

WYDAWNICTWO SKRYPTÓW ZWIĄZKU STUDENTÓW ARCHITEKTURY

STEFAN BRYŁA



# STATYKA BUDOWLANA

CZ. I, II, III, IV.

ORAZ ZESZYT RYSUNKÓW.

[1942]  
WARSZAWA 1939 R

Z S A

[druk konspiracyjny]

SKŁAD GŁÓWNY W KSIĘGARNI J. WAWRZYNOWICZ

l.z. 3042



~~5.928~~



~~m.w. 11~~



nr. 477

I. PODSTAWY STATYKI BUDOULI

A.   N a s t ę p

		Str.
§ 1.	Pojęcia wstępne . . . . .	1
§ 2.	Pojęcie siły . . . . .	1
§ 3.	Równowaga sił . . . . .	2
§ 4.	wypadkowa sił . . . . .	2

B. Składanie i rozkładanie sił na płaszczyźnie

§ 5.	Siły działające w jednej linii . . . . .	2
§ 6.	Dwie siły działające na jeden punkt w różnych kierun- kach . . . . .	3
§ 7.	Dowolna ilość sił działających na jeden punkt w róż- nych kierunkach . . . . .	3
§ 8.	Równowaga kilku sił w jednym punkcie . . . . .	4
§ 9.	Rozkładanie sił . . . . .	4
§ 10.	Rachunkowe składanie i rozkładanie sił . . . . .	4
	Przykłady 1 - 11. . . . .	5
§ 11.	Siły o różnych kierunkach i punktach zaczepienia . . . . .	8
	Przykłady 12 i 13 . . . . .	8
§ 12.	Wielobok sznurowy . . . . .	9
§ 13.	Siły równoległe . . . . .	10
	Przykłady 14 - 18 . . . . .	11

C. Moment statyczny

§ 14.	Para sił . . . . .	13
§ 15.	Moment statyczny siły pojedynczej . . . . .	14
	Przykłady 19 - 21 . . . . .	15
§ 16.	Para sił jako wypadkową układu sił . . . . .	15
	Przykład 22 . . . . .	15
§ 17.	Wykreslnie wyznaczenie momentu statycznego układu sił równoległych . . . . .	16
§ 18.	Wykreslnie wyznaczenie momentu statycznego układu sił dowolnych względem dowolnego bieguna . . . . .	17
	Przykład 23 . . . . .	18
§ 19.	Rachunkowe składanie sił równoległych . . . . .	18
§ 20.	Rachunkowe składanie sił o różnych kierunkach nie przechodzących przez jeden punkt a leżących na płas- zczyźnie . . . . .	19
§ 21.	Równowaga układu sił na płaszczyźnie . . . . .	20
	Przykłady 24 - 26 . . . . .	21

D. Środk ciężkości figur płaskich

§ 22.	Środek ciężkości . . . . .	22
§ 22a.	Środk ciężkości pól niektórych figur płaskich . . . . .	23
	Przykłady 27 - 28 . . . . .	23

E. Belki najprostsze

§ 23.	Wykreslnie wyznaczenie oddziaływań sił poprzecznych i momentów belki prostej obciążonej ciężarami sku- pienymi . . . . .	24
§ 24.	Rachunkowe wyznaczenie sił poprzecznych i momentów dla układu ciężarów skupionych . . . . .	27



	Przykłady 29 - 31 . . . . .	29
§ 25.	Obciążenie jednostajne zupełne. . . . .	30
§ 26.	Obciążenie jednostajne częściowe . . . . .	33
	Przykłady 32 - 35 . . . . .	35
§ 27.	Belka wystająca, czyli przewieszona . . . . .	37
	Przykłady 36 i 37 . . . . .	39
§ 28.	Belka jednym końcem utwierdzona / wspornik/ . . . . .	41
	Przykłady 38 i 39 . . . . .	41
§ 29.	Obciążenie niejednostajne . . . . .	42
	Przykłady 40 - 43 . . . . .	44

## WYTRZYMAŁOŚĆ MATERIAŁÓW

## A. W s t ą p .

Str.

§ 30. Pojęcia ogólne . . . . .	46
--------------------------------	----

## B. Wytrzymałość na rozciąganie i ściskanie.

§ 31. Wytrzymałość na rozciąganie / ciągnięcie / i ściskanie / ciśnienie / . . . . .	47
Przykłady 44 - 45 . . . . .	50
§ 32. Spółczynnik bezpieczeństwa i naprężenie dopuszczalne . . . . .	50
Przykłady 46 - 48 . . . . .	51

## C. Wytrzymałość na ścinanie.

§ 33. Wytrzymałość na ścinanie . . . . .	52
§ 35. Połączenia nitowane i śrubowane . . . . .	53
§ 36. Połączenia spawane . . . . .	54
Przykłady 49 - 55 . . . . .	55

## D. Wytrzymałość na zginanie.

§ 37. Obliczanie belek zginanych . . . . .	58
. Rachunkowe wyznaczenie momentu bezwładności prostokąta . . . . .	62
§ 38. Moment bezwładności ze względu na oś równoległą do pewnej osi ciężkości . . . . .	63
Przykłady 56 - 61 . . . . .	64
§ 39. Elipsa bezwładności . . . . .	66
Przykłady 62 - 63 . . . . .	67
§ 40. Wykreślne wyznaczenie momentu bezwładności . . . . .	68
Przykłady 64 - 65 . . . . .	69
§ 41. Naprężenia w belkach, gdy siły nie działają w płaszczyźnie osi głównych . . . . .	70
Przykłady 66 - 67 . . . . .	71
§ 42. Ugięcie belki . . . . .	72
Przykłady 68 - 69 . . . . .	73

## E. Wytrzymałość złożona.

§ 43. Wytrzymałość złożona na zginanie i rozciąganie lub ściskanie . . . . .	73
§ 44. Ściskanie i rozciąganie mimośrodowe . . . . .	75
Przykład 70 . . . . .	75
§ 45. Rdzeń / jądro / przekroju . . . . .	76
§ 46. Wyznaczenie osi obojętnej . . . . .	78
§ 47. Wyznaczenie rdzenia / jądra / przekroju . . . . .	79
Przykłady 71-72 . . . . .	79

## F. Wytrzymałość na wyboczenie.

§ 48. Wytrzymałość na wyboczenie . . . . .	81
§ 49. Zasady obliczenia konstrukcji żelazobetonowych . . . . .	84
Przykłady 79 - 80 . . . . .	86



# SPIIS RZECZY DO III, IV CZĘŚCI

## Statyki Budowl.

Stefana Bryły

### III. Belki kratowe i więzary dachowe.

§ 50.	Ogólne uwagi o belkach kratowych . . . . .	Str.	88
§ 51.	Ogólny ustrój dachów . . . . .	"	88
§ 52.	Obciążenie dachów . . . . .	"	89
§ 53.	Obliczanie dachów . . . . .	"	90
§ 54.	Wyznaczanie oddziaływań . . . . .	"	92
§ 55.	Wykreślne wyznaczanie sił wewnętrznych belki krat. . . . .	"	93
§ 56.	Wyznaczanie oddziaływań metodą rachunkową . . . . .	"	95
§ 57.	Rachunkowe wyznaczanie sił wewnętrznych w prętach . . . . .	"	95
	Przykłady 81 - 84 . . . . .	"	96

### IV. Mury i sklepienia.

§ 58.	Stateczność / stałość ciał / . . . . .	"	99
	Przykłady 85 - 87 . . . . .	"	100
§ 59.	Tarcie . . . . .	"	101
	Przykłady 88 - 89 . . . . .	"	102
§ 60.	Mury wolnostojące . . . . .	"	103
§ 61.	Sklepienia - Pojęcia ogólne . . . . .	"	105
§ 62.	Wyznaczenie linii ciśnienia dla obciążenia symetr. . . . .	"	105
	Przykład 90 . . . . .	"	109
§ 63.	Sklepienie obciążone niesymetrycznie . . . . .	"	110
	Przykład 91 . . . . .	"	110
§ 64.	Stateczność / stałość / przyczółków i filarów murów . . . . .	"	111
	Przykład 92 . . . . .	"	111

### Budowle ziemne.

§ 65.	Parcie wody . . . . .	"	112
	Przykład 93 . . . . .	"	112
§ 66.	Parcie ziemi . . . . .	"	113
§ 67.	Wyznaczenie płaszczyzny odłamu . . . . .	"	113
§ 68.	Wykreślne wyznaczenie naporu ziemi . . . . .	"	114
	Przykład 94 . . . . .	"	115
§ 69.	Wzory rachunkowe na napór ziemi na ścianę pionową . . . . .	"	116
	Przykłady 95 - 98 . . . . .	"	117
§ 70.	Mury oporowe . . . . .	"	118
§ 71.	Fundamenty . . . . .	"	119
	Przykłady 99 - 101 . . . . .	"	123

# I. PODSTAWY STATYKI BUDOWLI.

## A. W s t ę p .

### § 1. Pojęcia wstępne.

Budowlę inżynierską lub jej część stanowiącą dla siebie pewną całość konstrukcyjną, a wykonaną z pewnych materiałów połączonych w odpowiedni sposób ze sobą, nazywamy konstrukcją. Taką konstrukcją jest więc np. most stalowy, dach drewniany, mur ceglany i t.d. Zadaniem jej jest w pierwszym rzędzie przenieść na grunt ciężary, siły, jakie na nią działają i to pewnie, bezpiecznie tj. tak, aby stałość budowli nie była narażona na szwank, aby siły te nie zniwoczyły wytrzymałości, mojej konstrukcji. Wskutek tych t.zw. sił wewnętrznych / obciążeń / powstają w budowlu siły wewnętrzne, które muszą równoważyć siły zewnętrzne.

Naukę badającą i określającą warunki konieczne, aby utrzymała się ta równowaga sił zewnętrznych i wewnętrznych, oraz pozwalającą obliczyć wymiary konstrukcji nazywamy statyką budowli. Obliczenia to wykonuje się sposobem rachunkowym lub wykreślnym, zależnie od tego, czy jeden czy drugi jest w danym wypadku wygodniejszy; bardzo często używa się dla kontroli obu metod równocześnie. Statykę, traktowaną sposobem wykreślnym, nazywamy statyką wykreślną.

### § 2. Pojęcia siły.

Przyczynę ruchu / lub spoczynku / ciała nazywamy siłą. Istnie nie sił poznajemy po ich wpływie na dane ciała. Istnieje więc np. siła ludzkich mięśni, siła ciężkości, siła pary, elektryczności, wiatru i t.d.

Dla określenia wielkości siły należy porównać ją z inną znaną powszechnie siłą, czyli z t.zw. jednostką siły. Za taką jednostkę przyjmuje się zwykle przy mniejszych siłach 1 kg, przy większych 1 tona / = 1000 kg/. Np. siła pionowa  $P = 250$  kg oznacza, że siła  $P$  działa tak samo, jak działałby ciężar 250 kg zawieszony np. na sznurze.

Aby siłę dokładnie oznaczyć, trzeba znać jej 1/ wielkość, 2/ punkt zaczepienia t.j. punkt, w którym siła działa na ciało i 3/ kierunek tej siły.

W statyce wykreślnej oznacza się siły odcinkami prostych o odpowiedniej długości i kierunku, zachowując pewien stosunek długości odcinka do wielkości siły. Np. niaś 1 cm przedstawia 100 kg, to dla oznaczenia siły 250 kg użyjemy prostej o długości 2,5 cm. Kierunek, w którym siła działa, znaczy się strzałką, skierowaną w tymże kierunku / rys. 1/. Nazywamy go zwrotem siły, tokiem siły, strzałką siły. Siłę nazywamy albo jedną literą / np.  $P$ ,  $P_1$ ,  $P_2$ ,  $O$ ,  $G$  i t.d. / albo też dwiema / np.  $AB$  /, których porządek oznacza zarazem zwrot siły. Np.  $AB$  oznacza siłę działającą  $A$  do  $B$ , natomiast  $BA$  oznaczałoby siłę działającą od  $B$  do  $A$ .

Punkt zaczepienia łańcuch musi oczywiście w kierunku siły; można go jednak dowolnie wzdłuż niego przesuwac. Np. ciężar 20 kg zawieszony też przy haku ciągnie go z tą samą siłą, co takiż ciężar zawieszony na długim sznurku, a więc zaczepiający znacznie niżej.

Używając słowa "kierunek siły" mamy zwykle na myśli "zwrot siły".



### § 3. Równowaga sił.

Jeśli w punkcie A, w którym działa siła P, zaczepimy siłę równą, a wprost przeciwną tej sile, np. siłę R / rys.2/, to ruch punktu A nie nastąpi, a stan taki nazywamy równowagą sił.

W myśl § 2 równowaga nastąpi też, gdy równe, a wprost przeciwnie siły działają nie w tym samym punkcie, ale w dwóch różnych punktach, leżących jednak na kierunku obu sił. Siłę R / rys.3/ można bowiem, przesunąć do punktu A i zrównoważyć ją z siłą P równą, a wprost przeciwną.

Wyżej powiedzieliśmy, że każda konstrukcja budowlana musi być w równowadze. Wynika stąd, że siłom na nią działającym / np. wiatr, śnieg, ciężar pokrycia dla dachów, ciężar ludzi, wozów dla mostów i t.d. / przeciwstawić musi sama siły, inne w sumie swej równe, a wprost przeciwnie obciążeniu, czyli równoważące je. Siły te nazywamy oddziaływaniami, odporami lub reakcjami. Np. słup obciążony u góry siłą P wywołuje u dołu reakcję gruntu  $A = P$ . Również wewnątrz samego ciała powstaje przeciwdziałanie, równe i przeciwne sile P.

### § 4. Wypadkowa sił.

Na konstrukcję budowlaną działa zwykle nie jedna siła, ale równocześnie większa ilość sił wewnętrznych i to często działających na różne punkty. Zamiast uwzględnić je wszystkie po kolei w obliczeniu, staramy się dla uproszczenia roboty znaleźć taką jedną siłę, która by zastąpiła wszystkie siły działające, czyli złożyć je w jedną siłę, wywierającą ten sam wpływ na ciało, co wszystkie siły razem wzięte. Taką siłę nazywamy wypadkową, zaś siły, z których ona powstaje, składowymi.

Z drugiej strony konieczną nieraz rzeczą jest zastąpić pewną daną siłę siłami innymi, które w swym działaniu są jej równoważne czyli rozłożyć ją na składowe.

Przy rozwiązywaniu obu tych zadań trzeba wziąć pod uwagę czy siły zaczepiają się w jednym i tym samym punkcie czy też w różnych punktach oraz czy działają w jednym i tym samym kierunku czy też w różnych kierunkach. Z kolei zajmiamy się więc składaniem i rozkładaniem sił dla poszczególnych wypadków.

#### B. Składanie i rozkładanie sił na płaszczyźnie.

### § 5. Siły działające w jednej linii.

Wypadkowa R dwu lub więcej sił  $P_1, P_2, P_3 \dots$  działających w jednej linii w tym samym kierunku równa się sumie wszystkich sił:

$$R = P_1 + P_2 + P_3 + \dots$$

Np. hak H ciągnięty jest tą samą siłą  $R = 4$  kg bez względu na to, czy naczepione są na nim trzy ciężary o wielkości łącznej  $R = P_1 + P_2 + P_3 = 1 + 2 + 1 = 4$  kg, czy też jeden ciężar o wielkości 4 kg.

Jeśli siły działają w kierunkach przeciwnych, to należy je odjąć od siebie, czyli "dodać algebraicznie"; siłom bowiem działającym w pewnym kierunku dajemy znak +, siłom w kierunku wprost przeciwnym znak -. Jeśli więc siła AB /rys.1/ ma znak +, to siła BA otrzyma znak -.



Np. pręt MN, na który działają siły  $P_1 = 30$  kg i  $P_2 = 20$  kg ciągnięty jest w kierunku siły większej t.j.  $P_1$  z siłą  $R = P_1 - P_2 = 30 - 20 = 10$  kg / rys. 4 i 5 /.

Przy większej ilości sił zasada składania pozostaje ta sama. Np. dla rys. 6 wypadkową jest  $R = /P_1 + P_2/ - /P_3 + P_4/$ . Wynika stąd reguła:

Wypadkowa sił, działających w jednej linii, równa się sumie algebraicznej sił składowych.

Jeśli suma sił, działających w jednym kierunku, równa się sumie sił, działających w kierunku przeciwnym, to wypadkowa  $R = 0$ , czyli następuje równowaga. Jeżeli np, na rys. 5 siły  $P_1$  i  $P_2$  są sobie równe / i wprost przeciwne / to pręt ten nie poruszy się wcale.

#### § 6: Dwie siły działające na jeden punkt w różnych kierunkach!

Jeśli na dany punkt A / rys. 7 / działają dwie siły o kierunkach tworzących ze sobą kąt np.  $P_1 = AB$  oraz  $P_2 = AC$ , to wypadkową znajdziemy, kreśląc z punktu B równoległą do siły  $P_2$  z C zaś równoległą do  $P_1$ . Przekątnia AD otrzymanego w ten sposób równoległoboku daje kierunek i wielkość wypadkowej R. Niech np. dwu ludzi stara się przeciągnąć sznurami jakiś ciężar A, jeden z nich w kierunku AB z siłą  $P_1$ , drugi w kierunku AC z siłą  $P_2$ , to ciężar znajdzie się ostatecznie w punkcie D. Równoległobok ABCD nazywamy równoległokiem sił.

Zamiast kreślić cały równoległobok ABCD, wystarczy wykreślić trójkąt ABD lub ACD; trzeci bok tego trójkąta AD daje wprost kierunek i wielkość wypadkowej. Trójkąt ten nazywamy trójkątem sił / rys. 8 i 9 /.

Ponieważ do punktu D dojść można albo drogą ABD albo ACD, przeto przy składaniu sił obojętny jest porządek, w jakim siły składamy, podobnie jak przy sumowaniu liczb obojętny jest porządek dodawników.

#### § 7. Dłowna ilość sił działających na jeden punkt w różnych kierunkach.

Jeśli w danym punkcie działa większa ilość sił, to postąpimy w sposób następujący / rys. 10 i 11 /.

Składamy dowolne dwie siły np.  $P_1$  i  $P_2$  wedle rys. 9 / § 6 / w wypadkową  $R_1$ , następnie  $R_1$  i  $P_3$  w wypadkową  $R_2$ , która zastępuje więc siły  $P_1$ ,  $P_2$  i  $P_3$ ; idąc dalej w ten sposób dochodzimy do ostatniej siły  $P_5$ , która złożona z wypadkową  $R_3$  daje siłę R jako wypadkową wszystkich sił  $P_1 \dots P_5$ . Rysowanie wypadkowych częściowych  $R_1$ ,  $R_2$ ,  $R_3$ , jest jednak zbyt ciężkie; wystarczy bowiem poczynając od punktu A odnieść wszystkie siły  $P_1 \dots P_5$  w odpowiednich kierunkach. Otrzymamy w ten sposób ciąg odcinków 123450 nazywamy ciągiem sił lub wielobokiem sił, a prosta łącząca punkt początkowy 0 tego ciągu z punktem końcowym 5 oznaczona linią kreska - kropka -.-.-.-. t.zw. zamykająca, daje wielkość wypadkowej o zwrocie / strzałce / od 0 do 5 / czyli 05 /. Podobnie, jak przy składaniu dwu sił, obojętny jest i tu porządek, w jakim składamy większą ilość sił; należy tylko pamiętać, aby siły odnosić we właściwym kierunku, t.j. odpowiednio do strzałki.



## § 6. Równowaga kilku sił w jednym punkcie.

Ponieważ wypadkowa  $R$  działająca tak samo, jak wszystkie jej składowe razem wzięte, przeto dla zrównoważenia tych składowych wystarczą przeciwny wypadkowej. Jeśli zatem wypadkowa ma wielkość  $R$ , a kierunek  $40^\circ$  od  $40^\circ$  do  $0^\circ$ , to siła równoważąca musi mieć wielkość  $-R$ , a kierunek  $40^\circ$  od  $40^\circ$  do  $0^\circ$ . Jeśli ta siła  $40^\circ$  wliczymy teraz w ciężyści to przy uwzględnieniu stałego kierunku strzałek będzie nim 012340 t.j. punkt początkowy zbieżnie się z końcowym. Widać więc / ciężyści / że siła nazywana zerem.

Dla równowagi kilku sił przechodzących przez jeden punkt musi zniknąć siła zatem odpowiedni ciężyści.

Jeśli w tej samej linii przystoi kilka par sił, to równowaga nastąpi, gdy zaczepimy siłę  $-R$  równą sumie algebraicznej sił działających, ale o znaku przeciwnym. Por. rys. 14; odsunąć tu dla lepszego uwidocznienia wykres siły  $R$  od wykresu sił  $P_1, P_2, P_3$ ; w rzeczywistości leżą one w jednej prostej, mianowicie siła  $R$  działa w kierunku  $NO$  zaznaczonym linią kropkową.

## § 9. Rozkładanie sił.

Jeśli daną siłę  $P$  mamy rozłożyć na dwie składowe, to zadanie to nie jest ściśle oznaczone. Czy weźmiemy bowiem pod uwagę siły  $P_1$  i  $P_2$ , czy  $P_1'$  i  $P_2'$ , czy wreszcie  $P_1''$  i  $P_2''$  / rys. 15/, to każda z tych grup równowarta jest z daną siłą  $P$ . Dopiero, gdy znane nam będą albo a/ kierunki obu sił, albo b/ wielkość i kierunek jednej z nich, albo c/ wielkość obu sił, możemy zadanie rozwiązać. Wtedy mamy do czynienia z zagadnieniem wręcz przeciwnym niż w § 6. Sprawdzając się one w ogóle do zbudowania trójkąta / trójkąta sił / z danych trzech części składowych, mianowicie: w wypadku a/ z jednego boku, t.j. wielkości siły i z kierunków obu pozostałych boków / sił składowych/, w wypadku b/ z dwu boków i ich kierunków czyli kąta między nimi zawartego; w wypadku c/ zachodzącym bardzo rzadko w praktyce, z trzech boków.

Zwykle dano są kierunki obu składowych, t.j. kąty  $\alpha$  i  $\beta$ , jakie te składowe zawierają z siłą  $P$ , którą mamy rozłożyć. Wtedy na siłę  $P = AB$  / rys. 16/ kreślimy trójkąt o bokach  $AC$  i  $CB$  równoległych do danych kierunków; długości  $AC$  i  $CB$  otrzymane w ten sposób dają nam wzrost wielkości sił  $P_1$  i  $P_2$ .

## § 10. Rachunkowo składanie i rozkładanie sił.

Weźmy pod uwagę siłę  $P$  i przyjmijmy dowolny układ prostokątnych osi współrzędnych  $x, y$  / rys. 17/. Jeżeli siłę  $P$  mamy rozłożyć na dwie składowe równoległe do tych osi, to z trójkąta  $ABC$  otrzymamy na wielkość obu składowych wzór:

$$\left. \begin{aligned} P_1 &= P \cos \alpha \\ P_2 &= P \sin \alpha \end{aligned} \right\} \dots \dots \dots 2$$

Wielkości  $P_1$  i  $P_2$  są, zarazem rzutami siły  $P$  na osi współrzędnych.

Wzory 2 posłużą również do wyznaczenia wypadkowej układu sił  $P_1, P_2$  / por. rys. 18/. Przyjmijmy znów dowolny układ prostokątnych osi współrzędnych  $x, y$  i odnieśmy siły  $P_1, P_2$  ... jedną po drugiej wedle § 7 odrzućmy je kolejno na obie osi. Wtedy rzuty poszczególnych sił / t.j. składowe sił równoległe do osi / wynoszą:



$$P'_1 = a'b' = P_1 \cos a_1 \quad P'_2 = b'c' = P_2 \cos a_2 \quad \dots$$

$$P''_1 = a'b'' = P_1 \sin a_1 \quad P''_2 = b''c'' = P_2 \sin a_2 \quad \dots$$

Algebraiczne sumy rzutów poszczególnych sił, są rzutami wypadkowej na odpowiednie osi. Wynoszą one:

$$\left. \begin{aligned} R_x &= P_1 \cos a_1 + P_2 \cos a_2 + \dots = P'_1 + P'_2 + \dots = \sum P' \\ R_y &= P_1 \sin a_1 + P_2 \sin a_2 + \dots = P''_1 + P''_2 + \dots = \sum P'' \end{aligned} \right\} \quad 3$$

Prawdziwą wielkość wypadkowej  $R$  znajdziemy składając jej rzuty  $R_x, R_y$  w jedną siłę wypadkową. Zamykają one z sobą kąt prosty; wypadkową znajdziemy zatem na podstawie twierdzenia Pitagorasa;

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2} \quad \dots \quad 4$$

Kierunek jej określa się równaniem:

$$\cos a_r = \frac{R_y}{R} \quad \dots \quad 5$$

Przy obliczaniu  $R_x$  i  $R_y$  z wzoru 3 trzeba pamiętać, że zależnie od wielkości kąta  $a$  mogą poszczególne wyrazy przyjmować wartości ujemne i zerowe. Np. dla rys.20 mamy:

$$R_x = P_1 \cos a_1 + P_2 \cos a_2 + P_3 \cos a_3 - P_4 \cos a_4$$

$$R_y = P_1 \sin a_1 + P_2 \sin a_2 - P_3 \sin a_3 - P_4 \sin a_4$$

Jeśli zachodzi równowaga sił, to muszą się spełnić warunki:

$$\left. \begin{aligned} R_x &= \sum P' = 0 \\ R_y &= \sum P'' = 0 \end{aligned} \right\} \quad \dots \quad 6$$

t.j. Dla równowagi sił przechodzących przez jeden punkt musi suma ich rzutów na dwie dowolne osi współrzędnych równać się zeru.

Jeżeli np. siły  $P_1 \dots P_5$  rzucane na dwie dowolne osi  $xx'$  i  $x''x'$  / rys. 19/, dadzą dla obu tych osi sumę rzutów równą zeru, to pozostają one między sobą w równowadze.

Najwygodniej jest przyjmować dwie osi prostopadłe do siebie. Zazwyczaj przyjmujemy też jedną z nich pionową, drugą poziomą; są to kierunki najbardziej naturalne i najbardziej rzucające się w naturze w oczy. Wtedy zasada powyższa brzmi;

Dla równowagi sił przechodzących przez jeden punkt suma składowych poziomych sił, oraz suma składowych pionowych muszą być równo zeru, dla każdej osi z osobna.

#### Przykłady 1 - 11 .

1. Na filar ceglany cisną obustronnie skłopionia z siłą  $P_1 = P_2 = 1600$  kg pod kątem  $30^\circ$ . Jak wielka siła / wypadkowa / działa na filar? / Ciężar własny filara należy pominąć/.

Wykroślnio otrzymujemy  $R = 1600$  kg / rys.21/; rachunkowo  $R = 2P \sin 30^\circ = 2 \cdot 1600 \cdot \frac{1}{2} = 1600$  kg.

2. Filar ceglany, jak na przykładzie 1, waży  $G = 9200$  kg. Jak wielką siłą ciśnię filar na grunt?

Do ciężaru filara  $G = 9200$  kg należy dodać siłę wypadkową ciśnię obu skłopion, również pionową. Zatem całkowite ciśnienie na grunt:  $R = G + R = 9200 + 1600 = 10800$  kg.

3. Na mur pionowy o ciężarze  $C = 6000$  kg ciśnię skł. iennie pod kątem  $\alpha = 30^\circ$  z siłą  $F = 1000$  kg. Znaleźć całkowite ciśnienie na fundament muru ab. / rys. 22/.

Rachunkowo: trzymujemy / z wzoru 3/:

$R_x = 6000 \cos 90^\circ + 1000 \cos 30^\circ = 0 + 1000 \cdot 0,866 = 866$  kg, co zachowujemy na  $R_x = 870$  kg.

$R_y = 6000 \sin 90^\circ + 1000 \sin 30^\circ = 6000 \cdot 1 + 1000 \cdot 0,5 = 6500$  kg, a zatem wypadkowa z wzoru 4:

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2} = \sqrt{870^2 + 6500^2} = 6560 \text{ kg.}$$

4. Na komin działa w śródku wysokości pozioma siła wiatru  $F = 200$  kg, starając się wyrwać go jak krawędzi A; siła tej przeciwdziała ciężar komina  $C = 1500$  kg starając się utrzymać go w stałości. Należy znaleźć wypadkową / rys. 23/.

Wykreślnie otrzymamy z równoległoboku siłę wypadkową  $R$  wielkości 1510 kg, przechodzącą jeszcze przez podstawę AB komina. Komin więc nie wyrwie się:

Rachunkowo:

$$R = \sqrt{200^2 + 1500^2} = 1510 \text{ kg.}$$

5. Znaleźć rachunkowo wypadkową siłę przedstawionych na rys. 18 i 19' przy czym:

$$F_1 = 20 \text{ kg, } F_2 = 40 \text{ kg, } F_3 = 35 \text{ kg, } F_4 = 30 \text{ kg}$$

$$\alpha_1 = 45^\circ, \alpha_2 = 60^\circ, \alpha_3 = -20^\circ, \alpha_4 = -15^\circ$$

Stąd:

$$R_x = 20 \cos 45^\circ + 40 \cos 60^\circ + 35 \cos 20^\circ - 30 \cos 30^\circ = 14,1 + 20 + 32,9 - 26,0 = +41,0 \text{ kg.}$$

$$R_y = 20 \sin 45^\circ + 40 \sin 60^\circ - 35 \sin 20^\circ - 30 \sin 30^\circ = 14,1 + 34,6 - 12,0 - 15,0 = +21,7 \text{ kg.}$$

$$R = \sqrt{41,0^2 + 21,7^2} = 46,4 \text{ kg}$$

$$\tan \alpha = \frac{+21,7}{+41,0} = 0,53$$

$$= 26^\circ 56'$$

6. Na więzar dachowy działa siła  $F = 1000$  kg wskutek wiatru. Znaleźć siły wewnętrzne w krakwiach AC i BC / rys. 24/.

Z wykresu otrzymujemy siły  $AC = F = 360$  kg,  $BC = F = 940$  kg. Na obu łożyskach A i B powstają również siły t.zw. oddziaływania, czyli odpory A i B / por. §3/ równe siłom AC i BC, ale skierowane wręcz przeciwnie tj. tutaj ku górze.

7. Na ten sam więzar dachowy działa siła  $F = 1000$  kg wskutek wiatru w kierunku krakwi BC / rys. 25/. Znaleźć siły wewnętrzne w AC i BC.

Z wykresu otrzymujemy siłę  $AC = 0$  i siłę  $BC = F = 1000$  kg. Na łożysku A nie ma żadnego oddziaływania. Na łożysku B oddziaływanie jest równe i przeciwne sile  $F = 1000$  kg.



8. Na ten sam więzar dachowy / rys.26/ działa pozioma siła  $T = 1000$  kg. Znaleźć siły AC i BC.

Z równoległoboku sił otrzymujemy  $AC = 500$  kg,  $BC = 866$  kg. Siła AC skierowana jest jednak ku górze, co znaczy, że stara się przetrzymać AC podnieść i oderwać od podpory. Jeślibyśmy przetrzymali AC rzękrili, należałoby węzeł C przytrzymać np. liną; oddziaływanie na podporze A jest zatem rozciąganiem, a dach trzeba utwierdzić w A przeciw wyrwaniu czyli zakotwić.

9. Na więzar dachowy działa siła wiatru o wypadkowej  $F = 1500$  kg w punkcie D. Znaleźć oddziaływania A i B jeśli łożysko A jest ruchome, zaś B stałe / rys.27/.

Na łożysku ruchomym występuje zawsze oddziaływanie pionowe, zatem jego kierunek i punkt zaczepienia /A/ są ustalone; kierunek ten przecina się z kierunkiem siły  $F$  w punkcie E, przez który przejść musi także oddziaływanie B, gdyż siła  $F$  i oba oddziaływania są w równowadze/. Kierunek oddziaływania B będzie zatem BE. Z równoległoboku sił znajdziemy wielkość obu oddziaływań  $A = FE = 830$  kg i  $B = GE = 880$  kg.

10. Na dwu filarach, ściągniętych kotwą stalową spoczywa skłopionie ciśnące na filary z siłą  $L = 5000$  kg pod kątem  $30^\circ$ . Ponieważ filary mają przetrzymać wyłącznie ciężary pionowe, przeto całą składową poziomą siłę / t.zw. parcie poziome/ na przetrzymać się na kotwie. Należy znaleźć siłę w kotwie K / por.rys.28/.

Siła w kotwie K równa się składowej poziomej parcia  $L$ , wynosząc:  $K = L \cos 30^\circ = 5000 \cdot 0,866 = 4330$  kg.

11. Na słup wiszący CD wierzania przedstawioną na rys. 29 przetrzymuje się ciężar pionowy  $L = 6600$  kg. Znaleźć siły wewnętrzne w krokwiach AC i BC, siłę H w ściąganiu AB, oraz ciśnienia pionowe na łożyskach A i B.

Długość krokwii wynosi:

$$k = \sqrt{\frac{1}{2}^2 + h^2} = \sqrt{4^2 + 3^2} = \sqrt{25} = 5,0 \text{ m.}$$

Kąt nachylenia krokwi wynosi  $\sin \alpha = h:k = 3:5 = 0,6$ , więc  $\alpha = 36^\circ 58'$ .

Siła w słupie wiszącym CD  $L = 6600$  kg.

Siła w obu krokwiach jest równa i wynosi / z trójkąta CEF/

$$L = 6600$$

$$K = \frac{L}{2 \sin \alpha} = \frac{6600}{2 \cdot 0,6} = 5500 \text{ kg. Przekroiliśmy więzar poziomo}$$

łatwo zrozumieć, że w krokwiach jest ciśnienie.

Siła K rozkłada się na podporze na dwie składowe H / siłę w ściąganiu poziomym/ i A / względnie B równo oddziaływaniami pionowymi/. Z trójkąta sił AGI otrzymamy więc:

$$H = K \cos \alpha = 5500 \cos 36^\circ 58' = 4400 \text{ kg.}$$

Na drugim łożysku otrzymamy na H wartość taką samą. Oddziaływanie A wynosi / z trójkąta AGI/:

$$A = B = K \sin \alpha = 5500 \cdot 0,6 = 3300 \text{ kg.}$$

Te same wartości możemy otrzymać drogą rachunkową i w inny sposób.

Siły K i  $\frac{L}{2}$  mają się do siebie, jak odpowiednie boki trójkąta ADC / gdyż trójkąty ADC i EFC są podobne/.



$$K : \frac{P}{2} = k : h$$

$$K = \frac{P}{2} = \frac{6600 \cdot 3,0}{4,0} = 5500 \text{ kg.}$$

Z podobieństwa trójkątów ADC i AIG wynika dalej:

$$H : \frac{P}{2} = \frac{h}{2} : h \quad H = \frac{P \cdot h}{2h} = \frac{6600 \cdot 8,0}{4,0 \cdot 3,0} = 4400 \text{ kg}$$

$$V = \frac{P}{2} = 3300 \text{ kg}$$

Zatem te same wartości, zgadzające się zresztą i z rysunkiem.

W zadaniu 9 otrzymaliśmy na siłę w zastrzałce zupełnie tą samą wartość  $\frac{P}{2} \sin \alpha$ , co tutaj, pomimo, że siła P przenosiła się

tam bezpośrednio na punkt C, zaś tu działa u dołu słupa wiszącego CD i przenosi się za jego pośrednictwem na zastrzały. Widać stąd, że w myśl § 2 punkt zaczepienia siły można przesunąć na jej kierunku dowolnie, a wpływ jej na wielkość sił składowych będzie ten sam. Sam słup jednak w przykładzie 11 przenosi siłę  $P = 6600 \text{ kg}$ ; gdyby zaś siła działała u góry, jak w przykładzie 10, to cały ciężar przenosiłby się od razu na zastrzały a słup pozostawałby bez naprężenia.

Zadaniem poziomego ścięgna H jest przejść składową poziomą sił w zastrzałkach AC i BC. Gdyby tego ścięgna nie było, więzanie ciskałoby na lury ukośnie / por. przykłady 6-8/, oddziaływania byłyby równe siłom wewnętrznym w zastrzałkach tj. równe  $K = 5500 \text{ kg}$ .

#### § 11. Siły o różnych kierunkach i punktach zaczepienia.

Dla wyznaczenia wypadkowej dwu sił działających w różnych punktach na jednej płaszczyźnie najłatwiej zastosować jest zasadę podaną w § 2, wedle której punkt zaczepienia siły można swobodnie wzdłuż niej przesuwać. Przesuwamy go więc dla obu sił do punktu przecięcia obu kierunków A i składamy je tam następnie wedle § 6 w równoległobok sił, którego przekątnia daje wypadkową lub w trójkąt sił / rys. 30/.

Jeśli na figurę płaską działa większa ilość sił / rys. 37/, to składa się z sobą najpierw dwie dowolnie obrano siły np.  $P_1$  i  $P_2$  w wypadkową  $R_1$ . Zamiast składać na tym samym rysunku, wykreślamy je zwykle osobno  $P_1 = 01$ ,  $P_2 = 02$  / rys. 31 i 32/ i znajdujemy wypadkową  $02$ , która określa nam kierunek i wielkość siły  $R_1$ ; punkt jej zaczepienia będzie w a, t.j. w punkcie przecięcia właściwych kierunków sił  $P_1$  i  $P_2$ . Następnie w ten sam sposób składamy siłę  $R_1$  z trzecią składową  $P_3$ , a wreszcie  $R_2$  z  $P_4$ . Wypadkowa R tych dwu sił ostatnich jest zarazem wypadkową wszystkich sił  $P_1 \dots P_4$ .

#### Przykłady 12 i 13.

12. Na filarze murewanym wspierają się dwa sklepienia, jedno ścisnące siłą  $P_1 = 1250 \text{ kg}$ , drugie siłą  $P_2 = 1670 \text{ kg}$ . Ciężar filara wynosi  $P = 3720 \text{ kg}$ . Należy znaleźć wypadkową tych sił / rys. 33/.



Przedłużamy siłę  $P_1$  aż do przecięcia z kierunkiem siły  $F$  i w punkcie  $a$  prowadzimy aż równoległą do  $R_1$  wypadkowej sił  $F$  i  $P_1$ , której wielkość i kierunek znajdziemy z trójkąta sił  $O12$ . Następnie przedłużamy tę wypadkową  $R_1$  aż do przecięcia się z siłą  $P_2$  i zupełnie tak samo jak poprzednio znajdujemy wielkość i położenie wypadkowej wszystkich sił  $R = 5400$  kg, którą to wielkość odczytaliśmy z wykresu.

13. Na poziom sklepienia  $AB$  / rys. 34 / działa w kluczu / t.j. w p.B / siła pozioma  $H$  / t.zw. rozpór poziomy czyli parcie poziome /, oraz ciężary poszczególnych części sklepienia i nadsypki  $C_1$  i  $C_4$ . Znaleźć ciśnienie, jakie wywiera sklepienie na przyczółek  $AA'$ .

Siłę  $H$  składamy z ciężarem części sklepienia  $C_1$ , otrzymując z trójkąta sił  $O1$  wypadkową  $R_1$ , która przechodzi przez punkt przecięcia siły  $H$  z ciężarem  $C_1$ . Siłę  $R_1$  składamy tak samo z ciężarem  $C_2$ , otrzymując wypadkową  $R_2$ , a postępując w ten sam sposób dalej, znajdziemy ostatecznie wypadkową  $R_4$  siły  $R_3$  i ciężaru  $C_4$ , która to wypadkowa  $R_4$  jest ciśnieniem, jakie sklepienie wywiera na przyczółek.

/ Linie  $H, R_1, R_2, R_3, R_4$  nazywamy linią ciśnienia lub linią napadową. Będziemy o niej mówić później /.

## § 12. Wielobok szmarowy.

Jeżeli punkty przecięcia poszczególnych sił znajdują się bardzo daleko, tak że składowanie ich wedle prawideł podanych wyżej byłoby wielce utrudnione lub nawet niemożliwe, wtedy dla znalezienia wypadkowej używamy sposobu innego / rys. 35 i nast. /

Siłę  $P_1$  rozkładamy na dwie dowolne składowe I i II. Jeśli przyjmniemy kierunki obu, to tym samym wielkość ich wypadnie wprost z trójkąta sił / rys. 35 /. Podobnie czynimy z siłą  $P_2$  w ten sposób jednak, że za jedną z jej składowych przyjmniemy siłę II' równą i wprost przeciwną sile II, a leżącą w jej przedłużeniu; z rys. 36 znajdziemy wtedy odrazu kierunek i wielkość drugiej składowej III. Podobnie postępujemy z każdą z pozostałych sił  $P_3$  i  $P_4$ , otrzymując w ten sposób kolejno 5 sił: I, II, II', III, III', IV, IV', V, które rocznie zastępują siły dane  $P_1 \dots P_4$ . Siły II i II' są jednak sobie równe i wręcz przeciwnie, a więc znoszą się wzajemnie, podobnie jak III i III', IV i IV', tak, że ostatecznie siły  $P_1 \dots P_4$ , zastępujemy dwiema siłami I i V. Siły te w sposób znany z § 6 składamy w wypadkową  $R_1$ , która jest zarazem wypadkową wszystkich danych sił  $P_1 \dots P_4$ . Wielkość i kierunek jej określa odcinek  $O4$ .

Zamiast rysować cztery osobno trójkąty sił możemy je zosunąć w jeden rysunek / rys. 37 /, przedstawiający wielobok, którego boki są odpowiednio równoległe do sił  $P_1, P_2 \dots$  i I, II, II' ..., badanego układu. Położenie punktu  $O$  określone jest kierunkami I i II, przyjętymi zupełnie dowolnie; jeśli byśmy obrali te kierunki inaczej, otrzymalibyśmy inny punkt  $O$ ; rezultat byłby jednak ten sam. Zamiast więc przyjmować kierunki, możemy przyjąć dowolnie punkt  $O$  t.zw. bieguna; a położenie jego określa z góry położenie składowych I ... V. Wielobok  $O1234$  nazywamy wielobokiem lub ciągłom sił; linie I, II ... promieniami biegunowymi; odległość bieguna  $O$  od wypadkowej  $R$  odległością biegunową; zaś wielobok imop wielobokiem

x / Przyczółkiem nazywamy budowlę, na której wspiera się sklepienie / lub inna belka /.



snurowym; jeśli bowiem sznur obciążony siłami  $P_1 \dots P_4$ , to przy bierze on kształt linii mnop. Poszczególne części wieloboku sznurowego mn, no, op nazywamy promieniami wieloboku sznurowego lub promieniami sznurowymi.

Dla znalezienia wypadkowej R dowolnej ilości sił, nie przechodzących przez jeden punkt należy zatem wykreślić wielobok tych sił, przyjmując dowolnie biegun O, a następnie poprowadzić wielobok sznurowy mn... równoległe do promieni biegunowych / wychodzących z punktu m obranego dowolnie na siłę  $P_1$  /.

Wypadkowa R przechodzi przez punkt przecięcia promieni skrajnych mr i pr, a kierunek i wielkość jej znajdujemy z wieloboku sił.

Pamiętać należy, że ilość promieni biegunowych i promieni sznurowych jest zawsze o jeden większa od ilości sił.

Wypadkowa R zastępuje działaniem swoim wszystkie siły układu  $P_1, P_2 \dots$ ; jeśli zatem chcemy otrzymać stan równowagi, to musimy wprowadzić siłę -R równą, a wyrost przeciwną wypadkowej. Wtedy do czterech boków wieloboku sił: 01, 12, 23, 34 przechodzi bok piąty 40, łączący punkty ostatni 4 z punktem początkowym O, czyli jak mówimy, ciąg sił zamyka się.

W wieloboku sznurowym siła -R przechodzić musi przez punkt r przecięcia boków nr i pr równoległych do promieni 00 i 40; wielobok sznurowy mnop uzupełnia się zatem bokami nr i pr czyli zamyka się również. Zatem:

Siły działające na płaszczyźnie w różnych punktach i różnych kierunkach pozostają zatem w równowadze, jeśli zamkną się nie tylko ich wielobok sił, ale także wielobok sznurowy.

### § 15. Siły równoległe.

Mając znalezioną wypadkową układu sił równoległych postępujemy tak samo. Wtedy wielobok sił 01234 / rys. 38 /, redukuje się do prostej, na której kolejno odcinamy wielkości poszczególnych sił. Przyjawszy biegun O, kreślimy promienie sznurowe nr, mn... równoległe do promieni 00, 10... Wypadkowa przechodzi przez punkt przecięcia r promieni skrajnych mr i pr; wielkość jej równa jest sumie wszystkich sił. Jeśli która z sił / np.  $P_3$  / posiada strzałkę przeciwną innym, np. działa w górę / rys. 39 / to odcina się ją od punktu 2 też ku górze / długość 23 /. Siły następnie  $P_4, P_5$  odcina się oczywiście od 3. Wielkość wypadkowej jest algebraiczną sumą poszczególnych sił.

Dla lepszego wydatkowania sił, skierowanych w różnych kierunkach, narysowaliśmy je na rys. 39 nieco rozsunięto, oczywiście z zachowaniem równoległości / por. rys. 14 /.

Dla dwu sił równoległych / rys. 40 / skierowanych w jedną stronę wielobokiem sznurowym będzie trójkąt mnr, gdyż wielobok sił ma trzy promienie 00, 01, 02. Trójkąt  $\Delta$  ntr jest podobny do  $\Delta$  010; zaś  $\Delta$  ntr  $\sim \Delta$  012.

Otrzymamy więc równania:

$$nt : tr = 01 : 01 = 01 : P_1 \dots \dots \dots a$$

$$nt : tr = 01 : 02 = 01 : P_2 \dots \dots \dots b$$

Dzielimy równanie a przez b, dostaniemy:

$$nt : tr = 01 : P_2$$

$$=$$

$$tr : nt = 01 : P_1$$



czyli po uproszczeniu:  $\frac{mt}{nt} = \frac{P_2}{P_1} \dots \dots \dots 7$

Łatwo udowodnić, że kierunki sił  $P_1$ ,  $P_2$  i  $R$  dzielą każdą prostą w tym samym stosunku co prosta  $mn$ , t.j., że

$$m't' : n't' = mt : nt$$

Stąd wynika reguła: Wypadkowa dwu sił równoległych o tej samej strzałce dzieli odstęp między nimi w odwrotnym stosunku do ich wielkości.

Położenie siły wypadkowej możemy znaleźć więc w sposób następujący: Na kierunku siły  $P_1$  odcinamy wielkość siły  $P_2$ , na kierunku  $P_2$  siłę  $P_1$  łączymy wodle rys.41. Wtedy  $a_2c : b_1c = P_2 : P_1$ , a więc wypadkowa  $R$  przechodzi przez punkt  $c$ .

Wypadkowa dwu sił równoległych i równych o tej samej strzałce leży w środku między nimi.

Dla dwu sił równoległych o przeciwnych kierunkach postępujemy podobnie. Tu jednak siła  $P_2$  jest skierowana odwrotnie niż w poprzednim wypadku / rys.42/ i dlatego też proste przeczące punkty  $a_1$  z  $b_2$  oraz  $b_1$  z  $a_2$  przecinają się w punkcie  $c$  leżącym poza oboma siłami. Wypadkowa ma tutaj kierunek siły większej, a wielkość równą różnicy obu sił  $R = P_2 - P_1$ .

Na tej samej zasadzie polega rozkładanie sił. Jak wiadomo jednak z § 9, dana siła da się rozłożyć jednoznacznie tylko na dwie siły składowe.

Jeżeli np. siłę  $R$  / rys.40/ mamy rozłożyć na siły  $P_1$  i  $P_2$ , o nieznaney zgóry wielkości, to odniósłszy jej wielkość  $R$  w wieloboku sił, przyjmujemy biegun  $O$  i kreślimy wielobok sił  $o20$ , a następnie promienie  $nr$  i  $nr$  wieloboku sznurowego równoległe do promieni  $01$  i  $20$ . Jeżeli siły  $P_1$  i  $P_2$  mają być w równowadze z siłą  $R$ , to wielobok sznurowy musi się zamknąć, a więc jego bokiem musi być  $mn$ . Ale w wieloboku sił promień przechodzący między siłami  $P_1$  i  $P_2$  musi być równoległy do tego boku  $mn$ . Kreślimy więc  $01 \parallel mn$  i otrzymujemy wielkość sił składowych  $P_1 = 01$ ,  $P_2 = 12$ .

#### Przykłady 14 - 18.

14. Znaleźć wielkość i położenie układu sił równoległych  $P_1 \dots P_4$ , wedle rys.43.

Wykreślamy wielobok sił w dowolnej podzielnicy n.p. przyjmując  $1 \text{ cm} = 2000 \text{ kg}$ , przyjmujemy dowolnie biegun  $O$  i równoległe do promieni  $00$ ,  $10$ , kreślimy promienie sznurowe  $nr$ ,  $mn$ . Przedłużając promienie skrajne  $nr$  i  $pr$  do przecięcia, otrzymujemy położenie wypadkowej, której odległość od np. siły  $P_1$ , wynosi około  $1,80 \text{ m}$ . Wielkość jej równa jest sumie wszystkich sił:

$$R = 1600 + 1400 + 1800 + 1200 = 6000 \text{ kg.}$$

(15. Znaleźć wielkość i położenie wypadkowej dwu sił równoległych  $P_1 = 20 \text{ ton}$ ,  $P_2 = 40 \text{ ton}$ , działających w odległości  $3,00 \text{ m}$  od siebie w tym samym kierunku / rys.44/.)

Ze wzoru 7 otrzymujemy  $mt : nt = P_2 : P_1 = 40 : 20 = 2 : 1$ , zatem  $mn : nt = / mt + nt / : nt = / 2 + 1 / : 1 = 3 : 1$ .

Dzielimy zatem odstęp  $mn$  między siłami  $P_1$  i  $P_2$  na trzy części; wypadkowa przechodzi w odległości  $1/3 mn = 1,00 \text{ m}$  od siły większej, tj. od  $P_2$  i ma wielkość

$$R = P_1 + P_2 = 20 + 40 = 60 \text{ ton.}$$

./.



16. Znaleźć wielkość i położenie wypadkowej dwu sił równoległych  $P_1 = 20$  ton,  $P_2 = 40$  ton, działających w kierunkach przeciwnych w odległości 3,00 m od siebie / rys.45/.

Z rys.42 otrzymujemy:  $b_2 a_1 : a_1 c = P_2 - P_1 : P_1$ , zatem wypadkowa R oddalona jest od siły większej  $P_2$  o odległość

$$a_1 c = b_2 a_1 \frac{P_1}{P_2 - P_1}$$

W danym wypadku otrzymamy:

$$a_1 c = 3,00 \cdot \frac{20}{40 - 20} = 1,50 \text{ m.}$$

Wielkość wypadkowej  $R = 40 - 20 = 20$  ton.

17. Na filarze murywanym wspierają się dwa sklepienia, jedno cisnące siłą  $P_1 = 1250$  kg, drugie siłą  $P_2 = 1670$  kg. Ciężar filara wynosi  $P = 3720$  kg / rys.46/. Należy znaleźć wypadkową tych sił za pomocą wieloboku sznurowego / por.przykład 12/.

Wykreślamy wielobok sił  $a_1 b_1 c_1$ , a następnie przyjąwszy dowolnie biegun O, kreślimy wielobok sznurowy, prowadząc ad ||  $Oa'$  ab ||  $O_1$ , br ||  $O_2$ , cd ||  $O_3$ . Następnie przedłużamy promienie skrajnie ad i cd aż do przecięcia się w punkcie d, przez który przechodzi także wypadkowa R. Wielkość jej i kierunek znajdziemy z wieloboku sił gdyż  $R = o_3$ .

Wynik otrzymany na rys.52 zgodny jest w zupełności z wynikiem przykł. 12 / por.rys.33/.

18. Dane są trzy siły równoległe  $P_1 = 400$  kg,  $P_2 = 800$  kg,  $P_3 = 700$  kg. Należy znaleźć wykreślnie ich wypadkową, oraz obliczyć jak wielkie muszą być dwie równoważące je siły równoległe

A i B, przechodzące przez punkty M i N / por. rys.47/:

Odnosimy siły  $P_1$   $P_2$   $P_3$  w wieloboku sił i przyjąwszy dowolnie biegun O, kreślimy promienie  $Oa$ ,  $O_1$ ,  $O_2$ ,  $O_3$ , a następnie równoległe do nich boki wieloboku sznurowego fb, bc, cd, df. Wypadkowa R o wielkości  $R = P_1 + P_2 + P_3 = 400 + 800 + 700 = 1900$  kg, przechodzi przez punkt przecięcia promieni skrajnych.

Jeśli siły A i B mają zrównoważyć siłę R, to musi zamknąć się na nich wielobok sznurowy. W tym celu przedłużamy promienie skrajne bf, aż do a, zaś df do c, t.j. do kierunków sił A i B; promieniem sznurowym zamykającym będzie zatem ab. Promień wieloboku sił odpowiadający siłom A i B musi być równoległy do ab; będzie nim zatem Om, zaś długość om i m3 odcięte nim dają wyrost wielkości oddziaływań A i B.

18a. Znaleźć wypadkową układu sił podanego na rys.48 sposobem wykreślnym.

Wszystkie siły  $P_1 \dots P_4$  odcinamy osobno w wieloboku sił i obieramy dowolnie biegun O; w danym wypadku wewnątrz wieloboku, gdyż w ten sposób otrzymamy najwygodniejsze kierunki promieni. Jeżelibyśmy bowiem biegun przyjęli zewnątrz wieloboku, to promienie zamykałyby z sobą bardzo ostre kąty, a tym samym i dokładność konstrukcji ucierpiłaby znacznie. Następnie kreślimy promienie sznurowe, a więc ab ||  $O_5$ , bc ||  $O_1$  i t.d. Przez punkt przecięcia boków skrajnych t.j. przez punkt a przechodzi wypadkowa R, której wielkość i kierunek znajdziemy w wieloboku sił, łącząc punkty c i 4.



### C. Moment statyczny.

#### § 14. Para sił.

Jeśli w ostatnio rozpatrywanym wypadku sił równoległych, a przeciwnie skierowanych różnica sił jest niewielka, to wedle rys.42 punkt zaczepienia wypadkowej oddala się znacznie od obu sił i to tym bardziej, im różnica ta jest mniejsza. Jeśli obie siły  $P_1$  i  $P_2$  są sobie wreszcie równe, to wypadkowa przesunie się w nieskończoność, gdyż boki wieloboku sznurowego będą tu równoległe / por.rys.49/, a tak same równoległe byłyby i linie  $a_2b_1$  i  $a_1b_2$  z rys.42, wielkość zaś wypadkowej spadnie do zera.  $R = 0$ . Siły takie mimo to nie są w równowadze, ale tworzą t.zw. parę sił. Skutek jej jest całkiem inny niż pojedynczej siły; siła pojedyncza stara się bowiem posunąć ciało, na które działa; np. ciągnąc pręt  $ab$  w kierunku strzałki /rys.50/ posuwamy go w tymże kierunku. Natomiast para sił działająca na jakieś ciało, stara się je obrócić; np. jeśli belkę  $ab$  ciągną dwie siły  $P$  w kierunkach równoległych, lecz przeciwnych, to belka ta obracać się będzie w kierunku oznaczonym strzałką /rys.51/.

To działanie obrotowe jest tym silniejsze, im większe są siły  $P$  i im większa jest ich odległość. Aby je więc określić, przyjmujemy jako jego miarę iloczyn siły  $P$  przez odległość obu sił  $c$  mierzony prostopadło do sił /rys.49/. Iloczyn ten  $M = Pc$  nazywamy momentem statycznym, zaś odległość " $c$ " ramieniem momentu. Jeżeli moment stara się obrócić ciało, na które działa, w kierunku wskazówki na zegarze, nazywamy go momentem dodatnim /  $+M$  /, jeśli w kierunku przeciwnym momentem ujemnym /  $-M$  /.

Moment jest iloczynem siły przez długość; trzeba go więc wyrazić w jednostkach siły / kg, t / pomnożonych przez jednostki długości / cm, m /. Odpowiednio do tego nazywamy jednostką momentu kilogramcentymetrem / kgcm /, tonmetrem / tm / i t.p., przyczem  $1\text{ tm} = 1000\text{ kg} \times 100\text{ cm} = 100000\text{ kgcm}$ . Jeśli np, siła  $P = 1500\text{ kg} = 1,5\text{ t}$ , zaś odstęp prostopadły  $c = 50\text{ cm} = 0,5\text{ m}$ , to moment wynosi  $M = 1500\text{ kg} \times 50\text{ cm} = 75000\text{ kgcm}$  lub  $M = 1500\text{ kg} \times 0,5\text{ m} = 750\text{ kgm}$  lub  $1,5\text{ t} \times 0,5\text{ m} = 0,75\text{ tm}$  i t.d.

Wogóle Każdą parę sił zastąpić można inną parą sił o tym samym momencie obrotu, działającą gdziekolwiek na tej samej płaszczyźnie. Np. moment  $P_1c_1$  / rys.52 /, zastąpić można momentem  $P_2c_2$ , byle  $M = P_1c_1 = P_2c_2$  i byle kierunek obrotu był ten sam. I naodwrot: jeśli chcemy zrównoważyć parę sił, działającą na pewne ciało, to musimy zaczepić na nim inną parę sił, czyli inny moment o tej samej wielkości, lecz przeciwnym znaku, t.j. przeciwnym kierunkowi obrotu; np. na rys.60 moment  $P_1c_1$  został zrównoważony momentem  $-P_2c_2$  o wielkości równej  $P_1c_1$ , obracającym się w przeciwnym kierunku. / Znak "-" oznacza obrót w przeciwnym kierunku /.

Jeżeli na jedno i to samo ciało działają równocześnie dwa momenty, to działanie ich mierzy się algebraiczną sumą obu momentów. Np. jeśli na drążek działają obie pary sił  $P_1c_1$  i  $P_2c_2$ , to moment wypadkowy wynosi  $M = P_1c_1 + P_2c_2$ . Jeżeli momenty  $P_1c_1$  i  $P_2c_2$  miały znaki przeciwno, np. gdyby  $-P_2c_2$  obracało się w kierunku przeciwnym wskazówki na zegarze / rys.53 /, to wypadkowy moment wynosiłby  $M = P_1c_1 - P_2c_2$ . Jeżeliby  $P_1c_1$  było co do wielkości równe  $P_2c_2$ , ale o znaku przeciwnym, to  $M = P_2c_2 - P_1c_1 = 0$ , czyli obrotu nie ma.



# § 15. Moment statyczny siły pojedynczej.

Jeśli na jakieś ciało, utwierdzone w p.O, działa siła  $P$ , to nastąpi obrót tego ciała około p.O w kierunku wskazanym strzałką /rys. 54/. Miara tego działania jest - jak przy parze sił - iloczyn siły  $P$  przez jej prostopadłą odległość od p.O, czyli t.zw. moment statyczny siły  $P$  względem p.O. Odległość  $a$  nazywamy ramieniem siły, p.O biegnącym momentu. Moment obracający się w kierunku wskazówki na zegarze /jak na rys. 54/ naz. dodatnim; obracający w kierunku przeciwnym, momentem ujemnym.

Odległość siły  $P$  od równoległej osi  $X-X$ , przechodzącej przez p.O, jest wszędzie stała i równa  $a$ , przeto: Moment siły  $P$  względem wszystkich punktów na równoległej osi  $XX$  jest równy  $M = Pa$ .

Na mocy tego możemy wykazać, że moment pary sił jest stały dla każdego bieguna na płaszczyźnie. Z rys. 55 wynika moment obu sił względem dowolnego punktu  $O$ :  $M = P/a + b - Pb = Pa$ . Moment zależy zatem tylko od wielkości i odległości sił od siebie bez względu na odległość punktu  $O$ .

Ważny pod uwagę belkę przytrzymaną w A /rys. 56/. Jeśli w którymkolwiek jej punkcie umieścimy ciężar  $P$  to belka obróci się około A. Obrót ten da się udaremnić wtedy, jeśli po drugiej stronie podpory umieścimy też ciężar o odpowiedniej wielkości działający w dół. Ciężar równoważący musi być wedle § 14 tym większy, im mniejsza będzie jego odległość od podpory A. Tę prostopadłą odległość siły  $P$  od A nazywamy ramieniem siły. Siła  $P$ , starając się belkę obrócić, wywołuje względem A moment o wielkości  $Pl$ ; również siła  $P_1$  wywołuje moment  $P_1l_1$ , ale o znaku przeciwnym /rys. 56/.

Jeśli obrót nie ma nastąpić, t.j. jeśli belka ma pozostać w równowadze, muszą oba momenty być równe t.j.

$$Pl = P_1l_1 \dots \dots \dots 8$$

a stąd:

$$P_1 = \frac{Pl}{l_1} \dots \dots \dots 8a.$$

Jest to t.zw. równanie momentów. Dla  $l = l_1$  mamy  $P = P_1$ ; dla  $l_1 = 2l$ ,  $P = 2P_1$ ; ogólnie

$$\text{dla } l_1 = nl \quad P = nP_1 \dots \dots \dots 8b.$$

Niech np. drążek  $AB$  ma długość 30 cm. Jeśli podparty jest jak na rys. 56 w odległości 10 cm od p.B, to ciężar  $P = 2$  kg uwieszony na jego końcu, wywoła moment  $M = Pl = 2 \cdot 10 = 20$  kgcm. Ciężar ten wywołałby obrót drążka. Aby drążek pozostał jednak w równowadze, trzeba w punkcie C, oddalonym od podpory o długość  $l_1 = 20$  cm zawiesić ciężar.

$$P_1 = \frac{Pl}{l_1} = \frac{2 \cdot 10}{20} = 1 \text{ kg}$$

Jeśli punkt podparcia leżał w środku, to należałoby obustronnie zawiesić równo ciężary  $P = P_1$ .

Właściwie powstają tu dwie pary sił. Siła  $P$  działająca na belkę wywołuje prócz obrotu takie ciśnienie, t.j. siłę w A o wielkości  $P$  /t.zw. oddziaływanie/, ale skierowaną ku górze; powstaje więc para sił o momencie  $Pl$ . Podobnie siła  $P_1$  wywołuje w A siłę  $P_1$ , więc i parę sił  $-P_1l_1$ . Jak wyżej powiedzieliśmy dwie te pary sił będą w równowadze, jeśli  $Pl = P_1l_1$ , czyli  $Pl - P_1l_1 = 0$ .

./.



Przykłady 19 - 21.

19. Na mur pionowy o wysokości 2,00 m, a długości 1,20 m, działa parcie wiatru z siłą 150 kg na 1 m<sup>2</sup> muru. Znaleźć moment M parcia wiatru względem podstawy muru / rys. 57/.

Mur na powierzchnię 2,00 x 1,20 = 2,40 m<sup>2</sup>; zatem wielkość parcia wiatru  $F = 2,40 \cdot 150 = 360$  kg; wypadkowa parcia zaś zaczepia w połowie wysokości, więc w odległości 1 m od podstawy. Stąd moment  $M = 360 \text{ kg} \cdot 1,00 \text{ m} = 360 \text{ kgm}$ .

20. Chodnik wspiera się na wsporniku AR, umieszczonym w murze / rys. 58/. Znaleźć moment ciężaru  $P = 900$  kg względem punktu wmurowania A, jeśli  $l = 1,20$  m.

Moment ten wynosi:  $P l = 900 \cdot 120 = 108000 \text{ kgcm}$ .

21. Jak wielki będzie moment ciężaru  $P$  jak w przykł. 20 jeśli ten będzie rozłożony jednostajnie na całej długości wspornika /rys. 59/.

Jeśli ciężar jest rozłożony na całej długości, to moment możemy obliczyć biorąc ciężar jak gdyby skupiony był w środku, t.j.

1  
w odległości  $\frac{l}{2}$  od punktu wmurowania A.

Wtedy moment:  $M = P \cdot \frac{l}{2} = 900 \times \frac{120}{2} = 54000 \text{ kgcm}$ , tj. dwukrotnie mniejszy niż w przykł. 20.

Ciężar jednostkowy  $p$  wynosi w tym razie:

$$p = \frac{P}{l} = \frac{900}{1,20} = 750 \text{ kg/m}$$

§ 16. Działa siła jako wypadkowa ukł. sił.

Zdarzyć się może, że wielobok sił zamknie się, t.j. że wszystkie siły dadzą wypadkową równą zeru, ale nie zamknie się wielobok sznurowy, t.j. że pierwszy i ostatni promień wieloboku sznurowego nie przetną się na kierunku tej samej siły. /Por. rys. 60/.

Dla zbadania tego przypadku złożamy wszystkie siły z wyjątkiem jednej np.  $F_4$  w częściowy wypadkowy  $R_1$  za pomocą wieloboku sznurowego. Wypadkowa  $R_1$  musi być równą i przeciwną sile  $F_4$ , gdyż tylko wtedy zamknie się wielobok sił, co zaznaczyliśmy na początku, jednakowoż siły  $F_4$  i  $R_1$  nie będą leżeć w jednej prostej, choć będą równoległe i równe. Innymi słowy otrzymujemy zatem jako wynik parę sił o wielkości  $F_4$ . Ciało, na które siły tak rozmieszczone działają, zostanie więc wprowadzone w ruch obrotowy i w równowadze tym samym nie będzie.

Przykład 22.

22. Jakie działanie wyrz. na ciało A siły  $F_1 = 270$  kg,  $F_2 = 235$  kg,  $F_3 = 235$  kg,  $F_4 = 380$  kg, o kierunkach, podanych na rys. 60.

Złożymy siły  $F_1$ ,  $F_2$  i  $F_3$ ; otrzymujemy wypadkową częściową  $R_1$  o wielkości  $R_1 = F_4$  oddaloną o  $c = 11$  cm od  $F_4$ . Złożymy zaś te



dwie ostatnie siły, otrzymamy moment obracający w kierunku wskazówek  
kiłka zegarze, więc dodatni, o wielkości  $M = 14.0 = 380 \cdot 11 =$   
 $= 4180 \text{ kgcm}$ .

Ciało będzie się zatem obracać w kierunku strzałki, rys. 60/.

### § 17. Wykreślne wyznaczenie momentu statycznego układu sił równoległych.

Moment statyczny wyznaczyć można także wykreślnie. Mając np.  
znaleźć moment jednej siły, np.  $P_1$  układu sił, przedstawionego na  
rys. 61 względem p.A, prowadzimy przez ten punkt równoległą XX do  
tejże siły, a następnie przedłużamy do XX dwa boki wieloboku sznu-  
rowego odpowiadające sile  $P_1$ .

Z podobieństwa zakreślonych trójkątów 610 i 611 otrzymamy  
wtedy proporcję

$$P_1 : ab = H : c1 \text{ czyli } P_1 : ab = H : c1 \text{ stąd } P_1 \cdot ab = H \cdot c1 = M_1 \dots \dots \dots 9$$

$P_1 \cdot ab$  jest bowiem momentem statycznym  $M_1$  siły  $P_1$  względem p.A  
leżącego na osi XX czyli względem osi XX / por. § 15/. Z równania  
9 wynika, że jest on równy odcinkowi  $ab$ , odcinkowi promieni  
wieloboku sznurowego, równoległemu do  $Oc1$  i  $O1$  / tj. do promieni  
wieloboku sił/, odpowiedniemu danej sile, pomnożonemu przez odle-  
głość biegunową  $H$ . Odcinek  $bc$  czytamy od dołu do góry tj. od  $a$  do  
 $b$ , gdyż pierwszemu z promieni wieloboku sił  $cO$  odpowiada promień  
sznurowy  $ar$ . Moment ten jest ujemny, gdyż obraca się w kierunku  
przeciwnym ruchowi wskazówki na zegarze.

W ten sposób z podobieństwa trójkątów 120 i 611 udowodnić  
można, że moment statyczny siły  $P_2$  względem osi XX równy jest il-  
oczynowi odcinka  $bc$  i odległości biegunowej  $H$ .

Wreszcie rozumując podobnie, dochodzimy do wniosku, że moment  
statyczny siły  $P_3$  równy jest odcinkowi  $cd$  pomnożonemu przez  $H$ . Mo-  
ment ten jest jednakowoż dodatni, a odcinek  $cd$  czytamy naszymi z  
góry na dół, gdyż w wieloboku sił promień  $O2$  równoległy do  $cd$   
idzie przed promieniem  $O3$ , równoległym do  $td$ . Wynika stąd, że dla  
takiego położenia bieguny i sił, jak na rysunku, siły sprawujące  
momenty dodatnie dają odcinki z góry na dół, siły zaś dające mo-  
menty ujemne odpowiadają odcinkom z kierunku przeciwnym.

Na tej samej figurze dają się odczytać momenty kilku sił rów-  
noległych względem danej osi XX. Np. siły  $P_1$  i  $P_2$  dają moment:  
 $M_{12} = -P_1 P_1 + P_2 P_2 = -ab \cdot H + bc \cdot H = -ab + bc / H = -ac \cdot H \dots \dots \dots 9a$

Zatem moment kilku sił równoległych względem punktów na da-  
nej osi znaleźć możemy w następujący sposób: promień wieloboku  
sznurowego, poprzedzający pierwszy z danych sił, oraz promień na-  
stępujący po ostatniej z nich przedłużamy aż do osi XX, a odcin-  
ek tak otrzymany na tej osi, pomnożony przez odległość biegunową,  
daje wielkość momentu statycznego danych sił względem osi XX.

Stąd wynika także bezpośrednio, że moment całego układu sił  
 $P_1, P_2, P_3$  równy jest iloczynowi  $ad \cdot H$ , gdyż:

$$M_{123} = -P_1 P_1 - P_2 P_2 + P_3 P_3 = -ab - bc + cd / H = ad \cdot H \dots \dots \dots 9b$$

Moment ten jest dodatni, gdyż odcinek  $ad$  skierowany jest z  
góry na dół.

Wiemy, że / o ile nie zachodzi wypadek pary sił / wypadkowa  
układu sił leży w punkcie przecięcia skrajnych boków wieloboku  
sznurowego. Jeśli zatem szukamy momentu układu sił ze względu na  
tę wypadkową, to suma odcinków na niej różna jest zera / gdyż su-



odcinków dodatnich równa jest sumie odcinków ujemnych/. Np. na rys. 52 moment siły 1 z 1. od punktu A / par. rys. 62/ równy jest zeru, a odcinek utworzony na niej promieniami skrajnymi równoległymi do osi i 50 równy jest zeru.

§ 18. Wykreślnie wyznaczenie momentu statycznego układu sił dowolnych względem dowolnego biegunu.

W zupełnie taki sam sposób, co w § 17 udowodnić można, że moment siły 1 z 1. od punktu A / par. rys. 62/ równy jest odcinkowi i mm na osi AX równoległej do siły 1 z 1. pomnożonemu przez odległość biegunową  $H_1$  odpowiedniej siły 1 z 1:

$$M_1 = mm \cdot H_1 \dots \dots \dots 10$$

Tak samo wartość otrzymamy dla sił następujących, wziętych pojedynczo, odległość biegunowa jest tutaj jednakową dla każdej siły i mm. Dla znalezienia momentu wszystkich sił 1 z 1 ... 15 zauważamy, że zamiast nich możemy wziąć wypadkową ich  $R$  i na niej obliczyć moment. Wynosić on będzie:

$$M_R = pr \cdot H \dots \dots \dots 11$$

Moment ten jest dodatni.

Zatem moment statyczny układu dowolnych sił 1 z 1 2 ... z 1 z 1 od punktu A znaleźć możemy w następujący sposób: przez 1 z 1 prowadzimy oś  $Ay$  równoległą do wypadkowej  $R$ , a drugą oś odcinka na tejże sił skrajnymi bokami wieloboku sznurkowego, pomnożoną przez odległość biegunową wypadkowej  $H$  daje moment statyczny wszystkich sił z 1 z 1 od punktu A.

Odległość biegunową uważać można także za siłę, a mianowicie za prostą, do wypadkowej składowych sił, określonych skrajnymi bokami wieloboku sił, t.j. sił I i V / par. rys. 42/ lub sił 1 z 1 i 1 z 105 / rys. 62/. Niechże zaś moment  $M = r \cdot H$ , przeto najlepiej jest przyjąć tę odległość biegunową w drzewce liczbic np. 1, 2, 4, 5, 10, 20 ton, co znacznie ułatwia rachunek. Ważne to jest zwłaszcza dla sił równoległych.

Wyżej, w § 14, oznaczyliśmy, że moment mierzy się w  $\text{kgm}$  / lub w  $\text{tm}$ , że zatem, aby otrzymać moment, trzeba pomnożyć siłę przez długość. Jeśli zatem we wzorze 11 / też 9 lub 10 / jeden mnożnik / najczęściej  $H$  / uważamy za siłę, to mnożnik drugi / zwykle odcinek  $pr$  / mierzyć musimy w jednostkach długości.

Niech np., odcinek  $pr$  odczytamy z skali długości, na długość 1,20 m, zaś odległość biegunową z skali sił  $H = 20$  ton, to moment będzie wyniósł  $M = H \cdot pr = 20 \text{ t} \cdot 1,2 \text{ m} = 24 \text{ tm} = 2400 \text{ kgm}$ . Zamiast jednak mnożyć w ten sposób, możemy uwzględniając skalę sił i skalę długości, przyjąć dla momentów nową, sztuczną, tak, aby odcinek  $pr$  można było od razu odczytać w jednostkach momentów / np. w  $\text{kgm}$  lub  $\text{tm}$  /. Długość wykreślającą w skali długości 1,20 m pomnożoną przez  $H = 20$  ton, przedstawić będzie teraz w skali momentów moment  $20 \text{ t} \cdot 1,00 \text{ m} = 20 \text{ tm}$ . Tę też długość określiliśmy na rys. 62 jako skalę momentów / dla odległości biegunowej  $H$  /.

Skala / sztuczna / momentów równa jest zatem iloczynowi skali długości przez biegunową mierzoną w jednostkach sił.

Jeżeli np. 1 cm w skali długości przedstawia 1 m, a dla odległości biegunowej przyjęliśmy 10 t, to w skali momentów otrzymamy siłę 10 tm.



NR 477

Przykład 23.

23. Jak wielki moment wywołują w rys. 62 siły  $P_4$  i  $P_5$  względem punktu A.

Wypadkowa siła  $P_4$  i  $P_5$  jest równoległa do linii 35 oznaczonej w wieloboku sił linią kropkowaną. Przewodzący więc przez punkt A linię  $Az$  równoległą do 35 i przedłużającą do niej promień wieloboku sznurówego równoległe do 30 i do 05, otrzymujemy odcinek stycznej/w skali długości/  $st = 0,88$  m. Odległość bieżunowa odpowiadająca siłom  $P_4$  i  $P_5$  / t.j. ich wypadkowej / wynosi  $H' = 22,4$  t. Siły  $P_4$  i  $P_5$  wywołują, przeto względem punktu A moment o wielkości  $M' = 22,4 \times 0,88$  m = 19,7 tm.

§ 19. Rachunkowe składowanie sił równoległych.

Z § 15 wynika, że w ogólności każda siła  $P_n$  na danej płaszczyźnie wywołuje około każdego punktu na tejże płaszczyźnie moment obrotu o wielkości  $P_n p_n$ , gdzie  $p_n$  oznacza prostą odległość siły od tego punktu. Ponieważ zaś układ sił można zastąpić jedną siłą wypadkową, przeto i całkowite działanie obrotowe czyli moment obrotu tej wypadkowej musi być równy sumie momentów wszystkich sił składowych około tego samego punktu / rys. 63 por. § 17 / czyli:

$$Rr = P_1 p_1 + P_2 p_2 + \dots + P_n p_n = \sum P p \dots\dots\dots 12$$

Udowodnić to da się w sposób następujący / por. rys. 64 /.

Niech  $P_1$  i  $P_2$  będą dwiema siłami równoległymi, które należy złożyć w wypadkową R, t. moment siły R względem dowolnego punktu A wynosi:

$$Rr = (P_1 + P_2) / r = P_1 r + P_2 r$$

$$\begin{aligned} Rr &= P_1 p_1 + P_1 / r - p_1 / + P_2 p_2 + P_2 / p_2 - r / \\ &= P_1 p_1 + P_2 p_2 + [P_1 / r - p_1 / - P_2 / p_2 - r /] \end{aligned}$$

$$\text{cio } \frac{r - p_1}{p_2 - r} = \frac{P_2}{P_1} \quad \text{według 7.}$$

$$\text{stad } P_1 / r - p_1 / = P_2 / p_2 - r / , \text{ a więc}$$

$$Rr = P_1 p_1 + P_2 p_2 \dots\dots\dots 12a$$

Podobnie przeprowadza się dowód dla większej ilości sił. Równanie 12 pozwala nam znaleźć rachunkowo wielkość i położenie wypadkowej układu sił równoległych. Otrzymamy tu bowiem, przyjmując zupełnie dowolnie punkt obrotu A / rys. 63 /.

$$Rr = P_1 p_1 + P_2 p_2 + \dots$$

$$\text{a stad } r = \frac{P_1 p_1 + P_2 p_2 + \dots}{R} \dots\dots\dots 12b$$

$$\text{gdzie } R = P_1 + P_2 + \dots \dots\dots 13$$



Niekiedy wygodnie jest przyjąć punkt obrotu na jednej z sił np. na  $F_1$ , a wtedy / rys.65/:

$$Rr = F_1 \cdot 0 + F_2' \cdot l_1 + F_2'' \cdot l_2 + \dots$$

$$r = \frac{F_2' \cdot l_1 + F_2'' \cdot l_2 + \dots}{F_1 + F_2 + F_3 + \dots} \quad \dots \dots \dots 12c$$

Również przeprowadzić się też rachunkowo rozkładanie sił równoległych na dwie / per. rys.7/ składowe. Mając np. rozłożyć siłę  $R$  / rys.40/ na składowe  $F_1$  i  $F_2$ , obioramy jako środek momentu punkt leżący na jednej z tych sił, np. na  $F_2$ . Wtedy moment siły  $F_1$  względem tego punktu jest zerem; otrzymamy zatem:

$$F_1 / a + b / = Rb$$

$$\text{a stąd } F_1 = \frac{b}{a+b} R \quad \dots \dots \dots 14$$

Wielkość siły  $F_2$  otrzymać możemy, przyjmując środek momentu na kierunku  $F_1$ .

$$\text{Otrzymamy wtedy: } F_2 / a + b / = Ra$$

$$\text{a stąd } F_2 = \frac{a}{a+b} R \quad \dots \dots \dots 14a$$

Łatwiej jednak znajdziemy ją z warunku, że suma sił składowych  $F_1$  i  $F_2$  musi być równa sile  $R$  czyli:

$$R = F_1 + F_2, \text{ a stąd } F_2 = R - F_1 \quad \dots \dots \dots 14b$$

Wstawiając wartość na  $F_1$  w równanie powyższe otrzymamy:

$$F_2 = R - \frac{b}{a+b} R = \frac{a}{a+b} R \quad \dots \dots \dots 14c$$

zatem tę samą wartość co we wzorze 14a.

## § 20. Rachunkowe składanie sił o różnych kierunkach nie przechodzących przez jeden punkt, a leżących na płaszczyźnie.

Jeśli mamy znaleźć drogą rachunkową wielkość i położenie wypadkowej układu sił o różnych kierunkach, a nie przechodzących przez jeden punkt, postępujemy w sposób następujący.

Przyjmujemy dowolny punkt jako bieżący momentu a zarazem przeprowadzamy przez niego dwie prostopadłe do siebie osi układu współrzędnych / X,Y/ i rozkładamy wszystkie siły na składowe w kierunkach X i Y. Następnie wyznaczamy  $R_x$  i  $R_y$ , wypadkowo składowych równoległych do osi X i Y, a to wypadkowie częściowo złożone w wypadkową  $R$  dadzą wypadkową wszystkich sił działających. Rachunkowo otrzymujemy:

./.

moment statyczny składowych równoległych do osi  $x$ , t.j. składowych poziomych:

$$P_1 y_1 \cos \alpha_1 + P_2 y_2 \cos \alpha_2 + \dots = R_x y = M_x \quad 15$$

moment statyczny składowych równoległych do osi  $y$ , t.j. składowych pionowych:

$$P_1 x_1 \sin \alpha_1 + P_2 x_2 \sin \alpha_2 + \dots = R_y x = M_y \quad 15a$$

gdzie  $R_x = P_1 \cos \alpha_1 + P_2 \cos \alpha_2 + \dots \quad 16$

$$R_y = P_1 \sin \alpha_1 + P_2 \sin \alpha_2 + \dots \quad 16a$$

Z równań tych znajdziemy:

$$x = \frac{P_1 x_1 \sin \alpha_1 + P_2 x_2 \sin \alpha_2 + \dots}{P_1 \sin \alpha_1 + P_2 \sin \alpha_2 + \dots} \quad 17$$

$$y = \frac{P_1 y_1 \cos \alpha_1 + P_2 y_2 \cos \alpha_2 + \dots}{P_1 \cos \alpha_1 + P_2 \cos \alpha_2 + \dots} \quad 17a$$

$x$  i  $y$  są współrzędnymi jednego punktu, przez który przechodzi wypadkowa  $R$ . Wielkość jej wynosi:

$$R = \sqrt{R_x^2 + R_y^2} \dots \dots \dots 18$$

## § 21. Równowaga układu sił na płaszczyźnie.

Jeżeli zachodzi równowaga sił na płaszczyźnie, to wypadkowa ich musi się równać zeru, a także moment wszystkich tych sił wobec dowolnego punktu na tej płaszczyźnie musi też być równy zeru. Wypadkowa sił równa się jednak zeru, jeżeli suma rzutów tych sił na dwie dowolne osi równa się zeru. Zazwyczaj bierzemy pod uwagę dwie osi współrzędnych, prostopadłe do siebie, mianowicie oś  $x$  poziomą i oś  $y$  pionową / por. § 10/. Otrzymamy wtedy trzy równania. mówią one, że równowaga sił zachodzi, jeżeli:

a/ Suma składowych pionowych równa się zeru:

$$\sum P \cos \alpha = \sum P_x = 0 \dots \dots \dots 19a$$

b/ suma składowych poziomych równa się zeru

$$\sum P \sin \alpha = \sum P_y = 0 \dots \dots \dots 19b$$

c/ suma momentów tych sił z uwagi na dowolny punkt równa się zeru / punkt ten obieramy tak, jak jest najdogodniej dla naszych obliczeń/:

$$\sum M = 0 \dots \dots \dots 19c$$

Dwa pierwsze z tych równań mówią, że belka, na którą to siły działają, nie ulega żadnemu przesunięciu, równanie trzecie, że nie ulega ona żadnemu obrotowi. Są to trzy t.zn. równania równowagi.

Postępując według § 20 otrzymamy zamiast trzeciego równania /  $\sum M = 0$  / dwa równania. Stody równania równowagi napiszemy w nast. formie:



$$\left. \begin{aligned} P_1 \cos \alpha_1 + P_2 \cos \alpha_2 + \dots &= \sum P \cos \alpha = \sum P_x = 0 \\ P_1 \sin \alpha_1 + P_2 \sin \alpha_2 + \dots &= \sum P \sin \alpha = \sum P_y = 0 \\ P_1 y_1 \cos \alpha_1 + P_2 y_2 \cos \alpha_2 + \dots &= \sum P y \cos \alpha = \sum M_x = 0 \\ P_1 x_1 \sin \alpha_1 + P_2 x_2 \sin \alpha_2 + \dots &= \sum P x \sin \alpha = \sum M_y = 0 \end{aligned} \right\} \dots 19a$$

Równowagę sił na płaszczyźnie można też zbadać wykreślnie przy pomocy wieloboku siłowego. § 12.

Przykłady 24 - 25.

24. Znaleźć wielkość i położenie wypadkowej układu sił podle rys. 43 / por. przykład 14/.

Jako bieżący momentu wzięliśmy punkt początkowy układu A, gdyż mamy podane wprost odległości sił od tego punktu. Wielkość wypadkowej R wynosi:

$$R = 1600 + 1400 + 1800 + 1200 = 6000 \text{ kg}$$

$$x = \frac{P_1 x_1 + P_2 x_2 + \dots}{R}$$

$$= \frac{1600 \cdot 0,9 + 1400 \cdot 2,5 + 1800 \cdot 3,3 + 1200 \cdot 4,6}{6000} = 2,69 \text{ m}$$

Ten sam wynik otrzymamy, biorąc momenty poszczególnych sił względem punktu leżącego np. jednej z nich np. z punktu A. Wtedy otrzymamy:

$$\begin{aligned} x &= \frac{P_1 \cdot 0 + P_2 / P_2 - P_1' + P_3 / P_3 - P_4 / + P_4 / 14 \cdot 14 /}{R} \\ &= \frac{1400 \cdot 1,6 + 1800 \cdot 2,4 + 1200 \cdot 3,7}{6000} = 1,79 \text{ m} \end{aligned}$$

Odległość wypadkowej od punktu A wynosi:  
 $x = 1,79 + 0,9 = 2,69 \text{ m}$ , zatem jak wyżej.

I zadaniu 20 znaleźliśmy wykreślnie wypadkową, o tej samej wielkości i tym samym położeniu. Różnica między odległościami, 1,80 m, a 1,79 m jest bardzo mała i nie ma znaczenia.

25. Dano są trzy siły równoległe  $P_1 = 400 \text{ kg}$ ,  $P_2 = 800 \text{ kg}$ ,  $P_3 = 700 \text{ kg}$ . Należy znaleźć ich wypadkową R i jej położenie. / por. zad. 18 i rys. 40/.

Dla znalezienia wypadkowej obliczymy moment względem jednej z sił np.  $P_3$ ; otrzymamy wtedy:

$$P_1 / 60 + 80 / + P_2 \cdot 80 - R r = 0$$

gdzie

$$R = P_1 + P_2 + P_3 = 400 + 800 + 700 = 1900 \text{ kg}; \text{ Zatem:}$$

$$r = \frac{1}{1900} / 400 \cdot 60 + 800 \cdot 80 / = 62 \text{ cm.}$$

./.

26. Dany jest układ sił jak w zadaniu 24. Należy znaleźć dwie siły równoległe A i B, przechodzące przez punkty M i N, a równoważące ten układ.

Jeżeli siły A i B mają być w równowadze z siłą R czyli z siłami  $F_1, F_2, F_3$ , to moment ich względem dowolnego punktu musi być równy i wprost przeciwny momentowi siły R. Obierzmy punkt ten na kierunku / nieznanej jeszcze / siły R, to otrzymamy:

$$A/20 + 60 + 80 + 70/ - R/62 + 70/ = 0$$

$$\text{a stąd: } a = \frac{R./62 + 70/}{20 + 60 + 80 + 70} = \frac{1900 \cdot 132}{230} = 1090 \text{ kg}$$

zaś  $P = R - A = 1900 - 1090 = 810 \text{ kg}$ , zatem wartości te są, co znaleziono wykreślić w przykładzie 18.

Jeżeli siły  $F_1, F_2, F_3$  działają na belkę podpartą siłami A i R, to te ostatnie nazywamy oddziaływaniami belki / por. § 3 i 23/.

## D. Środek ciężkości figur płaskich.

### § 22. Środek ciężkości.

Ważny pod uwagę jakąś powierzchnię o jakimkolwiek dowolnym kształcie, wyciętą np. z blachy, i podzielmy ją na wąskie równoległe paski w dowolny kierunku / rys. 66/. Każdy z tych pasków posiada po sobie ciężar, a zatem posiada siłę proporcjonalną do swojej powierzchni. Wypadkową ST tych wszystkich sił nazywamy siłą ciężkości.

Jeśli ciężary pasków zaczepimy lub jeśli w ogóle podział ich przeprowadzimy w innym kierunku, trzymamy w podobny sposób inną część ciężkości np. SU, przecinając się z poprzednią w p. S. Można udowodnić, że przez ten sam punkt S przechodzą wszystkie ciężkości danej figury; nazywamy go środkiem ciężkości.

Z powyższego wynika ogólny sposób znalezienia środka ciężkości. Dany przekrój dzieli się na dowolne części, najczęściej paski, których środki ciężkości są znane albo łatwo dać się wyznaczyć, zaczepia się w nich siły proporcjonalne do powierzchni pasków i znajduje wypadkową tych sił. Oznaczając przez  $F_1, F_2, \dots$  powierzchnie poszczególnych pasków, przez F powierzchnię całego przekroju, przez  $e_1, e_2, \dots$  odległość ich środków ciężkości od dowolnej podstawy, trzymamy / według wzoru 12/ na odległość e środka ciężkości całego przekroju od tej samej podstawy wzór:

$$e = \frac{F_1 e_1 + F_2 e_2 + \dots}{F} \quad \dots \dots \dots 20$$

Ten sam w tych samych punktach zaczepia się te same siły, ale w jakimś innym kierunku, czyli po prostu obraca się dany figurę i znów szuka wypadkowej. W punkcie przecięcia obu wypadkowych leży środek ciężkości przekroju. Bardzo ważne paski uważać można za linie proste, których środek ciężkości leży oczywiście w środku ich długości.