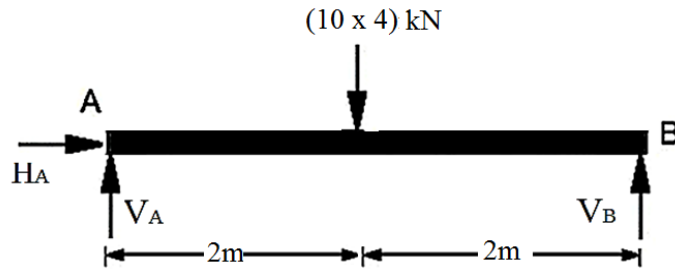
$$\frac{wl}{2} + \frac{wl}{2} - wl = 0 \quad \text{Ok} \checkmark$$

7.5 مثال: یو ساده اتکاییز گادر چې د 4m په اندازه طول لري د 10kN/m منظم ویشلي بار تر

اغېزې کې راغلی. عکس العملونه یې محاسبه کړی.



شکل 37.5



شکل 38.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

د V_B د پیدا کولو لپاره د A نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot 4 - (10 \cdot 4) \frac{4}{2} = 0$$

$$V_B = 20 \text{ kN}$$

د V_A د پیدا کولو لپاره د B نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 4 + (10 \cdot 4) \frac{4}{2} = 0$$

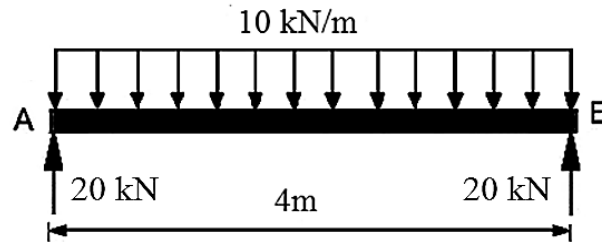
$$V_A = 20 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - (10 \cdot 4) = 0 \quad 20 + 20 - (10 \cdot 4) = 0 \quad \text{Ok}$$

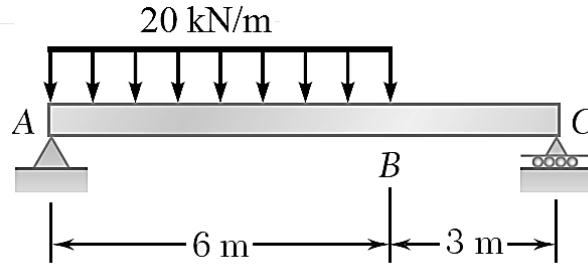
نوټ: ساده اتکاییز گادر چې د W منظم ویشلي بار تر اغېزې کې راغلی وی . عکس العملونه یې په لنډ ډول عبارت دی له.

$$V_A = V_B = \frac{W \cdot L}{2} = \frac{10 \cdot 4}{2} = 20 \text{ kN}$$



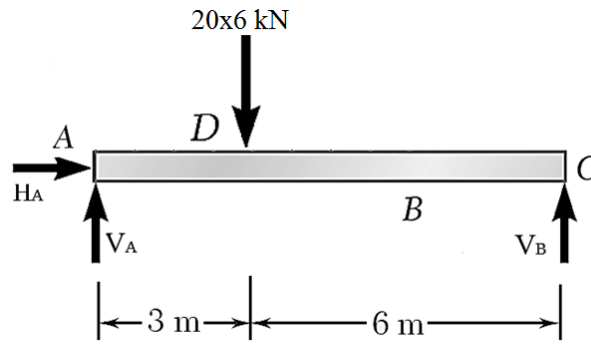
شکل 39.5

8.5 مثال: یو ساده اتکاپیز گادر د منظم ویشلي بار تر اغېزې کې راغلی. عکس العملونه یې محاسبه کړی.



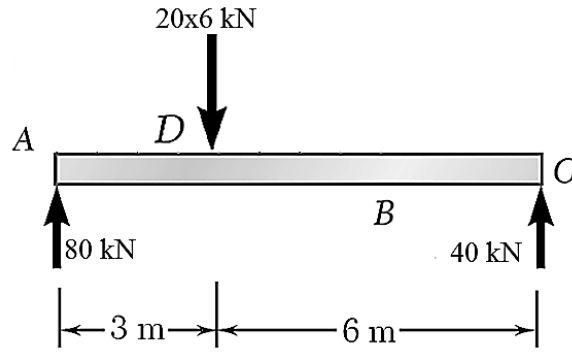
شکل 40.5

حل: محاسبوی شیمایې رسموو.



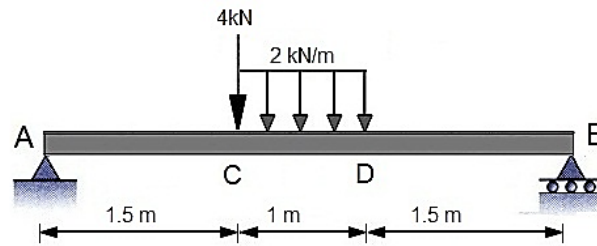
شکل 41.5

$$\begin{aligned} \rightarrow \sum F_x &= 0 & H_A &= 0 \\ \curvearrow^+ \sum M_A &= 0 & V_C \cdot 9 - (20 \cdot 6) \frac{6}{2} &= 0 & V_C &= 40 \text{ kN} \\ \curvearrow^+ \sum M_B &= 0 & -V_A \cdot 9 + (20 \cdot 6) \left(\frac{6}{2} + 3 \right) &= 0 & V_A &= 80 \text{ kN} \\ \uparrow^+ \sum F_y &= 0 & V_A + V_B - (20 \cdot 6) &= 0 & 80 + 40 - (20 \cdot 6) &= 0 \quad \text{Ok} \end{aligned}$$



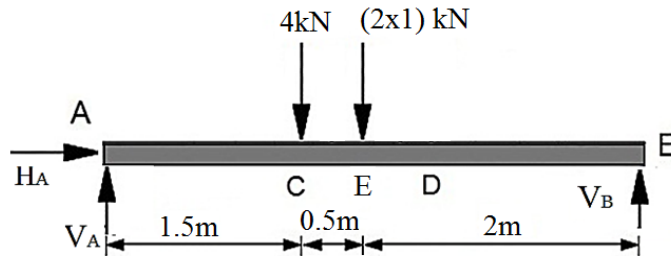
شکل 42.5

9.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اټکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 43.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 44.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B = 4 - 4 \cdot 1.5 - 2(0.5 + 1.5) = v_B = 2.5kn$$

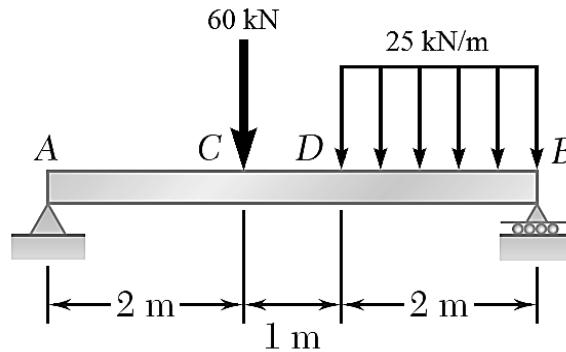
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 4 + (2 \cdot 1) \left(\frac{1}{2} + 1.5 \right) + 4 \cdot 2.5 = 0 \quad V_A = 3.5 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

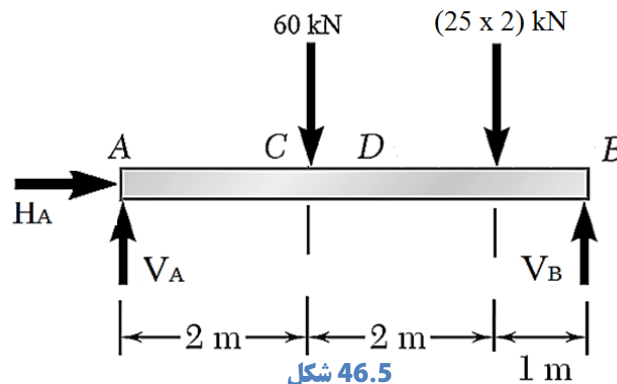
$$V_A + V_B - (2 \cdot 1) - 4 = 0 \quad 2.5 + 3.5 - 6 = 0 \quad \text{Ok}$$

10.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اټکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 45.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 46.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

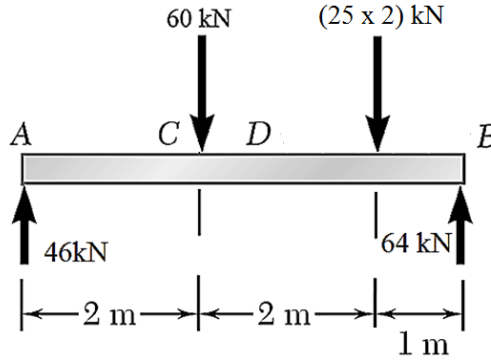
$$V_B \cdot 5 - (25 \cdot 2) \left(\frac{2}{2} + 3 \right) - 60 \cdot 2 = 0 \quad V_B = 64 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 5 + 60 \cdot 3 + (25 \cdot 2) \left(\frac{2}{2} \right) = 0 \quad V_A = 46 \text{ kN}$$

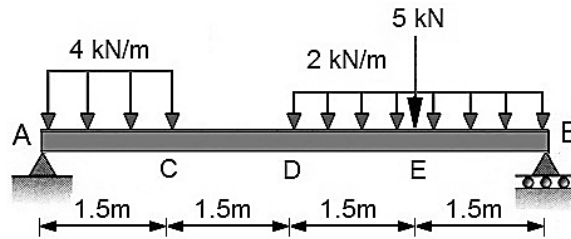
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - (25 \cdot 2) - 60 = 46 + 64 - 110 = 0 \quad \text{Ok}$$



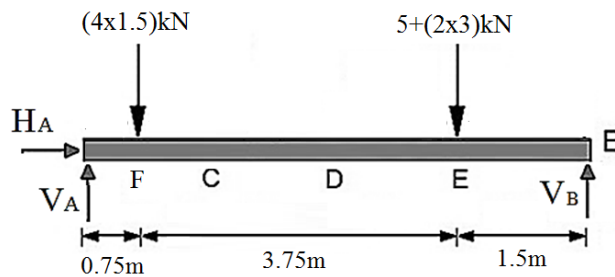
شکل 47.5

11.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 48.5

حل: محاسبوی شیمایې رسموو.



شکل 49.5

$$\begin{aligned} \rightarrow \sum F_x &= 0 & H_A &= 0 \\ \curvearrow^+ \sum M_A &= 0 \end{aligned}$$

$$V_B \cdot 6 - 5 \cdot 4,5 - (2 \cdot 3) \left(\frac{3}{2} + 3 \right) - (4 \cdot 1,5) \left(\frac{1,5}{2} \right) = 0$$

$$V_B = 9 \text{ KN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

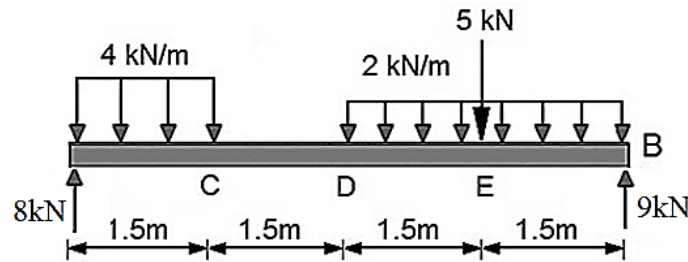
$$-V_A \cdot 6 + (4 \cdot 1,5) \left(\frac{1,5}{2} + 4,5 \right) + (2 \cdot 3) \left(\frac{3}{2} \right) + 5 \cdot 1,5 = 0$$

$$V_A = 8 \text{ KN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

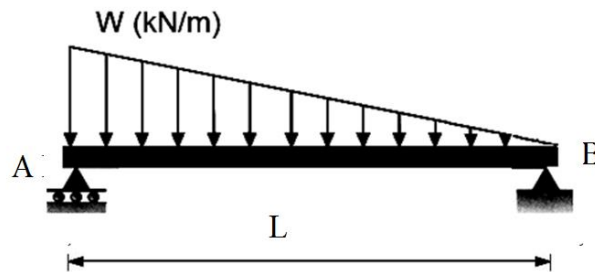
$$V_A + V_B - (4 \cdot 1,5) - 5 - (2 \cdot 3) = 0$$

$$8 + 9 - 17 = 0 \quad Ok$$



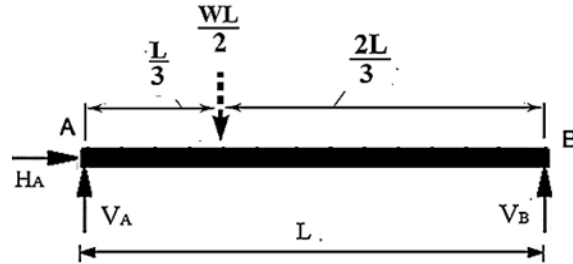
شکل 50.5

12.5 مثال: یو ساده اتکاییز ګاډر چې د L په اندازه اوږدوالی لري د مثلثي بار تر اغېزې کې راغلی، د ګاډر په مختلفو نقطو کې عرضي قوه او کوږوالی مومنت کې په کې ډول محاسبه کوو.



شکل 51.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیما رسموو او مثلثی بار یې دلاندې شکل مطابق په متمرکز بار تبدیلوو



شکل 52.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B L - \frac{wL}{2} \cdot \frac{1}{3} = 0$$

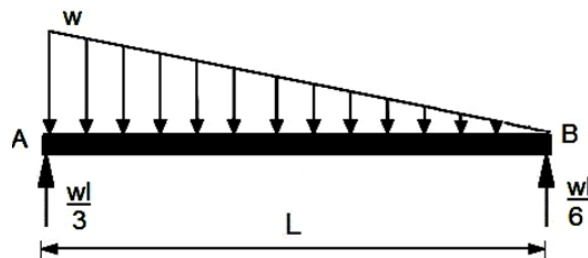
$$V_B = \frac{wl}{6}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot L + \frac{wl}{2} \cdot \frac{2L}{3} = 0 \quad V_A = \frac{wl}{3}$$

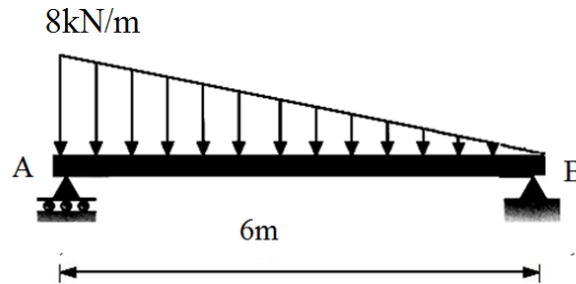
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - \frac{wl}{2} = \frac{wl}{3} + \frac{wl}{6} - \frac{wl}{2} = 0$$



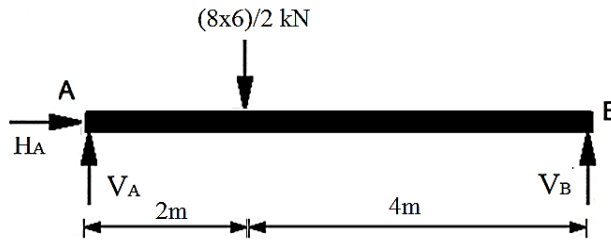
شکل 53.5

13.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 54.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 55.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

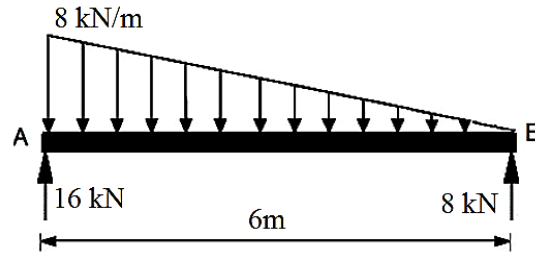
$$V_B \cdot 6 - \left(\frac{8 \cdot 6}{2}\right) \frac{6}{3} = 0 \quad V_B = 8 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 6 + \left(\frac{8 \cdot 6}{2}\right) \left(\frac{2 \cdot 6}{3}\right) = 0 \quad V_A = 16 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

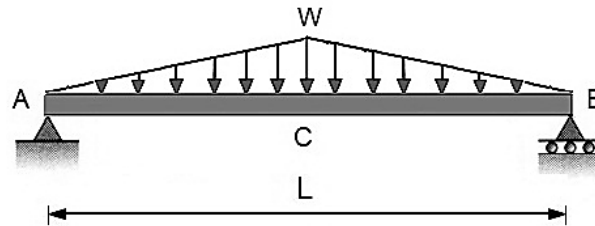
$$V_A + V_B - \frac{8 \cdot 6}{2} = 24 - 24 = 0$$



شکل 56.5

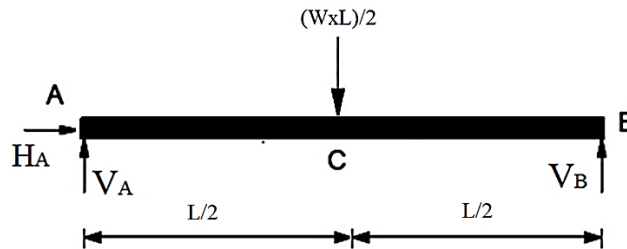
مثال 14.5:

د درکړل شوی ګاډر انکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 57.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 58.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot 1 - \left(\frac{wl}{2}\right) \frac{1}{2} = 0$$

$$V_B = \frac{wl}{4}$$

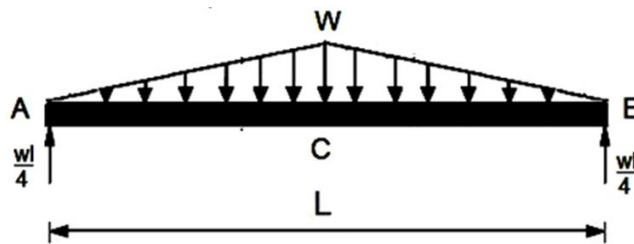
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 1 - \left(\frac{wl}{2}\right) \left(\frac{1}{2}\right) = 0$$

$$V_A = \frac{wl}{4}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

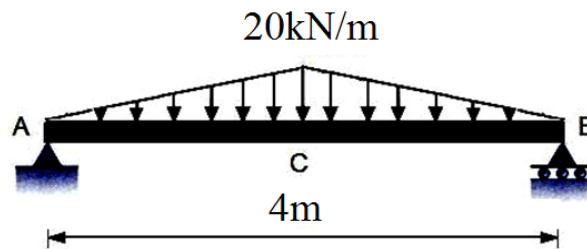
$$V_A + V_B - \frac{wl}{2} = \frac{wl}{4} + \frac{wl}{4} - \frac{wl}{2} = 0$$



شکل 59.5

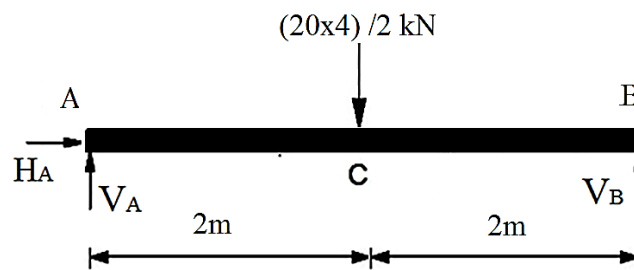
مثال 15.5 :

د درکړل شوی ګاډر انکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



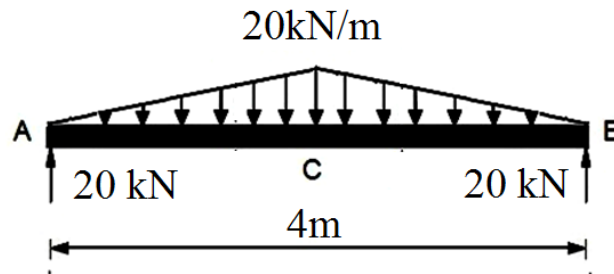
شکل 60.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 61.5

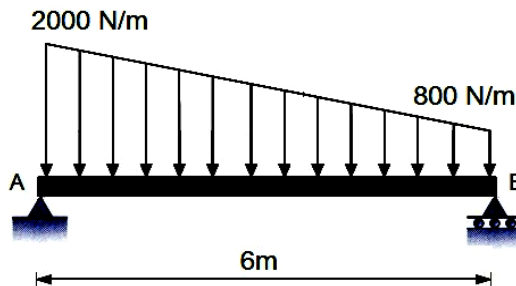
$$\begin{aligned} \rightarrow \sum F_x &= 0 & H_A &= 0 \\ \curvearrowright \sum M_A &= 0 \\ V_B * 4 - \left(\frac{20 \cdot 4}{2}\right) \frac{4}{2} &= 0 & V_B &= 20 \text{ kN} \\ \curvearrowleft \sum M_B &= 0 \\ -V_A * 4 + \left(\frac{20 \cdot 4}{2}\right) \left(\frac{4}{2}\right) &= 0 & V_A &= 20 \text{ kN} \\ \uparrow \sum F_y &= 0 \\ V_A + V_B - \frac{20 \cdot 4}{2} &= 20 + 20 - 40 = 0 \end{aligned}$$



شکل 62.5

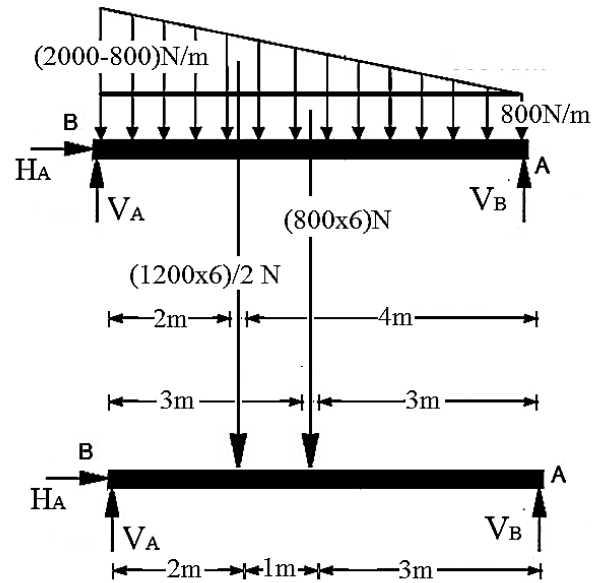
16.5 مثال :

د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 63.5

حل: ګورو چې نوموړی ګاډر د ذوزنقه یې بار تر اغیزی لاندې راغلی نو ذوزنقه یې بار د لاندې شکل په شان په مثلث او مستطیل ویشو او په متمرکز بار یې بدلوو.



شکل 64.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot 6 - (800 \cdot 6) \frac{6}{2} - \left(\frac{1200 \cdot 6}{2} \right) \frac{6}{3} = 0 \quad V_B = 3600 \text{ kN}$$

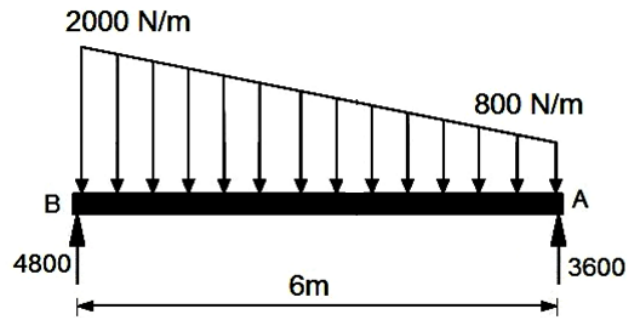
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 6 + (800 \cdot 6) \left(\frac{6}{2} \right) + \left(\frac{1200 \cdot 6}{2} \right) \left(\frac{2 \cdot 6}{3} \right) = 0$$

$$V_A = 4800 \text{ kN}$$

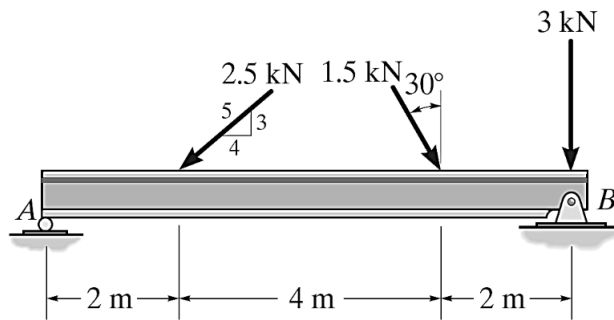
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - (800 \cdot 6) - \left(\frac{1200 \cdot 6}{2} \right) = 4800 + 3600 - 8400 = 0$$



شکل 65.5

17.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 66.5

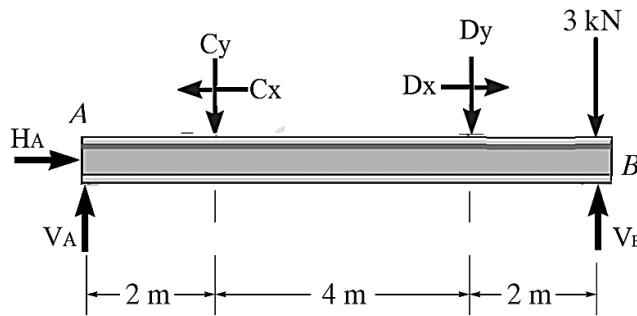
حل: محاسبوی شیما یې رسموو او د مایلو قوو مستطیلی مرکبې د x او y په محورونو لاسته راوړو.

$$C_x = 2,5 \text{ kN} \cdot \frac{4}{5} = 2 \text{ kN}$$

$$C_y = 2,5 \text{ kN} \cdot \frac{3}{5} = 1,5 \text{ kN}$$

$$D_x = 1,5 \text{ kN} \cdot \sin 30^\circ = 0,75 \text{ kN}$$

$$D_y = 1,5 \text{ kN} \cdot \cos 30^\circ = 1,299$$



شکل 67.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$H_A - C_x + D_x = 0$$

$$H_A = 2 - 0.75 = 1.25 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_B \cdot 8 - 3 \cdot 8 - D_y \cdot 6 - C_y \cdot 2 = 0 \quad V_B = 4.349 \text{ kN}$$

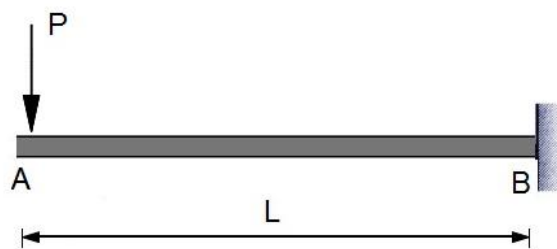
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-V_A \cdot 8 + C_y \cdot 6 + D_y \cdot 2 = 0 \quad V_A = 1.449 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - 3 - D_y - C_y = 5.79 - 5.79 = 0$$

18.5 مثال: د درکړل شوی کنسولی گاډر په اتکا کې عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 68.5

حل : گورو چې د B په اتکا کې درې عکس العملونه وجود لري نو محاسبوی شیما یې په لاندې ډول محاسبه کوو.



شکل 69.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_B - P = 0$$

$$V_B = P$$

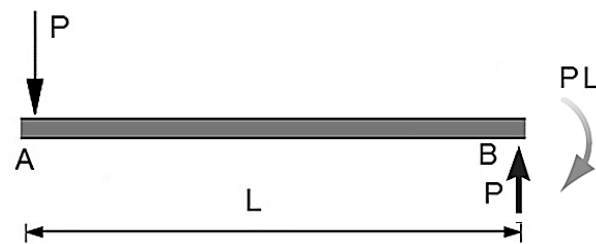
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-M_B + P \cdot L = 0$$

$$M_A = P \cdot L$$

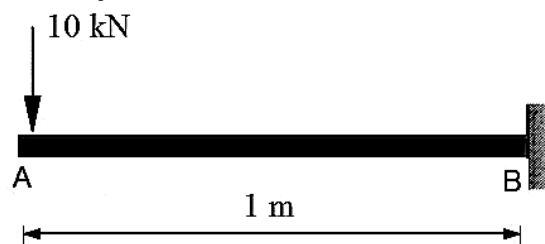
$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0$$

$$H_B = 0$$



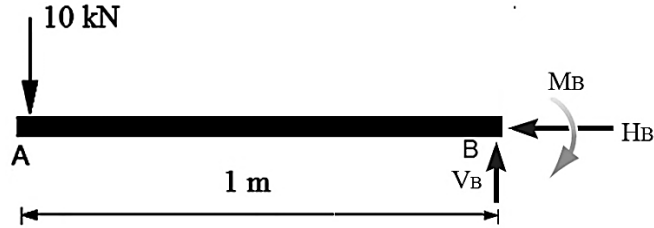
شکل 70.5

19.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 71.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 71.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_B - 10 = 0$$

$$V_B = 10 \text{ kN}$$

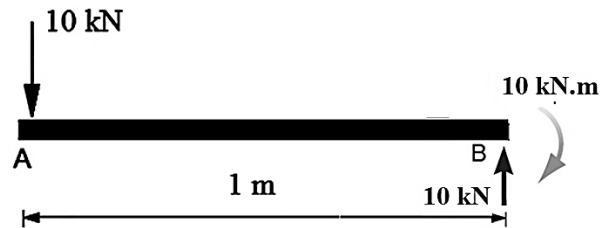
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-M_B + 10 \cdot 1 = 0$$

$$M_B = 10 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

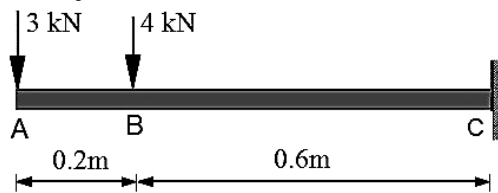
$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0$$

$$H_B = 0$$



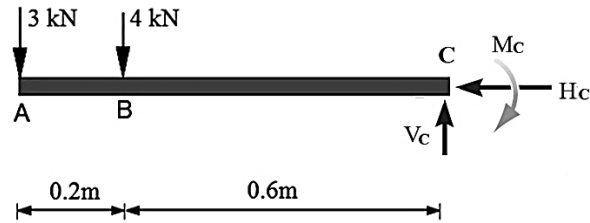
شکل 72.5

20.5 مثال: د درکړل شوی گاپر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 73.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 74.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

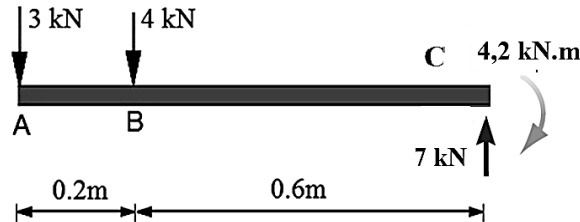
$$V_C - 4 - 3 = 0 \quad V_C = 7 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-M_C + 4 \cdot 0,6 + 3 \cdot 0,8 = 0 \quad M_C = 4,2 \text{ kN.m}$$

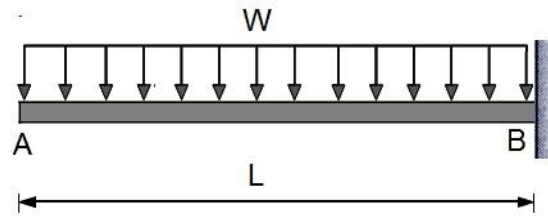
$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$H_C = 0$$



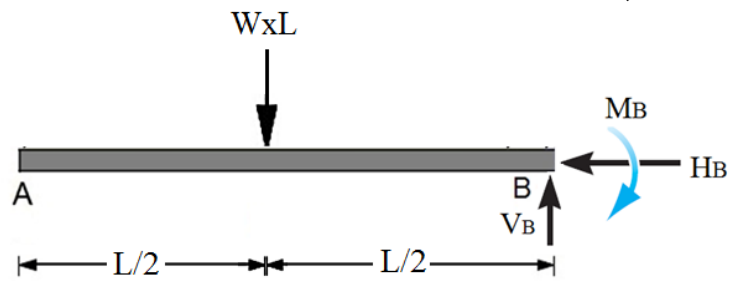
شکل 75.5

21.5 مثال: د AB یو کنسولی ګاډر چې د W منظم وېشلي بار تر اغېزې کې راغلی په نظر کې نیسو. غواړو چې د وارده بار له اثره په ګاډر کې عکس العملونه محاسبه کړو.



شکل 76.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 77.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_B - wl = 0$$

$$V_B = wl$$

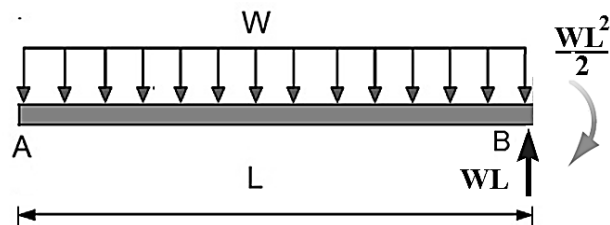
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-M_B + (w \cdot l) \frac{l}{2} = 0$$

$$M_B = \frac{wl^2}{2}$$

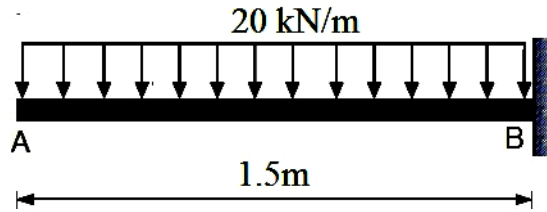
$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$H_B = 0$$



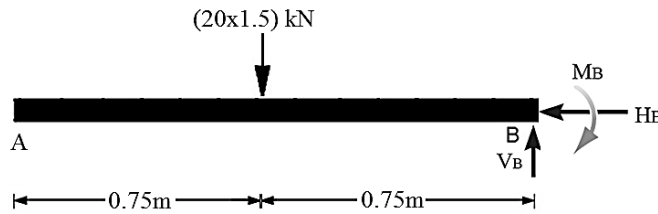
شکل 78.5

22.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 79.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 80.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_B - 20 \cdot 1,5 = 0$$

$$V_B = 30 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

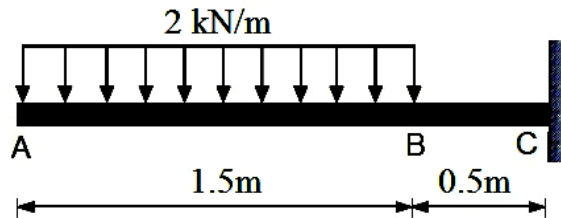
$$-M_B + (20 \cdot 1,5) \left(\frac{1,5}{2} \right) = 0$$

$$M_B = 22,5 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

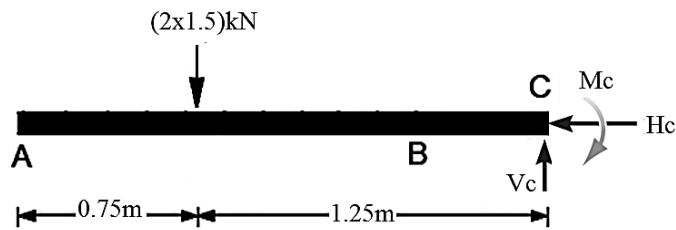
$$H_B = 0$$

23.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 81.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 82.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_C - 2 \cdot 1,5 = 0$$

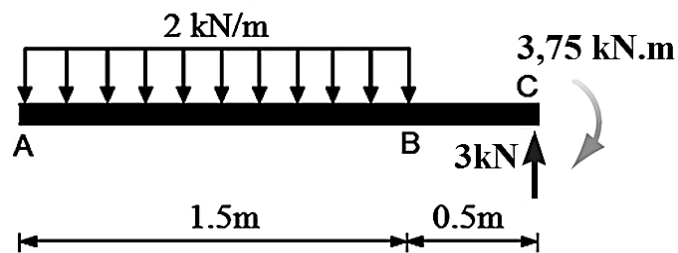
$$V_B = 3 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-M_C + (2 \cdot 1,5) \left(\frac{1,5}{2} + 0,5 \right) = 0 \quad M_A = 3,75 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

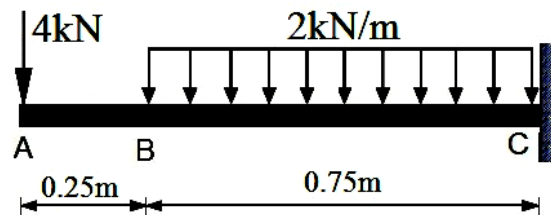
$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0$$

$$H_C = 0$$



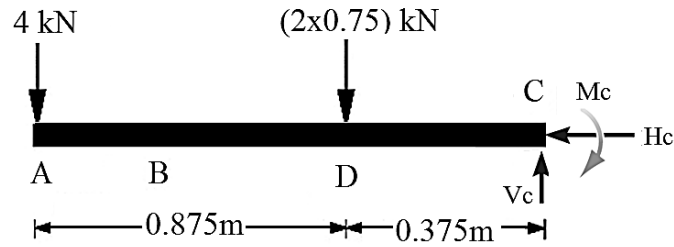
شکل 83.5

24.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 84.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 85.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_C - 4 - (2 \cdot 0,75) = 0$$

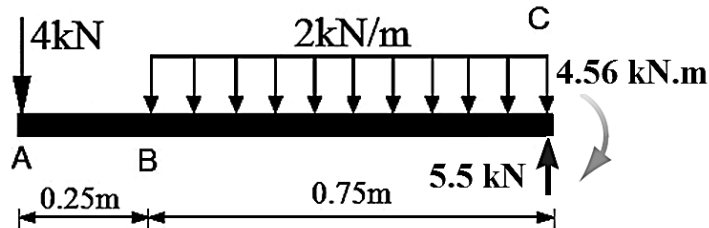
$$V_B = 5,5 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-M_C + 4 \cdot 1 + (2 \cdot 0,75) \cdot \frac{0,75}{2} = 0 \quad M_C = 4,56 \text{ kN.m}$$

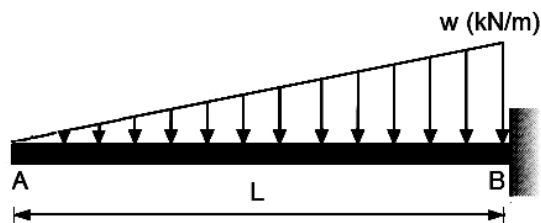
$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$H_C = 0$$



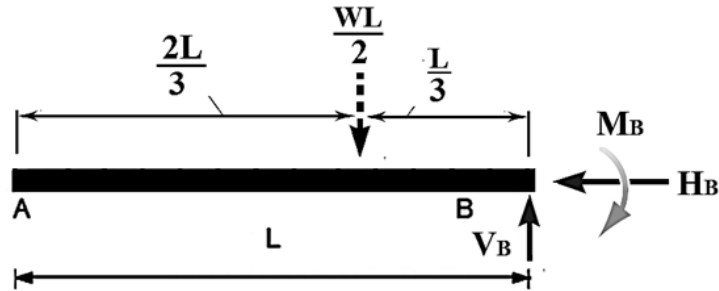
شکل 86.5

25.5 مثال: یو کنسولی گادر چې د L په اندازه اوږدوالی لري. فرضوو چې د w مثلثي بار تر اغېزې کې راغلی. په گادر کې عکس العملونه په کې ډول محاسبه کوو.



شکل 87.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیما رسموو او مثلثی بار یې دلاندې شکل مطابق په متمرکز بار تبدیلوو

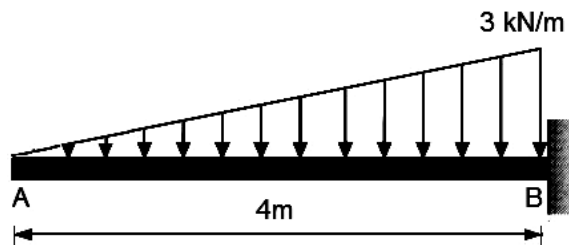


شکل 88.5

$$\begin{aligned} \uparrow^+ \sum F_y &= 0 \\ V_B - \frac{wl}{2} &= 0 & V_B &= \frac{wl}{2} \\ \curvearrowright^+ \sum M_B &= 0 \\ -M_B + \frac{wl}{2} \cdot \frac{1}{3} &= 0 & M_B &= \frac{wl^2}{6} \\ \rightarrow \sum F_x &= 0 & H_B &= 0 \end{aligned}$$

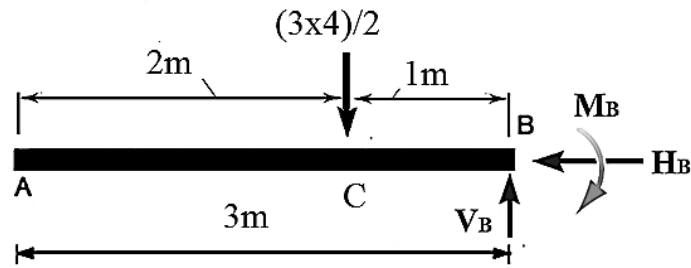
26.5 مثال:

د درکړل شوی گاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 89.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 90.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_B - \frac{3 \cdot 4}{2} = 0$$

$$V_B = 6 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

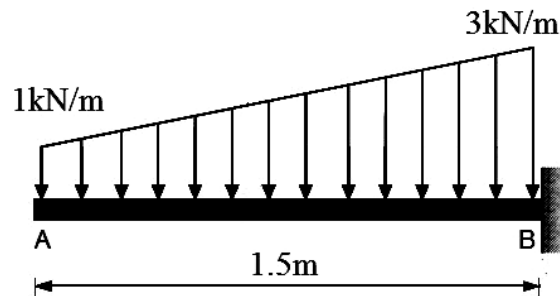
$$-M_B + \frac{3 \cdot 4}{2} \cdot \frac{4}{3} = 0$$

$$M_B = 8 \text{ kN}$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

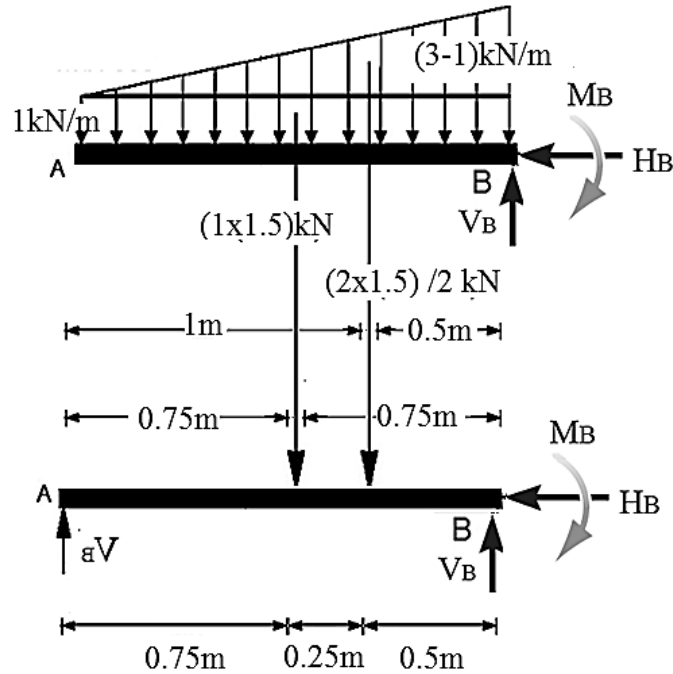
$$H_B = 0$$

مثال 27.5: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 91.5

حل: ګورو چې نوموړی ګاډر د ذوزنقه یې بار تر اغیزي لاندې راغلی نو ذوزنقه یې بار د لاندې شکل په شان په مثلث او مستطیل ویشو او په متمرکز بار یې بدلوو.



شکل 92.5

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_B - (1 \cdot 1,5) - \frac{2 \cdot 1,5}{2} = 0 \quad V_B = 3 \text{ kN}$$

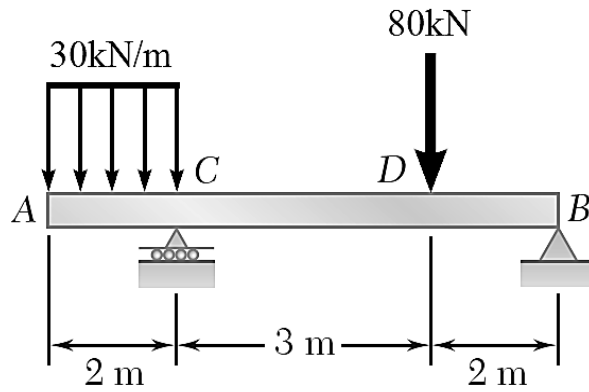
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-M_B + (1 \cdot 1,5) \left(\frac{1,5}{2}\right) + \left(\frac{2 \cdot 1,5}{2}\right) \left(\frac{1,5}{3}\right) = 0 \quad M_B = 1,875 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_B = 0$$

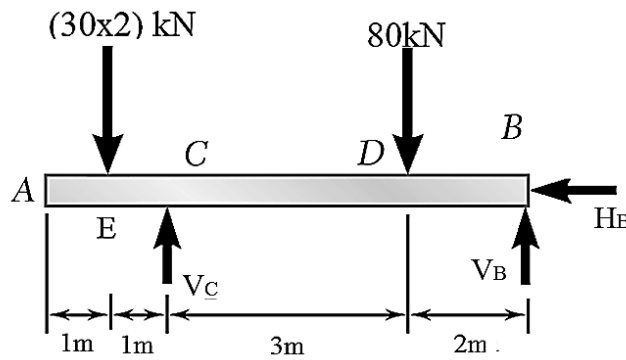
مثال: 28.5

د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 93.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 94.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_C = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$V_B \cdot 5 - 80 \cdot 3 + (30 \cdot 2) \frac{2}{2} = 0$$

$$V_B = 36 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

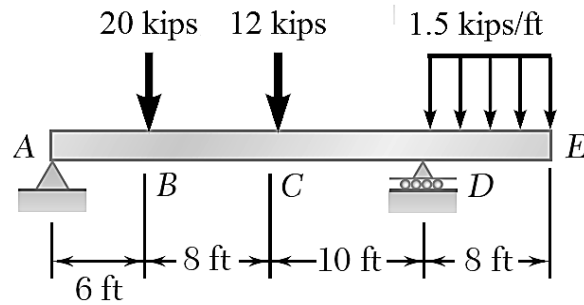
$$-V_C \cdot 5 + 80 \cdot 2 + (30 \cdot 2) \left(\frac{2}{2} + 5 \right) = 0$$

$$V_C = 104 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

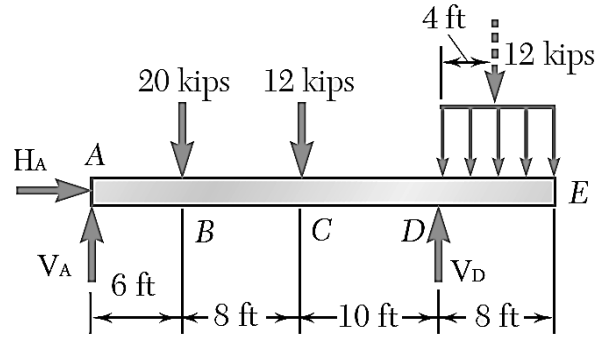
$$V_A + V_B - 80 - (30 \cdot 2) = 140 - 140 = 0$$

29.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 95.5

حل: محاسبوی شیمایې رسموو.



شکل 96.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$V_D \cdot 24 - (1.5 \cdot 8) \left(\frac{8}{2} + 24 \right) - 12 \cdot 14 - 20 \cdot 6 = 0 \quad V_D = 26 \text{ kips}$$

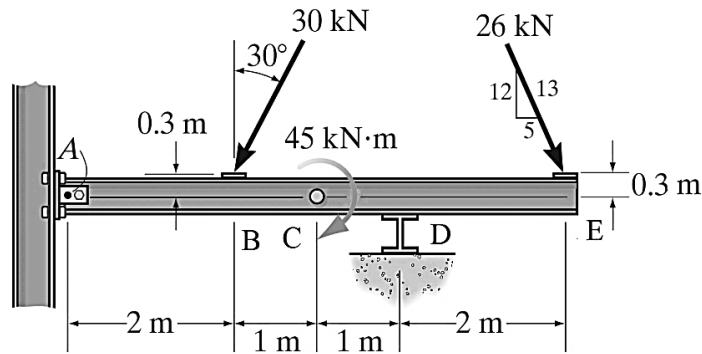
$$\curvearrow^+ \sum M_D = 0$$

$$-V_A \cdot 24 + 20 \cdot 18 + 12 \cdot 10 - (1.5 \cdot 8) \frac{8}{2} = 0 \quad V_A = 18 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_D - 20 - 18 - (1.5 \cdot 8) = 0 \quad \text{Ok}$$

30.5 مثال: د درکړل شوی ګاډر اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 97.5

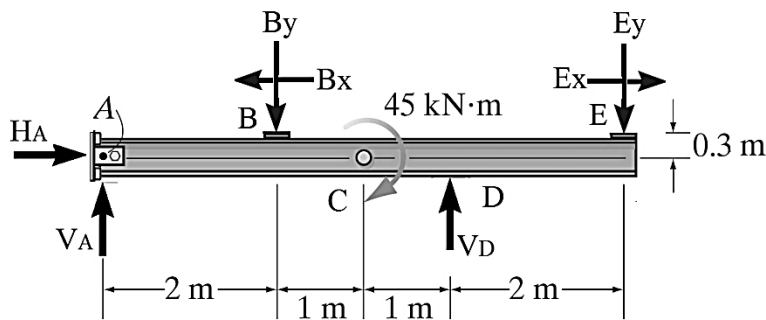
حل: لومړی یې محاسبوی شیم ترسیموو، او د مایلو قوو مرکبې پیدا کوو.

$$B_x = 30 \text{ kN} \cdot \cos 60^\circ = 15 \text{ kN}$$

$$B_y = 30 \text{ kN} \cdot \sin 30^\circ = 15 \text{ kN}$$

$$E_x = 26 \text{ kN} \cdot \frac{5}{13} = 10 \text{ kN}$$

$$E_y = 26 \cdot \frac{12}{13} = 24 \text{ kN}$$



شکل 98.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad H_A - 15 + 10 = 0 \quad H_A = 5$$

د VD د پیدا کولو لپاره د A نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrowright^+ \sum M_A = 0$$

$$V_D \cdot 4 - 25,9 \cdot 2 - 24 \cdot 6 - 45 = 0 \quad V_D = 60,2 \text{ kN}$$

د VA د پیدا کولو لپاره د D نقطې ته مومنټ صفر کوو.

$$\curvearrowright^+ \sum M_D = 0$$

$$-V_A \cdot 4 + = 0 \quad V_A = \frac{wl}{2}$$

د امتحان لپاره باید نظر y محور ته د قوو مجموعه صفر شی.

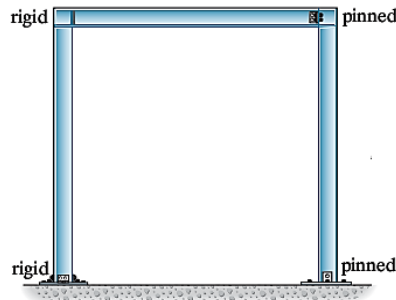
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$V_A + V_B - wl = 0 \quad \frac{wl}{2} + \frac{wl}{2} - wl = 0 \quad \text{Ok} \checkmark$$

12.5 د چوکاټ (Frame) تعادل او د عکس العملونو محاسبه يې:

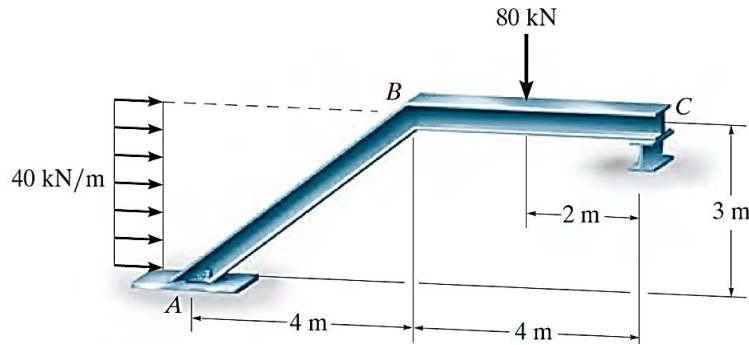
که چېرې دوه یا له دوو څخه ډیرې عمودي او افقي یا عمودي او مایلي میلی خپلو منځونو کې سره د سخت یا ساکنې اتکا په واسطه وتړل شي له چوکاټ څخه عبارت دي. چوکاټ د گادر او پایو څخه جوړ وي چې په اکثر تعمیرونو کې استعمالیږي. دا چوکاټونه د اساس سره په سخته، متحرکه او یا په ساکنې اتکاء وصل وي چې وارده بار په منظم ډول، بدون د ویجاړیدو، اساس ته انتقالوي.

چوکاټونه کېدای شي د لرگو، فلزاتو او یا هم آهن کانکریټو څخه جوړ شي. په دی ځای کې مونږ د معین ستاټکي چوکاټونو عکس العملونه تر بحث لاندې نیسو.



شکل 99.5

33.5 مثال: د درکړل شوی چوکاټ اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 100.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیما ترسیموو.

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$A_x + 120 = 0$$

$$A_x = -120$$

کله چې د عکس العمل قیمت منفي لاسته راشی دا په دی معنی دی چې د عکس العمل جهت مو معکوس انتخاب کړی نو جهت یې باید بدل شی.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$C_y \cdot 8 - 80 \cdot 6 - 120 \cdot 1,5 = 0$$

$$C_y = 82,5 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

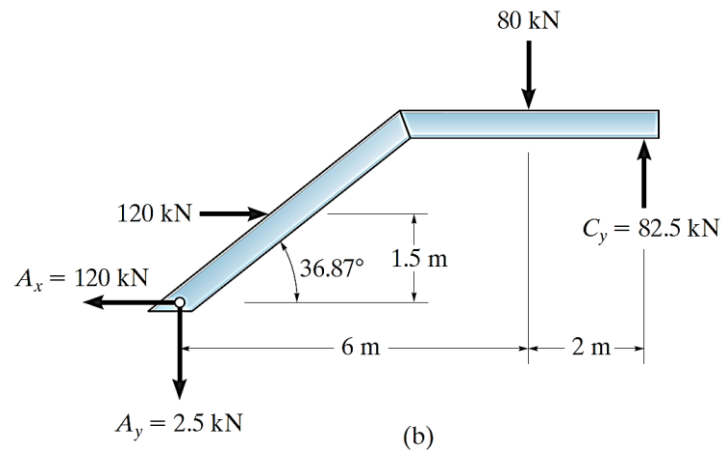
$$-A_y \cdot 8 + (-120 \cdot 3) + 80 \cdot 2 + 120 \cdot 1,5 = 0$$

$$A_y = -2,5 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

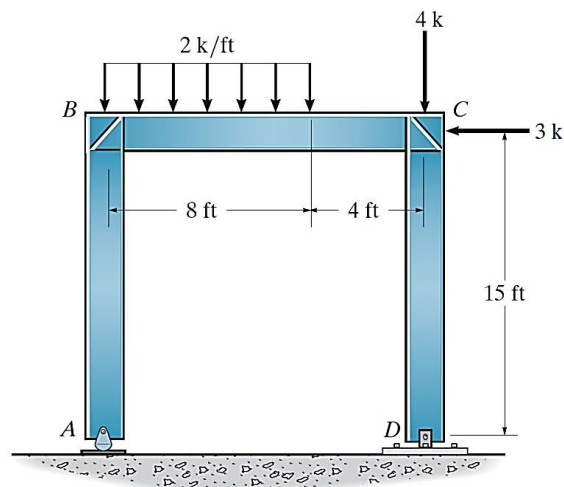
$$A_y + C_y - 80 = -2,5 + 82,5 - 80 = 0$$

Ok



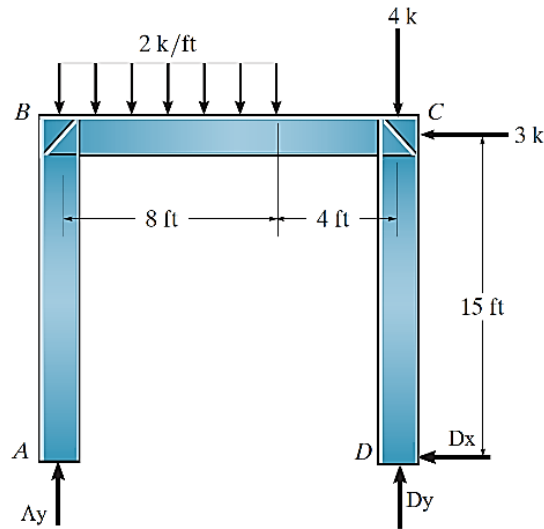
شکل 102.5

مثال 34.5: د درکړل شوی چوکاټ اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 103.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیم ترسیموو.



شکل 104.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad -D_x - 3 = 0 \quad D_x = -3$$

کله چې د عکس العمل قیمت منفي لاسته راشي دا په دې معنی دی چې د عکس العمل جهت مو معکوس انتخاب کړی نو جهت یې باید بدل شی.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$D_y \cdot 12 - 4 \cdot 12 + 3 \cdot 15 - (2 \cdot 8)4 = 0 \quad D_y = 5,5833$$

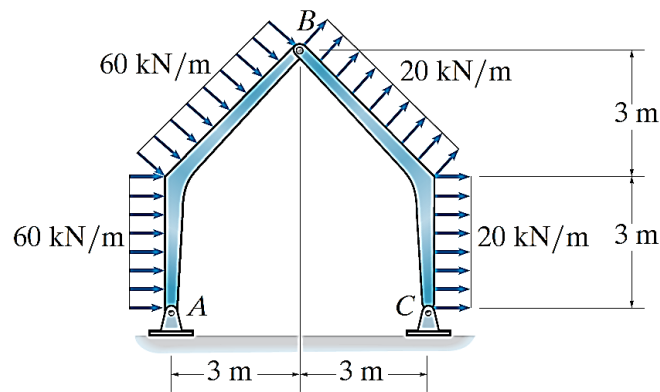
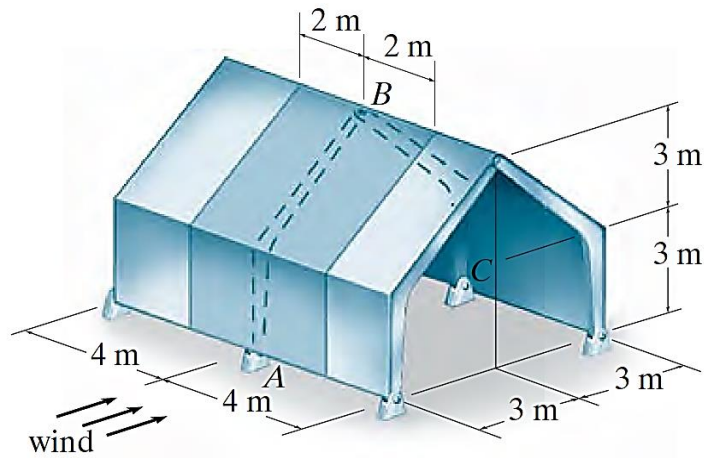
$$\curvearrow^+ \sum M_D = 0$$

$$-A_y \cdot 12 + (2 \cdot 8)(4 + 4) + 3 \cdot 15 = 0 \quad A_y = 14,4166 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

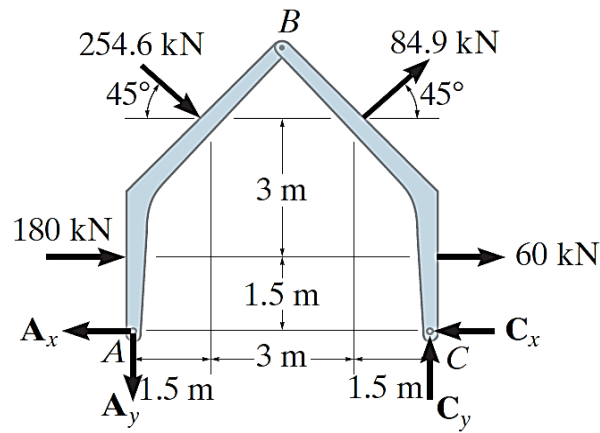
$$A_y + D_y - 4 - (2 \cdot 6) = 14,41666 + 5,58333 - 4 - (2 \cdot 8) = 0 \quad \text{Ok}$$

35.5 مثال: په لاندې شکل کې یو چوکاټ او پری وارده بارونه نښودل شوی تاسی یې په اتکا گانو کې عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 105.5

حل: محاسبوی شیمایی ترسیموو. او ویشلی بار چي د باد له اثره په چوکاټ واقع شوی په متمرکز بار بدلوو.



شکل 106.5

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

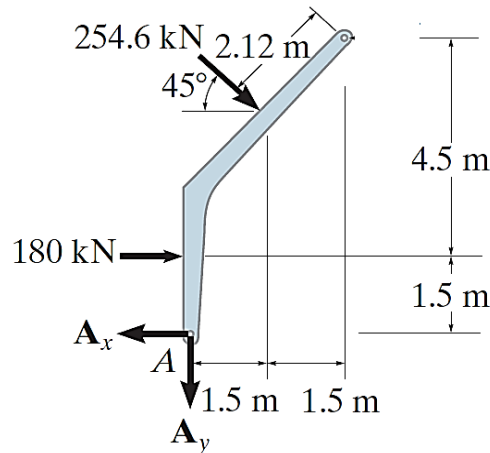
$$C_y \cdot 6 - (180 + 60)(1.5) - (254.6 + 84.9) \cos 45^\circ (4.5) - 254.6 \sin 45^\circ (1.5) + (84.9 \sin 45^\circ)(4.5) = 0$$

$$C_y = 240 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$-A_y - 254.6 \sin 45^\circ + 84.9 \sin 45^\circ + 240 = 0$$

$$A_y = 120 \text{ kN}$$



شکل 107.5

$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$A_Y \cdot 3 + (254,6 \sin 45^\circ)(1,5) + (254,6 \cos 45^\circ)(1,5) + 180 \cdot 4,5 - A_X \cdot 6 = 0$$

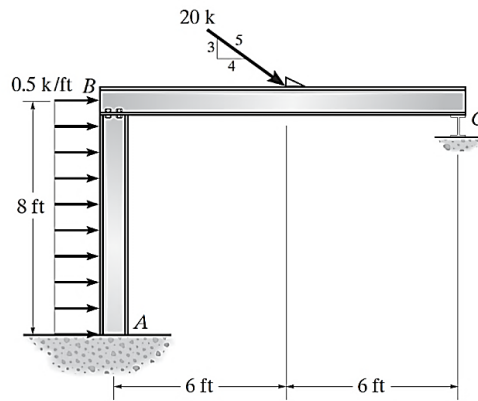
$$A_X = 285$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$-C_X - A_X + (180 + 60) + (254,6 + 84,9) \cos 45^\circ = 0$$

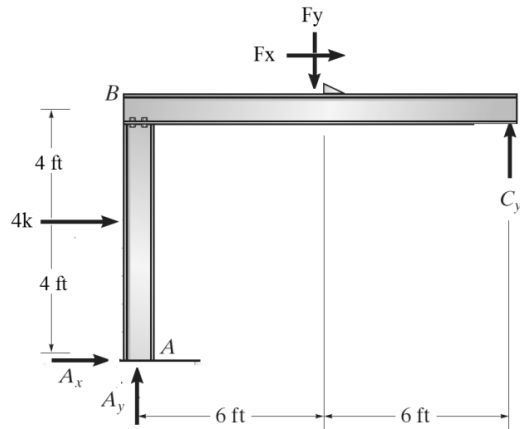
$$C_X = 195$$

36.5 مثال: د درکړل شوی چوکاټ اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 108.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیمما ترسیموو.



شکل 109.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad A_x + 4 + \left(20 \cdot \frac{4}{5}\right) = 0 \quad A_x = -20k$$

دا په دی معنی دی چې د عکس العمل جهت مو معکوس انتخاب کړی نو جهت یې باید بدل شی.

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$C_y \cdot 12 - \left(20 \cdot \frac{3}{5}\right) 6 - \left(20 \cdot \frac{4}{5}\right) 8 - 4 \cdot 4 = 0$$

$$C_y = 18 k$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-A_y \cdot 12 + A_x \cdot 8 + 4 \cdot 4 + \left(20 \cdot \frac{3}{5}\right) 6 = 0$$

$$A_y = -6 k$$

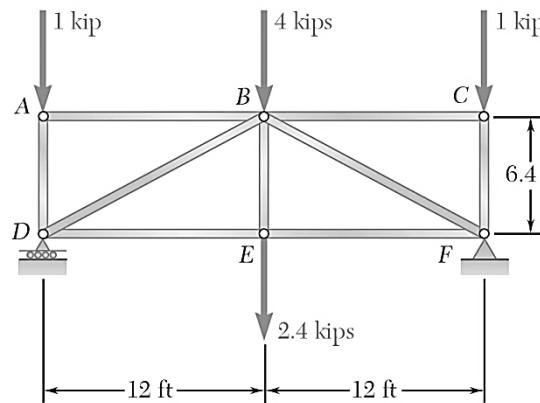
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$A_y + C_y - \left(20 \cdot \frac{3}{5}\right) = 18 - 6 - 12 = 0 \quad \text{Ok}$$

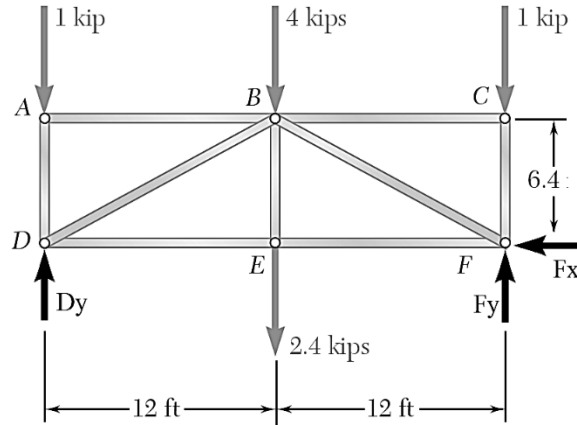
13.5 د ترس Truss تعادل او د عکس العملونو محاسبه یې:

ترس د انجینری ساختمانونو له جملی څخه دی ، چې د څو برخو (لرگینو او یا فلزی میلو) د یوځای کېدو څخه چې په انجامونو کې سره وصل شوی وی جوړ شوی . ترسونه د ځینو تعمیراتو د چتونو او پلونو په جوړولو کې اقتصادی تمامیری چې په اووم فصل کې به په تفصیل سره ولوستل شی دلته یې یواځی د عکس العملونو پیدا کول تر بحث لاندې نیسو .

37.5 مثال: د درکړل شوی ترس اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی؟



حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 111.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$F_x = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_D = 0$$

$$F_y \cdot 24 - 1 \cdot 24 - (4 + 2.4)12 = 0 \quad F_y = 4.2 \text{ kips}$$

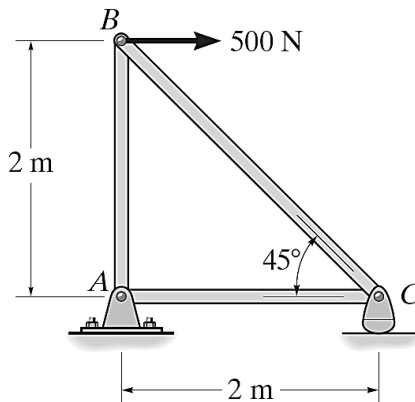
$$\curvearrow^+ \sum M_F = 0$$

$$-D_y \cdot 24 + 1 \cdot 24 + (4 + 2.4)12 = 0 \quad F_x = 4.2 \text{ kips}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

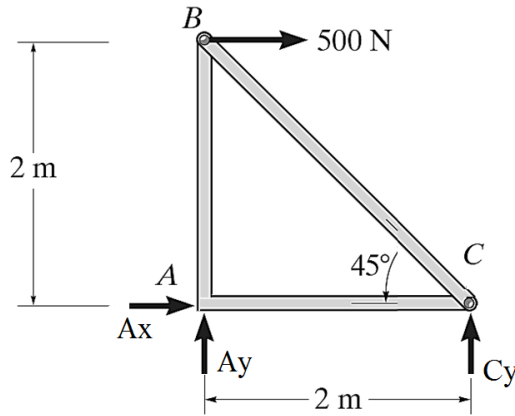
$$F_y + D_y - (1 + 4 + 1 + 2.4) = 8.4 - 8.4 = 0$$

38.5 مثال: د درکړل شوی ترس اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی؟



شکل 112.5

حل: محاسبوی شیما یې رسموو.



شکل 113.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$A_x + 500 = 0 \quad A_x = -500 \text{ N}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$C_y \cdot 2 - 500 \cdot 2 = 0 \quad C_y = 500 \text{ N}$$

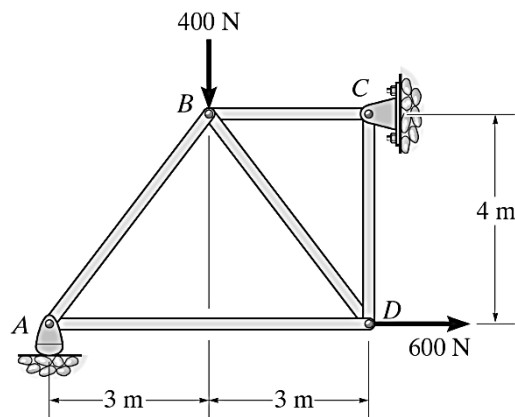
$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-A_y \cdot 2 - 500 \cdot 2 = 0 \quad A_y = -500 \text{ N}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

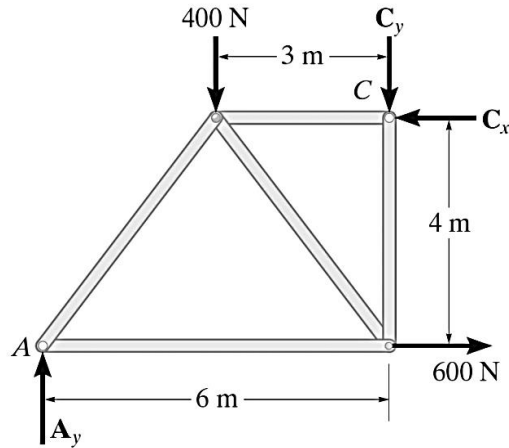
$$A_y + C_y = -500 + 500 = 0$$

39.5 مثال: د درکړل شوی ترس اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی؟



شکل 114.5

حل: محاسبوی شیمایې رسموو.



شکل 115.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$-C_x + 600 = 0 \quad C_x = 600 \text{ N}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$-C_y \cdot 6 + C_x \cdot 4 - 400 \cdot 3 = 0 \quad C_y = 200 \text{ N}$$

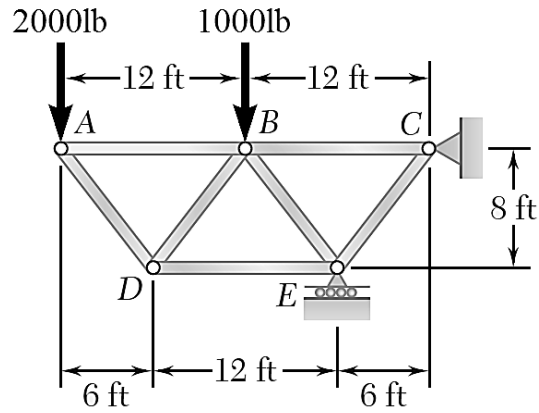
$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-A_y \cdot 6 + 400 \cdot 3 + 600 \cdot 4 = 0 \quad A_y = 600 \text{ N}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

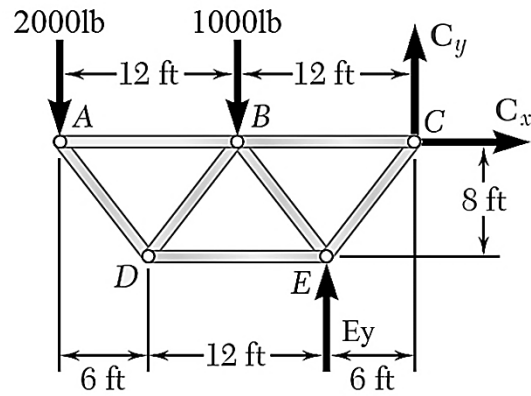
$$A_y - C_y - 400 = 600 - 200 - 400 = 0$$

40.5 مثال: د درکړل شوی ترس انکایز عکس العملونه محاسبه کړی؟



شکل 116.5

حل: محاسبوی شیمایې رسموو.



شکل 117.5

$$\rightarrow \sum F_x = 0$$

$$C_x = 0$$

$$\curvearrow^+ \sum M_E = 0$$

$$C_y \cdot 6 + 1000 \cdot 6 + 2000 \cdot 18 = 0 \quad C_y = -7000 \text{ lb}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-E_y \cdot 6 + 2000 \cdot 24 + 1000 \cdot 12 = 0 \quad E_y = 10000 \text{ lb}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$C_y + E_y - 1000 - 2000 = -7000 + 10000 - 3000 = 0$$

د کبل Cable تعادل او د عکس العملونو محاسبه يي:

کبلونه اکثر په ساختمانونو کې د یو برخی څخه بلې برخی ته د قواو انتقال لپاره استعمالیږي.

په کبلونو کې انحنایي مومنت او عرضاني قوې صفر وي همدا رنگه فشاری قوې هم په کبلونو کې صفر وي، یواځې کششی قواوې پری عمل کوي.

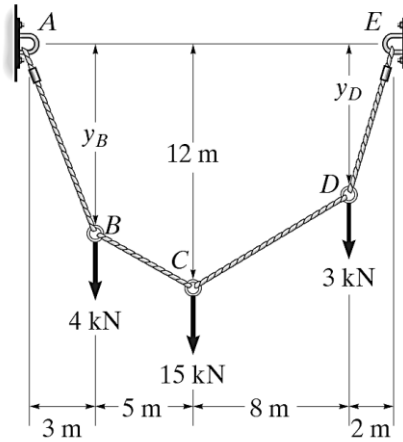
د کبلونو څخه په ځوړند پلونو او زوړند چتونو کې ډیره استفاده کېږي، او قوې پری په لاندې دوه ډوله عمل کوي.

(1) کبلونه د متمرکز بارونو لاندې

(2) کبلونه د منظم ویشل شوی بارونو لاندې

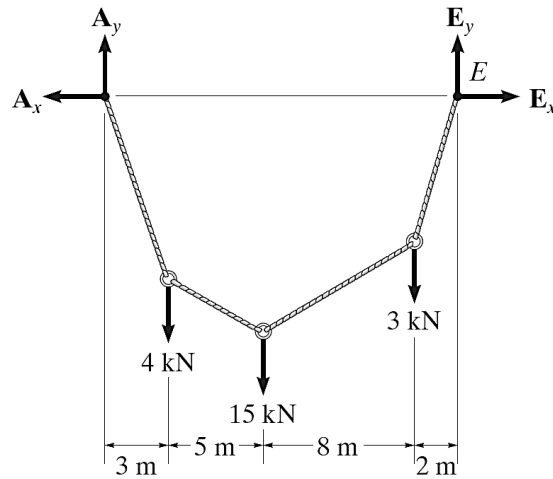
په لاندې مثالونو کې کبلونه د متمرکزو بارونو لاندې محاسبه شوی.

41.5 مثال: د درکړل شوی کبل اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



118.5 شکل

حل: لومړی یې محاسبوی شیما ترسیموو.



شکل 119.5

$$\curvearrow^+ \sum M_E = 0$$

$$-A_Y \cdot 18 - 4 \cdot 15 + 15 \cdot 10 + 3 \cdot 2 = 0$$

$$A_Y = 12 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$E_Y \cdot 18 - 3 \cdot 16 - 15 \cdot 8 - 4 \cdot 3 = 0$$

$$E_Y = 10 \text{ kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-A_Y \cdot 8 + A_X \cdot 12 + 4 \cdot 5 = -12 \cdot 8 + 12A_X + 20 = 0$$

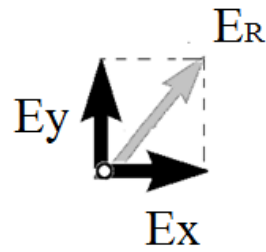
$$A_X = 6,333 \text{ kN}$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad -A_X + E_X = 0 \quad E_X = 6,333 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$A_Y + E_Y - (4 + 15 + 3) = 12 + 10 - 22 = 0 \quad \text{Ok}$$

په پورته ډول عکس العملونه د X او Y په محورونو لاسته راغلل اوس کولای شو د کبیل په امتداد عکس العمل لاسته راوړو.

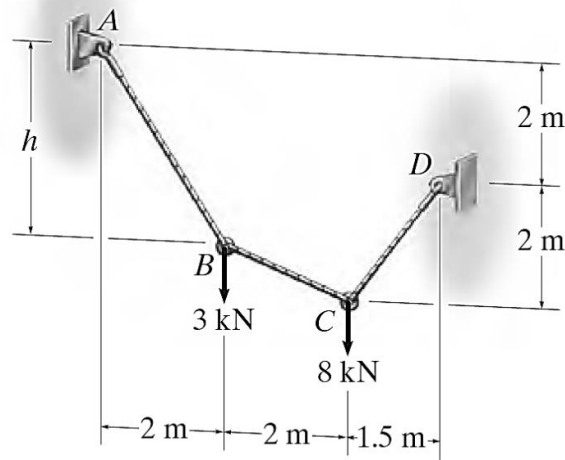


شکل 120.5

$$E_R = \sqrt{E_X^2 + E_Y^2} = \sqrt{(6,333)^2 + (10)^2} = 11.8 \text{ kN}$$

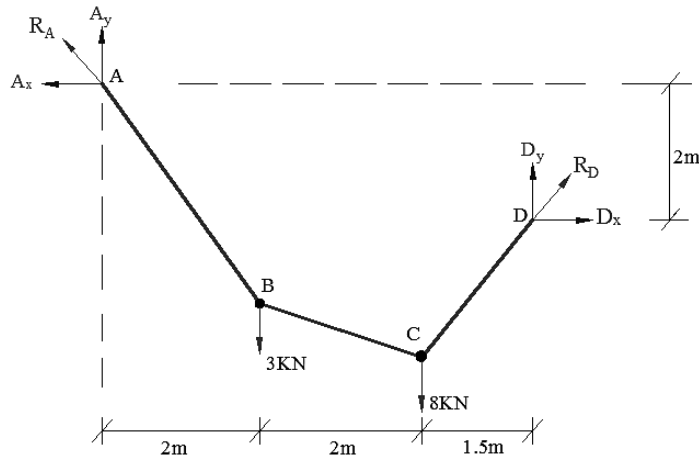
مثال 42.5:

د ورکړ شوی کېبل اتکایز غیرگونونه محاسبه کړی.



شکل 121.5

حل:



شکل 122.5

$$\begin{aligned} \sum M_A^+ &= 0 \\ -D_Y \cdot 5,5 + 8 \cdot 4 + 3 \cdot 2 - D_X \cdot 2 &= 0 \dots\dots\dots(1) \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \sum M_C^+ &= 0 \\ D_Y \cdot 1,5 - D_X \cdot 2 &= 0 \dots\dots\dots(2) \end{aligned}$$

د اولی او دوهمی رابطی څخه لرو چې:

$$D_Y = 5,43 \text{ kN}$$

$$D_X = 4,07 \text{ kN}$$

$$\rightarrow \sum F_x^+ = 0 \quad -A_X + D_X = 0 \quad A_X = 4,07 \text{ kN}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

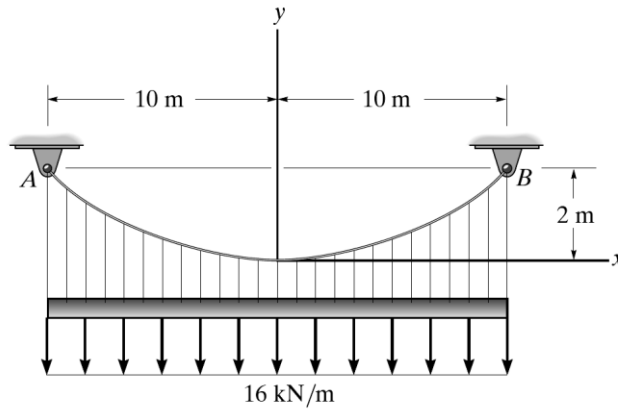
$$A_Y + D_Y - 8 - 3 = A_Y + 5,43 - 11 = 0 \quad A_Y = 5,57 \text{ kN}$$

په لاندې تصویر کې کېبلونه د منظم ویشل شوی بار تر اغیزی لاندې راغلی.



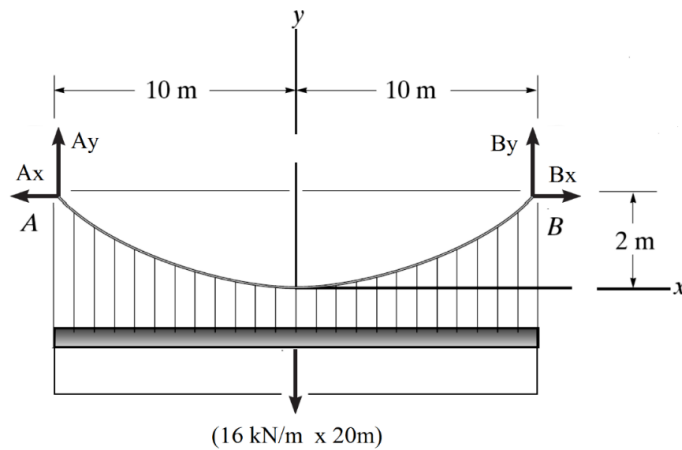
شکل 123.5

43.5 مثال: د درکړل شوی کېبل اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



شکل 124.5

حل: لومړی یې محاسبوی شیم ترسیموو.



شکل 125.5

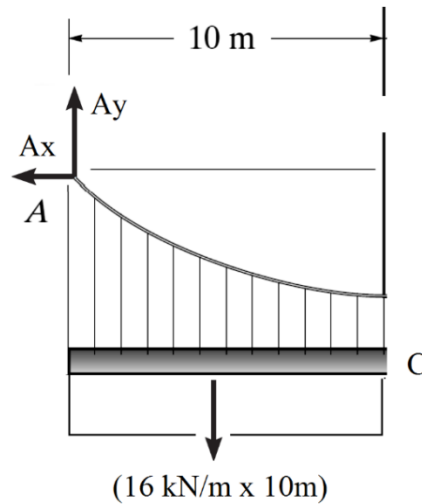
$$\curvearrow^+ \sum M_B = 0$$

$$-A_Y \cdot 20 + (16 \cdot 20\text{kN})(10\text{m}) = 0 \quad A_Y = 160\text{kN}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$B_Y \cdot 20 - (16 \cdot 20\text{kN})(10\text{m}) = 0 \quad B_Y = 160\text{kN}$$

دا چې کمان په تعادل کې دی نو د کمان یوه برخه هم په تعادل کې ده نو د افقی عکس العملونو د پیدا کولو لپاره د کمان یوه برخه په نظر کې نیسو نظر C نقطې ته د نښې او یا چپې قطعې مومنټ محاسبه کوو.



شکل 126.5

$$\curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

$$-A_Y \cdot 10 + A_X \cdot 2 + (16 \cdot 10)(5) = 0 \quad A_X = 400\text{kN}$$

$$\rightarrow \sum F_x = 0 \quad -A_X + B_X = 0 \quad B_X = 400\text{kN}$$

$$\uparrow \sum F_y = 0$$

$$A_Y + B_Y - (16 \cdot 20) = 160 + 160 - 320 = 0 \quad \text{Ok}$$

$$A_R = \sqrt{A_X^2 + A_Y^2} = \sqrt{(400)^2 + (160)^2} = 430.8 \text{ kN}$$

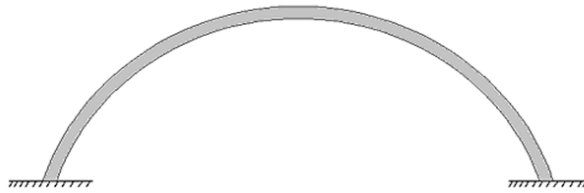
د کمان (Arch) تعادل او د عکس العملونو محاسبه يي:

د کېلونو په څیر کمانونه هم په اوږدو وائی لرونکې ساختمانونو کې د کوږوالی مومنټ کمولو لپاره استعمالیږي. کمان په شکل کې سرچپه کېلونو ته ورته دی او خپلی قواوی په فشاری توگه زغمی او تهداب ته ئی انتقالوی. د کمان ظرفیت د هغه شخوالی، شکل او د بارونو نوعیت پوری اړه لري.



شکل 126.5

د بارونو زغم لپاره مختلف ډول کمانونه استعمالیږي چې عبارت دی له: **په دواړو انجامونو کې کلک تړل شوی کمانونه یا شخ کمانونه (Fixed Arch)** دا ډول کمانونه زیاتره د اوسپنیز کانکریټو څخه جوړیږي او د نورو کمانونو پر تله کم مواد غوښتونکي وی. په دواړو انجامونو کې سختی اتکاء له امله دا کمانونه درې درجی نامعین وی.



شکل 127.5

دوه مفصلی کمانونه (Two hinge Arches)

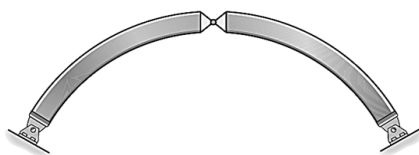
په عمومي توگه دا ډول کمانونه د فلز يا لرگو څخه جوړېږي او يوه درجه ستاتيکې نامعين والی لري. سره د دې چې د سختو کمانونو پرتله کم شخوالي لري بيا هم د ناستی پرضد قوي مقاومت لرونکې دی.



شکل 128.5

دری مفصلی کمانونه (Three Hinge Arches)

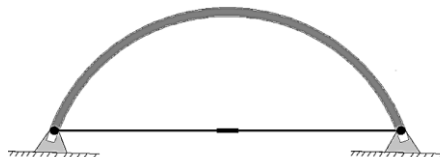
دا کمانونه هم د فلز يا لرگو څخه جوړ وي او تحليل له نظره معين ستاتيکې وي. د دې کمانونو ځانگړتياوی دا دی چې هيڅ ډول اتکائی ناسته يا د تودوخی تغيرات پری اغيزه نه لري څرننگه چې په نامعين ستاتيکې کمانونو کې ئی شتون لرو.



شکل 129.5

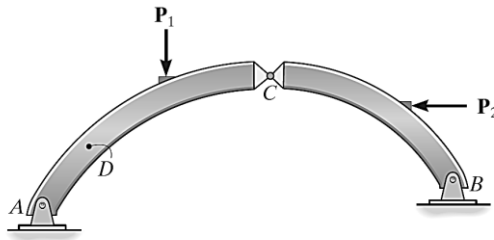
تړلې کمانونه (Tied Arches)

دی ډول کمانونو کې دواړه اتکاگانی د یو افقی میلی په واسطه تړل شوی چې کمان د خارجي قواو پر ضد د ځانه مقاومت وښائی او د افقی زورونو او اتکائی ناستی مخنیوی وکړي. دی کمانونو څخه هغه وخت ډیره استفاده کېږي کله چې کمان لپاره د غټو تهدابونو جوړولو اړتیا نه وی.



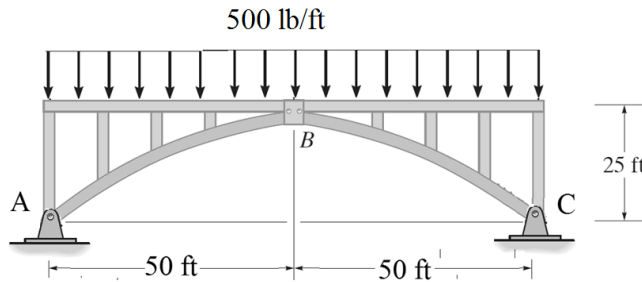
شکل 130.5

کمانونو څخه زیاتره په هغه وختونو کې ډیره استفاده کېږي کله چې ساختمان د زیات بار لاندې واقع وي او یا هم د ساختمان مهندسی بنسټ ته اړتیا وي .
 په دی ځای کې صرف د معین کمانونه په نظر کې نیسو ، (درې مفصلی کمانونه)
 د دې لپاره چې د درې مفصله کمان عکس العملونه محاسبه کړو، د کمان په A په ټکي کې مومنت صفر کولو سره یو ه معادله لاس ته راوړو همدارنگه په B نقطه کې مومنت صفر کولو سره دوئمه معادله لاس ته راځی او د دواړو معادلو د حل څخه C_x او C_y پیدا کوو . په ورته ډول نور اتکائی غیرگونونه هم پیدا کېږي



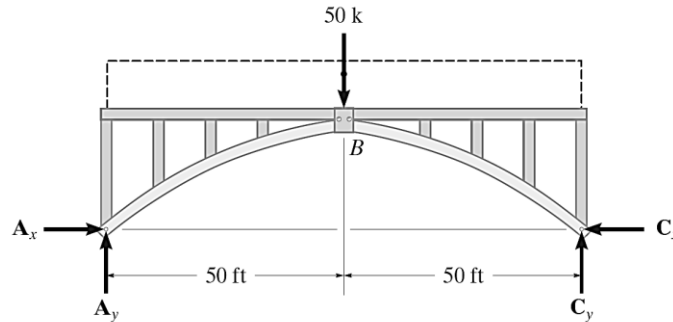
شکل 132.5

44.5 مثال: د ورکړل شوی درې مفصلی کمان اتکایز عکس العملونه پیدا کړی؟



شکل 133.5

حل: محاسبوی شیمایې رسموو.

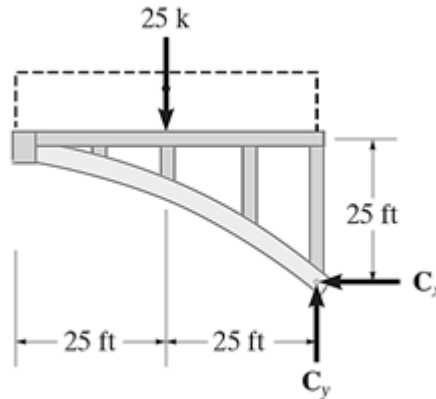


شکل 134.5

$$\curvearrowright^+ \sum M_A = 0$$

$$C_Y \cdot 100 - 50 \cdot 50 = 0 \quad C_Y = 25 \text{ k}$$

د افقی عکس العملونو د پیدا کولو لپاره د کمان یوه برخه په نظر کې نیسو نظر C نقطې ته د نښې او یا چپې قطعې مومنټ محاسبه کوو.



شکل 135.5

$$\curvearrowright^+ \sum M_B = 0$$

$$C_Y \cdot 50 - C_X \cdot 25 - 25 \cdot 25 = 0 \quad C_X = 25 \text{ k}$$

$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0$$

$$C_X - A_X = 25 - A_X = 0 \quad A_X = 25 \text{ k}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0$$

$$A_Y + C_Y - 50 = A_Y + 25 - 50 = 0 \quad A_Y = 25 \text{ k}$$

د پورتنیو مرکبو څخه د کمان په امتداد د عکس العملونه په لاندې ډول پیدا کوو.

$$A_R = C_R = \sqrt{A_X^2 + A_Y^2} = \sqrt{(25)^2 + (25)^2} = 35,35k$$

د دې فصل په پای کې به تاسې وکولای شئ د ستاتیک د تعادلي معادلو څخه په استفاده د گاور، چوکاټ، ترس کیبل او کمان مجهولي خارجي قوې (عکس العملونه) محاسبه کړئ.

14.5 د پنجم فصل لنډيز

- په دوه بعدی سیستم کې د ستاتیک تعادلي معادلي عبارت دی له:

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

- د ستاتیک د تعادلي معادلو څخه په استفادی سره کولای شو په یو کلک جسم مجهولي خارجي قوې خصوصاً عکس العملونه او داخلی قوې محاسبه کړو
- اتکا د د جسمونو د اتصال څخه لاسته راځي . که چېرې یو جسم د بل جسم د انتقالی او یا دورانی حرکت مانع وگرځي اتکا بلل کېږي . درې ډوله اتکا گانې وجود لري چې عبارت دی له متحرکه ، ساکنه او سختی اتکا څخه چې په ترتیب سره یو، دوه او درې عکس العملونه لري .
- هغه اساسي عناصر چې ساختمان تري جوړېږي عبارت دي له میلو ، بیم او پایي څخه د پورتنی ساختمانی عناصرو څخه ترس ، چوکاټ ، کیبل او کمان چې د ساختمان ډولونه دی جوړېږي .
- ساختمانونه نظر محاسبی ته په معین او نا معین ساختمانونو ویشل شوی چې معین ستاتیکي ساختمانونه له هغه ستاتیکي سیستمونو څخه عبارت دي، چې دسیستم اتکایزي قوې د ستاتیک د تعادلي معادلو په مرسته پیدا شي یا هغه ساختمان چې تحلیل لپاره یې د تعادل معادلي کافي وي یا د نامعلومو قواو تعداد د تعادل معادلو سره مساوي یا کم وي .

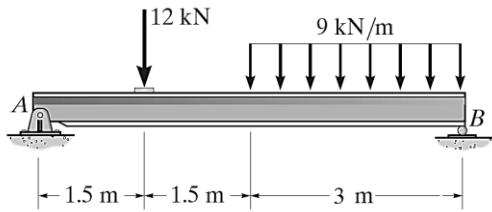
Reactions ≤ Equations of Equilibrium

نامعین ستاتیکي ساختمان له هغه سیستمونو څخه عبارت دي، چې د سیستم اتکایزي قوې د ستاتیک د تعادلي معادلو په مرسته پیدا نه شي یعنی ساختمان کې د نامعلومو قواو تعداد د تعادل معادلو څخه زیات وي .

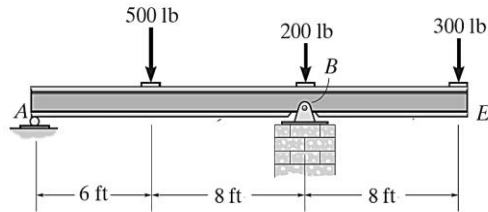
- استواری د ساختمانونو له هغه خاصیت څخه عبارت دی چې د جانبی ناچېزه بارونو په مقابل کې خپله پایداری وساتي او هندسی تغیر شکل ونکړي.
- کله چې مونږ یو ساختمان تحلیل شروع کوو لومړی باید ځان مطمین کړو چې نوموړی ساختمان استواره دی چې د استواری شرایط په همدی فصل کې واضح شوی، په دوهم قدم کې باید وگورو چې سیستم معین دی او که نامعین که معین وو نو د ستاتیک د تعادلی معادلو پواسطه یې مجهولی قوې محاسبه کوو او که نامعین وو نو دی ته اضغافی معادله تشکیلېږي چې په میخانیک ساختمان په مضمون کې به ولوستل شی.

مسائل:

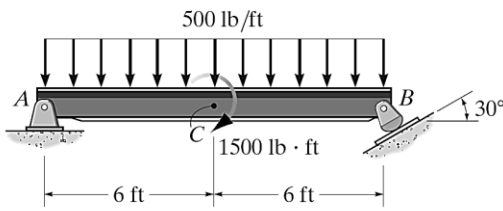
- د درکړل شوو ساختمانونو اتکایز عکس العملونه محاسبه کړی.



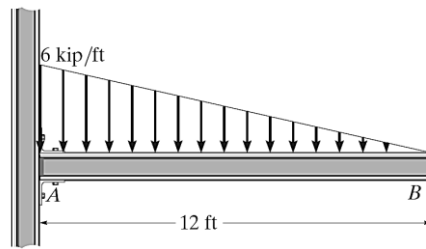
شکل 136.5



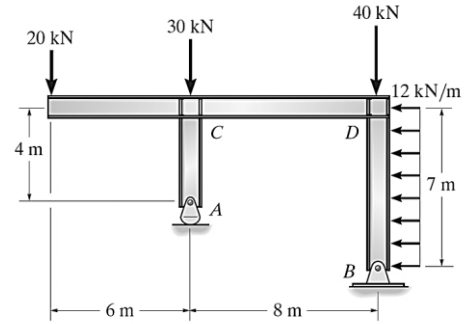
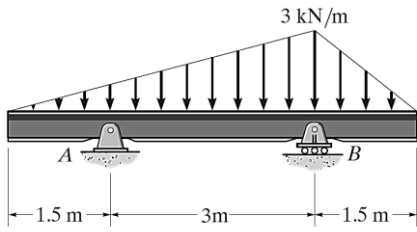
شکل 137.5



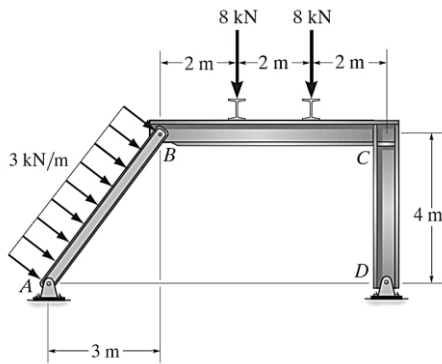
شکل 138.5



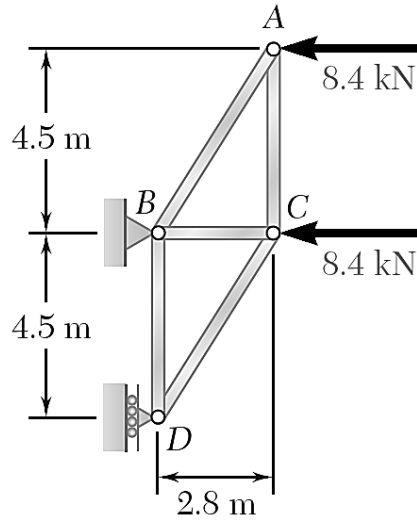
شکل 139.5



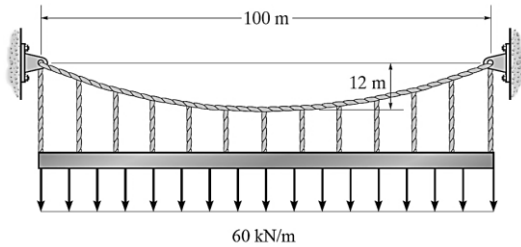
شکل 140.5



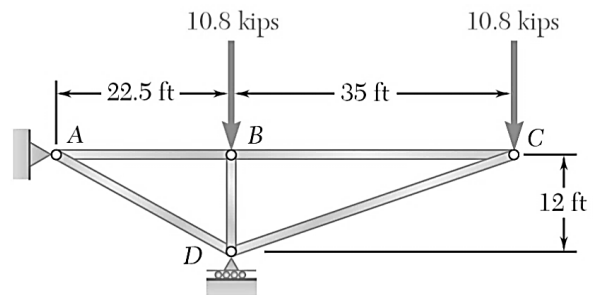
شکل 142.5



شکل 141.5



شکل 145.5



شکل 144.5

شپریم فصل د ترسونو تحلیل

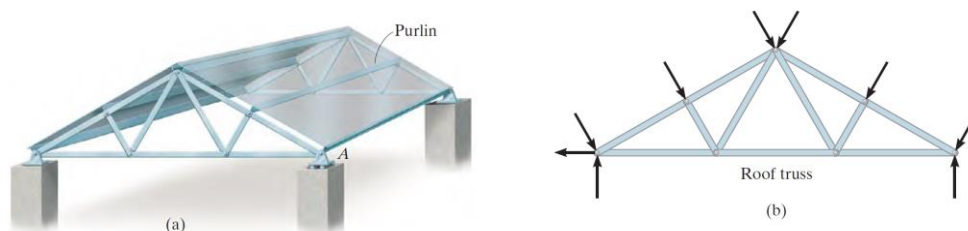
Analysis of trusses

1.6 عمومیات:

ترس یو له مهمو انجینری ساختمانونو له جملی څخه دی . چې د څو برخو (لرگینو او یا فلزی میلو) د یوځای کېدو څخه چې په انجامونو کې سره وصل شوی وی جوړ شوی . ترسونه د ځینو تعمیراتو د چتونو او پلونو په جوړولو کې اقتصادي تمامیری .

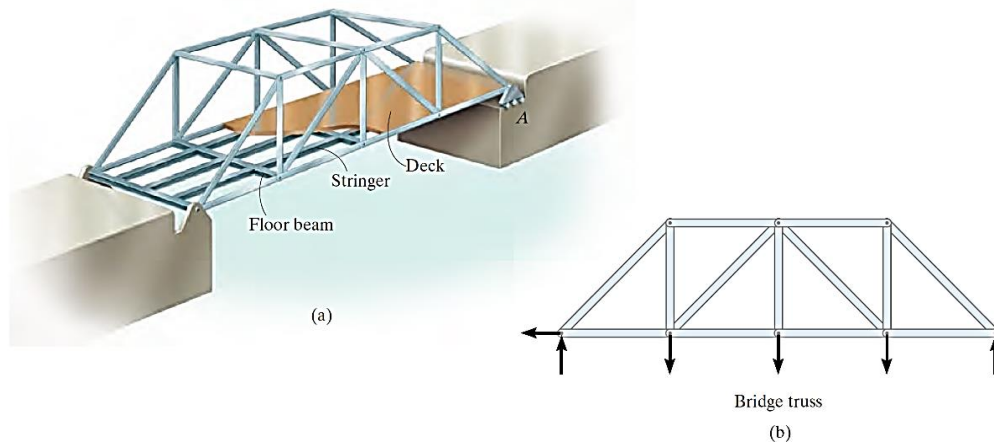


په لاندې شکل کې یو ترس ښودل شوی چې د چت د وزن د زغملو وظیفه په غاړه لري، نوموړی چت د ترس د پاسه داسې ځای پرځای کېږي چې چت خپل وزن یواځی د ترس په غوټو وارد کړی .



شکل 1.6

په پلونو کې هم د لاندې شکل مطابق په پل باندې وارده بارونه د فرش د بيم (Floor beam) پواسطه د ترس په غوټو واردېږي.



شکل 2.6

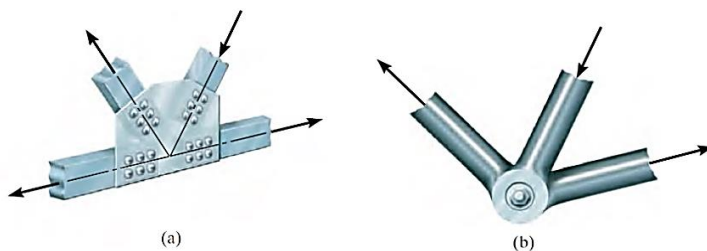
د لویو وایو لرونکې ترسونو یوه اتکا متحرکه په نظر کې نیول کېږي ترڅو د حرارت ددرجې د تغیر په صورت کې په اسانۍ سره انقباض او انبساط وکړي.

2.6 د ترسونو ډیزاین:

د دې لپاره چې د ترسونو میلی (*Members*) او غوټې (*Joints*) ډیزاین کړو لازمه ده چې د هغو قوو مقدار چې د ترس په هره برخه یا میله د خارجي بار له امله واردېږي محاسبه شي. د ترسونو په محاسبه کې لاندې دوه فرضیو څخه کار اخلو.

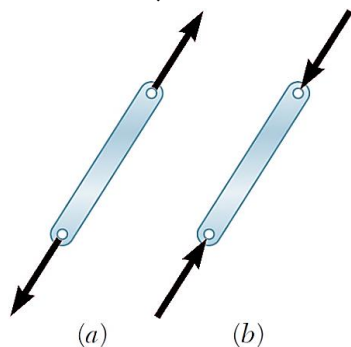
1. وارده بارونه د ترسونو په غوټو عمل کوي. او د غوټو ترمنځ په میلو عمل نه کوي. معمولاً میلی د خپل وزن نه صرف نظر کېږي ځکه میلی چې د کوم بار لپاره جوړې شوی دی د هغې مقدار د میلو د خپل وزن نه زیات دی.

2. سره له دې چې میلی دنټ بولټ او ویلډنگ پواسطه وصل شوی وی بیا هم نوموړی غوټی متحرکې اتکا فرضیږي.



شکل 3.6

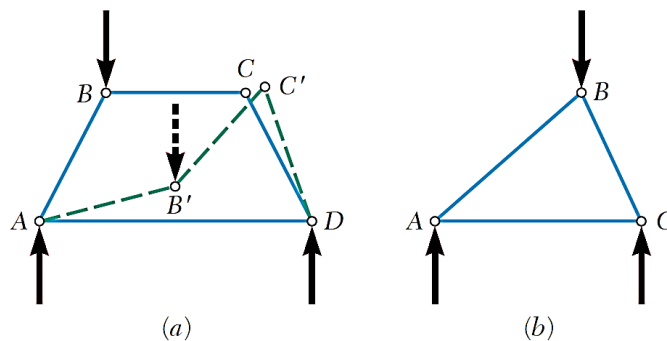
نظر پورتنی شرایطو ته د ترس هره میله په کشش او یا فشار کې واقع کېږي. معمولا فشاری میلی نسبت کششی میلو ته ډېلی وی تر څو د کریدو (Buckling) مخنیوی وشي.



شکل 4.6

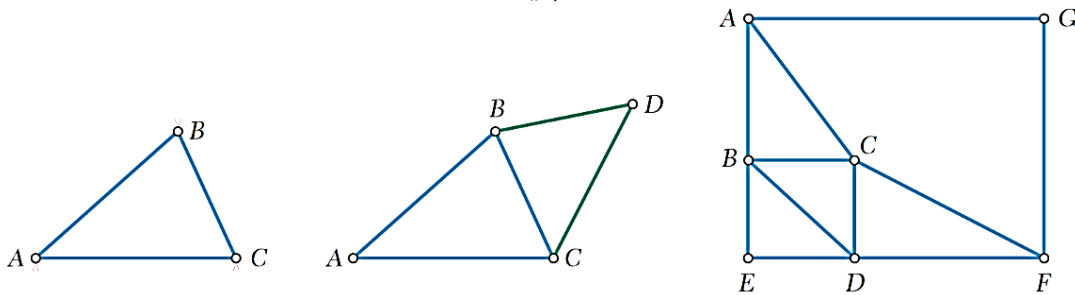
3.6 ساده ترس Simple Truss

د لاندې دوه شکلونو د مقایسې څخه لیدلای شو چې که میلی د a په شکل وصل شی د کمی قوې پواسطه د شکل بدلون کوي. حال دا چې د b شکل کې ترس یواځی د میلو د کشش او فشار په صورت کې ناچېزه د شکل بدلون کوي.



شکل 5.6

هغه ترس چې د دری میلو څخه دمثث په شکل جوړ شوی وی کلک ترس (*Rigid Truss*) بلل کېږي. اوس که چېرې د ضرورت پر اساس دوه دوه میلی په کلک ترس کې اضعافه شی داسې چې په هر ځل دوه میلی او یو غوټه علاوه شی ساده ترس لاسته راځی چې پر دی اساس د ساده ترس د میلو شمیر $m=2n-3$ کېږي.



شکل 6.6

د ترسونو د محاسبې لپاره د (*Section method*) او (*Joint Methode*) څخه استفاده کوو.

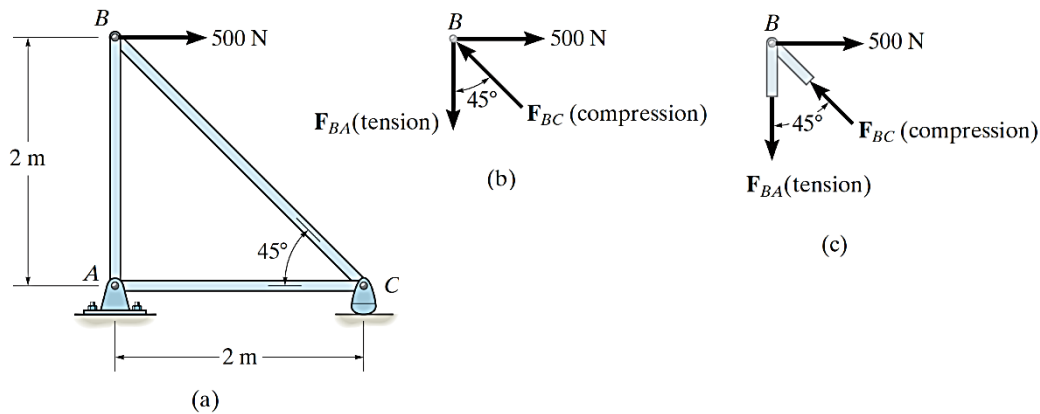
4.6 د ترسونو تحلیل د غوټو په طریقه: (*Analysis of trusses by joint method*)

د دې لپاره چې ترسونه تحلیل او ډیزاین کړو دا لازمه ده چې د ترسونو په میلو باندې وارده قوې محاسبه کړو چې د محاسبې یو میتود یې د غوټو طریقه ده. دا چې ترس په تعادل کې دی نو د ترس هره برخه او میله هم په تعادل کې ده، که چېرې مونږ دهرې غوټې محاسبوی شیما (*Free body diagram*) ترسیم کړو نو د تعادل د شرایطو په تطبیق سره کولای شو مجهولې قوې محاسبه کړو.

په دی طریقه کې لاندې مراحل تعقیبوو:

1. د ضرورت په صورت کې د ترس اتکایز عکسالعملونه محاسبه کوو.
2. محاسبه له داسې یوې غوټې شروع کوو چې لږ ترلږه یوه معلومه قوه ولري. او د مجهولو قوو تعداد باید له دوه څخه زیات نشی.
3. د ټاکل شوی غوټی محاسبوی شیما رسموو او د قایم وضعه کمیاتو محوراتو ته داسې دوران ورکوو تر څو د قوو د مرکبو محاسبه مونږ ته اسانه شی.
4. د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفاده مجهولې قوې محاسبه کوو.

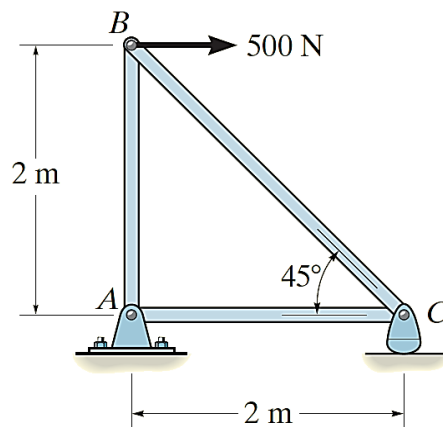
د مثال په ډول په لاندې ترس کې غواړو د B غوټه محاسبه کړو نو په B غوټه کې گورو چې درې قوې عمل کوي داسې چې د 500N قوې له اثره د F_{AB} قوه د B غوټه کش کوي په دی معنی چې د AB میله په کشش کې ده همدارنگه د F_{BC} قوه په غوټه فشار واردوي یعنی د BC میله په فشار کې ده، نو په دی اساس کومه میله چې په کشش کې وی جهت یې د غوټې څخه بیرون طرف ته او کومه میله چې په فشار کې وی جهت یې د غوټې طرف ته ورکوو.



شکل 7.6

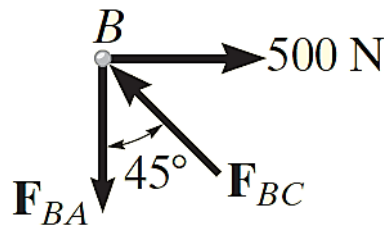
همدارنگه کولای شو چې ټولو مجهولو قوو ته په کشش حالت کې قرار ورکړو یعنی د ټولو جهت بیرون خواته ورکړو، بیا د محاسبې څخه وروسته که د قوې قیمت مثبت وو جهت مو صحیح انتخاب کړی او که منفي وو نو جهت د قوې تغیروو.

1.6 مثال: د کې ورکړل شوي ترس په هره میله قوې محاسبه او وښایاست چې په کشش او یا فشار کې ده.



شکل 7.6

حل: دا چې د B په غوټه کې یوه قوه معلومه او دوه مجهولې وی نو لومړی د B د غوټې محاسبوی شیما رسموو او د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفاده یې مجهولې قوې محاسبه کوو.

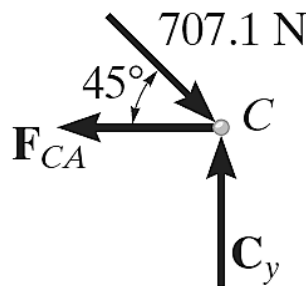


شکل 8.6

$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0; \quad 500\text{N} - F_{BC}\sin 45^\circ = 0 \quad F_{BC} = 707,1 \text{ N (C)}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0; \quad F_{BC}\cos 45^\circ - F_{BA} = 0 \quad F_{BA} = 500\text{N (T)}$$

اوس د C د غوټې محاسبوی شیما رسموو او د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفاده یې مجهولې قوې محاسبه کوو.

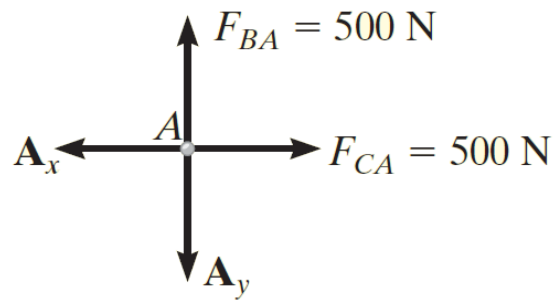


شکل 9.6

$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0; \quad -F_{CA} + 707,1\cos 45 = 0 \quad F_{CA} = 500\text{N (T)}$$

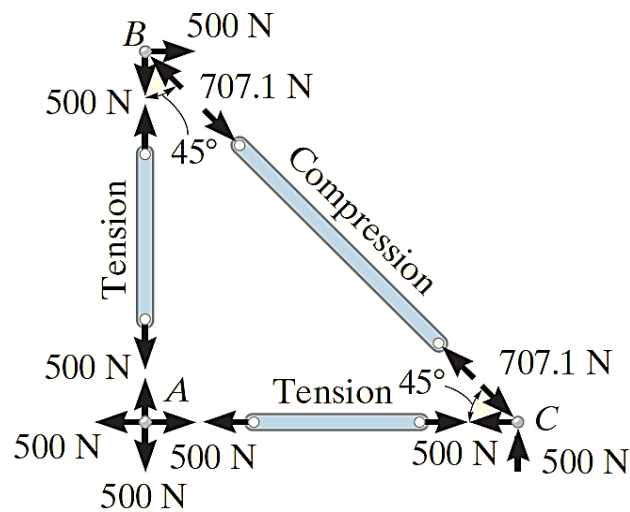
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0; \quad C_y - 707,1\sin 45 = 0 \quad C_y = 500\text{N}$$

سره له دې چې ضرورت ورته نشته خو بیا هم کولای شو اتکایز عکس العملونه یې د A د غوټې د محاسبې څخه لاسته راوړو.



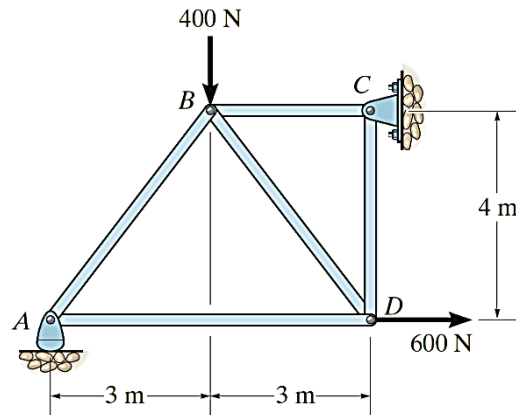
شکل 10.6

$$\begin{aligned} \rightarrow^+ \sum F_x &= 0, & 500\text{N} - A_x &= 0 & A_x &= 500\text{N} \\ \uparrow^+ \sum F_y &= 0, & 500\text{N} - A_y &= 0 & A_y &= 500\text{N} \end{aligned}$$



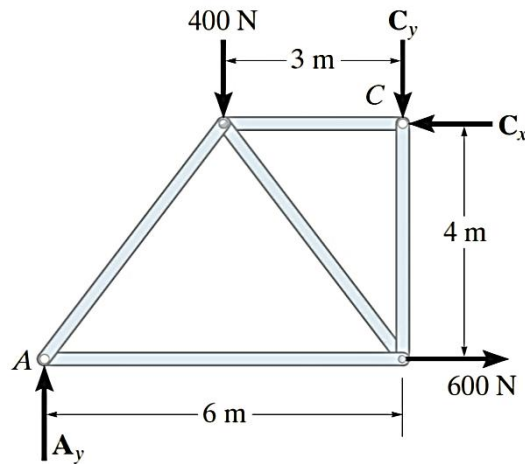
شکل 11.6

2.6 مثال: د کې ورکړل شوي ترس په هره میله قوي محاسبه او وښایاست چې په کشش او یا فشار کې ده .



شکل 12.6

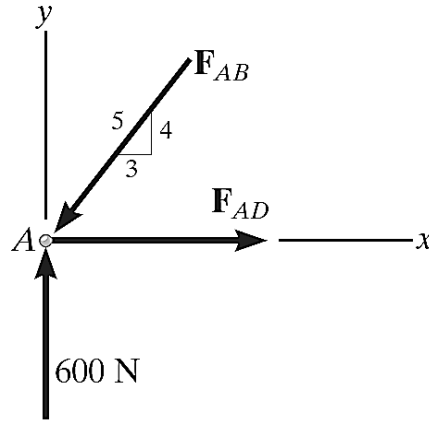
حل: گورو چې هره یوه غوټه درې مجهولې قوې لري نو ترڅو چې عکس العملونه محاسبه نشي مونږ نشو کولای کومه یوه غوټه محاسبه کړو نو لومړی یې عکس العملونه محاسبه کوو.



شکل 13.6

$$\begin{aligned} \rightarrow \sum F_x = 0; & \quad 600\text{N} - C_x = 0 & \quad C_x = 600\text{N} \\ \curvearrowright \sum M_C = 0 & \\ -A_y \cdot 6 + 400 \cdot 3 + 600 \cdot 4 = 0 & \quad A_y = 600\text{N} \\ \uparrow \sum F_y = 0; & \quad 600 - 400 - C_y = 0 & \quad C_y = 200\text{N} \end{aligned}$$

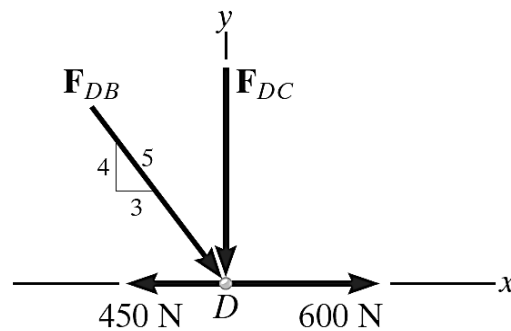
اوس کولای شو تحلیل د A او یا D د غوټی څخه شروع کړو نو دلته لومړی د A غوټه محاسبه کوو. داسې فرض شوی چې F_{AB} او F_{AD} په فشار کې واقع دی.



شکل 14.6

$$\begin{aligned} \uparrow^+ \sum F_y = 0; & \quad 600 - \frac{4}{5} F_{AB} = 0 & \quad F_{AB} = 750 \text{ N (C)} \\ \rightarrow^+ \sum F_x = 0; & \quad F_{AD} - \frac{3}{5} (750) = 0 & \quad F_{AD} = 450 \text{ N (T)} \end{aligned}$$

D د غوټی محاسبوی شیما رسموو.



شکل 15.6

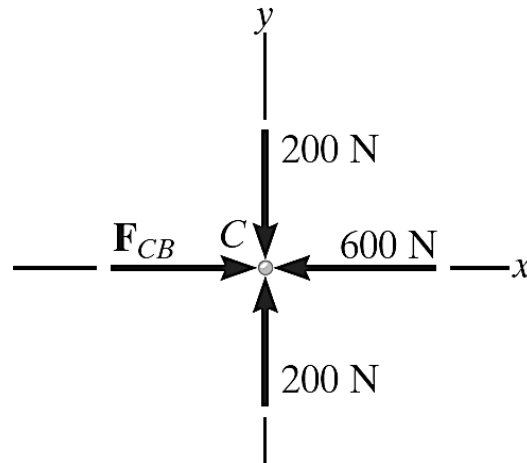
$$\rightarrow^+ \sum F_x = 0; \quad -450 + \frac{3}{5} F_{DB} + 600 = 0 \quad F_{DB} = -250 \text{ N}$$

منفی علامه ښایي چې د F_{DB} قوې جهت برعکس دی نو:

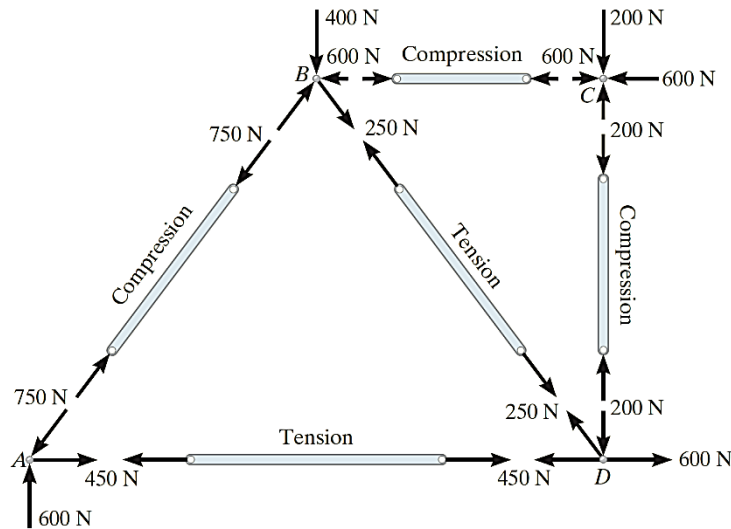
$$F_{DB} = 250\text{N (T)}$$

د دې لپاره چې د F_{DC} محاسبه کړو نو یا به د F_{DB} جهت په D غوټه کې صحیح کوو او یا به د F_{DB} قیمت منفي په نظر کې نیسو.

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0; \quad -F_{DC} - \frac{4}{5}(-250) = 0 \quad F_{DC} = 200\text{N (C)}$$



شکل 16.6

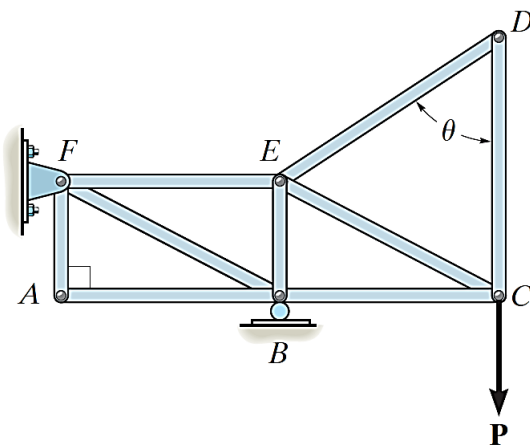


شکل 17.6

ځينې وخت په ترسونو کې داسې ميلی وجود لري چې د قوې تر اغيزی لاندې نه وی راغلی يعنی قوه پکې صفر وی چې د صفری قوو د ميلو په نامه يادېږی. دا ډول ميلی د استواری او يا هم په اينده کې د بار د واقع کېدو لپاره په نظر کې نيول کېږي. د محاسبی څخه د مخه دداسې ميلو په نښه کول په محاسبه کې اسانتيا رامنځ ته کوي. صفری ميلی لاندې حالتونه لري.

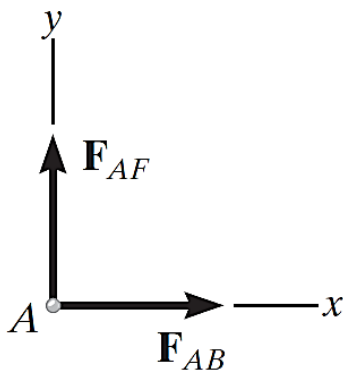
(1) که چېرې په يوه غوټه کې دوه ميلی وجود ولري او په نوموړی غوټه کومه خارجي قوه يا د اتکا عکس العمل نه وی واقع شوی نوموړی ميلی صفری دی.

لکه په لاندې شکل کې که چېرې د A او D غوټی محاسبه کړو نو ليدل کېږي چې $F_{AF}, F_{AB}, F_{DE}, F_{DC}$ ميلی صفری دی.



شکل 18.6

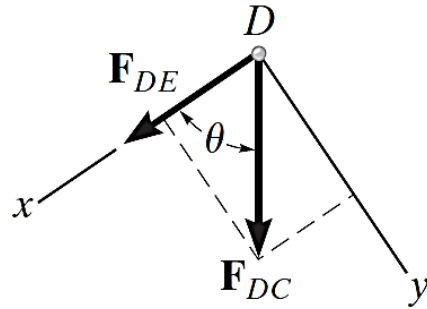
د A غوټه:



شکل 19.6

$$\begin{aligned} \rightarrow \sum F_x &= 0; & F_{AB} &= 0 \\ \uparrow \sum F_y &= 0; & F_{AF} &= 0 \end{aligned}$$

د D غوټه:



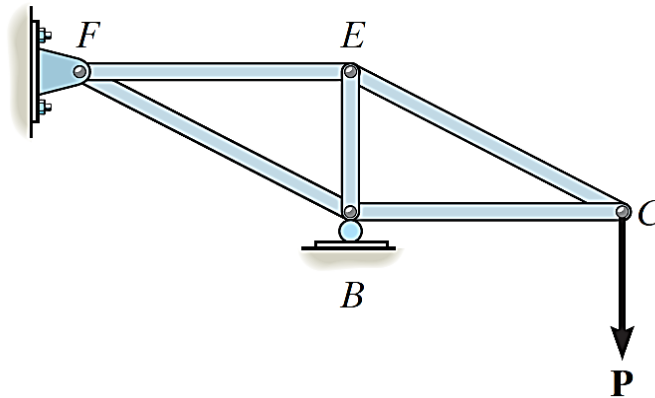
شکل 20.6

$$+\searrow \sum F_y = 0; \quad F_{DC} \sin \theta = 0 \quad F_{DC} = 0$$

ځکه $\sin \theta \neq 0$ دی.

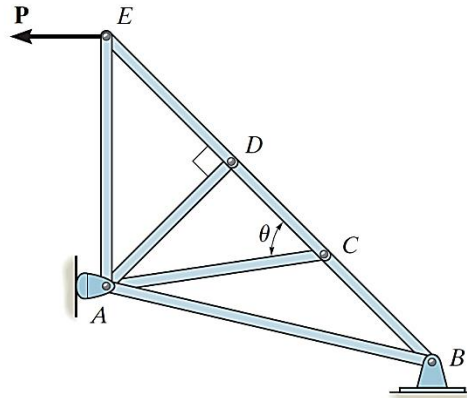
$$+\swarrow \sum F_x = 0; \quad F_{DE} + 0 = 0; \quad F_{DE} = 0$$

لاسته راغلی ترس چې باید محاسبه شی په لاندې ډول دی.



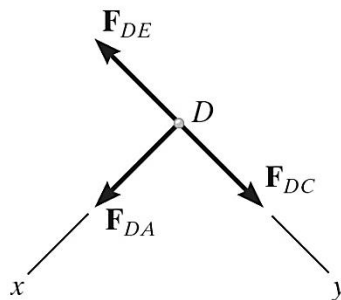
شکل 21.6

(2) که چېرې په یوه غوټه کې درې میلی یوځای شوی وی داسې چې د دوه میلی یې یو د بل په امتداد وی نو دریمه میلی یې صفری ده په دی شرط چې په غوټه کومه خارجي قوه یا د اتکا عکس العمل نه وی واقع شوی. لکه په لاندې شکل کې د D او C غوټی.



شکل 22.6

د D غوټه:

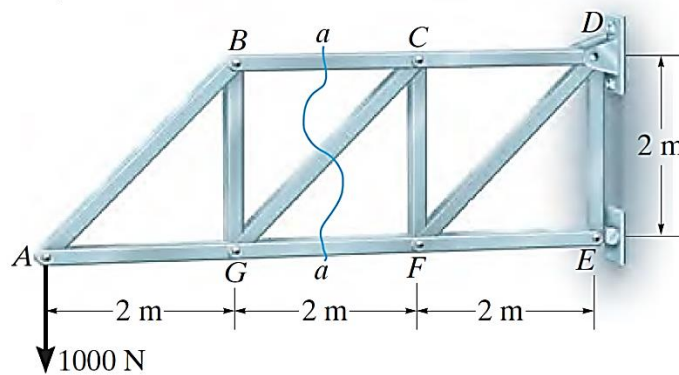


شکل 23.6

$$\begin{aligned}
 +\curvearrowright \sum F_x &= 0; & F_{DA} &= 0 \\
 +\curvearrowleft \sum F_y &= 0; & F_{DC} &= F_{DE}
 \end{aligned}$$

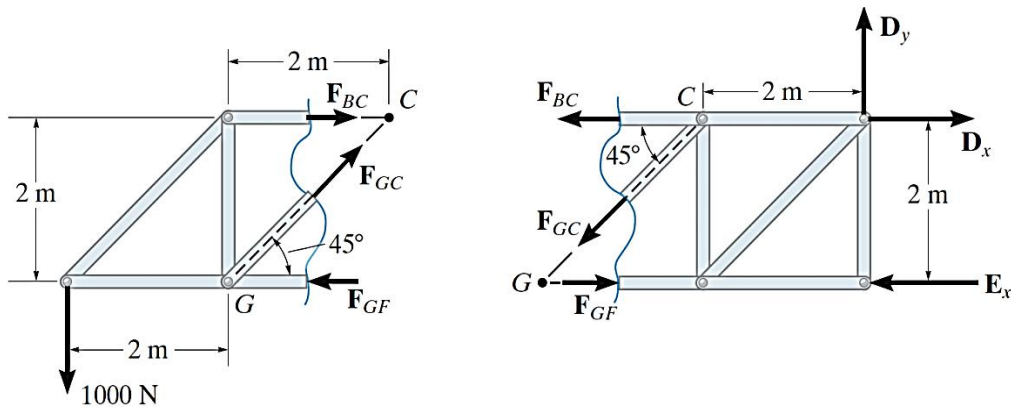
5.6 د ترسونو تحلیل د قطعی په طریقه: (Analysis of trusses by Section method)

که چېرته وغواړو چې د یو تیرس په څو مشخصو میلو کې قوې معلومې کړو نو په دې صورت کې د قطعی له طریقی نه استفاده کوو. څرنگه چې تیرس د تعادل په حالت کې وي نو په دې صورت کې د ترس قطع شوی برخه هم په تعادل کې ده. نو په دې اساس د ترس په قطع شوی برخه کې مجهولې قوې د ستاتیک د تعادلی معادلو له مخې پیدا کوو. قطع باید په داسې برخه کې واخستل شي چې هلته له درې میلو یعنی درې نامعلومو قیمتونو څخه اضافه نه وي. مثال په توګه که چېرته وغواړو چې د کې تیرس د BC, GC او GF په میلو کې قوې معلومې کړو نو په دې صورت کې د a-a قطع اخلو.



شکل 24.6

دلته هم د غوتیو د طریقی په شان مجهولې قوو ته په دوه ډوله جهت ورکوو. که د شکل له مخې پوهیدلو چې کومه میله په کشش او کومه په فشار کې ده نو کششی میلی ته د قطعی نه بیرون خواته او فشاری میلی ته د قطعی خواته جهت ورکوو، او یا دا چې ټولی میلی په کشش کې واقع کړو بیا د محاسبې څخه وروسته نظر مثبت اومنفی علامې ته کششی او فشاری میلی وټاکو.

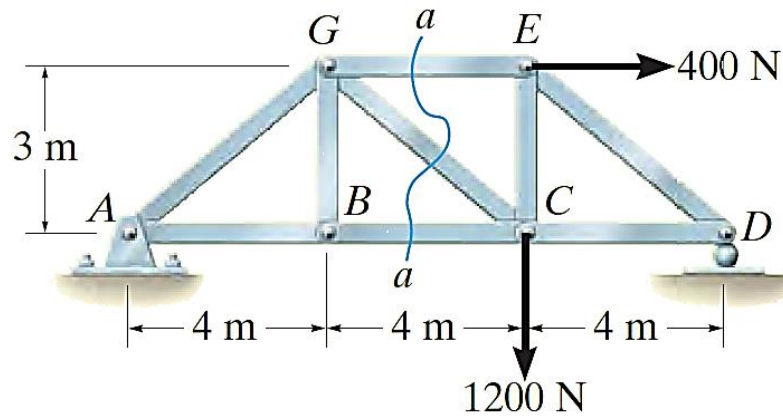


شکل 25.6

6.6 د مسایلو د حل کولو کړنلاره Procedure for Analysis

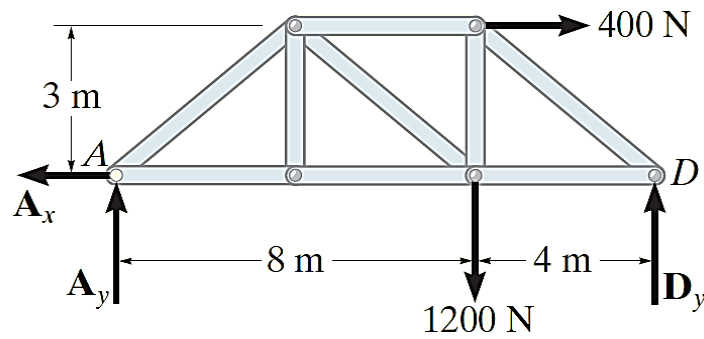
- 1) باید د ترس عکس العملونه محاسبه کړو.
- 2) بیا تصمیم ونیسو چې له کومه ځایه قطع تیره کړو باید په یاد ولرو چې قطع داسې انتخاب کړو چې غوښتل شوی میلی قطع کړی او د مجهولاتو تعداد له درې څخه زیات نشی.
- 3) د ستاتیک د درې تعادلی معادلو څخه په استفاده مجهولی قوې پیدا کوو، په قطع کې کوشش وکړو مومنت داسې نقطې ته ونیسو چې دوه مجهولی قوې صفر شی نو راسا به دریمه قوه لاسته راوړو. که چېرې دوه مجهولی قوې موازی وی نو بهتره به وی چې قوې نظر داسې محور ته صفر کړو چې دریمه قوه راسا لاسته راشی.

3.6 مثال: د ورکړل شوي ترس د GE, GC, BC په میلو کې د قوو مقدار معلوم کړئ او هم معلوم کړئ چې کومه برخه یې په فشار او یا کشش کې ده؟



شکل 26.6

حل : اتکایز عکس العملونه یې محاسبه کوو.



شکل 27.6

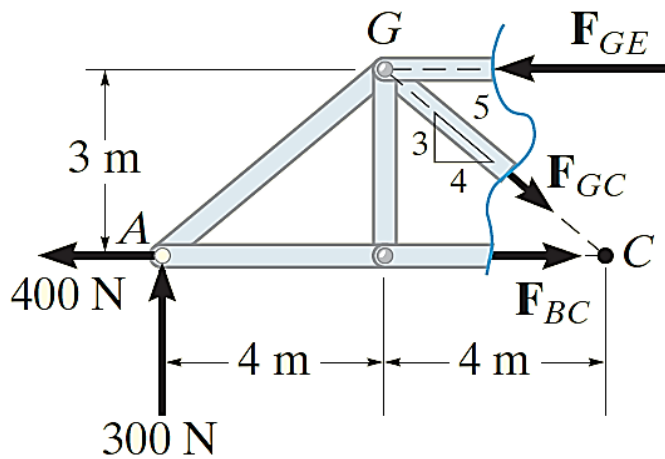
$$\rightarrow \sum F_x = 0; \quad 400\text{N} - A_x = 0 \quad A_x = 400\text{N}$$

$$\curvearrow^+ \sum M_A = 0$$

$$D_y \cdot 12 - 1200 \cdot 8 - 400 \cdot 3 = 0 \quad D_y = 900\text{ N}$$

$$\uparrow^+ \sum F_y = 0; \quad A_y - 1200 + 900 = 0 \quad A_y = 300\text{ N}$$

اوس قطعه اخلو او د محاسبی لپاره یې چپ خوا په نظر کې نیسو ځکه دقوو تعداد یې کم دی.



شکل 28.6

که نظر G ته مومنتونو مجموعه صفر کړو نو F_{GE} او F_{GC} صفر کېږي او راساً F_{BC} لاسته راځي.

$$\curvearrow^+ \sum M_G = 0$$

$$-300 \cdot 4 - 400 \cdot 3 + F_{BC} \cdot 3 = 0 \quad F_{BC} = 800 \text{ N}$$

همدارنگه که نظر C ته مومنتونو مجموعه صفر کړو نو راساً F_{GE} لاسته راځي.

$$; \quad 300 \cdot 8 + F_{GE} \cdot 3 = 0 \quad F_{GE} = 800 \text{ N} \quad \curvearrow^+ \sum M_C = 0$$

همدارنگه F_{GC} په لاندې ډول محاسبه کوو.

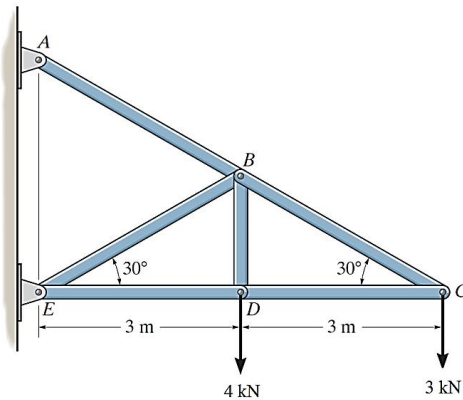
$$\uparrow^+ \sum F_y = 0; \quad 300 - \frac{3}{5} F_{GC} = 0 \quad F_{GC} = 500 \text{ N}$$

6.6 د شپریم فصل لنډیز:

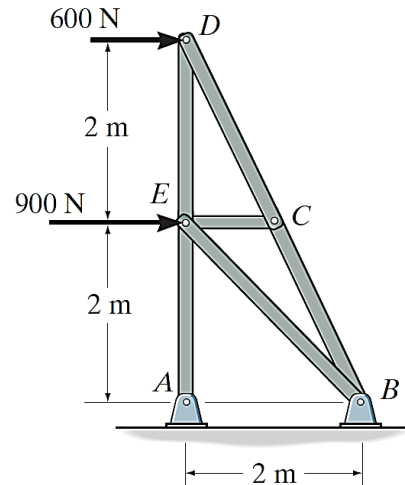
ترس یو له مهمو انجینری ساختمانونو له جملې څخه دی . چې د څو برخو (لرگینو او یا فلزی میلو) د یوځای کېدو څخه چې په انجامونو کې سره وصل شوی وی جوړ شوی .
په دی فصل کې د ترسونو تحلیل تر بحث لاندې نیول شوی یعنی د ستاتیک د تعادلی معادلو څخه په استفاده د عکس العملونو ترڅنګ په هری یوی میلی وارده قوې مقدار د غوټو او قطعی په طریقې محاسبه شوی چې هره یوه طریقه یې په تفصیل سره واضح شوی .

مسایل:

1. د کې ورکړل شوي ترسونو په هره میله کې قوې محاسبه او وښایاست چې په کشش او یا فشار کې دی .

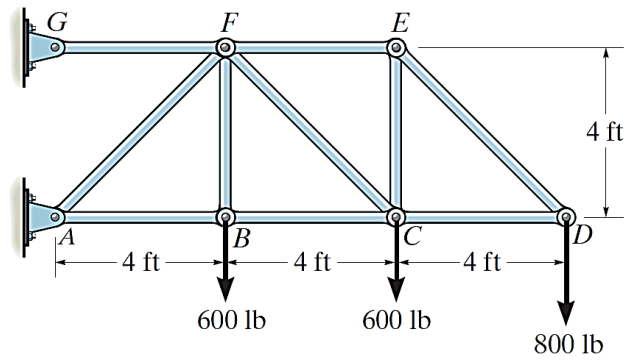


شکل 30.6

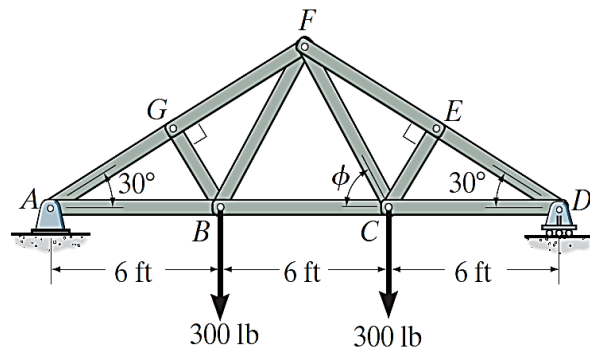


شکل 29.6

2. د درکړل شوي ترسونو د FE, FC, او BC په میلو کې کششی قوې محاسبه کړی او وښایاست چې په کشش او که فشار کې دی .



شکل 31.6



شکل 32.6

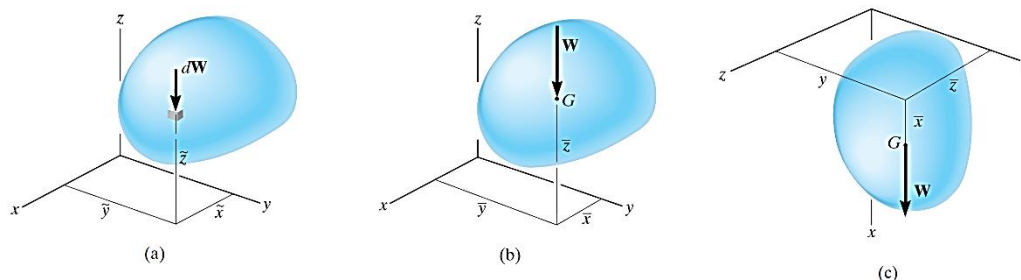
اووم فصل

د ثقل مرکز

Center of Gravity

1.7 عموميات:

هر جسم له مختلفو ذرو څخه جوړ شوی چې هره ذره د ځمکې مرکز خواته د ځمکې د جاذبې قوې په واسطه کش کېږي. دغه قوې چې د جسم د کتلې سره متناسبې او موازي وي د جسم وزن بلل کېږي. په نوموړي جسم کې داسې يوه نقطه وجود لري چې ټولو موازي قوو محصله پرې عمل کوي، چې دغه نقطه د جسم د ثقل مرکز بلل کېږي. نو په يو جسم کې د ټولو ذرو د وزنونو د محصلې د تاثیر نقطه د جسم د ثقل مرکز بلل کېږي. د مثال په ډول يو جسم يوه ذره د لاندې شکل مطابق په نظر کې نيسو چې dW وزن لري.



شکل 1.7

پوهیږو چې د جسم مجموعی وزن د کوچنیو ذرو د وزنونو له مجموعی څخه لاسته راځي.

$$W = \int dW \quad \uparrow \downarrow F_R = \sum f_z$$

د ثقل مرکز د موقیعت د پیدا کولو لپاره د مومنټ دقاعدی څخه استفاده کوو.

دا چې د له اثره مومنټ نظر یو ټاکلی محور ته مساوی دی د ټولو ذرو د مومنټونو د مجموعی سره نظر هماغه محور ته نو په لاندې ډول کولای شو د ثقل د مرکز موقیعت لاسته راوړو.

$$\begin{aligned} (M_R)_Y &= \sum M_Y; & \bar{x} W &= \int \tilde{x} dW \\ (M_R)_X &= \sum M_X; & \bar{y} W &= \int \tilde{y} dW \end{aligned}$$

همدارنگه نظر C شکل ته لیکلای شو:

$$(M_R)_Y = \sum M_Y; \quad \bar{z} W = \int \tilde{z} dw$$

که چېرې د یو کوچنی برخې وزن په کوچنی w وښایو نو د ثقل مرکز موقیعت په لاندې ډول هم پیدا کولای شو.

$$\bar{x} = \frac{\sum \tilde{x}w}{\sum w} \quad \bar{y} = \frac{\sum \tilde{y}w}{\sum w} \quad \bar{z} = \frac{\sum \tilde{z}w}{\sum w}$$

2.7 د کتلې مرکز Center of massn

په ډینامیکې مسایلو کې ځینې وخت ضرورت پیدا کېږي چې د یو جسم کتلوی مرکز وټاکو، نو په پورتنی رابطو کې د w پر ځای یې د قیمت $m \cdot g$ په وضع کولو سره لاندې رابطی لاسته راځی، داچې د g قیمت ثابت دی نو هغه قیمت یې اختصاروو.

$$\bar{x} = \frac{\sum \tilde{x}m}{\sum m} \quad \bar{y} = \frac{\sum \tilde{y}m}{\sum m} \quad \bar{z} = \frac{\sum \tilde{z}m}{\sum m}$$

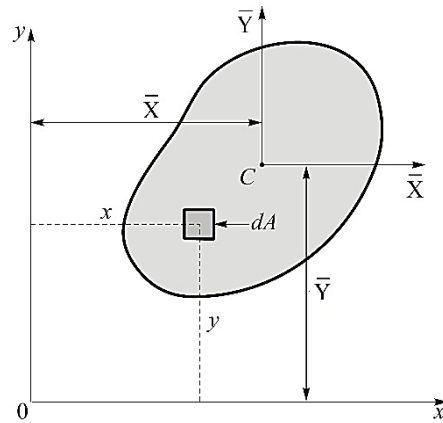
باید په یاد ولرو چې یو جسم یواځی د ځمکې د جاذبې قوې په صورت کې وزن پیدا کوي حال داچې د جسم کتله یو مستقل کمیت دی نو په ځینو خاصو حالتونو کې د جسم د ثقل مرکز او کتلوی مرکز یوه نقطه وی.

Centroid :- د یو جسم هندسی مرکز ته (*centroid*) وایې. چې موقیعت یې د ثقل مرکز په شان پیدا کولای شو. که چېرې یو جسم د یو ډول موادو څخه جوړ شوی وی نو د جسم د ثقل مرکز او د جسم هندسی مرکز (*centroid*) یوه نقطه وی او که چېرې یو جسم د څوډوله موادو څخه جوړ شوی وی نو داچې د هر ډول موادو وزنونه او کثافتونه سره فرق لري نو د جسم هندسی مرکز او د ثقل مرکزونه یې په یوه نقطه کې نه وی.

مونږ کولای شو د پورتنی میتود پواسطه د یو لاین ډوله جسم (میله، سیم)، دیوی سطحې او یا یوحجم لرونکې جسم هندسی مرکزونه لاسته راوړو، داچې په سیول انجینری په اکثره مسایلو کې د سطحې هندسی مرکز ټاکلو ته ضرورت پیدا کېږي نومونږ هم دلته د سطحو هندسی مرکز تر بحث لاندې نیسو.

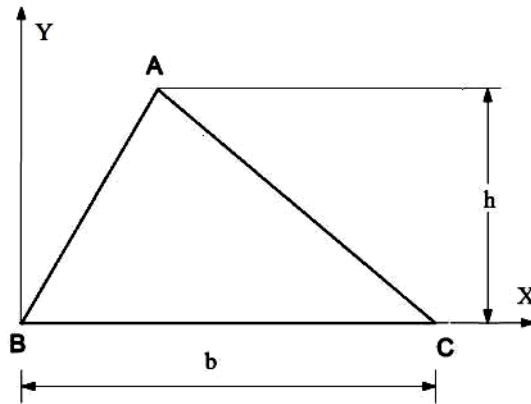
$$\bar{x} = \frac{\sum A_i X_i}{\sum A_i} = \frac{\int_A y dA}{\int_A dA}$$

$$\bar{y} = \frac{\sum A_i Y_i}{\sum A_i} = \frac{\int_A x dA}{\int_A dA}$$



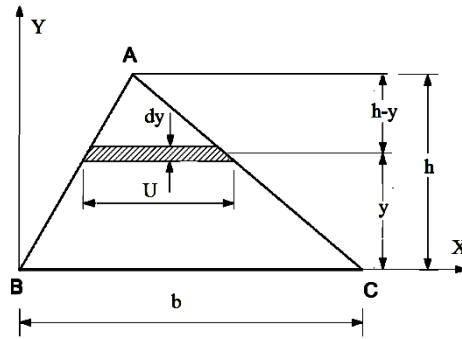
شکل 2.7

1.7 مثال: یو مثلث چې قاعده یې (b) او ارتفاع یې (h) ده د ثقل مرکز موقیعت یې نظر Y محور ته لاسته راوړی.



شکل 3.7

حل:- د مثلث څخه د u په طول او د dy په ضخامت یوه برخه جدا کوو.



شکل 4.7

په شکل کې گورو چې دوه مشابه مثلثونه لاسته راځي. د دواړو د مشابهت څخه لیکلای شو.

$$\frac{u}{b} = \frac{h-y}{h} \quad u = b \frac{h-y}{h}$$

همدارنگه:

$$d_A = u \cdot dy = b \cdot \frac{h-y}{h} dy$$

د ثقل مرکز یې عبارت دی له:

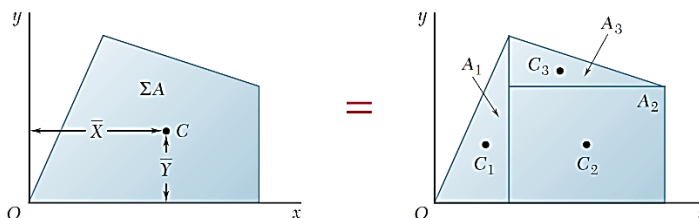
$$\bar{y} = \frac{\int_A y dA}{\int_A dA} = \frac{\int_A y b \cdot \frac{h-y}{h} dy}{\int_A b \cdot \frac{h-y}{h} dy} = \frac{\int_0^h y \cdot b \cdot \frac{h-y}{h} dy}{\int_0^h b \cdot \frac{h-y}{h} dy}$$

$$= \frac{\frac{b}{h} \int_0^h (hy - y^2) dy}{\frac{b}{h} \int_0^h (h-y) dy} = \frac{\frac{bh^2}{6}}{\frac{bh}{2}} = \frac{h}{3}$$

3.7 د مرکبو سطحو د ثقل مرکز

مرکب اجسام هغه اجسام دی چې د خو منظم هندسی شکل لرونکو اجسامو (استوانه، هرم، مکعب، ...) د یو ځای کېدو څخه لاسته راغلی وی. په عین ترتیب سره مرکبي سطحې یا مرکبي مقطعی عبارت له هغه سطحو څخه دی چې د خوهندسی شکلونو د یو ځای کېدو څخه ترکیب شوی وی.

د دې لپاره چې د مرکبو مقطعو د ثقل مرکز مشخص کړو په لومړي قدم کې نوموړې سطحه په داسې کوچنیو منظمو برخو ویشو چې د ثقل مرکزونه یې مشخص وي. د ټولې مقطعی د ثقل مرکز په کې رابطې محاسبه کوو:



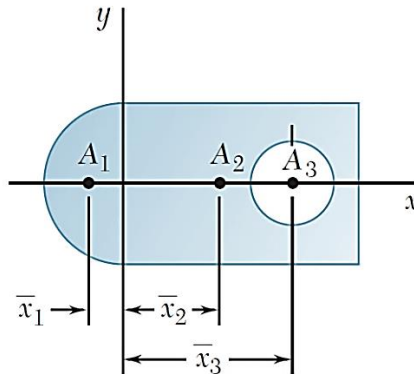
5.5 شکل

$$\bar{X} = \frac{\sum \tilde{X}A}{\Sigma A} \qquad \bar{Y} = \frac{\sum \tilde{y}A}{\Sigma A}$$

په پورته رابطه کې \bar{X} او \bar{y} د هرې کوچنی برخې د ثقل د مرکز کوردینات او ΣA کوچنیو برخو د مساحتونو مجموعه یا د ټولې سطحې مجموعه ده. که چېرې په مقطعه کې خالي برخه وجود لري نو خالي برخې ته منفي علامه په نظر کې نیسو. همدارنگه که چېرې سطحه نظر کوم محور ته متناظره وي، نو د ثقل مرکز یې په محور واقع وي.

4.7 د مرجع محور (Axis of reference)

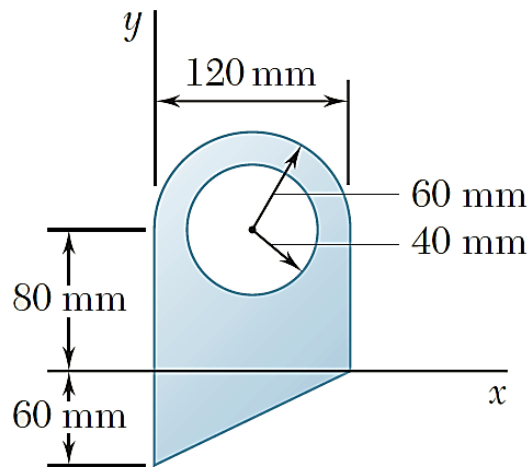
د ثقل مرکز همیشه لپاره نظر یو محور ته چې د سطحې څخه معلومه فاصله لري محاسبه کیږي، چې دغه محور ته د مرجع محور وايي. د مرجع محورونه اکثرا د سطحې چپ طرف اخري کرښه او کې طرف اخري کرښه په نظر کې نیول کیږي. کولای شو د مرجع محور په خپله خوښه له هر ځایه تیر کړو چې په دې ترتیب باید د مثبت او منفي قیمتونو ته متوجه اوسو لکه په لاندې شکل کې چې ښودل شوی.



	\bar{x}	A	$\bar{x}A$
A_1 Semicircle	-	+	-
A_2 Full rectangle	+	+	+
A_3 Circular hole	+	-	-

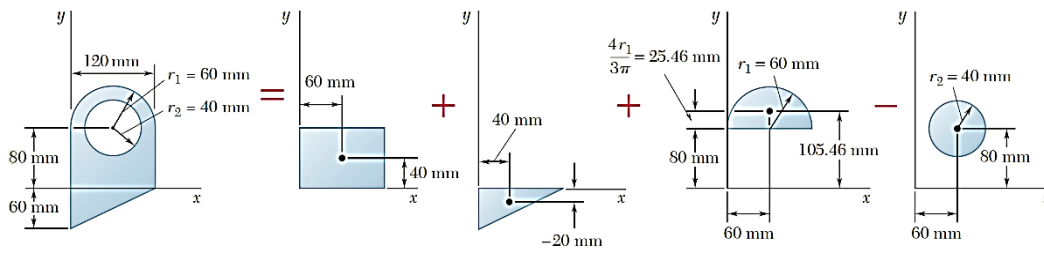
شکل 6.7

2.7 مثال: دیوې سطحې ابعاد په کې شکل کې ښودل شوی، تاسې د سطحې د ثقل مرکز موقعیت وټاکئ.



شکل 7.7

حل: نوموړی شکل په لاندې منظمو شکلونو ویشو او بیا د هرې برخې مساحت او د ثقل مرکز موقعیت نظر د مرجع محور ته محاسبه کوو



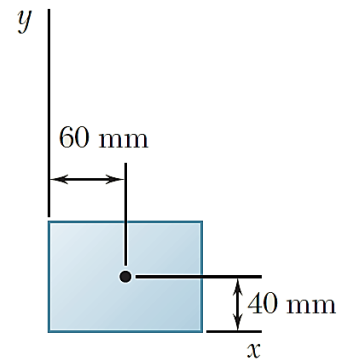
شکل 8.7

لومړی برخه (مستطیل)

$$A_1 = b \cdot h = 120 \cdot 80 = 9600 \text{mm}^2$$

$$X_1 = \frac{120}{2} = 60$$

$$y_1 = \frac{80}{2} = 40$$



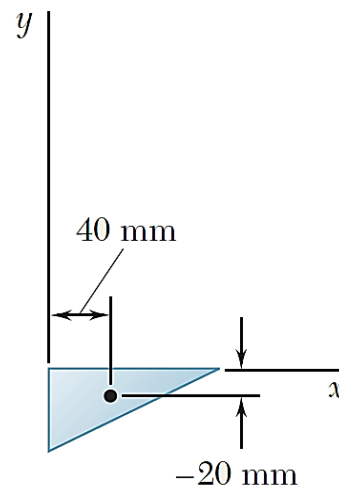
شکل 9.7

دوهمه برخه (مثلث)

$$A_2 = \frac{b \cdot h}{2} = \frac{120 \cdot 60}{2} = 3600 \text{mm}^2$$

$$X_1 = \frac{b}{3} = \frac{120}{3} = 40$$

$$y_1 = \frac{h}{3} = \frac{60}{3} = 20$$



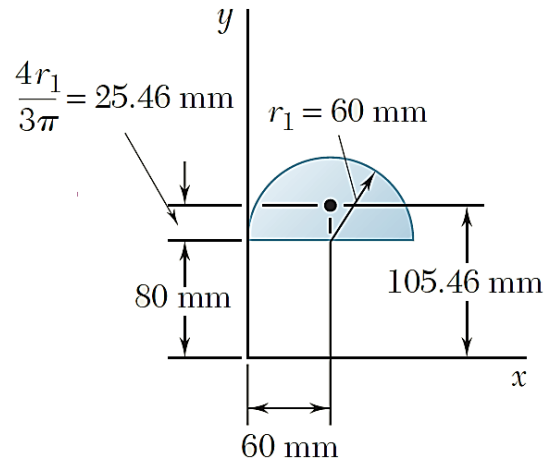
شکل 10.7

دریمه برخه (نیمه دایره)

$$A_2 = \frac{\pi \cdot r^2}{2} = 5655 \text{ mm}^2$$

$$X_1 = r = 60$$

$$y_1 = \frac{4r_1}{3\pi} = 25,46 \text{ mm}$$



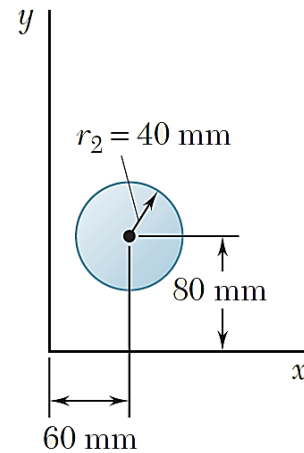
شکل 11.7

خلورمه برخه (خالی دایره)

$$A_2 = \pi \cdot r^2 = -5027 \text{ mm}^2$$

$$X_1 = 40 + 20 = 60 \text{ mm}$$

$$y_1 = 40 + 40 = 80 \text{ mm}$$



شکل 12.7

اوس پورتنی قیمتونه په رابطه کې وضع کوو، نظر د مرجع محور ته د ثقل د مرکز علامه ټاکو همدارنگه د خالیگا برخه تر تفریقوو

$$\bar{X} = \frac{\sum \tilde{X}A}{\sum A}$$

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

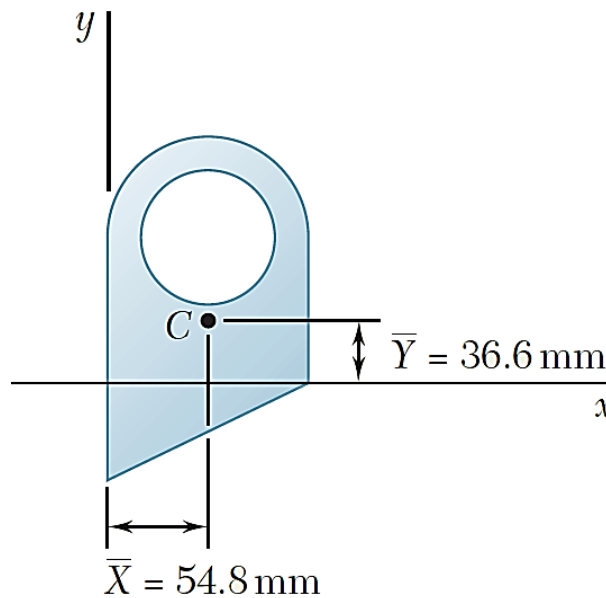
$$\bar{X} = \frac{\int_A y dA}{\int_A dA} = \frac{\sum A_i X_i}{\sum A_i} = \frac{A_1 X_1 + A_2 X_2 + A_3 X_3 - A_4 X_4}{A_1 + A_2 + A_3 - A_4}$$

$$= \frac{9600 \cdot 60 + 3600 \cdot 40 + 5655 \cdot 60 - 5027 \cdot 60}{9600 + 3600 + 5655 - 5027} = 54,8 \text{ mm}$$

$$\bar{y} = \frac{\int_A y dA}{\int_A dA} = \frac{\sum A_i Y_i}{\sum A_i} = \frac{A_1 y_1 + A_2 y_2 + A_3 y_3 - A_4 y_4}{A_1 + A_2 + A_3 - A_4}$$

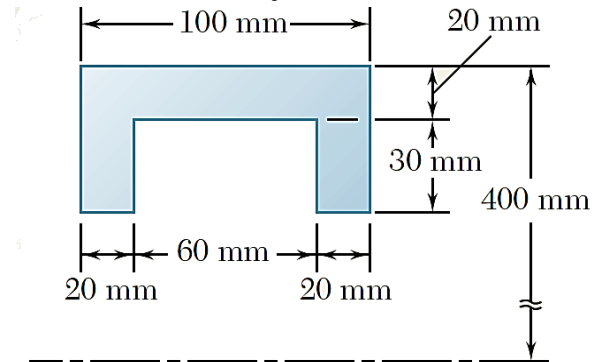
$$= \frac{9600 \cdot 40 + (3600 \cdot -20) + 5655 \cdot 25,46 - 5027 \cdot 60}{9600 + 3600 + 5655 - 5027} = 36,6 \text{ mm}$$

په لاندې شکل کې د ثقل د مرکز موقیعت ښودل شوی.



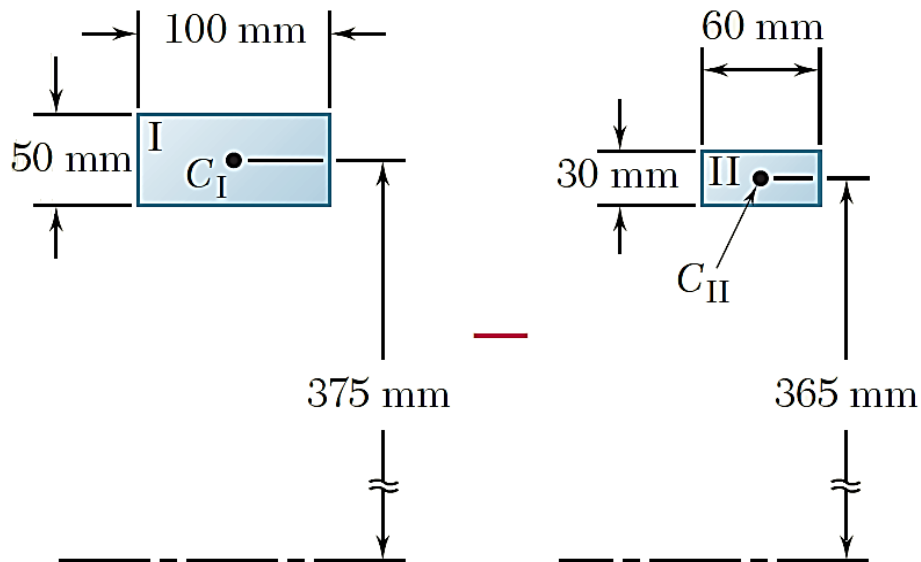
شکل 13.7

3.7 مثال: د یوې سطحې ابعاد او د مرجع افقی محور په لاندې شکل کې ښودل شوی ، تاسی یې د ثقل مرکز موقیعت نظر افقی محور ته پیدا کړی.



شکل 14.7

حل: نوموړی سطحه نظر عمودی محور ته متناظره ده نو د \bar{X} محاسبی ته یې ضرورت نشته نظر افقی محور ته یې د \bar{y} محاسبه په لاندې ډول کوو. نوموړی سطحه کولای شو په درې ډکو مستطیلونو وویشو او یا هم په دوه مستطیلونو (یو ډک او یو خالی) وویشو.



شکل 14.7

دا چې ددوه مستطیلونو محاسبه لنده ده نو په دوه مستطیلونو یې ویشو داسې چې یو مستطیل د (100x50) په ابعادو ډک په نظر کې نیسو او بل مستطیل (60x30) په ابعادو تر منفي کوو.
ډک مستطیل:

$$A_1 = b \cdot h = 50 \cdot 100 = 5000 \text{mm}^2$$

$$y_1 = 400 - \frac{50}{2} = 375 \text{mm}$$

خالی مستطیل:

$$A_2 = b \cdot h = 30 \cdot 60 = 1800 \text{mm}^2$$

$$y_2 = 400 - 20 - \frac{30}{2} = 365 \text{mm}$$

$$\bar{y} = \frac{A_1 y_1 - A_2 y_2}{A_1 - A_2} = \frac{5000 \cdot 375 - (1800 \cdot 365)}{5000 - 1800} = 380,625 \text{mm}$$

5.7 د انرشیا مومنت Moment of Inertia

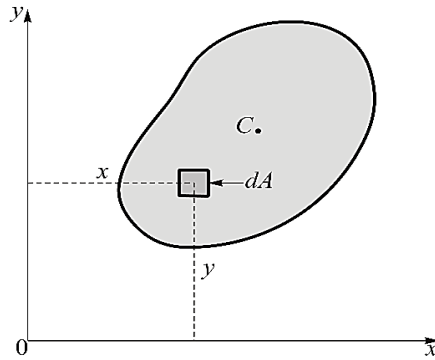
دیو جسم خپل حالت ته د تغیر ورکولو په مقابل کې مقاومت ته انرشیا وایي. یا په عبارت انرشیا خپل حالت ساتلو او لټی ته وایي.

دلته موږ د سطحې د انرشیا مومنت تر بحث کې نیسو.

د انرشیا مومنت اصطلاح د کوروالي په مقابل کې د عرضي مقطعي د مقاومت ظرفیت ښایي.

د انرشیا مومنت ته د سطحې دوهم مومنت هم وایي. نظر یو محور ته د سطحې انرشیا مومنت د نوموړې سطحې د مساحت او د سطحې د ثقل مرکز څخه تر مربوطه محور پورې د فاصلې د مربع له حاصل ضرب څخه لاسته راځي.

د A یوه سطحه په نظر کې نیسو. غواړو نظر xx او yy محورونو ته یې د انرشیا مومنت محاسبه کړو. د دې لپاره د A په سطحه کې یوه کوچنی برخه dA تر مطالعې کې نیسو.



شکل 15.7

$dA =$ د کوچنی برخې مساحت

$x =$ د کوچنی برخې د ثقل مرکز او y محور ترمنځ فاصله

$y =$ د کوچنی برخې، د ثقل مرکز او x محور ترمنځ فاصله

پوهېږو چې د کوچنی برخې د انرشیا مومنټ نظر yy محور ته عبارت دی له:

$$= dA \cdot x^2$$

د پورتنی رابطې د انتیگرال څخه د ټولې سطحې د انرشیا مومنټ لاسته راوړلای شو.

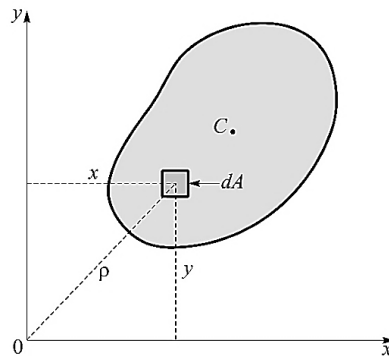
$$I_x = \int y^2 dA = \sum y^2 dA$$

$$I_y = \int x^2 dA = \sum x^2 dA$$

پورتنی رابطې ته د مقطعی نارملی انرشیا مومنټ هم وایې. اوس غواړو د نوموړی مقطعی د انرشیا مومنټ نظر هغه محور ته چې د محوراتو له مبدا څخه په مقطعه عمود رسمیری

لاسته راوړو چې دی ته د مقطعی قطبی مومنټ وایې، چې عبارت دی له

$$I_p = \int \rho^2 dA$$



شکل 16.7

په شکل کې گورو چې:

$$\rho^2 = x^2 + y^2$$

د پورته رابطی له مخی قطبی د انرشیا مومنت عبارت دی له :

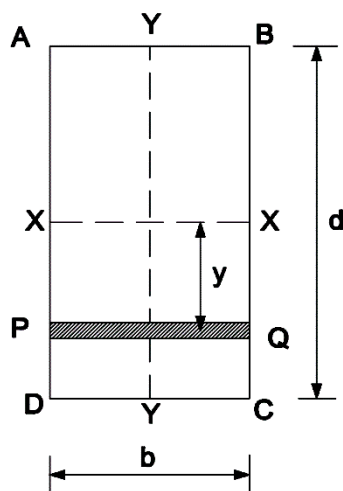
$$I\rho = \int \rho^2 dA = \int (x^2 + y^2) dA = \int x^2 dA + \int y^2 dA$$

کولای شو ولیکو

$$I\rho = Ix + Iy$$

د مستطیلی مقطعی د انرشیا مومنت

د ABCD یوه مستطیلی سطحه په نظر کې نیسو.



شکل 17.7

$b =$ د مقطعی عرض

$d =$ د مقطعی ارتفاع

اوس د PQ یو کوچنی برخه د x محور سره موازي په نظر کې نیسو.

$dy =$ د کوچنی برخي ارتفاع

$y =$ د کوچنی برخي د ثقل مرکز او x محور ترمنخ فاصله

د کوچنی برخي مساحت عبارت دی له:

$$= b \cdot dy$$

همدارنگه د کوچنی برخې د انرشیا مومنت نظر xx محور ته عبارت دی له:

$$= \text{Area} \times y^2 = (b \cdot dy) \cdot y^2 = by^2 dy$$

اوس د ټولې سطحې د انرشیا مومنت د پورته رابطې د انتیگرال څخه لاسته راوړو.

$$I_{xx} = \int_{-\frac{d}{2}}^{\frac{d}{2}} y^2 dy$$

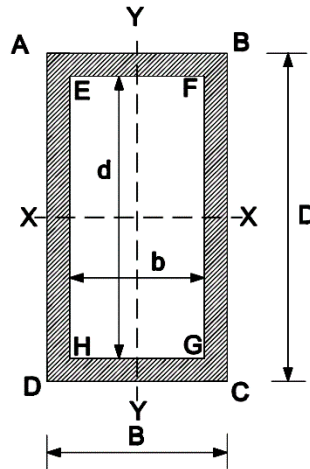
$$= b \left[\frac{y^3}{3} \right]_{-\frac{d}{2}}^{\frac{d}{2}} = b \left[\frac{\left(\frac{d}{2}\right)^3}{3} - \frac{\left(-\frac{d}{2}\right)^3}{3} \right] = \frac{bd^3}{12}$$

همدارنگه نظر y محور ته د انرشیا مومنت عبارت دی له:

$$I_{yy} = \frac{db^3}{12}$$

2.5.7 د منځ خالي مستطیلي مقطعي د انرشیا مومنت:

یو منځ خالي مستطیلي مقطعه د کې شکل مطابق په نظر کې نیسو:



شکل 18.7

$B =$ د خارجي مستطیل عرض

$D =$ د خارجي مستطیل ارتفاع

$b, d =$ داخلي مستطیل عرض او ارتفاع

پوهېرو چې د خارجي مستطیل د انرشیا مومنت عبارت دی له:

$$\frac{BD^2}{12}$$

همدارنگه د داخلي مستطیل د انرشیا مومنت عبارت دی له:

$$\frac{bd^2}{12}$$

اوس د ټول مستطیل د انرشیا مومنت څخه د داخلي برخې د انرشیا مومنت منفي کوو:

$$I_{xx} = \frac{BD^2}{12} - \frac{bd^2}{12}$$

په همدې ډول سره نظر y محور ته د انرشیا مومنت عبارت دی له:

$$I_{yy} = \frac{B^3D}{12} - \frac{b^3d}{12}$$

7.7 د موازي محورونو تيوري Theorem of Parallel Axis

که چېرې د یوې سطحې د انرشیا مومنت نظر هغه محور ته چې د سطحې د ثقل مرکز څخه تېر شوی وي په IG سره وېنئو نو د نوموړې سطحې د انرشیا مومنت نظر یو بل محور AB ته چې د لومړي محور سره موازي او د h په اندازه فاصله ولري عبارت دی له:

$$I_{AB} = I_G + ah^2$$

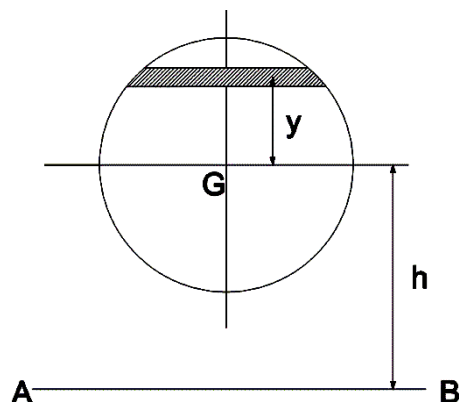
$I_{AB} = I_G + ah^2$ = د سطحې د انرشیا مومنت نظر AB محور ته.

I_G = د سطحې د انرشیا مومنت نظر ثقل مرکز ته.

a = د سطحې مساحت.

h = د سطحې د ثقل مرکز او AB محور ترمنځ فاصله.

ثبوت: غواړو د دايرې د انرشیا مومنت نظر AB محور ته محاسبه کړو د دې لپاره په دايره کې یوه کوچنی برخه په نظر کې نیسو.



شکل 19.7

$\Delta a =$ د کوچنی برخې مساحت.

$y =$ د کوچنی برخې او دایرې د ثقل مرکز ترمنځ فاصله.

$h =$ د محور او دایرې ثقل مرکز ترمنځ فاصله.

پوهېږو چې کوچنی برخې د انرشیا مومنټ نظر هغه محور ته چې د دایرې د ثقل مرکز څخه تېرېږي عبارت دی له:

$$\Delta G \cdot y^2$$

همدارنگه د ټولې مقطعي د انرشیا مومنټ نظر ثقل مرکز ته عبارت دی له:

$$IG = \sum \Delta a \cdot y^2$$

د ټولې مقطعي د انرشیا مومنټ نظر AB محور ته عبارت دی له:

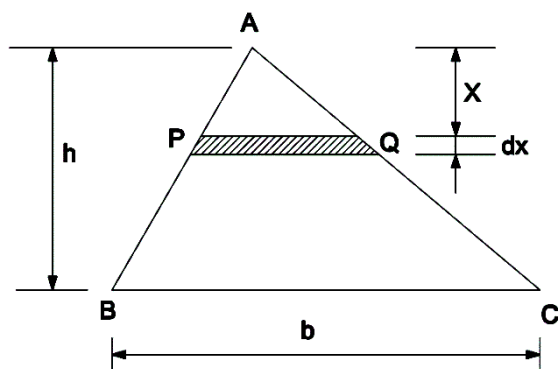
$$I_{AB} = \sum \Delta a (h + y)^2 = \sum \Delta a (h^2 + y^2 + 2hy) \\ = (\sum h^2 \cdot \Delta a) + (\sum y^2 \cdot \Delta a) + (\sum 2hy \cdot \Delta a)$$

په پورته رابطه کې $ah^2 = \sum h^2 \Delta a$ کېږي او $\sum y^2 \Delta a = I_a$ کېږي او $\sum \Delta a \cdot y$ د ټولې مقطعي د مومنټونو الجبري مجموعه ده چې قیمت یې صفر دی.

$$I_{AB} = ah^2 + IG + 0 = IG + ah^2$$

د مثلثي مقطعي د انرشيا مومنت

يو مثلثي مقطعه ABC په نظر کې نيسو.



شکل 20.7

د مثلث قاعده $b =$

د مثلث ارتفاع $h =$

اوس د PQ يو برخه د x محور سره موازي جدا کوو. د شکل له مخې پوهېږو چې $\triangle APQ$ د $\triangle ABC$ سره مشابه دی نو:

$$\frac{PQ}{BC} = \frac{x}{h} \quad PQ = \frac{BC \cdot x}{h} = \frac{b \cdot x}{h}$$

د PQ برخې مساحت عبارت دی له:

$$\frac{bx}{h} \cdot dx$$

اوس د ټولې مقطعي د انرشيا مومنت د پورتنۍ رابطې د انتیگرال څخه لاسته راځي:

$$\begin{aligned} I_{BC} &= \int_0^h \frac{bx}{h} (h-x)^2 dx \\ &= \frac{b}{h} \int_0^h x(h^2 + x^2 - 2hx) dx \\ &= \frac{b}{h} \int_0^h (xh^2 + x^3 - 2hx^2) dx \\ &= \frac{b}{h} \left[\frac{x^3 h^2}{2} + \frac{x^4}{4} - \frac{2hx^3}{3} \right]_0^h = \frac{bh^3}{12} \end{aligned}$$

پوهېرو چې د مثلث د قاعدې او د مثلث د ثقل مرکز تر منځ فاصله عبارت ده له:

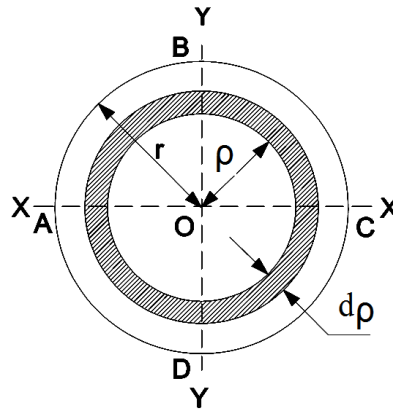
$$d = \frac{h}{3}$$

نو د مثلث د انرشیا مومنټ نظر هغه محور ته چې د مثلث د ثقل مرکز څخه تېر او $x-x$ محور سره موازي وي عبارت دی له:

$$\begin{aligned} I_a &= I_{BC} - ad^2 \\ &= \frac{bh^3}{12} - \left(\frac{b \cdot h}{2}\right) \left(\frac{h}{3}\right)^2 = \frac{bh^3}{36} \end{aligned}$$

7.7 د دایروي مقطعي د انرشیا مومنټ

د کې شکل مطابق یوه دایره په نظر کې نیسو، چې د xx او yy محورونه یې د ثقل مرکز O څخه تېر شوي.



شکل 21.7

اوس د d په ضخامت او ρ شعاع سره یوه حلقه د دایرې په داخل کې په نظر کې نیسو چې مساحت یې عبارت دی له:

$$2\pi\rho \cdot d\rho$$

د حلقې قطبي انرشیا مومنټ عبارت دی له:

$$I_p = \rho^2 \cdot da = \rho^2 (2\pi\rho d\rho)$$

د ټولې دایرې قطبي انرشیا مومنټ عبارت دی له:

$$I_p = \int \rho^2 dA = \int_d^r \rho^2 (2\pi\rho d\rho) = 2\pi \int_d^r \rho^3 d\rho = \frac{1}{2} \pi r^4 = \frac{\pi}{32} d^4$$

لاسته راغلي رابطه ددایرې قطبي انرشیا مومنټ دی، که چېرې وغواړو نظر د x او y محورونو یې د انرشیا مومنټ محاسبه کړو د کې رابطې څخه کار اخلو.

$$I_p = I_x + I_y = 2I_x, \quad \frac{\pi}{2} r^4 = 2I_x, \quad I_x = \frac{\pi}{4} r^4 = \frac{\pi}{64} (d)^4$$

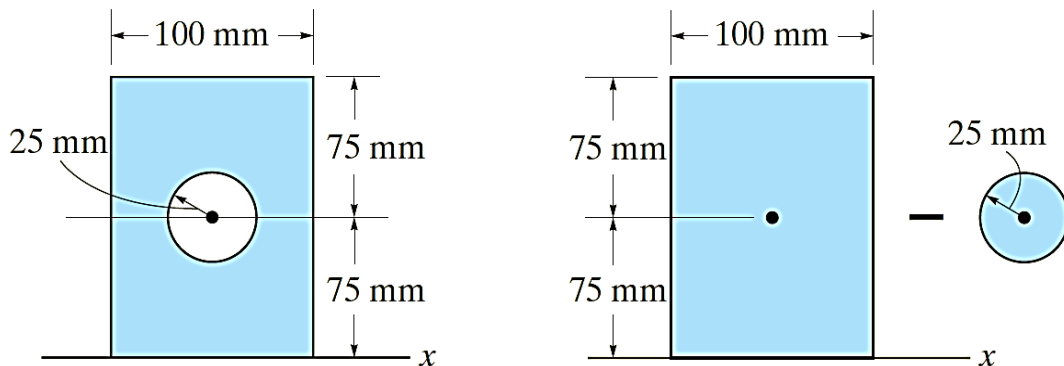
8.7 د مرکبو سطحو د انرشیا مومنټ

د مرکبو مقطعو د انرشیا مومنټ د مشخص کولو لپاره کې مراحل تعقیبوو:

- ❖ راکړل شوی مرکبه سطحه په کوچنیو منظمو سطحو (مستطیل، مثلث، دایره) ویشو او د هرې برخې د ثقل مرکز مشخص کوو.
- ❖ د مرکبې سطحې د ثقل مرکز مشخص کوو.
- ❖ د هرې برخې د انرشیا مومنټ د موازي محورونو تیوري په اساس نظر هغه محور ته محاسبه کوو، چې د ټولې سطحې د ثقل مرکز څخه تېر شوي وي. او د جمعې حاصل یې لاسته راوړو چې د جمعې حاصل یې د راکړل شوې سطحې د انرشیا مومنټ دی.

4.7 مثال: د درکړل شوې سطحې د انرشیا مومنټ نظر افقی محور ته چې د شکل د قاعدی څخه تیر شوی پیدا کړی.

حل: نوموړی سطحه په مستطیل او دایره ویشو دا چې د هرې برخې او هم د ټولې مقطعی د ثقل مرکز مشخص دی نو راساً یې په فورمول کې وضع کوو.



شکل 22.7

لومړی برخه (مستطیل):

$$I_{X1} = I_{G1} + A_1 h_1^2$$

$$= \frac{(100)(150)^3}{12} + 100 \cdot 150 \cdot (75)^2 = 112,5(10)^6 \text{ mm}^4$$

دوهمه برخه (دایره):

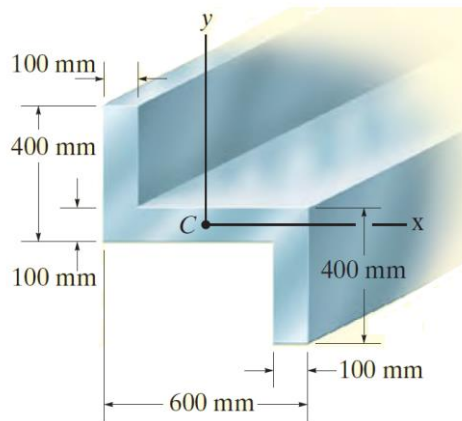
$$I_{X2} = I_{G2} + A_2 h_2^2$$

$$= \frac{1}{4} \pi (25)^4 + \pi (25)^2 \cdot (75)^2 = 11,4(10)^6 \text{ mm}^4$$

مجموعی انرشیا مومنت:

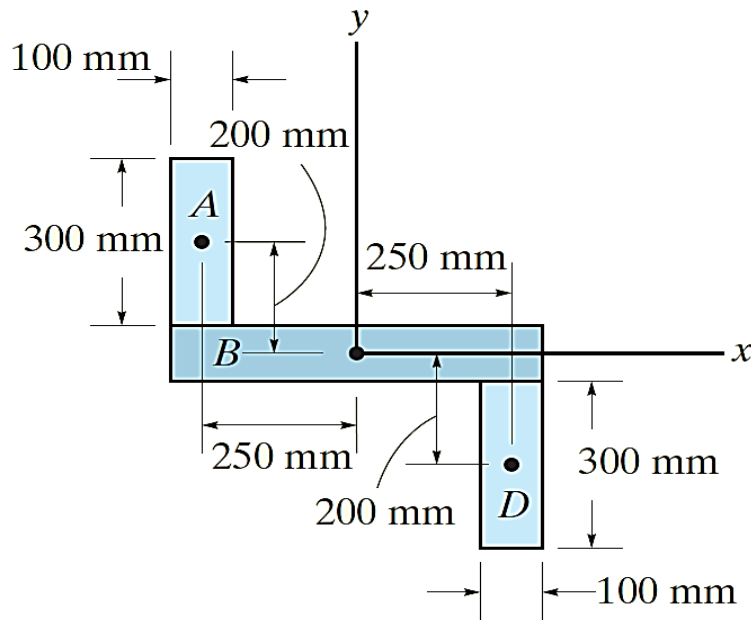
$$I_X = I_{X1} - I_{X2} = 112,5(10)^6 - 11,4(10)^6 = 101,1(10)^6 \text{ mm}^4$$

5.7 مثال: د یو کلک جسم د عرضی مقطعی ابعاد په لاندې شکل کې ښودل شوی تاسی یې د انرشیا مومنت نظر X او y محوراتو ته چې د مقطعی د ثقل مرکز څخه تیر شوی پیدا کړی.



شکل 23.7

حل: د حل لپاره نوموړی مقطعه په درې مستطیلونو د لاندې شکل مطابق ویشو . دا چې سطحه نظر دواړو محوراتو ته متناظره ده نو د ثقل مرکز یې په وسط کې دی .



شکل 24.7

د A او D مستطیلونه مساوی او د عمومي ثقل مرکز نه مساوی فاصلی لري نو د دواړو د انرشیا مومنتونه نظر عمومي ثقل مرکز ته مساوی وی چې عبارت دی له:

$$I_x = I_G + A \cdot d_y^2 = \frac{100 \cdot (300)^3}{12} + (100)(300)(200)^2 = 1,425(10)^9 \text{ mm}^4$$

$$I_y = I_G + A \cdot d_x^2 = \frac{600(100)^3}{12} + (100)(600)(250)^2 = 1,90(10)^9 \text{ mm}^4$$

د B مستطیل د انرشیا مومنت نظر عمومي ثقل مرکز ته:

$$I_x = I_G + A \cdot d_y^2 = \frac{100 \cdot (300)^3}{12} + 0 = 0,05(10)^9 \text{ mm}^4$$

$$I_y = I_G + A \cdot d_x^2 = \frac{300(600)^3}{12} + 0 = 1,80(10)^9 \text{ mm}^4$$

د ټولې مقطعی د انرشیا مومنت نظر عمومي ثقل مرکز ته:

$$I_x = 2[1,425(10)^9] + 0,05(10)^9 = 2,90(10)^9 \text{ mm}^4$$

$$I_y = 2[1,90(10)^9] + 1,80(10)^9 = 5,60(10)^9 \text{ mm}^4$$

9.7 د اووم فصل لنډيز

په يو جسم کې د ټولو ذرو د وزنونو د محصلې د تأثير نقطه د جسم د ثقل مرکز بلل کېږي، چې موقعيت يې عبارت دی له:

$$\bar{x} = \frac{\int_A y dA}{\int_A dA} \quad \bar{y} = \frac{\int_A x dA}{\int_A dA}$$

د يو جسم هندسي مرکز ته (*centroid*) وايي. چې موقعيت يې د ثقل مرکز په شان پيدا کولای شو. که چېرې يو جسم د يو ډول موادو څخه جوړ شوی وي نو د جسم د ثقل مرکز او د جسم هندسي مرکز (*centroid*) يوه نقطه وي او که چېرې يو جسم د څو ډوله موادو څخه جوړ شوی وي نو دا چې د هر ډول موادو وزنونه او کثافتونه سره فرق لري نو د جسم هندسي مرکز او د ثقل مرکزونه يې په يوه نقطه کې نه وي.

مرکب اجسام هغه اجسام دي چې د څو منظم هندسي شکل لرونکو اجسامو يو ځای کېدو څخه لاسته راغلي وي. همدارنگه مرکبي سطحې يا مرکبي مقطعي عبارت له هغه سطحو څخه دي چې د څوهندسي شکلونو د يوځای کېدو څخه ترکب شوی وي، د دې ډول سطحو د ثقل مرکز د پيدا کولو لپاره د لاندې رابطې څخه کار اخلو.

$$\bar{x} = \frac{\int_A y dA}{\int_A dA} = \frac{\sum A_i X_i}{\sum A_i} = \frac{A_1 X_1 + A_2 X_2 + A_3 X_3 \dots A_i X_i}{A_1 + A_2 + A_3 \dots A_i}$$

$$\bar{y} = \frac{\int_A x dA}{\int_A dA} = \frac{\sum A_i Y_i}{\sum A_i} = \frac{A_1 Y_1 + A_2 Y_2 + A_3 Y_3 \dots A_i Y_i}{A_1 + A_2 + A_3 \dots A_i}$$

د يو جسم خپل حالت ته د تغير ورکولو په مقابل کې مقاومت ته انرشيا وايي. يا په عبارت انرشيا خپل حالت ساتلو او لټي ته وايي اود انرشيا مومنټ اصطلاح دکوروالي په مقابل کې د عرضي مقطعي د مقاومت ظرفيت ښايي.

د انرشيا مومنټ ته د سطحې دوهم مومنټ هم وايي. نظر يو محور ته د سطحې انرشيا مومنټ د نوموړې سطحې د مساحت او د سطحې د ثقل مرکز څخه تر مربوطه محور پورې د فاصلي د مربع له حاصل ضرب څخه لاسته راځي.

$$I_x = \int y^2 dA = \sum y^2 dA$$

$$I_y = \int x^2 dA = \sum x^2 dA$$

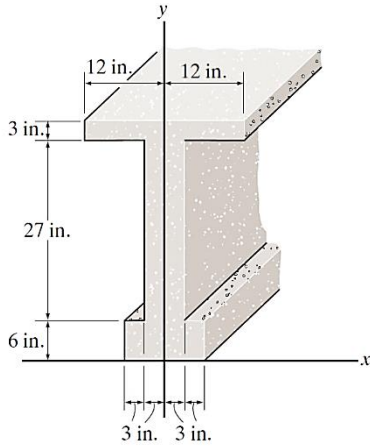
د مرکبو سطحو د انرشيا مومنټ د موازي محوراتو د تيوري څخه په استفاده د لاندې فورمول پواسطه پيدا کوو.

$$I_x = I_{Gx} + A \cdot d_y^2$$

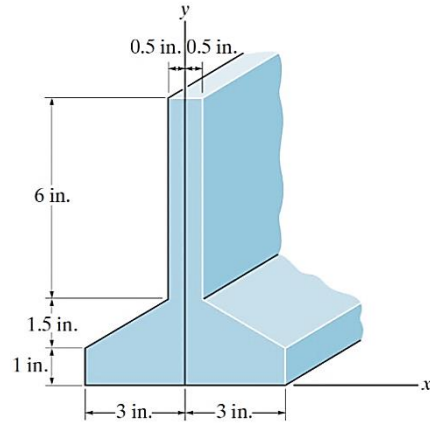
$$I_y = I_{Gy} + A \cdot d_x^2$$

10.7 مسائل

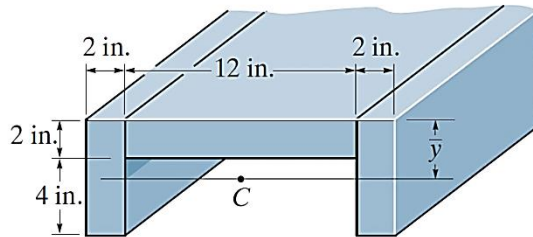
1. د لاندې سطحو د ثقل مرکزونه وپاکی.



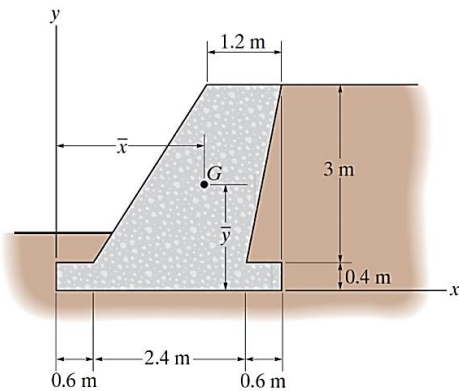
شکل 26.7



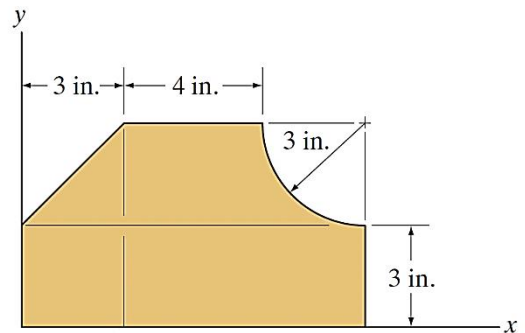
شکل 25.7



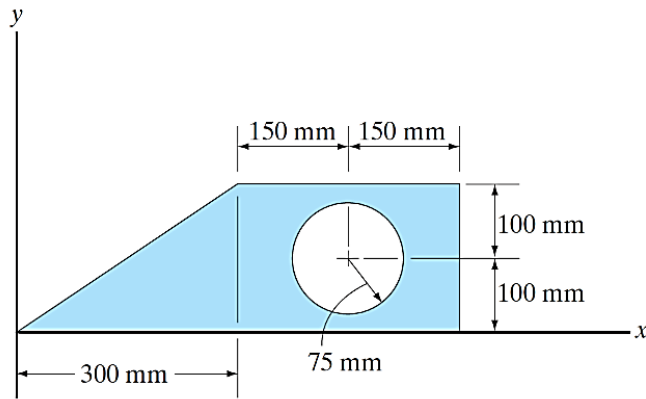
شکل 29.7



شکل 29.7

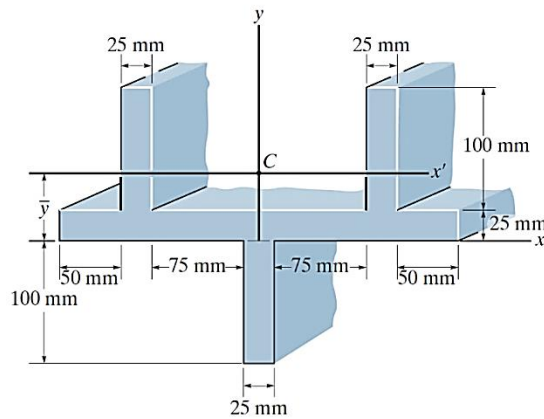


شکل 28.7

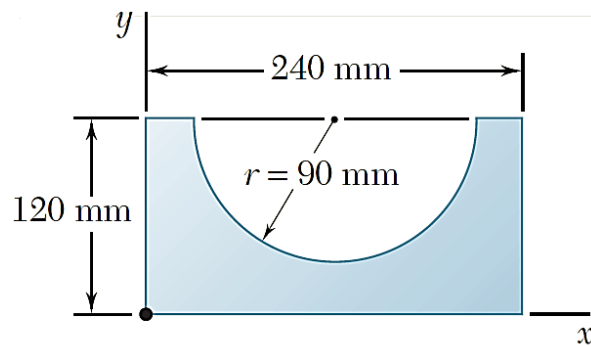


شکل 30.7

2. د لاندې سطحو د انرشیا مومنتونه محاسبه کړی.



شکل 31.7



شکل 32.7

اتم فصل داخلي قوې

Internal Forces

1.8 عموميات:

لكه څنگه چې مخکې مو وويل په يو کلک جسم قوې په دوه گروپونو ويشو چې يو يې خارجي قوې (عمل او عکس العمل) او بل گروپ داخلي قوې وي . په تيرو درسونو کې مو د ستاتيک د تعادلي معادلو څخه په استفاده په ساختماني او يا ميخانيکي عناصرو د خارجي قوو محاسبه ولوستله.

مونږ کولای شو د ستاتيک د تعادلي معادلو څخه په استفاده داخلي قوې هم محاسبه کړو. لومړی داخلي قوې پيژنو.

داخلي قوې او مومنتونه په کې څلور ډوله دي:

1- نارملي قوه (*Axial Force*)

هغه داخلي قوې دي چې د عنصر د محور په امتداد عمل کوي او د جسم د کشش يا فشار سبب گرځي.

2- عرضی قوه (*Shear Force*)

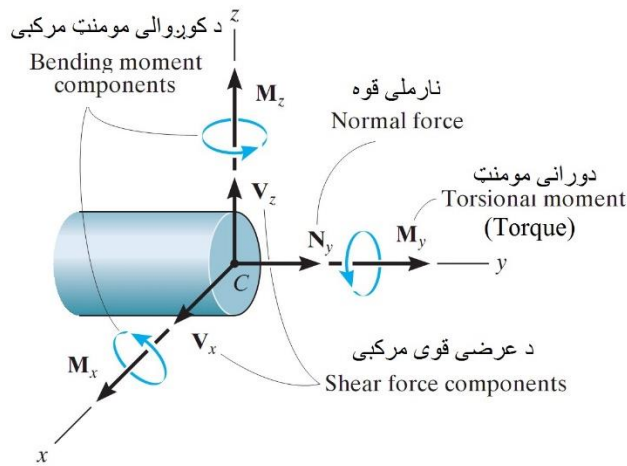
هغه داخلي قوې دي چې د عنصر په محور عمودي واقع کيږي او د عنصر د پريکيدنې سبب گرځي.

2.8 کوروالي مومنت (*Bending moment*)

هغه داخلي مومنت دی چې د عنصر د کوروالي سبب گرځي.

4- دوراني يا چرخشی مومنت (*Torque*)

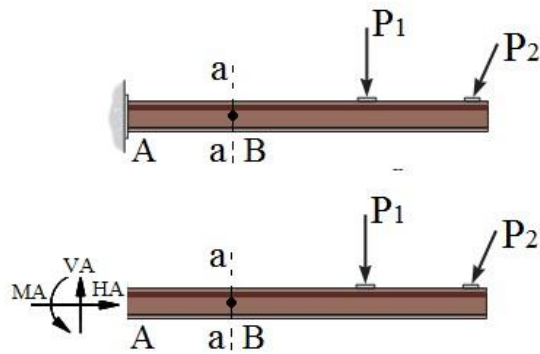
داخلي دوراني مومنت هغه مومنت دی چې د عنصر د محور په شاو خوا د تاویدنې سبب گرځي.



شکل 1.8

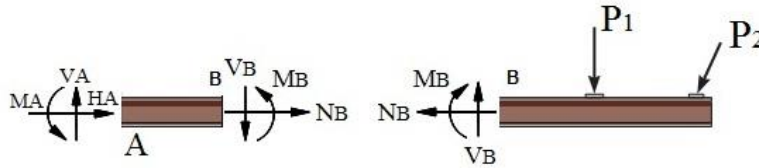
د دې لپاره چې یو ساختمانی او یا میخانیکي عنصر ډیزاین کړو نولازمه ده چې د خارجي قوو یا بارونو له اثره په عنصر کې داخلي قووی محاسبه کړو، داخلي قوې د قطعی طریقی (Section method) پواسطه محاسبه کولای شو. په دې طریقه کې لاندې مراحل تعقیبوو.

♦ د عنصر عکس العملونه محاسبه کوو او د عنصر په هره برخه کې چې وغواړو داخلي قوه محاسبه کړو د عنصر په محور عمودی قطع اجراوو، د مثال په ډول د لاندېنې گاډر په (B) نقطه کې غواړو داخلي قوې محاسبه کړو.



شکل 2.8

♦ داخلي قوو ته د لاندې شکل مطابق جهت ورکوو



شکل 3.8

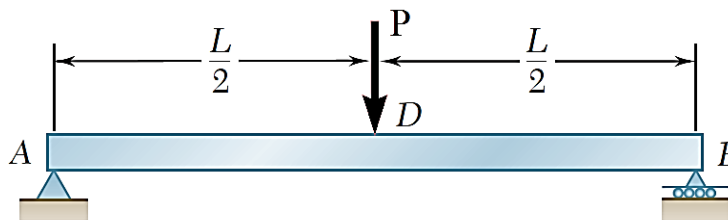
اوس د قطعی یوی خوا ته په تعادل کې قرار ورکولو او د ستاتیک د تعادلی معادلو پر اساس یې داخلي قوې محاسبه کوو.

نوټ: د قطعی هری خوا ته چې وغواړو په تعادل کې قرار ورکولای شو، هره خوا چې قوې کمی او محاسبه یې اسانه وی په نظر کې نیسو.

دا چې د گاډرنو داخلي قوې او نور مربوطه مسایل په موادو مقاومت او د چوکات، کپیل، کمان او ټرسونو داخلي قوې او مربوطه مسایل په سترکچر کې په تفصیل سره تشریح شوی نو دلته یواځی د گاډریو مثال تشریح کوو.

1.8 مثال:

یو ساده اتکاییز گاډر چې د L په اندازه اوږدوالی لري د P قوې تر اغېزې کې چې په مرکزي نقطه یې عمل کړی په نظر کې نیسو. په گاډر کې عرضي قوه او کوږوالی مومنټ په کې ډول محاسبه کوو.

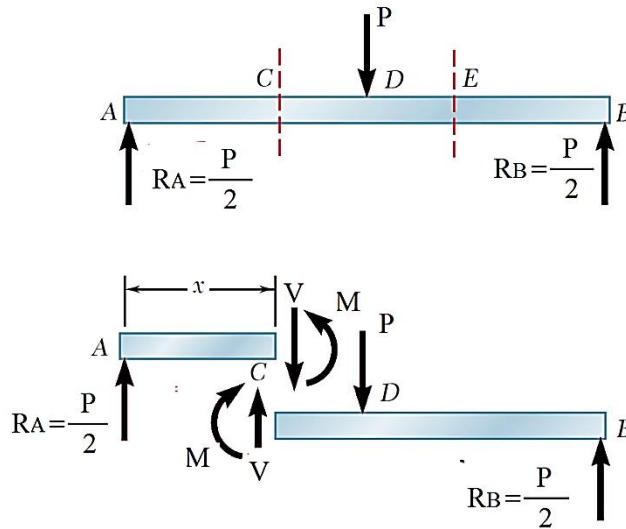


شکل 4.8

لومړۍ يې عكس العملونه محاسبه كړو.

$$P_A = P_B = \frac{P}{2}$$

څرنگه چې قوې په وسطي نقطه کې عمل کړي نو اوس د دوه متمرکزو قوو ترمنځ یوقطعه اخلو.



شکل 5.8

کله چې د C په نقطه کې قطعه واخلو د ګاډر هره خوا مو چې خوښه وي په نظر کې نیولای شو ترڅو د AD برخه کې داخلي قوې محاسبه کړو. څرنگه چې د ګاډر په چپ خوا کې یوې قوې عمل کړی نو د محاسبې د لندیز په خاطر د ګاډر چپ خوا په نظر کې نیسو.

لومړۍ قطعه: Section 1

د AD برخه کې عرضي قوه:

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \quad -V_{AC} + \frac{P}{2} = 0 \quad V_{AC} = \frac{P}{2}$$

د AD برخه کې د کوروالي مومنټ:

$$+\curvearrowright \sum M_C = 0 \quad M_{AD} - \frac{P}{2} X = 0 \quad M_{AD} = \frac{P X}{2}$$

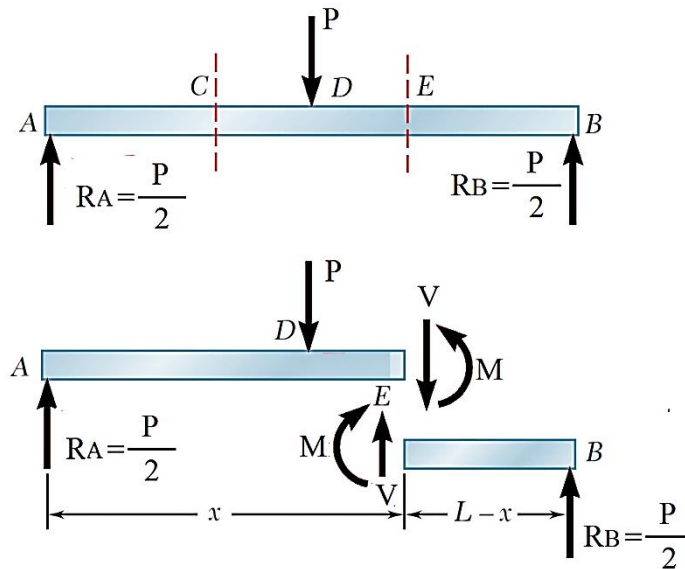
$$(0 \leq X \leq \frac{L}{2})$$

$$X = 0 \quad M_A = 0$$

$$X = \frac{L}{2} \quad M_D = \frac{PL}{4}$$

دوهمه قطعه: Section 2

دلته هم کله چې دوهمه قطعه د E په نقطه کې واخلو د گادر هره خوا مو چې خوښه وي په نظر کې نيولای شو ترڅو د DE برخه کې داخلي قوې محاسبه کړو. څرنگه چې د گادر په ښي خوا کې يوې قوې عمل کړی نو د محاسبې دلنډيز په خاطر د گادر ښي خوا په نظر کې نيسو.



شکل 6.8

د DB برخه کې عرضي قوه:

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \quad V_{DB} + \frac{P}{2} = 0 \quad V_{DB} = -\frac{P}{2}$$

د DB برخه کې د کوږوالي مومنټ:

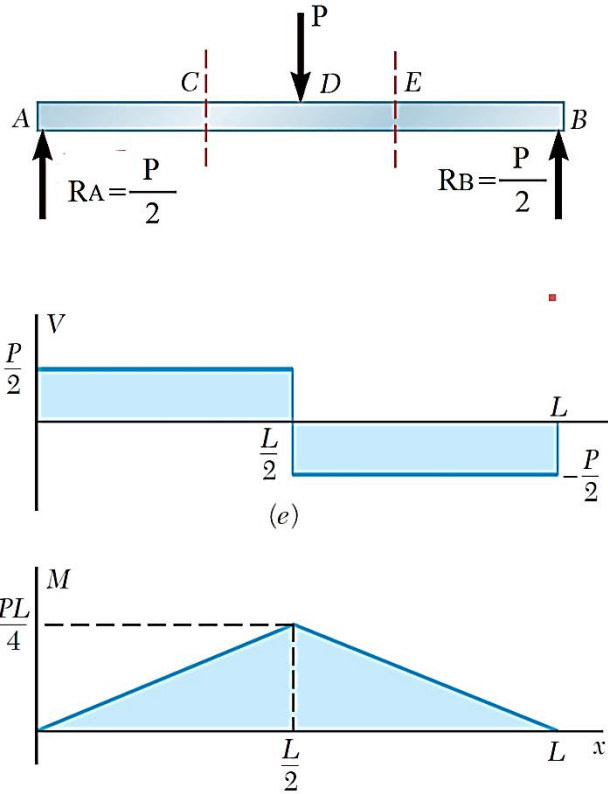
$$+\curvearrowright \sum M_E = 0 \quad -M_{DB} + \frac{P}{2}X = 0 \quad M_{DB} = \frac{PX}{2}$$

$$(0 \leq X \leq \frac{L}{2})$$

$$X = 0 \quad M_B = 0$$

$$X = \frac{L}{2} \quad M_D = \frac{PL}{4}$$

د عرضي قوې او کوروالي مومنت دياگرامونه په لاندې شکل کې ليدلای شو.



شکل 7.8



و من الله توفيق

ماخذونه

1. Ferdinand P. Beer, E. Russell Johnston. Jr Vector mechanics for Engineers, ninth edition.
2. R.C. HIBBELER, Engineering Mechanics, Statics 12Th edition.
3. R.C. HIBBELER, Structural Analysis, 8th edition.
4. Rohid dost, Strength of Materials. 2nd edition.
5. J.L meriam, L.G Kraigi 7th editon Engineering Mechanics, Statics.
6. Internet