

INŻ. DR STEFAN BRYŁA

# PODREČZNIK STATYKI BUDOWLI

DLA ŚREDNICH SZKÓŁ TECHNICZNYCH

ZE 169 PRZYKŁADAMI I 307 RYSUNKAMI W TEKŚCIE  
ORAZ 31 TABLICAMI POMOCNICZEMI

POLECONY DO UŻYTKU SZKOLNEGO ROZPORZĄDZENIEM  
MINISTERSTWA WYZNAŃ RELIGIJNYCH I OŚWIECENIA PUBLICZNEGO  
Z DNIA 22-go STYCZNIA 1920 ROKU (NR. S. III. 5524/20)

WYDANIE DRUGIE ZMIENIONE I ROZSZERZONE

LWÓW I WARSZAWA — 1925  
NAKŁADEM KSIĘGARNI POLSKIEJ BERNARDA POŁONIECKIEGO

20.70

na praczke i mleko

25.-

624.04

25.  
 20  
 60  
 20.-  
 20  
 40  
 —  
 20  
 —  
 20  
 50



nr. 4600



~~II. 254~~

# SPIS RZECZY

## I. PODSTAWY STATYKI BUDOWLI

### A. Wstęp

|                                | Str. |
|--------------------------------|------|
| § 1. Pojęcia wstępne . . . . . | 1    |
| § 2. Pojęcie siły . . . . .    | 1    |
| § 3. Równowaga sił . . . . .   | 2    |
| § 4. Wypadkowa sił . . . . .   | 3    |

### B. Składanie i rozkładanie sił na płaszczyźnie

|   |    |
|---|----|
| § 5. Siły działające w jednej linii . . . . .                                     | 4  |
| § 6. Dwie siły działające na jeden punkt w różnych kierunkach . . . . .           | 5  |
| § 7. Dowolna ilość sił działających na jeden punkt w różnych kierunkach . . . . . | 6  |
| § 8. Równowaga kilku sił w jednym punkcie . . . . .                               | 7  |
| § 9. Rozkładanie sił . . . . .  | 8  |
| § 10. Rachunkowe składanie i rozkładanie sił . . . . .                            | 9  |
| Przykłady 1—17 . . . . .  | 12 |
| § 11. Siły o różnych kierunkach i punktach zaczepienia . . . . .                  | 20 |
| Przykłady 18—19. . . . .  | 21 |
| § 12. Wielobok sznurowy. . . . .  | 22 |
| § 13. Siły równoległe . . . . .   | 25 |
| Przykłady 20—26. . . . .  | 27 |

### C. Moment statyczny

|   |    |
|---|----|
| § 14. Para sił . . . . .  | 32 |
| § 15. Moment statyczny siły pojedynczej . . . . .                                 | 34 |
| Przykłady 27—30. . . . .  | 36 |
| § 16. Para sił jako wypadkowa układu sił . . . . .                                | 38 |
| Przykład 31 . . . . .   | 39 |
| § 17. Wykreślne wyznaczenie momentu statycznego układu sił równoległych . . . . . | 39 |

## VIII

|   | Str. |
|---|------|
| § 18. Wykreślne wyznaczenie momentu statycznego układu sił dowolnych względem dowolnego bieguna . . . . .           | 41   |
| Przykład 32 . . . . .   | 42   |
| § 19. Rachunkowe składanie sił równoległych . . . . .   | 43   |
| § 20. Rachunkowe składanie sił o różnych kierunkach nie przechodzących przez jeden punkt a leżących na płaszczyźnie | 44   |
| Przykłady 33—35 . . . . .   | 45   |

### D. Środek ciężkości figur płaskich

|  |    |
|--|----|
| § 21. Środek ciężkości . . . . .                               | 47 |
| § 22. Środki ciężkości pól niektórych figur płaskich . . . . . | 49 |
| Przykłady 36—41 . . . . .                                      | 50 |

### E. Belki najprostsze

|  |    |
|--|----|
| § 23. Wykreślne wyznaczenie oddziaływań, sił poprzecznych i momentów belki prostej obciążonej ciężarami skupionymi | 56 |
| § 24. Rachunkowe wyznaczenie sił poprzecznych i momentów dla układu ciężarów skupionych . . . . .                  | 61 |
| Przykłady 42—44 . . . . .  | 63 |
| § 25. Obciążenie jednostajne zupełne . . . . .   | 65 |
| § 26. Obciążenie jednostajne częściowe . . . . .   | 69 |
| Przykłady 45—51 . . . . .  | 72 |
| § 27. Belka wystająca czyli przewieszona . . . . .   | 79 |
| Przykłady 52—54 . . . . .  | 82 |
| § 28. Belka jednym końcem utwierdzona (wspornik) . . . . .   | 85 |
| Przykłady 55—57 . . . . .  | 87 |
| § 29. Obciążenie niejednostajne . . . . .  | 89 |
| Przykłady 58—63 . . . . .  | 94 |
| § 30. Belka ciągła . . . . .   | 97 |
| Przykłady 64—65 . . . . .  | 98 |

## II WYTRZYMAŁOŚĆ MATERJAŁÓW

### A. Wstęp

|                                |     |
|--------------------------------|-----|
| § 31. Pojęcia ogólne . . . . . | 101 |
|--------------------------------|-----|

### B. Wytrzymałość na rozciąganie i ściskanie

|  |     |
|--|-----|
| § 32. Wytrzymałość na rozciąganie (ciągnienie) i ściskanie (ciśnienie) . . . . . | 104 |
| Przykłady 66—71 . . . . .  | 107 |
| § 33. Spółczynnik bezpieczeństwa i naprężenie dopuszczalne . . . . .             | 108 |
| Przykłady 72—88 . . . . .  | 110 |



**C. Wytrzymałość na ścinanie**

Str.

|       |                                    |     |
|-------|------------------------------------|-----|
| § 34. | Wytrzymałość na ścinanie . . . . . | 115 |
| § 35. | Połączenia nitowane . . . . .      | 116 |
| § 36. | Obliczenie śrub . . . . .          | 120 |
|       | Przykłady 89—95 . . . . .          | 121 |

**D. Wytrzymałość na zginanie**

|       |  |     |
|-------|--|-----|
| § 37. | Obliczanie belek zginanych . . . . .   | 129 |
| § 38. | Rachunkowe wyznaczenie momentu bezwładności prostokąta . . . . .                     | 135 |
| § 39. | Moment bezwładności ze względu na oś równoległą do<br>pewnej osi ciężkości . . . . . | 136 |
|       | Przykłady 96—113 . . . . .   | 137 |
| § 40. | Elipsa bezwładności . . . . .  | 151 |
|       | Przykłady 114—116. . . . .   | 153 |
| § 41. | Wykreślne wyznaczenie momentu bezwładności . . . . .                                 | 155 |
|       | Przykłady 117—118 . . . . .  | 157 |
| § 42. | Naprężenia w belkach, gdy siły nie działają w płaszczyźnie<br>osi głównych . . . . . | 159 |
|       | Przykłady 119—120 . . . . .  | 160 |
| § 43. | Ugięcie belki . . . . .  | 161 |
|       | Przykłady 121—122 . . . . .  | 163 |

**E. Wytrzymałość złożona**

|       |  |     |
|-------|--|-----|
| § 44. | Wytrzymałość złożona na zginanie i rozciąganie lub ściskanie . . . . . | 164 |
| § 45. | Ściskanie i rozciąganie mimośrodowe . . . . .                          | 166 |
|       | Przykłady 123—125 . . . . .  | 167 |
| § 46. | Rdzeń (jądro) przekroju . . . . .                                      | 169 |
| § 47. | Wyznaczenie osi obojętnej . . . . .                                    | 173 |
| § 48. | Wyznaczenie rdzenia (jądra) przekroju . . . . .                        | 174 |
|       | Przykłady 126—129 . . . . .  | 175 |

**F. Wytrzymałość na wyboczenie**

|       |                                      |     |
|-------|--------------------------------------|-----|
| § 49. | Wytrzymałość na wyboczenie . . . . . | 177 |
|       | Przykłady 130—138 . . . . .          | 183 |

**III. BELKI KRATOWE I WIEŻY DACHOWE**

|       |   |     |
|-------|---|-----|
| § 50. | Ogólne uwagi o belkach kratowych . . . . .                      | 187 |
| § 51. | Ogólny ustrój dachów żelaznych . . . . .                        | 188 |
| § 52. | Obciążenie dachów . . . . .                                     | 190 |
| § 53. | Obliczanie dachów żelaznych . . . . .                           | 191 |
| § 54. | Wyznaczanie oddziaływań . . . . .                               | 195 |
| § 55. | Wykreślne wyznaczanie sił wewnętrznych belki kratowej . . . . . | 196 |

|   | Str. |
|---|------|
| § 56. Wyznaczanie oddziaływań metodą rachunkową . . . . .         | 201  |
| § 57. Rachunkowe wyznaczanie sił wewnętrznych w prętach . . . . . | 202  |
| Przykłady 139—143 . . . . .                                       | 205  |

## IV. MURY I SKLEPIENIA

### A. Mury wolno stojące

|  |     |
|--|-----|
| § 58. Stateczność (stałość) ciał . . . . .     | 215 |
| Przykłady 144—146 . . . . .                    | 218 |
| § 59. Tarcie . . . . v . . . . .               | 219 |
| Przykłady 147—149 . . . . .                    | 221 |
| § 60. Mury wolno stojące . . . . .             | 222 |
| Przykłady 150—151 . . . . .                    | 224 |
| § 61. Obliczanie kominów fabrycznych . . . . . | 227 |
| Przykłady 152—153 . . . . .                    | 231 |

### B. Sklepienia

|  |     |
|--|-----|
| § 62. Pojęcia ogólne . . . . .   | 236 |
| § 63. Wyznaczenie linii ciśnienia dla obciążenia symetrycznego . . . . . | 237 |
| Przykłady 154 . . . . .  | 243 |
| § 64. Sklepienie obciążone niesymetrycznie . . . . .                     | 244 |
| Przykład 155 . . . . .   | 246 |
| § 65. Stateczność (stałość) przyczółków i filarów murowanych . . . . .   | 248 |
| Przykłady 156—157 . . . . .  | 248 |

### C. Budowle ziemne

|   |     |
|---|-----|
| § 66. Napór (parcie) wody . . . . .                               | 250 |
| Przykłady 158—159 . . . . .                                       | 252 |
| § 67. Napór (parcie) ziemi . . . . .                              | 253 |
| § 68. Wyznaczenie płaszczyzny odłamu . . . . .                    | 255 |
| § 69. Wykreślne wyznaczenie naporu ziemi . . . . .                | 257 |
| § 70. Obliczanie przyczółków mostowych . . . . .                  | 260 |
| Przykłady 160—161 . . . . .                                       | 262 |
| § 71. Wzory rachunkowe na napór ziemi na ścianę pionową . . . . . | 265 |
| Przykłady 162—165 . . . . .                                       | 267 |
| § 72. Mury oporowe . . . . .                                      | 268 |
| § 73. Fundamenty . . . . .  | 269 |
| Przykłady 166—169 . . . . .                                       | 276 |

## V. ZAKOŃCZENIE

|   |     |
|---|-----|
| § 74. Dokładność obliczeń statycznych . . . . . | 279 |
|---|-----|

## VI. TABLICE

|  | Str. |
|--|------|
| 1. Spółczynniki sprężystości $E$ w $\text{kg/cm}^2$ . . . . .                  | 281  |
| 2. Ciężar własny najważniejszych materiałów . . . . .                          | 281  |
| 3. Ciężar i kąt tarcia różnych gatunków ziemi . . . . .                        | 283  |
| 4. Kąt tarcia niektórych materiałów sypkich . . . . .                          | 284  |
| 5. Ciężar własny stropów . . . . .   | 284  |
| 6. Obciążenia zmienne (ruchome) stropów . . . . .                              | 285  |
| 7. Ciężar własny pokrycia dachowego . . . . .                                  | 287  |
| 8. Ciężar własny dachów . . . . .  | 287  |
| 9. Obciążenie zmienne dachów . . . . .   | 288  |
| 10. Naprężenia dopuszczalne w budownictwie lądowym . . . . .                   | 289  |
| 11. Momenty bezwładności przekrojów . . . . .                                  | 293  |
| 12. Momenty bezwładności i momenty wytrzymałości belek prostokątnych . . . . . | 294  |
| 13. Dwuteowniki normalne, profile niemieckie . . . . .                         | 296  |
| 14. „ „ „ szerokokostopowe Greya, profile niemieckie . . . . .                 | 297  |
| 15. Dwuteowniki, profile austriackie . . . . .                                 | 299  |
| 16. Ceowniki, profile niemieckie . . . . .                                     | 300  |
| 17. Ceowniki, profile austriackie . . . . .                                    | 301  |
| 18. Kątowniki (kątowniki) równoramienne, profile niemieckie . . . . .          | 302  |
| 19. „ „ „ równoramienne, profile austriackie . . . . .                         | 304  |
| 20. Kątowniki nierównoramienne, profile niemieckie . . . . .                   | 308  |
| 21. „ „ „ profile austriackie . . . . .  | 310  |
| 22. Teowniki (T-ówki), profile niemieckie . . . . .                            | 313  |
| 23. Teowniki, profile austriackie . . . . .                                    | 314  |
| 24. Cwierćkołowniki (cwierćkołowniki), profile austriackie . . . . .           | 315  |
| 25. Cwierćkołowniki, profile niemieckie . . . . .                              | 316  |
| 26. Rozstawienie dwu ceowników $g$ dla $I_x = I_y$ . . . . .                   | 316  |
| 27. Słupy żeliwne . . . . .  | 317  |
| 28. Tablica śrub . . . . .   | 318  |
| 29. Tablica nitów . . . . .  | 319  |
| 30. Spółczynniki zmniejszające na wyboczenie . . . . .                         | 320  |



27 11 + 40.-

chleb i papier wlepisz, sacharyna ma smolada, out 100.

chleb ma smolada 100. 20.-

chleb 25.-

chleb 20.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

chleb 25.-

Kura 80 -

Kura 56 -

Kura 30 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

Kura 25 -

# ERRATA

| Strona | wiersz                            | od   | zamiasc:                                       |
|--------|-----------------------------------|------|--|
| 28     | 15                                | góry | rys. 58  |
| 29     | na rys 59 pra-<br>wa skrajna sita |      | $P_2$  |
| 60     | 1                                 | dołu | $af$   |
| 61     | 9                                 | "    | ${}_1P$  |
| 69     | 17                                | góry | $cb_1$   |
| 69     | 18                                | "    | $ac$   |
| 69     | 1                                 | dołu | $P=1$  |
| 71     | 8                                 | góry | $\frac{pa(2l-a)}{2}$                           |
| 71     | 8                                 | "    | $\frac{pa^2(2l-a)}{8l}$                        |
| 79     | 13                                | "    | $fg$   |
| 79     | 14                                | "    | $gf$   |
| 79     | 5                                 | dołu | $mO$   |
| 80     | 2                                 | góry | $b_0b'$  |
| 80     | 3                                 | "    | $ab'b''c''c'd'd''f''f'e''$                     |
| 80     | 10                                | "    | $gf$   |
| 80     | 16                                | "    | (np. $b_1g_1 = bg$ )                           |
| 80     | 17                                | "    | (np. $d_1h_1 = dh$ )                           |
| 80     | 18                                | "    | $af$   |
| 80     | 18                                | "    | dodatknie                                      |
| 80     | 18                                | "    | ujemne   |
| 80     | 17                                | dołu | $\Sigma PO_1$                                  |
| 80     | 5                                 | "    | $P_1 = pl$                                     |
| 80     | 2                                 | "    | $ac$   |
| 81     | 3                                 | góry | 30   |
| 81     | 10                                | "    | $\left(1\frac{1}{2} \frac{l_1}{2l} + 1\right)$ |
| 82     | 11                                | dołu | 2000 (100 + 150)                               |
| 83     | 5                                 | "    | ujemnego                                       |
| 83     | 1                                 | "    | M  |

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15

cuagell 15



| Strona | wiersz               | od               | zamiast:   | ma być:  |
|--------|----------------------|------------------|--|--|
| 92     | 5                    | dołu             | $-\frac{1}{2}P_2\frac{b}{2}$   | $-\frac{1}{2}P_2\frac{b}{4}$   |
| 92     | 4                    | "                | $-\frac{1}{2}bp\frac{b}{2}$  | $-\frac{1}{2}bp\frac{b}{4}$  |
| 92     | 3                    | "                | $\frac{a}{3}(a+\frac{3}{2}b)p$   | $\frac{p}{24}(8a^2+12ab+3b^2)$   |
| 93     | 17                   | góry             | $Pa$   | $Pa$   |
| 93     | 17                   | "                | $p\frac{a^2}{2}$   | $p\frac{a^2}{2l}$  |
| 93     | 11                   | dołu             | $-0.128Pl$   | $=0.128Pl$   |
| 94     | 2                    | góry             | $\frac{1}{3}\frac{Px^2}{l^2}$  | $\frac{1}{3}\frac{Px^2}{l^2}$  |
| 103    | 5                    | dołu             | ściskanie  | ściskanie  |
| 103    | 4                    | "                | sworzni  | sworznie   |
| 105    | 21                   | góry             | <b>T</b>   | <b>T</b>   |
| 105    | 22                   | "                | //   | <b>T</b>   |
| 105    | 23                   | "                | <b>T</b>   | //   |
| 105    | 24                   | "                | //   | <b>T</b>   |
| 105    | 25                   | "                | <b>T</b>   | //   |
| 105    | 26                   | "                | //   | <b>T</b>   |
| 105    | 30                   | "                | Piaskowioć   | Piaskowiec   |
| 109    | 14                   | dołu<br>skreślić | Tabliczka naprężeń dopuszczalnych podana<br>jest osobno.                           |  |
| 113    | oznaczenie<br>strony |                  | 131  | 113  |
| 117    | 12                   | góry             | uległy   | uległby  |
| 117    | 16                   | "                | (rys. 159)   | (rys. 155)   |
| 118    | 14                   | "                | $c=2d$   | $e=2d$   |
| 132    | 5                    | "                | $\sum_a$   | $\sum f'y'$  |
| 173    | 17                   | dołu             | p. S w punktach  | punktu S od punktu   |
| 201    | 11                   | "                | AC   | AF   |
| 217    | 8                    | "                | $\frac{1}{5}$  | 1,5  |
| 219    | 1                    | "                | suche smarowane  | smarowane  |
| 224    | 13                   | "                | Przykład 150   | Przykłady 150 i 151.   |
| 256    | 17                   | dołu             | $90^\circ-(\varphi+\varepsilon)+r+90^\circ+$<br>$+(\varphi+\varepsilon)=180^\circ$ | $90^\circ-(\varphi+\varepsilon)+r+90^\circ-$<br>$-(\varphi-\varepsilon)=180^\circ$ |
| 259    | 5                    | góry             | acd  | acd  |
| 275    | 7                    | "                | $\frac{1}{24}(b^3-3bb_1+2b_1^3)\sigma_g$   | $\frac{b^4-b^3b_1-5b^2b_1^2-b_1b^3+2b_1^4}{24(b+b_1)}$                             |

# I. Podstawy statyki budowli.

## A. Wstęp.

### § 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, czyli zespołem, zeskładem. Taką konstrukcją jest więc np. most żelazny, 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 zniweczyły wytrzymałości, mocy konstrukcji. Wskutek tych t. zw. sił zewnętrznych (obciążeń) powstają w budowli 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 te 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.

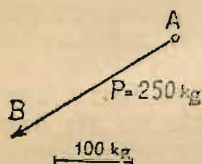
### § 2. Pojęcie siły.

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

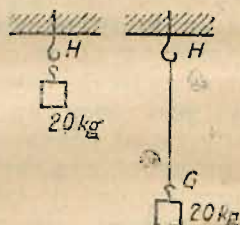
Dla określenia wielkości siły należy porównać ją z inną znaną powszechnie siłą, czyli z t. zw. jednostką siły. Za taką jednostkę przyjmuje się zwykle przy mniejszych siłach 1 kg, przy większych 1 t (= 1000 kg). Np. siła pionowa  $P = 250$  kg oznacza, że siła  $P$  działa tak samo, jak działałby ciężar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

Aby siłę dokładnie oznaczyć, trzeba znać nie tylko jej 1) wielkość, ale także jej 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. niech 1 cm przedstawia 100 kg, to dla oznaczenia siły 250 kg użyjemy prostej o długości 2,5 cm. Kierunek, w którym siła działa, czyli t. zw. zwrot (tok) siły, znaczy się strzałką, skierowaną w tymże kierunku (rys. 1). 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



Rys. 1.



Rys. 2 i 3.

działającą  $A$  do  $B$ , natomiast  $BA$  oznaczałoby siłę działającą od  $B$  do  $A$ . Punkt zaczepienia leżeć musi oczywiście na kierunku siły; można go jednak dowolnie wzdłuż niego przesuwac.

Poznać to możemy z rys. 2 i 3. Ciężar 20 kg zawieszony tuż przy haku  $H$  ciągnie go z tą samą siłą, co także ciężar zawieszony na sznurku długim  $HG$  (rys. 3), a więc zaczepiający dużo niżej.

Używając słowa „kierunek siły” mamy zwykle na myśli „zwrot siły”.

### § 3. Równowaga sił.

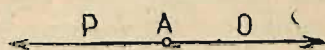
Jeśli w punkcie  $A$ , w którym działa siła  $P$ , zaczepimy siłę równą, a wprost przeciwną tej sile, np. siłę  $O$  (rys. 4), to ruch punktu  $A$  nie nastąpi, a stan taki nazywamy równowagą sił.

W myśl § 2 równowaga nastąpi też, gdy równe, a wprost przeciwne siły działają nie w tym samym punkcie, ale w dwu



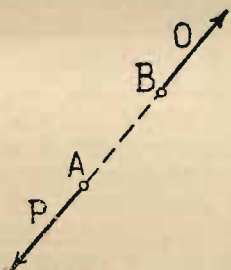
różnych punktach, leżących jednak na kierunku obu sił. Siłę  $O$  (rys. 5) można bowiem, przesunąć do punktu  $A$  i zrównoważyć ją z siłą  $P$  równą, a wprost przeciwną.

Wyżej powiedzieliśmy, że każda konstrukcja budowlana musi być w równowadze. Wynika stąd, że siłom na nią dzia-

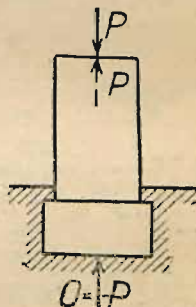


Rys. 4.

łającym (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 oddziały-



Rys. 5.



Rys. 6.

waniami, odporami lub reakcjami. Np. słup (rys. 6) obciążony u góry siłą  $P$  wywołuje u dołu reakcję gruntu  $O=P$ . Również wewnątrz samego ciała powstaje przeciw-  
działanie równe i przeciwne sile  $P$ .

#### § 4. Wypadkowa sił.

Na konstrukcję budowlaną działa zwykle nie jedna siła, ale równocześnie większa ilość sił zewnętrznych i to często działających na różne punkty. Zamiast uwzględnić je wszystkie po kolei w obliczeniu, staramy się dla uproszczenia roboty znaleźć taką jedną siłę, któraby 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 swem działaniu są jej równowarte czyli rozłożyć ją na składowe.

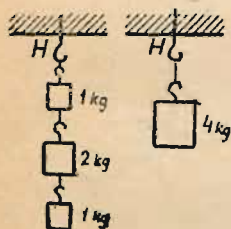
Przy rozwiązywaniu obu tych zadań trzeba wziąć pod uwagę czy siły zaczepiają w jednym i tym samym punkcie czy też w różnych punktach, oraz czy działają w jednym i tym samym kierunku czy też w różnych kierunkach. Z kolei zajmiemy się więc składaniem i rozkładaniem sił dla poszczególnych wypadków.

## 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:

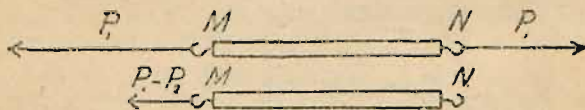
$$R = P_1 + P_2 + P_3 + \dots \dots \dots 1$$



Rys. 7 i 8.

Por. rys. 7 i 8. Hak  $H$  ciągnięty jest tą samą siłą  $R = 4$  kg bez względu na to, czy zaczepione 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  $-$ .



Rys. 9 i 10.

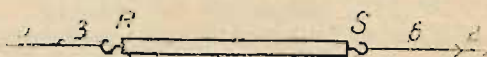
Np. pręt  $MN$ , na który działają siły  $P_1 = 30$  kg i  $P_2 = 20$  kg ciągnięty jest w kierunku siły większej, t. j.  $P_1$  z siłą  $R = P_1 - P_2 = 30 - 20 = 10$  kg (rys. 9 i 10).

Przy większej ilości sił zasada składania pozostaje ta sama. Np. dla rys. 11 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.

Rys. 11.

Jeśli suma sił, działających w jednym kierunku, równa się sumie sił, działających w kierunku przeciwnym, to wypadkowa  $R=0$ , czyli następuje równowaga. Np. pręt  $RS$  (rys.



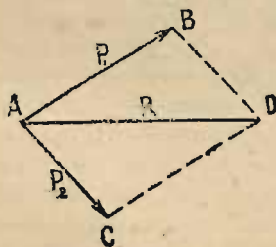
Rys. 12.

12) nie poruszy się wcale; albowiem w prawo ciągnie go siła  $2+6=8$  kg, w lewo zaś  $3+5=8$  kg, a wypadkowa  $R=(2+6)-(3+5)=8-8=0$ .

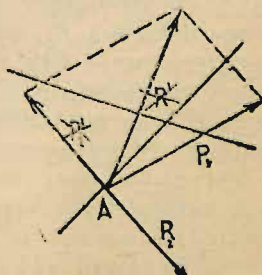
### § 6. Dwie siły działające na jeden punkt w różnych kierunkach.

Jeśli na dany punkt  $A$  (rys. 13) działają dwie siły o kierunkach, tworzących ze sobą pewien 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 równoległobokiem sił.

Aby uniknąć pomyłek przy wyznaczaniu położenia siły wypadkowej  $R$ , należy przyjąć w wykresie obie siły działające od węzła, t. j. jak na rys. 13., a nie jak na rys. 14.



Rys. 13.



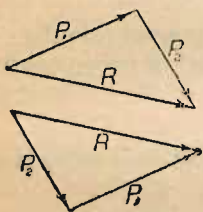
Rys. 14.



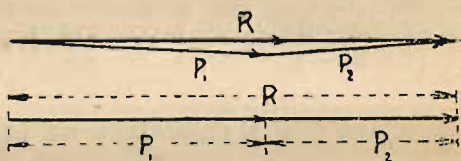
Wtedy dla sił odniesionych w ten sposób od punktu  $A$ , kierunek wypadkowej będzie też od  $A$ , a zatem ku przeciwnemu wierzchołkowi  $D$  równoległoboku sił. Na rys. 14 odniesiono jedną siłę od siły  $A$ , drugą do  $A$ , a więc i wypadkowa  $R'$  została znaleziona błędnie.

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. 15 i 16).

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



Rys. 15 i 16.



Rys. 17 i 18.

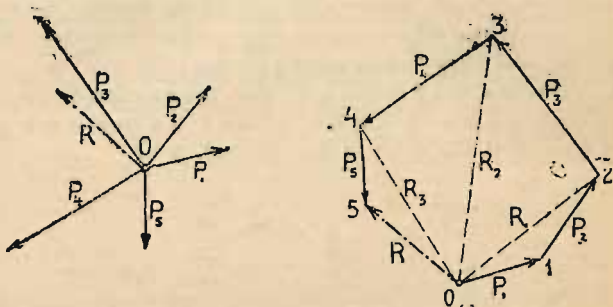
**Uwaga:** Dla sił, zamykających sobą bardzo ostry kąt, długość wypadkowej jest prawie równa sumie długości składowych (por. rys. 17), a ze zmniejszaniem się tego kąta aż do zera (t. j. dla sił idących w jednym i tym samym kierunku) równoległobok, względnie trójkąt sił przechodzi w jedną linię o długości równej sumie obu składowych, a więc identyczną z omówioną w § 5 (rys. 18).

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

Jeśli w danym punkcie działa większa ilość sił, to postąpimy w sposób następujący (rys. 19 i 20).

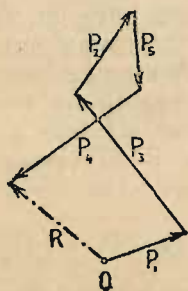
Składamy dowolne dwie siły np.  $P_1$  i  $P_2$  wedle rys. 15 (§ 6) w wypadkową  $R_1$ , następnie  $R_1$  i  $P_3$  w wypadkową  $R_2$ , która zastępuje więc siły  $P_1$ ,  $P_2$  i  $P_3$ ; idąc dalej w ten sposób dochodzimy do ostatniej siły  $P_5$ , która złożona z wypadkową  $R_3$  daje siłę  $R$  jako wypadkową wszystkich sił  $P_1... P_5$ . Z rys. 20 widać jednak, że rysowanie wypadkowych częściowych  $R_1$ ,  $R_2$ ,  $R_3$ , jest zbyteczne; wystarczy bowiem poczynając od punktu  $A$  odnieść wszystkie siły  $P_1... P_5$  w odpowiednich kierunkach. Otrzymany w ten sposób ciąg odcinków 0123450 nazywamy ciągiem sił lub wielobokiem sił, a prostą łączącą punkt początkowy 0 tego ciągu z punktem końco-

wym 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

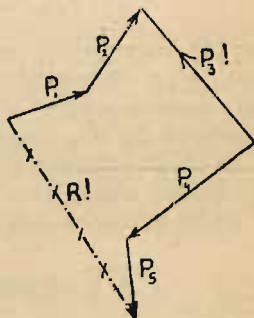


Rys. 19 i 20.

sił; należy tylko pamiętać, aby siły odnosić we właściwym kierunku, t. j. odpowiednio do strzałki. Np. na rys. 21 otrzymaliśmy wypadkową o wielkości dobrej mimo zmienionego



Rys. 21.



Rys. 22.

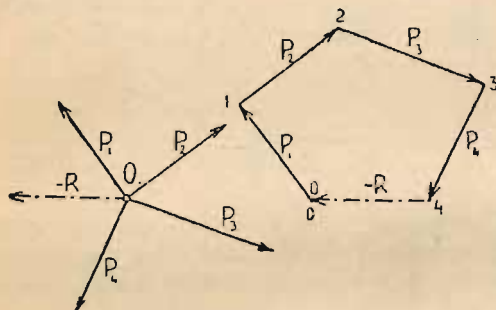
porządku, natomiast na rys. 22, wypadkowa ma fałszywą wielkość i kierunek, gdyż  $P_3$  zostało odmierzone w kierunku przeciwnym.

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

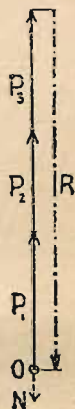
Ponieważ wypadkowa  $R$  działa tak samo, jak wszystkie jej składowe razem wzięte, przeto dla zrównoważenia tych

składowych wystarczy zaczepić w punkcie  $O$  (rys. 23) siłę równą, a wręcz przeciwną wypadkowej. Jeśli zatem wypadkowa ma wielkość  $R$ , a kierunek  $04$  (od  $0$  do  $4$ ), to siła równoważąca musi mieć wielkość  $-R$ , a kierunek  $40$  (od  $4$  do  $0$ ). Jeśli tę siłę  $40$  włączymy teraz w ciąg sił, to przy uwzględnieniu stałego kierunku strzałek będzie nim  $012340$ , t. j. punkt początkowy zejdzie się z końcowym. Wielobok (ciąg) taki nazywamy zamkniętym.

Dla równowagi kilku sił przechodzących przez jeden punkt musi zamknąć się zatem odpowiedni ciąg sił.



Rys. 23.



Rys. 24.

Jeśli w tej samej linii prostej działa parę sił, to równowaga nastąpi, gdy zaczepimy siłę  $-R$  równą sumie algebraicznej sił działających, ale o znaku przeciwnym. Por. rys. 24, odsunięto tu dla lepszego uwydatnienia 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 kreskowaną.

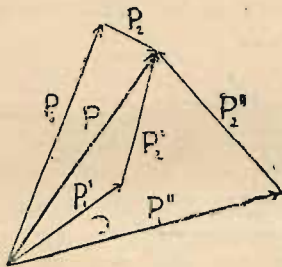
## § 9. Rozkładanie sił.

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. 25), 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. Sprowadza się ono wogóle do zbudowania trójkąta (trójkąta sił) z danych trzech części składowych, mianowicie: w wypadku a) z jednego boku, t. j. wielkości siły  $P$  i z kierunków obu

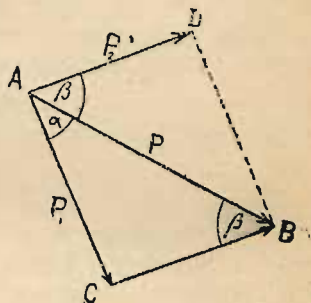


pozostałych boków, (sił składowych), w wypadku b) z dwu boków i ich kierunków czyli kąta między nimi zawartego; w wypadku c) zachodzącym bardzo rzadko w praktyce, z trzech boków.

Zwykle dane 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. 26) kreślimy trójkąt o bokach  $AC$  i  $CB$  równoległych do danych kierunków; długości  $AC$  i  $CB$  otrzymane w ten sposób dają nam wprost wielkość sił  $P_1$  i  $P_2$ .



Rys. 25.



Rys. 26.

**Uwaga.** Siła  $P_2$  o wielkości  $CB$  działa nie w punkcie  $C$ , ale w  $A$ , tak, że  $CB$  daje tylko jej wielkość i kierunek, ale nie położenie. Aby więc uniknąć pomyłek, najlepiej trójkąt sił zrobić osobno, a od punktu  $A$  wykreślić siły składowe  $P_1$  i  $P_2$  równe i równoległe do sił znalezionych z tego osobno nakreślonego trójkąta sił. Również przez narysowanie równoległoboku sił (a nie trójkąta) unika się tej pomyłki.

## § 10. Rachunkowe składanie i rozkładanie sił.

Weźmy pod uwagę siłę  $P$  i przyjmijmy dowolny układ prostopadłych osi współrzędnych  $x y$  (rys. 27). Jeżeli siłę  $P$  mamy rozłożyć na dwie składowe równoległe do tych osi, to z trójkąta  $ABC$  otrzymamy na wielkość obu składowych wzór:

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

Wielkości  $P'$  i  $P''$  są zarazem rzutami siły  $P$  na osi współrzędnych.

Wzory 2 posłużą również do wyznaczenia wypadkowej układu sił  $P_1, P_2, \dots$  (por. rys. 28). Przyjmijmy znów dowolny układ prostopadłych osi współrzędnych  $x y$  i odnosząc siły  $P_1, P_2, \dots$  jedna po drugiej wedle § 7 odrzucimy 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:

$$R_x = P_1 \cos a_1 + P_2 \cos a_2 + \dots = P'_1 + P'_2 + \dots \quad \left. \begin{array}{l} \\ \\ \end{array} \right\} \dots 3$$

$$R_y = P_1 \sin a_1 + P_2 \sin a_2 + \dots = P''_1 + P''_2 + \dots \quad \left. \begin{array}{l} \\ \\ \end{array} \right\} \dots 3$$

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;

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

Kierunek jej określa się równaniem:

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

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. 28 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:

$$R_x = 0 \quad R_y = 0 \dots \dots \dots 6$$

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

Jeżeli np. siły  $P_1 \dots P_5$  rzucone na dwie dowolne osi  $xx$  i  $x'x'$  (rys. 29), dadzą dla obu tych osi sumę rzutów równą zeru, to pozostają one między sobą w równowadze.

Najwygodniej jest przyjmować dwie osie prostopadłe do siebie; zazwyczaj przyjmujemy też jedną z nich pionową, drugą poziomą. Wtedy zasada powyższa brzmi;

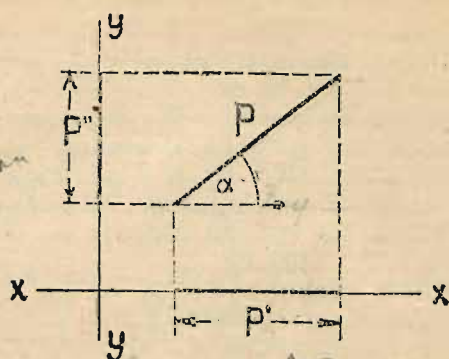
Dla równowagi sił przechodzących przez jeden punkt suma składowych poziomych sił, oraz suma składowych pionowych muszą być równe zeru, dla każdej osi z osobna.

Czasem zamiast rzuć, wygodniej jest znaleźć wielkość wypadkowej lub składowej na podstawie wykresu, uwzględniając prawa rozwiązywania trójkąta.

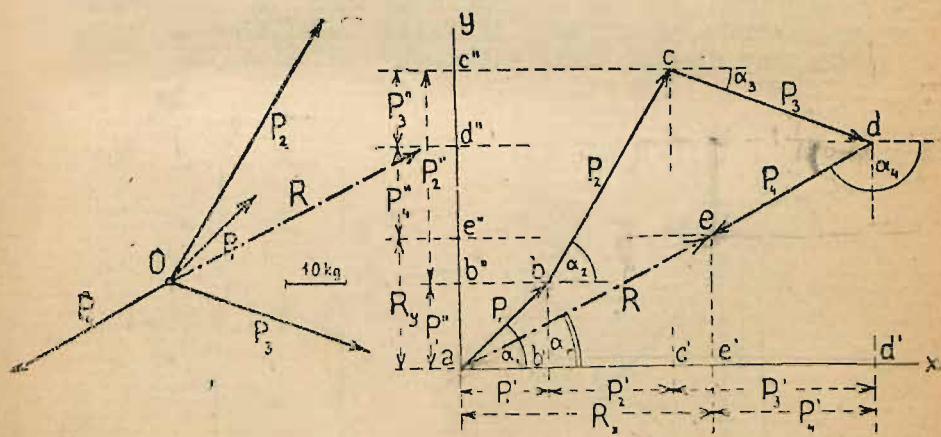
Dla dwu sił otrzymamy wtedy:

$$R = \sqrt{P_1^2 + P_2^2 - 2 P_1 P_2 \cos a} \dots \dots \dots 4a$$

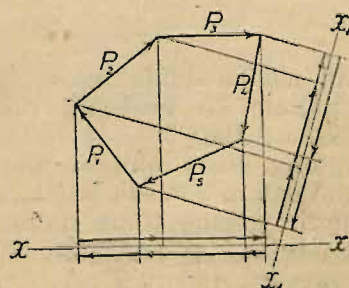
(Por. też przykład 16).



Rys. 27.



Rys. 28.



Rys. 29.

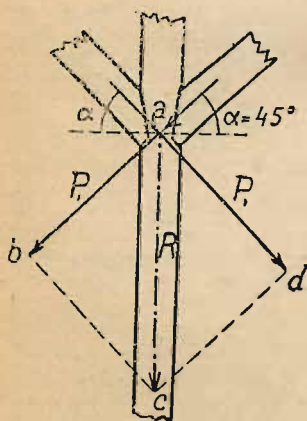


## Przykłady 1–17.

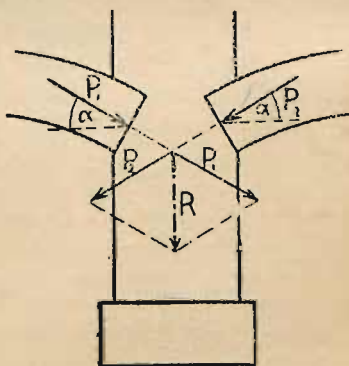
1. Na pal mostowy przenoszą się obustronnie z zastrzałów nachylonych pod kątem  $45^\circ$  siły  $P_1 = P_2 = 2400$  kg. Z jaką siłą cisną one na słup? (rys. 30).

a) Rozwiązanie wykresne: Przyjmujemy, że 1 cm rysunku przedstawia np. 1000 kg, odcinamy w przedłużeniu kierunków  $P_1$  i  $P_2$  siły 2400 kg, t. j. po 2,4 cm i składamy je według § 6. Długość przekątnej  $ac$  odczytana w podziale sił daje wypadkową. Na rys. 30 długość  $ac$  wynosi 3,4 cm, zatem wypadkowa  $R = 3400$  kg.

b) Rozwiązanie rachunkowe: Z wzoru 3 znajdziemy:  $R_y = P_1 \sin \alpha_1 + P_2 \sin \alpha_2 = 2 P \sin 45^\circ = 2 \cdot 2400 \cdot 0,707 = 3394$  kg  $= R$ . (Składowa  $R_x = P_1 \cos \alpha_1 - P_2 \cos \alpha_2 = 0$ , więc  $R_y = R$ ). W porównaniu z wynikiem, jaki otrzymaliśmy w wykresie, mamy o 6 kg mniej. Błąd ten musiał się wkraść wskutek nieuniknionej niedokładności rysunku, jest jednak tak mały, że uwzględniać go nie potrzeba, tembardziej, że wyniki rachunkowe z reguły zaokrąglamy dla uzyskania większej przejrzystości rachunku.



Rys. 30.



Rys. 31.

2. Obliczyć, jak wielka siła przenosi się na ten sam słup, jeśli zestrzały nachylone do poziomu pod kątem  $\alpha = 30^\circ$ . Otrzymamy tu  $R = R_y = 2 P \sin 30^\circ = 2 \times 2400 \times \frac{1}{2} = 2400$  kg.

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

Zadanie to rozwiązuje się tak samo, jak zadanie 1; wykresnie otrzymujemy  $R = 1600$  kg (rys. 31). Rachunkowo:  $R = 2 P \sin 30^\circ = 2 \cdot 1600 \cdot \frac{1}{2} = 1600$  kg.

4. Filar ceglany, jak na przykładzie 3, waży  $G=9200$  kg. Jak wielką siłą ciśnie filar na grunt?

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

5. Na mur pionowy o ciężarze  $C=6000$  kg ciśnie sklepienie pod kątem  $\alpha=30^\circ$  z siłą  $P=1000$  kg. Znaleźć całkowite ciśnienie na fundament muru ab. (rys. 32).

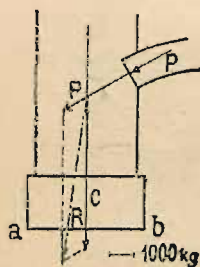
Rachunkowo otrzymujemy (z wzoru 3):

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

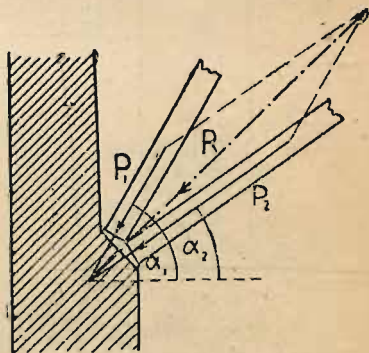
$R_y=6000 \sin 90^\circ + 1000 \sin 30^\circ = 6000 \cdot 1 + 1000 \cdot 0,5 = 6500$  kg, a zatem wypadkowa z wzoru 4:

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

6. Na filar mostowy działają jednostronnie zastrzały wiązania rozporowego podwójnego  $P_1=2500$  kg,  $P_2=4000$  kg,



Rys. 32.



Rys. 33.

przyczem kąty nachylenia ich do poziomu, wynoszą  $\alpha=60^\circ$ ,  $\alpha_2=35^\circ$ . Znaleźć ich parcie na filar (rys. 33).

$$R_x = 2500 \cos 60^\circ + 4000 \cos 35^\circ = 1250 + 3270 = 4520 \text{ kg}$$

$$R_y = 2500 \sin 60^\circ + 4000 \sin 35^\circ = 2170 + 2300 = 4470 \text{ kg}$$

Całkowite parcie na filar:

$$R = \sqrt{4520^2 + 4470^2} = \sqrt{204304 + 199809} = 6360 \text{ kg.}$$

Kąt nachylenia parcia wypadkowego do poziomu:

$$\operatorname{tg} \alpha = \frac{R_y}{R_x} = \frac{4470}{4520} = 0,989 \quad \alpha = 44^\circ 42'$$

7. Na komin działa w środku wysokości pozioma siła wiatru  $W=200$  kg, starając się wywrócić go około krawę-

dzi A; siłę tej przeciwdziała ciężar kominu  $C = 1500$  kg starając się utrzymać go w stałości. Należy znaleźć wypadkową (rys. 34).

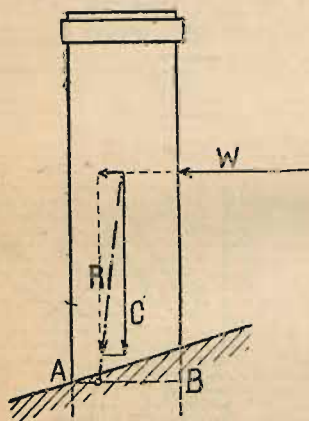
Wykreślnie otrzymamy z równoległoboku sił wypadkową  $R$  o wielkości 1510 kg, przechodzącą jeszcze przez podstawę  $AB$  kominu. Komin więc nie wywróci się.

Rachunkowo:

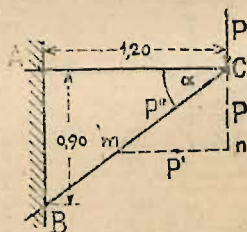
$$R = \sqrt{200^2 + 1500^2} = 1513 \text{ kg.}$$

8. Znaleźć rachunkowo wypadkową sił przedstawionych na rys. 27 i 28, przyczem:

$$\begin{aligned} P_1 &= 20 \text{ kg}, & P_2 &= 40 \text{ kg}, & P_3 &= 35 \text{ kg}, & P_4 &= 30 \text{ kg} \\ \alpha_1 &= 45^\circ, & \alpha_2 &= 60^\circ, & \alpha_3 &= -20^\circ, & \alpha_4 &= -150^\circ. \end{aligned}$$



Rys. 34.



Rys. 35.

Stąd:

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

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

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

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

$$\alpha = 26^\circ 56'$$

9. Chodnik wspiera się na wsporniku  $ABC$ , umieszczonym w murze (rys. 35). Znaleźć siły wewnętrzne w prętach wspornika, jeśli na  $C$  przenosi się ciężar  $P = 800$  kg.



Z trójkąta sił  $Cmn$  otrzymamy:

$$P' = 1070 \text{ kg} \qquad P'' = 1330 \text{ kg}.$$

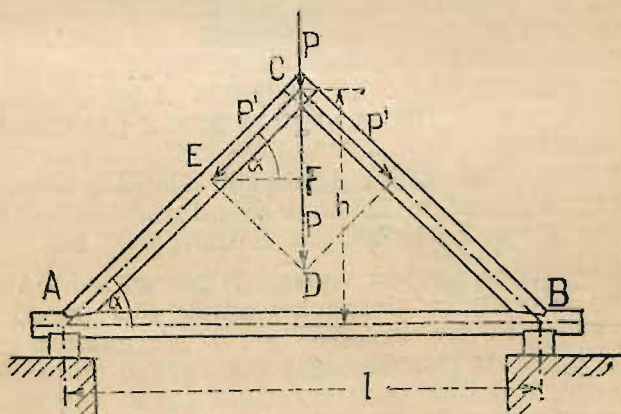
W  $AC$  panuje ściskanie, w  $BC$  rozciąganie. Gdybyśmy przekroili pręty  $AC$  i  $BC$ , a chcieli, aby punkt  $C$  nie zmienił położenia, musielibyśmy  $AC$  przytwierdzić np. sznurem, który byłby ciągnięty siłą  $P$ , zaś pręt  $BC$  należałoby podeprzeć.

Rachunkowo otrzymujemy:

$$\operatorname{tg} a = \frac{0,9}{1,2} = 0,75 \qquad a = 36^\circ 52'$$

$$P' = \frac{P}{\operatorname{tg} a} = \frac{800}{0,75} = 1067 \text{ kg}$$

$$P'' = \frac{P}{\sin a} = \frac{800}{0,60} = 1333 \text{ kg}.$$



Rys. 36.

10. W punkcie wierzchołkowym więzara dachowego (rys. 36) działa pionowa siła  $P = 1000 \text{ kg}$ . Znaleźć siły w zastrzałach  $AC$  i  $BC$ .

Rozkładamy wykreślnie siłę  $P$  otrzymując w obu zastrzałach siły równe  $P' = 707 \text{ kg}$ . Rachunkowo znajdziemy z trójkąta  $CEF$ :

$$P' = \frac{P}{2 \sin a} = \frac{1000}{2 \sin 45^\circ} = 707 \text{ kg}.$$

Przekroivszy zastrzały więzara i rozumując jak w zad. 8, pojmujemy łatwo, że w zastrzałach panuje ściskanie.

11. Na więzar dachowy działa siła  $W = 1000$  kg wskutek wiatru. Znaleźć siły wewnętrzne w krokwiach  $AC$  i  $BC$  (rys. 37).

Z wykresu otrzymujemy siły  $AC = W' = 360$  kg,  $BC = W'' = 940$  kg. Na obu łożyskach  $A$  i  $B$  powstają również siły, t. zw. oddziaływania czyli odpory  $O_1$  i  $O_2$  (por. § 3) równe siłom  $AC$  i  $BC$ , ale skierowane wręcz przeciwnie tj. tutaj ku górze.

12. Na ten sam więzar dachowy działa siła  $W = 1000$  kg wskutek wiatru w kierunku krokwi  $BC$  (rys. 38). Znaleźć siły wewnętrzne w  $AC$  i  $BC$ .

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

13. Na ten sam więzar dachowy (rys. 39) działa pozioma siła  $W = 1000$  kg. Znaleźć siły  $AC$  i  $BC$ .

Z równoległoboku sił otrzymujemy  $AC = 500$  kg,  $BC = 860$  kg. Siła  $AC$  skierowane jest jednak ku górze, co znaczy, że stara się pręt  $AC$  podnieść i oderwać od podpory. Jeślibyśmy pręt  $AC$  przekroili, należałoby węzeł  $C$  przytrzymać n. p. liną; oddziaływanie na podporze  $A$  jest zatem rozciąganiem, a dach trzeba utwierdzić w  $A$  przeciw wyrwaniu czyli zakotwić.

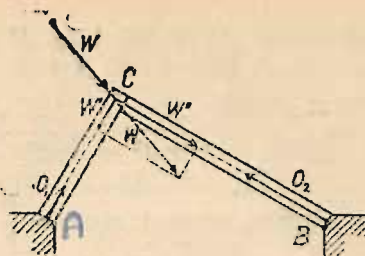
14. Na więzar dachowy działa siła wiatru o wypadkowej  $W = 1500$  kg w punkcie  $D$ . Znaleźć oddziaływania  $O_1$  i  $O_2$  jeśli łożysko  $A$  jest ruchome, zaś  $B$  stałe (rys. 40).

Na łożysku ruchomem występuje zawsze oddziaływanie pionowe, zatem jego kierunek i punkt zaczepienia ( $A$ ) są ustalone; kierunek ten przecina się z kierunkiem siły  $W$  w punkcie  $E$ , przez który przejść musi także oddziaływanie  $O_2$ , (gdyż siła  $W$  i oba oddziaływania są w równowadze). Kierunek oddziaływania  $O_1$  będzie zatem  $BE$ . Z równoległoboku sił znajdziemy wielkość obu oddziaływań  $O_1 = FE = 830$  kg i  $O_2 = GE = 880$  kg.

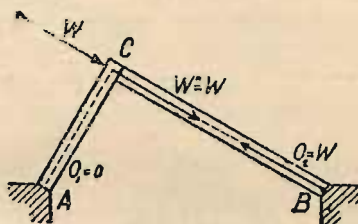
15. Na dwu filarach, ściągniętych kotwą żelazną, spoczywa sklepienie cisnące na filary z siłą  $P = 5000$  kg pod kątem  $30^\circ$ . Ponieważ filary mają przenosić wyłącznie ciężary pionowe, przeto cała składowa pozioma siły  $P$  (t. zw. parcie poziome) ma przenieść się na kotew. Należy znaleźć siłę w kotwie  $K$  (por. rys. 41).

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

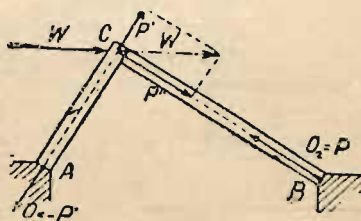
16. Na słup wiszący  $CD$  wiązania przedstawionego na rys. 42 przenosi się ciężar pionowy  $P = 6600$  kg. Znaleźć siły



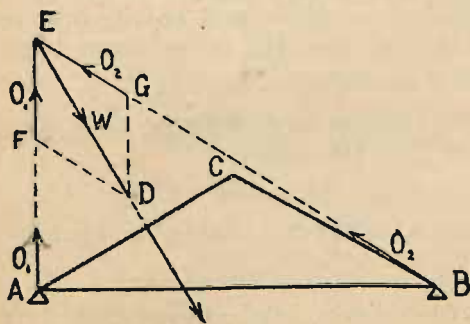
Rys. 37.



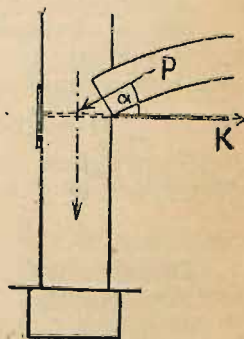
Rys. 38.



Rys. 39.



Rys. 40.



Rys. 41.





wewnętrzne w krokwiach  $AC$  i  $BC$ , siłę  $H$  w ścięgnie  $AB$ , oraz ciśnienia pionowe na łożyskach  $A$  i  $B$ .

Długość krokwi wynosi:

$$k = \sqrt{\left(\frac{l}{2}\right)^2 + h^2} = \sqrt{4^2 + 3^2} = \sqrt{25} = 5,00 \text{ m.}$$

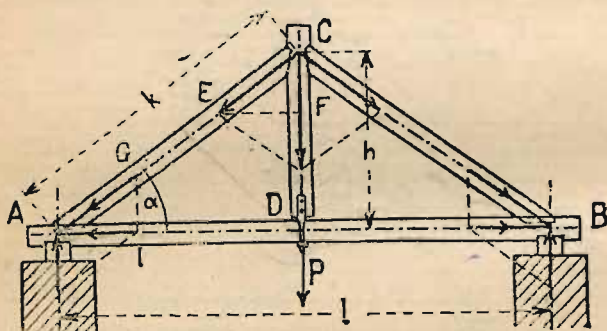
$$\text{Kąt nachylenia krokwi wynosi: } \sin \alpha = \frac{h}{k} = \frac{3}{5} = 0,6$$

$$\alpha = 36^\circ 50'$$

Siła w słupie wiszącym  $CD$   $P = 6600 \text{ kg.}$

Siła w obu krokwiach jest równa i wynosi (z trójkąta

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



Rys. 42.

poziomo, łatwo zrozumiemy, że w krokwiach jest ciśnienie (por. zadanie 8 i 9).

Siła  $K$  rozkłada się na podporze na dwie składowe  $H$  (siłę w ścięgnie poziomem) i  $A$  (względnie  $B$  równe oddziaływaniom pionowym). Z trójkąta sił  $AGI$  otrzymamy więc:

$$H = K \cos \alpha = 5500 \cos 36^\circ 50' = 4400 \text{ kg.}$$

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  $\frac{P}{2}$  mają się do siebie, jak odpowiednie boki trójkąta  $ADC$  (gdyż trójkąty  $ADC$  i  $EFC$  są podobne).



szące  $CE$  i  $DF$ . Jakie siły wewnętrzne powstają w prętach wiązania?

Ze słupa  $CE$  przenosi się siła na zastrzał  $AE$  i rozporę  $EF$ . Siły  $Z$  i  $R$  występujące w  $AE$  i  $EF$  znajdujemy z odpowiedniego równoległoboku sił w p.  $E$ ; siła  $Z$  przenosi się następnie na łożyska  $A$ , gdzie rozkłada się na poziomą siłę  $H$ , przejętą przez ścięgno  $AB$  i pionową  $V=P$ , która jest zarazem równa oddziaływaniu łożyska i ciśnieniu na mur w  $A$ . Po drugiej stronie takie same siły występują w  $F$  i  $B$ .

Rachunkowo otrzymamy:

$$Z = \frac{P}{\sin \alpha} = \frac{Pk}{h}$$

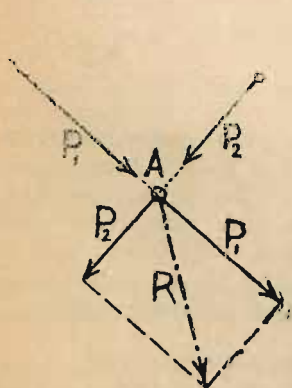
$$H = R = \frac{P}{\lg a} = \frac{Pl}{h}$$

$$V = P$$

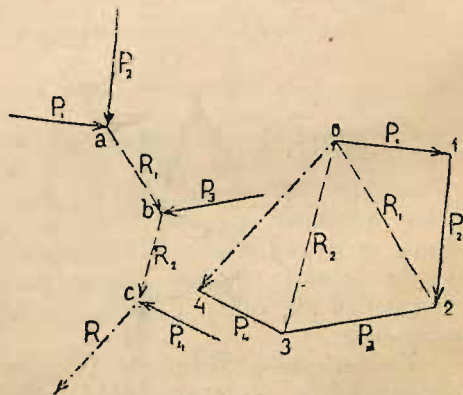
Wyróźmy z więzara węzeł  $E$ , krawiec przez pręty  $Z$ ,  $P$  i  $R$ , a łatwo z wieloboku sił znajdziemy, że w  $Z$  i  $R$  panuje ściskanie, zaś w  $P$  rozciąganie.

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

Dla wyznaczenia wypadkowej dwu sił działających w różnych punktach na jednej płaszczyźnie najlepiej zastosować jest zasadę podaną w § 2, wedle której



Rys. 44.



Rys. 45.

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



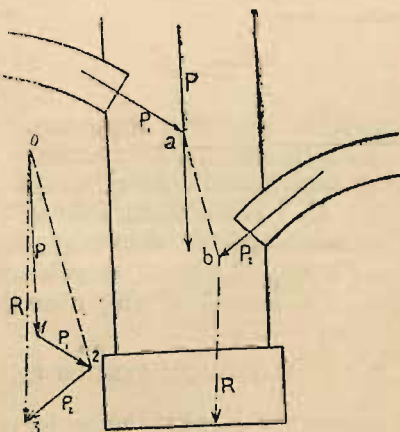
§ 6 w równoległobok sił, którego przekątnia daje wypadkową lub w trójkąt sił (rys. 44).

Jeśli na figurę płaską działa większa ilość sił (rys. 45), to składa się z sobą najpierw dwie dowolnie obrane 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. 45) 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 18 i 19.

18. Na filarze murowanym wspierają się dwa sklepienia, jedno cisnące siłą  $P_1 = 1250$  kg, drugie siłą  $P_2 = 1670$  kg. Ciężar filara wynosi  $P = 3720$  kg. Należy znaleźć wypadkową tych sił (rys. 46).

Przedłużamy siłę  $P_1$  aż do przecięcia z kierunkiem siły  $P$  i w punkcie  $a$  prowadzimy  $ab$  równoległą do  $R_1$  wypadkowej sił  $P$  i  $P_1$ , której wielkość i kierunek znajdziemy z trój-

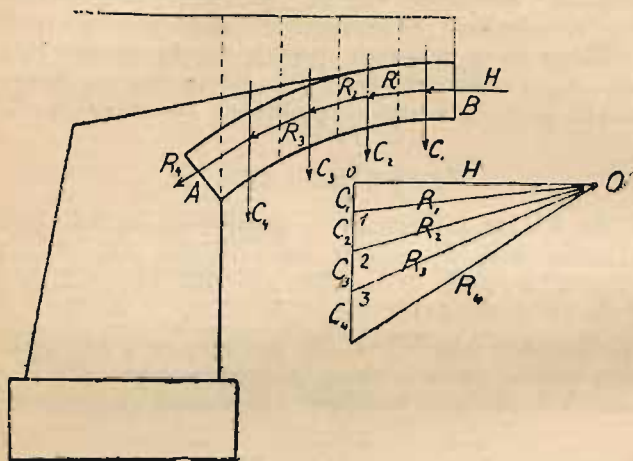


Rys. 46.

kąta sił 012. 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.

19. Na połowę sklepienia  $AB$  (rys. 47) 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  $C_1 \dots C_4$ . Znaleźć ciśnienie, jakie wywiera sklepienie na przyczółek  $AA^*$ ).

Siłę  $H$  składamy z ciężarem części sklepienia  $C_1$ , otrzymując z trójkąta siłę  $01$  wypadkową  $R_1$ , która przechodzi



Rys. 47.

przez punkt przecięcia siły  $H$  z ciężarem  $C_1$ . Siłę  $R_1$  składowy 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.

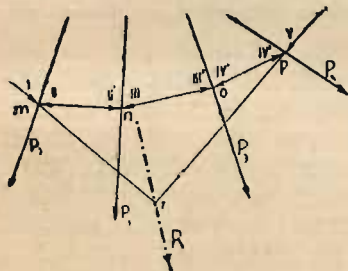
(Linję łamaną  $H, R_1, R_2, R_3, R_4$  nazywamy linią ciśnienie lub linią naporową. Będziemy o niej mówić szerzej w § 64).

## § 12. Wielebok sznurowy.

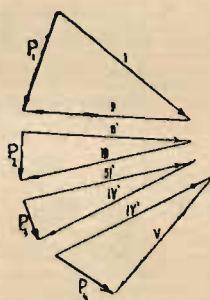
Zdarza się często, że punkty przecięcia poszczególnych sił znajdują się bardzo daleko, tak, że składanie ich wedle prawideł podanych w poprzednim paragrafie, byłoby wielce utrudnione lub nawet niemożliwe. Wtedy dla znalezienia wypadkowej używamy sposobu innego (rys. 48 i nast.).

\*) Przyczółkiem nazywamy budowlę, na której wspiera się sklepienie (lub inna belka).

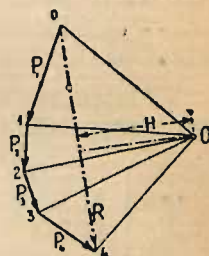
Siłę  $P_1$  rozkładamy na dwie dowolne składowe  $I$  i  $II$ . Jeżeli przyjmiemy kierunki obu, to tem samem wielkość ich w wypadnie wprost z trójkąta sił (rys. 49). Podobnie czynimy z siłą  $P_2$  w ten sposób jednak, że za jedną z jej składowych przyjmujemy siłę  $II'$  równą i wprost przeciwną sile  $II$ , a leżącą w jej przedłużeniu; z rys. 49 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 8 sił:  $I, II, II', III, III', IV, IV', V$ , które zupełnie zastępują siły dane  $P_1... P_4$ . Siły  $II$  i  $II'$  są jednak sobie równe i wręcz przeciwne, a więc znoszą się wzajemnie, podobnie jak  $III$  i  $III'$ ,  $IV$  i  $IV'$ , tak, że ostatecznie siły  $P_1... P_4$  zastępujemy dwiema siłami  $I$  i  $V$ . Siły te w sposób znany z § 6 składamy w wypadkową  $R$ , która jest zarazem



Rys. 48.



Rys. 49



Rys. 50.

wypadkową wszystkich danych sił  $P_1... P_4$ . Wielkość i kierunek jej określa odcinek  $04$ .

Zamiast rysować cztery osobne trójkąty sił możemy je zesunąć w jeden rysunek (rys. 50), przedstawiającą wielobok, którego boki są odpowiednio równoległe do sił  $P_1, P_2... i I, II, II',...$  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. biegun, a położenie jego określi z góry położenie składowych  $I... V$ . Wielobok 01234 nazywamy wielobokiem lub ciągiem sił; linie  $I, II...$  promieniami biegunowymi; odległość bieguna  $O$  od wypadkowej  $R$  odległością biegunową, zaś wielobok  $mnp$  wielobokiem sznurowym; jeśli bowiem sznur obciążymy siłami  $P_1... P_4$ , to przybierze on



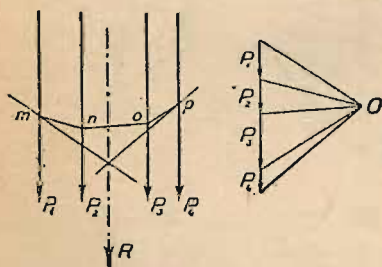
kształt linii  $mnp$ , Poszczególne części wieloboku sznurowego  $mn$ ,  $no$ ,  $op$  nazywamy promieniami wieloboku sznurowego lub promieniami sznurowymi.

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  $mnp$  równolegle do promieni biegunowych (wychodząc 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.

Mając znaleźć wypadkową układu sił równoległych postępujemy tak samo. Wtedy wielobok sił 01234 (rys. 51),



Rys. 51.

redukuje się do prostej, na której kolejno odcinamy wielkości poszczególnych sił. Przyjąwszy biegun  $O$ , kreślimy promienie sznurowe  $mr$ ,  $mn$ ... równoległe do promieni  $oO$ ,  $1O$ ... Wypadkowa przechodzi przez punkt przecięcia  $r$  promieni skrajnych  $mr$  i  $pr$ ; wielkość jej równa jest sumie wszystkich sił.

Wypadkowa  $R$  zastępuje działaniem swoim wszystkie

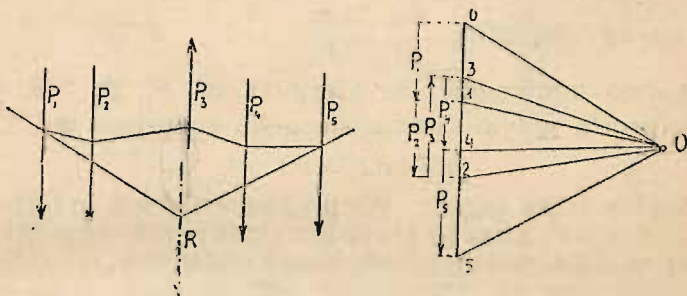
siły układu  $P_1, P_2, \dots$ ; jeśli zatem chcemy otrzymać stan równowagi, to musimy wprowadzić siłę  $-R$  równą, a wprost przeciwną wypadkowej. Wtedy do czterech boków wieloboku sił: 01, 12, 23, 34 przychodzi bok piąty 40, łączący punkt ostatni 4 z punktem początkowym  $O$ , czyli, jak mówimy, ciąg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

W wieloboku sznurowym siła  $-R$  przechodzić musi przez punkt  $r$  przecięcia boków  $mr$  i  $pr$  równoległych do promieni  $0O$  i  $4O$ ; wielobok sznurowy  $mnp$  uzupełnia się zatem bokami  $mr$  i  $pr$  czyli zamyka się również. Zatem:

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

## § 13. Siły równoległe.

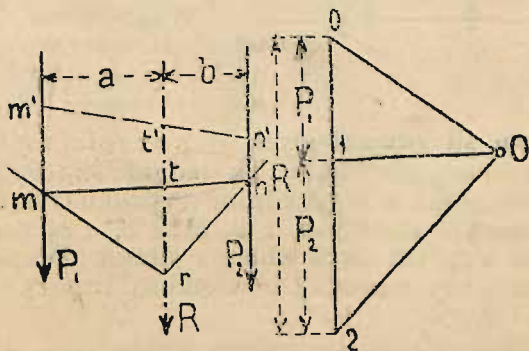
Wypadkową sił równoległych znaleźć możemy również zapomocą wieloboku sznurowego. Ponieważ jednak wszystkie siły mają ten sam kierunek, przeto w wieloboku sił będą leżeć w jednej linii równoległej do tegoż kierunku; siły odcina się w nim jedna po drugiej. Jeśli która z sił (np.  $P_3$ ) posiada strzałkę przeciwną innym, np. działa w górę (rys. 52),



Rys. 52.

to odcina się ją od punktu 2 też ku górze (długość 23). Siły następne  $P_4$ ,  $P_5$  odcina się oczywiście od 3. Wielkość wypadkowej jest algebraiczną sumą poszczególnych sił.

Dla lepszego uwydatnienia sił, skierowanych w różnych kierunkach, narysowaliśmy je na rys. 52 nieco rozsunięte, oczywiście z zachowaniem równoległości (por. rys. 24).



Rys. 53.

Dla dwu sił równoległych (rys. 53) skierowanych w jedną stronę wielobokiem sznurowym będzie trójkąt  $mnr$ , gdyż wielobok sił ma trzy promienie  $O0$ ,  $O1$ ,  $O2$ . Trójkąt  $\triangle mnr$  jest podobny do  $\triangle O10$ , zaś  $\triangle ntr \sim \triangle O12$ .

Otrzymamy więc równanie:

$$mt : tr = O1 : O1 = O1 : P_1 \dots \dots \dots a$$

$$nt : tr = O1 : O2 = O1 : P_2 \dots \dots \dots b$$

Dzieląc równanie *a* przez *b*, dostaniemy:

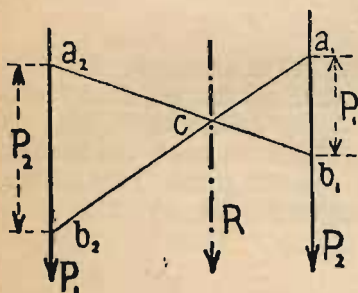
$$\frac{mt \cdot tr}{tr \cdot nt} = \frac{O1 \cdot P_2}{O1 \cdot P_1}$$

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 prostą  $mn$ , 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.



Rys. 54.

Położenie siły wypadkowej możemy znaleźć więc w sposób następujący: Na kierunku siły  $P_1$  odcinamy wielkość siły  $P_2$ , na kierunku  $P_2$  siłę  $P_1$  i łączymy wedle rys. 54. 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.

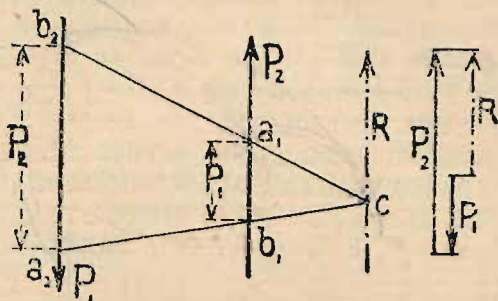
Dla dwu sił równoległych o przeciwnych kierunkach postępujemy podobnie. Tu jednak siła  $P_2$  jest skierowana odwrotnie niż w poprzednim wypadku (rys. 55) i dlatego też proste łączące punkty  $a_1$  z  $b_2$  oraz  $b_1$  z  $a_2$  przecinają się w punkcie *c* leżącym poza obiema siłami. Wypadkowa ma 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. 53) mamy rozłożyć na siły  $P_1$  i  $P_2$ , o nieznaney zgóry wielkości, to odniósłszy jej wielkość  $O2$  w wieloboku sił, przyjmujemy biegun *O* i kreślimy wie-



łobok się  $02O$ , a następnie promienie  $mr$  i  $nr$  wieloboku sznurowego równoległe do promieni  $0O$  i  $2O$ . Jeżeli siły  $P_1$  i  $P_2$  mają być w równowadze z siłą  $P$ , to wielobok sznurowy musi się zamknąć, a więc trzecim jego bokiem musi



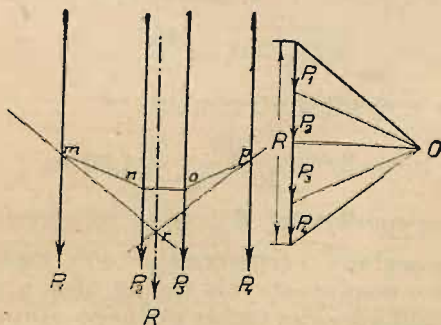
Rys. 55.

być  $mn$ . Ale w wieloboku sił promień przechodzący między siłami  $P_1$  i  $P_2$  musi być równoległy do tego boku  $mn$ . Kreślimy więc  $O1 \parallel mn$  i otrzymujemy wielkość sił składowych  $P_1 = 01$ ,  $P_2 = 12$ .

### Przykłady 20—26.

20. Znaleźć wielkość i położenie układu sił równoległych  $P_1, \dots, P_4$ , wedle rys. 56.

Wykreślamy wielobok sił w dowolnej podziałce  $n$ , p. przyjmując  $1 \text{ cm} = 2000 \text{ kg}$ , przyjmujemy dowolnie biegun  $O$



Rys. 56.

i równoległe do promieni  $0O$ ,  $1O$ , kreślimy promienie sznurowe  $mr$ ,  $mn$ ... Przedłużając promienie skrajne  $mr$  i  $pr$  do przecięcia, otrzymujemy położenie wypadkowej, której od-

ległość od np. siły  $P_1$ , wynosi około 1,80 m. Wielkość jej równa jest sumie wszystkich sił:

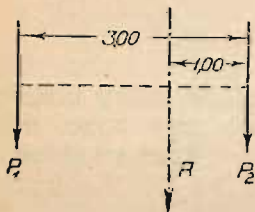
$$R = 1600 + 1400 + 1800 + 1200 = 6000 \text{ kg.}$$

21. Znaleźć wielkość i położenie wypadkowej dwu sił równoległych  $P_1 = 20$  ton,  $P_2 = 40$  ton, działających w odległości 3,00 m od siebie w tym samym kierunku (rys. 57).

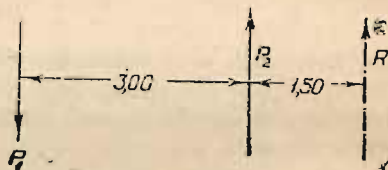
Ze wzoru 7 otrzymujemy  $mt : nt = P_2 : P_1 = 40 : 20 = 2 : 1$ , zatem  $mn : nt = (mt + nt) : nt = (2 + 1) : 1 = 3 : 1$ .

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

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



Rys. 57.



Rys. 58.

22. 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. 58.

Z rys. 55 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.

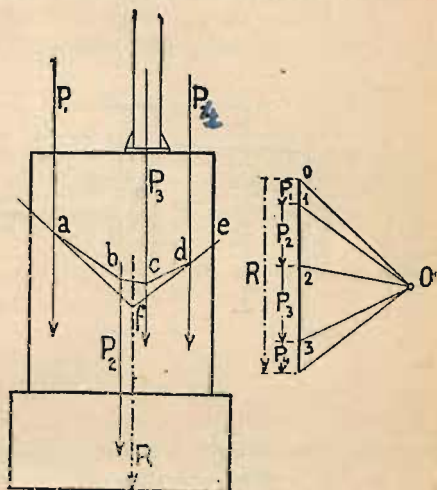
23. Na filar ceglany o ciężarze  $P_2 = 4000$  kg działają ciężary pionowe stropów wspierających się na nim o wielkości  $P_1 = 1600$  kg i  $P_4 = 2000$  kg, oraz ciężar górnego słupa  $P_3 = 5000$  kg. Należy znaleźć wypadkową  $R$  tych wszystkich ciężarów sposobem wykreślnym (rys 59).

Na linii 01'234 odcinamy kolejno siły  $P_1 \dots P_4$  i przyjąwszy dowolnie biegun  $O$ , kreślimy promienie wieloboku sił  $OO, O1 \dots$  Następnie prowadzimy linię  $af \parallel OO, ab \parallel O1$

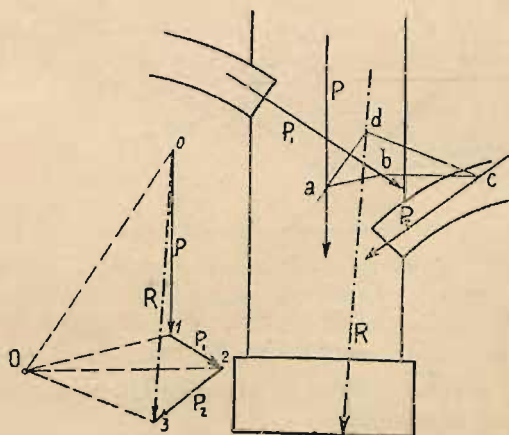
i t. d., otrzymując w ten sposób wielobok sznurowy. Skrajne boki tego wieloboku  $af$  i  $ef$  przecinają się w punkcie  $f$ , przez który przechodzi wypadkowa  $R$  wszystkich ciężarów; wielkość jej równa jest sumie wszystkich sił  $R = P_1 + P_2 + P_3 + P_4 = \Sigma P = 1600 + 4000 + 5000 + 2000 = 12600$  kg.

24. Na filarze murywanym wspierają się dwa sklepienia, jedno ciskające siłą  $P_1 = 1250$  kg, drugie siłą  $P_2 = 1670$  kg. Ciężar filara wynosi  $P = 3720$  kg (rys. 60). Należy znaleźć wypadkową tych sił za pomocą wieloboku sznurowego (por. przykład 18).

Wykreślamy wielobok sił 0123, a następnie przyjąwszy dowolnie biegun  $O$ , kreślimy wielobok sznurowy, prowadząc  $ad \parallel O0$ ,  $ab \parallel O1$ ,  $br \parallel O2$ ,  $cd \parallel O3$ . Następnie przedłużamy promienie



Rys. 59.



Rys. 60.

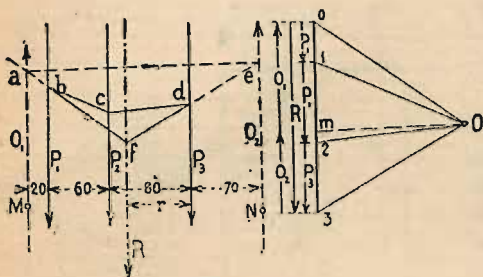
skrajne  $ad$  i  $cd$  aż do przecięcia się w punkcie  $d$ , przez który przechodzi także wypadkowa  $R$ . Wielkość jej i kierunek znajdziemy z wieloboku sił, gdyż  $R = 03$ .



Wynik otrzymany na rys. 60, zgodny jest w zupełność z wynikiem przykł. 18 (por. rys. 46).

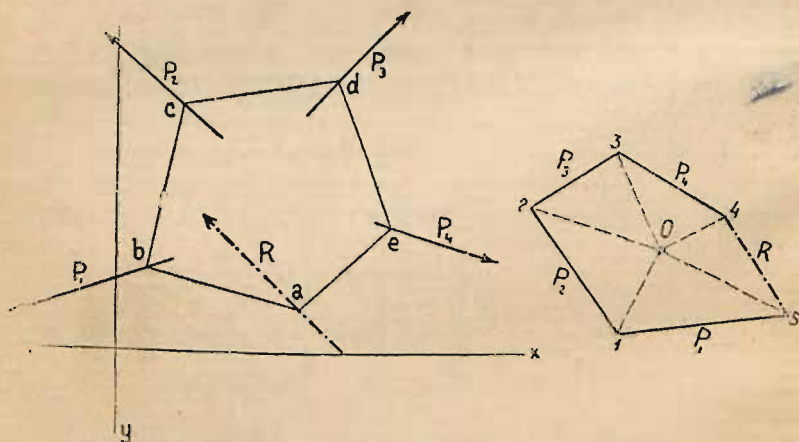
25. Dane są trzy siły równoległe  $P_1 = 400\text{ kg}$ ,  $P_2 = 800\text{ kg}$ ,  $P_3 = 700\text{ kg}$ . Należy znaleźć wykreslnie ich wypadkową, oraz

obliczyć jak wielkie muszą być dwie równoważące je siły równoległe  $O_1$  i  $O_2$ , przechodzące przez punkty  $M$  i  $N$  (por. rys. 61).



Rys. 61.

Odnosimy siły  $P_1$ ,  $P_2$ ,  $P_3$  w wieloboku sił i przyjąwszy dowolnie biegun  $O$ , kreślimy promienie  $00$ ,  $01$ ,  $02$ ,  $03$ , a następnie równoległe do nich boki wieloboku sznurowego  $fb$ ,  $bc$ ,  $dc$ ,  $df$ . Wypadkowa  $R$  o wielkości  $R = P_1 + P_2 + P_3 =$



Rys. 62.

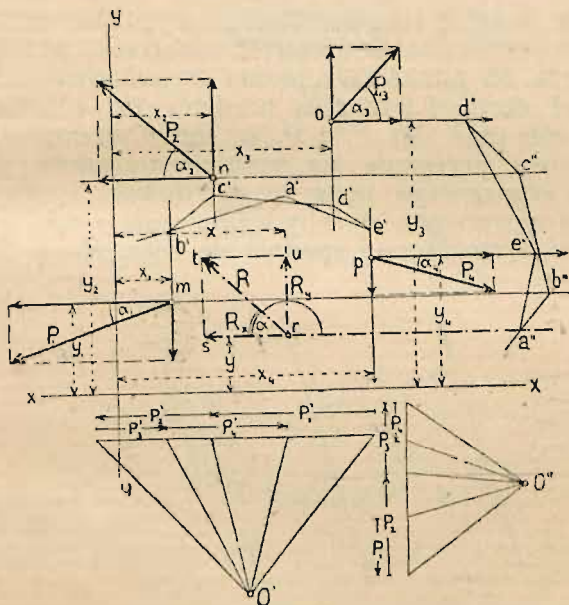
$= 400 + 800 + 700 = 1900\text{ kg}$ , przechodzi przez punkt przecięcia promieni skrajnych.

Jeśli siły  $O_1$  i  $O_2$  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  $e$ , t. j. do kierunków sił  $O_1$  i  $O_2$ ; promieniem sznurowym zamykającym będzie zatem  $ab$ . Promień wieloboku sił, odpowiadają-

jący siłom  $O_1$  i  $O_2$ , musi być równoległy do  $ab$ ; będzie nim zatem  $Om$ , zaś długość  $Om$  i  $m$  3 odcięte nim dają wprost wielkości oddziaływań  $O_1$  i  $O_2$ .

26. Znaleźć wypadkową układu sił podanego na rys. 62 sposobem wykreślnym.

a) Wszystkie siły  $P_1, \dots, P_i$  odcinamy osobno w wieloboku sił i obieramy dowolnie biegun  $O$ ; w danym wypadku wewnątrz wieloboku, gdyż w ten sposób otrzymamy najwygodniejsze kierunki promieni. Jeżeli byśmy bowiem biegun przyjęli zewnątrz wieloboku, to promienie zamykałyby z sobą



Rys. 63.

bardzo ostre kąty, a tem samem i dokładność konstrukcji ucierpiałaby znacznie. Następnie kreślimy promienie sznurowe, a więc  $ab \parallel O_5$ ,  $bc \parallel O_1$  i t. d. Przez punkt przecięcia boków skrajnych t. j. przez punkt  $a$  przechodzi wypadkowa  $R$ , której wielkość i kierunek znajdziemy w wieloku sił, łącząca punkty 0 i 4.

b) Czasem zdarza się, że wygodniej jest w wykreśle użyć składowych (np. poziomych i pionowych) sił. W tym celu kreślimy osobno wielobok sił składowych poziomych, osobno pionowych, a dla nich też osobne wieloboki sznurowe.

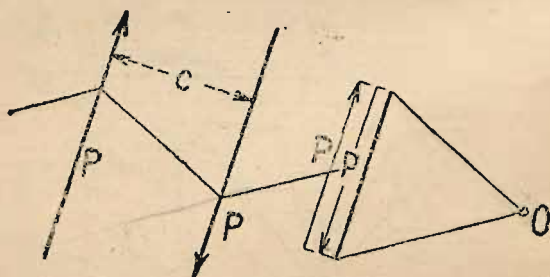
Wykonaliśmy to na rys. 63. Ponieważ składowe idą po części we wprost przeciwnych kierunkach, przeto rozsune-

liśmy je w wielobokach sił wedle § 13. Następnie wykreśliśmy wielobok sznurowy  $a'b'c'd'e'$  dla sił pionowych, zaś  $a''b''c''d''e''$  dla poziomych. Wypadkowa przechodzi przez punkt  $r$  przecięcia wypadkowych  $a'r$  i  $a''r$ ; wielkość jej  $R=rt$  znaleźliśmy w równoległoboku sił części  $rstu$ . Wyniki obu wykresów „a” (rys. 62) i „b” (rys. 63) muszą być identyczne.

## C. Moment statyczny.

### § 14. Para sił.

Jeśli w ostatnio rozpatrywanym wypadku sił równoległych, a przeciwnie skierowanych różnica sił jest niewielka, to wedle rys. 55 punkt zaczepienia wypadkowej oddala się znacznie od obu sił i to tem 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. 64), a tak samo równoległe byłyby i linje  $a_2b_1$  i  $a_1b_2$  z rys. 55; wielkość zaś wypadkowej spadnie do zera.  $R=0$ . Siły takie



Rys. 64.

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. 65) posuwamy go w tymże kierunku. Natomiast para sił działając 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. 66).

To działanie obrotowe jest tem silniejsze, im większe są siły  $P$  i im większa jest ich odległość. Aby je więc określić,