

DZIENNIK POLYTECHNICZNY.

ZBIÓR WIADOMOŚCI Z POSTĘPU: INŻENIERJI, BUDOWNICTWA, MECHANIKI I TECHNOLOGJI.

CENA DZIENNIKA.

W Warszawie: rocznie . . . Rs. 6 kop. — (Złp. 40 gr. —).
 „ półrocznie . . . Rs. 3 kop. — (Złp. 20 gr. —).
 Na Poczcie: rocznie . . . Rs. 6 kop. 60 (Złp. 44 gr. —).
 „ półrocznie . . . Rs. 3 kop. 30 (Złp. 22 gr. —).
 W Cesarstwie: dopłaca się na koperty . . . {Rs. 1 kop. — (Złp. 6 gr. 20).

Poszyt 2.

1861.

Prenumerować można we wszystkich księgarniach, na stacjach pocztowych, oraz w Redakcji przy ulicy Jerozolimskiej Nr. 1580 b.

Skład główny w księgarni J.J. Okońskiego ulica Miodowa Nr. 496.

UŁATWIONE SPOSOBY ROZPOZNAWANIA PODZIELNOŚCI LICZB.

Wychodząc z ogólnej zasady, prowadzącej do wykrycia praw podzielności liczb *), przychodzimy do łatwych cech podzielności przez następujące liczby: 2, 3, 4, 5, 6, 8, 9, 10, 11. Prawa podzielności przez 7 i 13, chociaż bywają umieszczane w arytmetykach, są już niedogodne. O prawach podzielności przez większe liczby, nawet się i nie wspomina w arytmetykach, z powodu ich zupełnej niepraktyczności; gdy tymczasem przy rozkładaniu liczb na czynniki pierwsze, przy szukaniu największego wspólnego dzielnika i przy rozlicznych rachunkach w wyższej arytmetyce, wiele zależy na łatwym rozpoznaniu, czyli dana liczba dzieli się bez reszty przez inną lub nie?

Następująca ciekawa własność liczb podzielnych przez 7, zwróciła moją uwagę: *Odjęwszy podwójną cyfrę jedności w danej liczbie, od dziesiątków, reszta powinna się podzielić przez 7.* Własność tę uodowodniłem następującym sposobem:

Wiadomo, że każda liczba w systemacie dziesiętkowym wyraża się przez wzór:

$$N = a + 10. b + 10^2. c + 10^3. d + \dots$$

w którym a, b, c, d, \dots są cyfry nie przewyższające 9. Liczba dziesiątków zawierających się w N , równa się:

$$b + 10. c + 10^2. d + \dots = \frac{N - a}{10}$$

jeżeli odjmiemy $2a$ od $\frac{N - a}{10}$, otrzymamy: $\frac{N - 21a}{10}$; a ponie-

waż 21 współczynnik a jest wielokrotnym dla 7, wypada więc, że wrazie podzielności N przez 7, reszta: $\frac{N - 21a}{10}$ niezawodnie będzie podzielna przez 7.

Uwaga. Powyższa zasada stosuje się i do liczb podzielnych przez 3 z powodu że $21 = 7 \times 3$.

Badając w ogóle liczby wielokrotne, pod względem podobnych własności jakimi odznaczają się liczby podzielne przez 7 i przez 3, wykryłem następujące prawa:

1. Dla rozpoznania czyli liczba N jest podzielna przez liczbę δ , kształtu $10n+1$, jak np. przez 21, 31, 41, 51, ... potrzeba jedności w danej liczbie N , pomnożyć przez dziesiątki w δ , t. j. przez n , i iloczyn odjąć od dziesiątków znajdujących się w N ; jeżeli reszta podzieli się przez δ , to i dana liczba będzie podzielna przez δ .

Prawo to staje się widocznym, dając różnicę: $\frac{N - a}{10} - na$, kształt:

$$\frac{N - (10n + 1)a}{10}$$

2. Poprzedzając prawo podzielności stosuje się nie tylko do liczb kształtu: $10n+1$, lecz i do wszystkich innych, które są dzielnikami liczb kształtu: $10n+1$; dla wyprowadzenia więc prawa podzielności liczby N przez p , potrzeba wynaleść liczbę dającą się podciągnąć pod wzór $10n+1$, która byłaby podzielna przez p , (co jak wiadomo dla liczby p pierwszej z liczbą 10, zawsze jest możliwem) tym sposobem wyznaczy się liczba n , to jest ta liczba, przez którą trzeba mnożyć jedności dla odciągania iloczynu od dziesiątków.

Uwaga. Dla niektórych liczb zamiast dodatniej wartości n , dogodniej jest brać odjemną, i wtedy odejmowanie iloczynu od dziesiątków zamienić należy na dodawanie; np. dla liczby 19 wartością dodatnią n jest liczba 17, ponieważ 171 dzieli się przez 19; wartością zaś odjemną n jest (-2) gdyż $(-20+1) = -19$, także jest podzielna przez 19. Z tąd wynika nadzwyczaj łatwe prawo podzielności liczb przez 19. *Dodając podwójone jedności do dziesiątków, summa powinna być podzielna przez 19.*

Podajemy tu tablicę wartości n dla wszystkich liczb pierwszych od 7 do 101.

dla $p=7$, $n=2$	dla $p=53$, $n=37$ albo (-16)
— $\delta=11$, $n=1$	— $p=59$, $n=57$ „ (-6)
— $p=13$, $n=9$ albo (-4)	— $\delta=61$, $n=6$
— $p=17$, $n=5$	— $p=67$, $n=20$
— $p=19$, $n=17$ „ (-2)	— $\delta=71$, $n=7$
— $p=23$, $n=16$ „ (-7)	— $p=73$, $n=51$ „ (-22)
— $p=29$, $n=26$ „ (-3)	— $p=79$, $n=71$ „ (-8)
— $\delta=31$, $n=3$	— $p=83$, $n=58$ „ (-25)
— $p=37$, $n=11$	— $p=89$, $n=80$ „ (-9)
— $\delta=41$, $n=4$	— $p=97$, $n=29$
— $p=43$, $n=30$	— $\delta=101$, $n=10$
— $p=47$, $n=14$	

Jako 1-szy przykład szukajmy podzielności liczby 948976 przez 37. Dla $p=37$ mamy $n=11$, a zatem wypada mnożyć jedności przez 11 i odejmować iloczyn od dziesiątków, co się z łatwością wykona wedle następnego rachunku:

$$\begin{array}{r} 948976 \\ -66 \\ \hline 94831 \\ -11 \\ \hline 9472 \\ -22 \\ \hline 925 \\ -55 \\ \hline 37 \end{array}$$

Ponieważ ostatnia reszta dzieli się przez 37, możemy być pewni że i dana liczba jest podzielna przez 37.

*) Patrz Arytmetyka Steczkowskiego str. 49.

Jako 2-gi przykład szukajmy podzielności liczby 1491899 przez 19. Dla $p=19$ mamy $n=-2$, przeto urządzamy rachunek jak następuje:

$$\begin{array}{r} 1491899 \\ +18 \\ \hline 149207 \\ +14 \\ \hline 14934 \\ +8 \\ \hline 1501 \\ +2 \\ \hline 152 \\ +4 \\ \hline 19 \end{array}$$

Ostatnia summa da się podzielić przez 19, a zatem i dana liczba jest podzielna przez 19.

A. Żbikowski.

PRYZMATOID

Dodatek do Stereometrii przez Teodora Wittstein,
Dra, Filozofji i Professora w Hanowerze.

Ponieważ jak *graniastosłup* czyli pryzma w stereometrii ma odpowiedni *równoległobok* w planimetrii, podobnie też *ostrosłup* czyli piramida odpowiada *trójkątowi*. Nie było dotąd wielościanu, któryby odpowiadał *trapezowi*. *Obelisk* Koppego utorował do tego drogę i dla tego z zajęciem przyjęty został, a nauka o nim i o jego objętości weszła do geometrii elementarnej; ale nie zastąpił on zupełnie tego braku, ponieważ obejmuje tylko szczególny przypadek. Wynałazłem ogólny taki wielościan, o którym mówić tu będę, i spodziewam się, że łatwe rozwinięcie jego własności i dochodzenie jego objętości [zaspoko-]i teoretyków, i z powodu pięknych wypadków uczyni zadosyć także użyciu jego w praktyce.

§ 1.

Wielościan któryby tak ogólny był w stereometrii, jak trapez w planimetrii, zamykać winien dwie równoległe podstawy, będące wielokątami dowolnymi i w ogólności za ścian boczne trójkąty, mające boki tych wielokątów za podstawy, a ich wierzchołki za swoje wierzchołki.

Jeżeli jedną podstawą jest wielokątem o m bokach, a druga o n bokach, wtenczas liczba trójkątów będących tego wielościanu boczną powierzchnią, będzie w ogólności $m+n$. Na fig. 1 podstawą dolną jest czworokąt $ABCD$, a podstawą górną trójkąt EFG , jego zaś powierzchnia boczna składać się będzie z siedmiu trójkątów.

W szczególnych przypadkach, kiedy odpowiadające sobie boki tych dwóch podstaw są równoległe, zlewają się dwa do nich należące trójkąty w jeden trapez, albo równoległobok i tworzą tylko jedną ścianę boczną, i tak np. na fig. 1 jeżeli boki BC i EF założymy równoległe, dwa trójkąty BCE i CEF po odpadnięciu krawędzi CE , zamieniają się na trapez lub równoległobok $BCFE$.

Podług tego będzie liczba ścian bocznych w takim wielościanie o podstawach, będących wielokątami o m i n bokach, mniejszą od $m+n$; nie może jednak liczba ta w założeniu $m>n$ być mniejszą od m , a ztąd liczba ścian bocznych zawarta jest w granicach m i $m+n$.

Ten to opisany wielościan nazywam *Pryzmatoidem*, ponieważ jest podobny do pryzmatu czyli graniastosłupa. Nazwisko to nadałem mu na podobieństwo znanych: *romboid*, *trapezoid*, *sferoid*, *konoid* i t. d.

§ 2.

Kiedy dwie podstawy pryzmatoidu mają tę samą liczbę boków, odpowiednio równoległych i jeżeli nadto podstawy te są równe i podobne, pryzmatoid wtenczas jest *graniastosłupem*, którego ściany boczne są równoległobokami.

Jeżeli podstawy te nie przystają do siebie, to taki pryzmatoid nazwiemy *Obeliskiem*. Opisanie to obelisku jest ogólniejsze od Koppego. Albowiem obelisk Koppego domaga się, ażeby wszystkie boki jednej podstawy były większe albo mniejsze od boków drugiej podstawy; ograniczenie to niema jednak w naszym opisanu miejsca. Ściany obelisku są w ogóle trapezami, lubo niektóre mogą być równoległobokami. Szczególnym gatunkiem obelisku jest *ostrosłup ścięty*, którego podstawy są figurami podobnymi, a ściany boczne trapezami; czworokątny obelisk przedstawia fig. 2.

Kiedy podstawy pryzmatoidu mają jednakową liczbę boków, ale żadne dwa odpowiednie boki nie są równoległe, taki wielościan zwać będziemy *przeciwgraniastosłupem*, gdy podstawy przystają do siebie; a *anti-obeliskiem* kiedy podstawy te nie są sobie równe.

Możnaby te wielościany nazywać *skreconym graniastosłupem* i *skreconym obeliskiem*. Ściany ich są trójkątami, a liczba ich jest podwójną liczbą boków każdej podstawy.

Czworokątny przeciwgraniastosłup wyobraża fig. 3, a *anti-obelisk* fig. 4.

§ 3.

Łatwo przekonać się można, że *objętość* pryzmatoidu nie jest jeszcze dana, skoro znane są *dwie jego podstawy i jego wysokość*; albowiem w założeniu tych danych, można ściany boczne w pewnych granicach odmieniać, przez co otrzymują się pryzmatoidy różnej objętości.

I tak, jeśli na fig. 1 zastąpimy krawędź CE inną jaką krawędzią BF , tak że zamiast trójkątów BCE i CEF otrzymamy BCF i BFE , wtenczas oczywista jest rzeczą, że objętość tego pryzmatoidu się zmieni.

Zamiast tego pokażemy, że do powyższych danych trzeba mieć jeszcze wiadome *średnie przecięcie*, a wtenczas objętość tego pryzmatoidu będzie zupełnie wyznaczona. Przez średnie przecięcie rozumiemy powierzchnię wielokątą, równoległą do podstaw i przez środek wysokości przechodzącą, jakim jest na fig. 1 wielokąt $abedefg$.

To średnie przecięcie pryzmatoidu jest wielokątem o tylu zawsze bokach, ile jest ścian bocznych, jeżeli zatem podstawy są o m i n bokach, to średnie to przecięcie jest w ogólności o $m+n$ bokach, a ściany wszystkie boczne są trójkątami; jeżeli zaś niektóre z nich są trapezami lub równoległobokami, wtenczas średnie to przecięcie będzie miało mniej jak $m+n$ boków, jednak liczba ta ścian nie może być mniejsza od m , w założeniu $m>n$, a zatem średnie to przecięcie przynajmniej m kątem być musi, granice zatem jego liczby boków są m i $m+n$ w założeniu zawsze tém, że $m>n$.

Co do długości boków tego średniego przecięcia, to ta wyznacza się podług tego warunku, że średnie przecięcie dzieli wszystkie krawędzie na połowki.

§ 4.

Dla uproszczenia rzeczy przytoczymy następujące podanie.

Twierdzenie przybrane. Każdy czworościan równa się podwójnemu ostrosłupowi, mającemu za podstawę średnie przecięcie, którego boki łączą cztery punkta połówek jego krawędzi, a za wysokość najkrótszą odległość dwóch pozostałych krawędzi tego czworościanu.

Dowodzenie. Niechaj $MCGH$ fig. 5 będzie danym czworościanem. Poprowadźmy przecięcie $dmel$, które cztery krawędzie MG , MH , CG , CH dzieli odpowiednio w punktach l , m , d , e , na połowki, a tém samém jest równoległobokiem. Poprowadźmy następnie przez H linią prostą HO równoległą do GC i przez C linią prostą CO równoległą do

CH , połączmy ztąd wynikający punkt przecięcia O z punktami M i G prostymi OM i OG ; wtenczas będzie część $MCGH$ = części $MCGO$, ponieważ czworokąty te mają wspólną podstawę MGH i wierzchołki ich H i O leżą na linii HO równoległej do tej podstawy.

Jeżeli w czworokącie $MCGO$ uważać będziemy trójkąt MCO za podstawę, a za wierzchołek punkt G i jeżeli poprowadzimy przekątną le , to poznamy łatwo, że podstawa MCO jest cztery razy wzięty trójkąt lde , a zatem jest podwójną średniego przecięcia $deml$. Ale wysokość, to jest z wierzchołka G poprowadzona prostopadła, jest dla równoległości GH do podstawy MCO tą samą, co najkrótsza odległość dwóch krawędzi MC i MH danego czworokąta.

Jest zatem czworokąt $MCGO$ podwójnym ostrosłupem, mającym za podstawę średnie przecięcie $deml$, a za wysokość najkrótszą odległość dwóch krawędzi MC i MH .

To samo ma także miejsce i dla danego czworokąta $MCGH$ c. b. d. o.

Można uważać, że czworokąt taki jest najprostszym przyzmatoidem, ponieważ ma za podstawy dwie proste MC i GH , zamiast dwóch jakichkolwiek wielokątów.

§ 5.

Twierdzenie. Każdy przyzmatoid równa się trzem ostrosłupom, z których jeden ma za podstawę środek różnicowy dwóch jego podstaw, a każdy z dwóch pozostałych średnie przecięcie; wysokość zaś wspólna tym trzem ostrosłupom równa się wysokości tego przyzmatoidu, czyli:

Jeżeli przez P i P' oznaczymy dwie podstawy, przez S średnie przecięcie, a przez W wysokość przyzmatoidu, wtenczas znajdziemy jego objętość O następnie:

$$O = \frac{W}{3} \left(\frac{P+P'}{2} + 2S \right) \dots \dots \dots (1)$$

Dowodzenie. Niech będzie fig. 6 dany przyzmatoid, którego dolna podstawa jest wielokątem o m bokach (na figurze pięciokątem), a górna wielokątem o n bokach (na figurze czworokątem).

Weźmy na dolnej podstawie punkt dowolny M , od którego prowadzone do wierzchołków tej podstawy proste MA, MB, MC, MD, ME , w liczbie m , leżą wewnątrz podstawy i prowadźmy do wierzchołków górnej podstawy n prostych MF, MG, MH, MJ . Jeżeli teraz przez te linie i przez krawędzie danego przyzmatoidu poprowadzimy płaszczyzny, których liczba będzie $m+2n$, a które na figurze po ich śladach na spodnim przecięciu poznać można, wtenczas przyzmatoid rozdzieli, dzieli się na części, które następnie uporządkujemy:

1. Ostrosłup mający wierzchołek M , a za podstawę górną podstawę $FGHI$ danego przyzmatoidu; jego objętość podług powyższego nacechowania będzie:

$$= \frac{W \cdot P}{3}$$

2. m trójkątnych ostrosłupów $ABMG, BCMG, CDMH, DEMJ, AEMF$ mających za swoje wierzchołki, wierzchołki górnej podstawy, a za podstawy, trójkąty na które dolna podstawa rozdzieloną była. Objętość tych m ostrosłupów razem wziętych będzie:

$$= \frac{W \cdot P}{3}$$

3. n czworokątów $AMFG, MCGH, MDHI$ i $EMFI$, z których każdego jedną krawędzią jest bok górnej podstawy, a krawędź druga leży na podstawie dolnej. Czworokąty te trzeba podług przeszłego numeru uważać i narysować średnie przecięcie przyzmatoidu.

Średnie to przecięcie $abcdefghi$ rozdziela się temi samymi płaszczyznami na powyższe części, to jest na 1) wielokąt $klmn$, którego powierzchnia równa się $\frac{1}{4} P$ i 2) m trójkątów bcl, cdl, efm, aih , z których czworokąt ten $MCGH$, jest na fig. 5 oddzielnie narysowany, summa ich równa się $\frac{1}{4} P$ i 3) n równoległoboków $ablk, deml, fgnm, hika$. Jeżeli teraz powierzchnię tego średniego przecięcia oznaczymy przez S , będzie summa tych n równoległoboków:

$$= S - \frac{1}{4} P - \frac{1}{4} P'$$

a tém samém objętość tych n czworokątów,

$$= 2 \frac{W}{3} [S - \frac{1}{4} P - \frac{1}{4} P']$$

to jest:

$$= \frac{W}{3} \left(2S - \frac{P+P'}{2} \right)$$

Dodając to wszystko do siebie, będzie objętość O przyzmatoidu,

$$= \frac{W \cdot P}{3} + \frac{W \cdot P}{3} + \frac{W}{3} \left(2S - \frac{P+P'}{2} \right)$$

czyli:

$$O = \frac{W}{3} \left\{ \frac{P+P'}{2} + 2S \right\}$$

c. b. d. o.

§ 6.

Poprzedzające dowodzenie przypuszcza, że na dolnej podstawie znajduje się punkt M taki, z którego prowadzone linie do jej wierzchołków są wszystkie wewnątrz niej, ale choćby i to nie miało miejsca, to i tak podanie to jest prawdziwe.

Ażeby to okazać, rozłożmy przyzmatoid, nie naruszając jego wysokości, na dwa lub więcej przyzmatoidów, prowadząc płaszczyzny albo z płaszczyzn złożone powierzchnie, i niechaj przy takim podziale podstawa P rozdzieli się na części p, p', p'', \dots a podstawa P' na części p_1, p_2, p_3, \dots i t. d., tudzież średnie przecięcie S na s, s', s'', \dots . Wtenczas objętości tych pojedynczych przyzmatoidów będą:

$$\frac{W}{3} \left\{ \frac{p+p'}{2} + 2s \right\}$$

$$\frac{W}{3} \left\{ \frac{p'+p_2}{2} + 2s' \right\} \text{ i t. d.}$$

a ztąd $O = \frac{W}{3} \left\{ p+p'+p''+\dots+p_1+p_2+p_3+\dots+2[s+s'+s''+\dots] \right\}$

czyli

$$O = \frac{W}{3} \left(\frac{P+P'}{2} + 2S \right)$$

wzór taki sam jak wyżej.

§ 7.

Wzór (1) możemy pisać i następnie:

$$O = \frac{W}{3} \left(M + 2S \right) \dots \dots \dots (2)$$

kładąc za $\frac{P+P'}{2}$ ilość M .

Dwie wielkości M i S są w ogóle nie równe i jedna z nich i to którakolwiek może być większą od drugiej. W praktyce, gdzie z różnemi przyzmatoidami mamy do czynienia, bierze się przez podobieństwo do trapezu, za wartość przybliżoną objętości przyzmatoidu WM albo WS , uważając tenże za graniastosłup. Formuła jednak (2) podaje sposób naznaczenia błędu, jaki z takiego przypuszczenia wynika.

Jeżeli przez O' oznaczymy objętość graniastosłupa WM , to jest jeżeli położymy

$$O' = W \cdot M,$$

wtenczas będzie:

$$O - O' = \frac{2W}{3} [S - M] \dots \dots \dots (3);$$

i podobnie kładąc:

$$O'' = W \cdot S,$$

będzie:

$$O - O'' = \frac{W}{3} [M - S] \dots \dots \dots (4).$$

Z (3) i (4) wypada

$$O - O' = -2 (O - O'') \dots \dots \dots (5)$$

to jest obadwa błędy są przeciwne, czyli jeden wzór daje objętość przyzmatoidu za wielką, drugi zaś za małą.

Jest z resztą rzeczą łatwą z obydwóch wzorów obrachować dokładną objętość, jest ona:

$$O = \frac{O' + 2O''}{3} \dots \dots \dots (6),$$

który wzór jest formułą (1) pod inną tylko postacią podaną.

§ 8.

Są pryzmatoidy w których

$$\frac{P + P'}{2} = M = S$$

i dla tych to dokładne są wzory

$$O = W \cdot M = W \cdot S.$$

Oprócz graniastosłupa samego przytoczymy tu dwa pryzmatoidy które fig. 7 i 8 wyobrażają.

Pryzmatoid $ABCDEFGH$ można sobie wystawić, że powstał z równoległościanu $ABC'DEF'G'H$ w taki sposób, iż przez bok bc średniego przecięcia $abcd$ poprowadzono płaszczyznę, zmniejszającą górną podstawę aż do FG , a zwiększającą dolną aż do BC . Jest zatem:

$$BCC'B' = FGG'F'$$

a ztąd

$$\frac{ABCD + EFGH}{2} = abcd;$$

a t \acute{e} m sam \acute{e} m objętość tego pryzmatoidu równa się iloczynowi z jego wysokości i z jego średniego przecięcia.

Pryzmatoid $ABCDEFGH$ fig. 8 można znowu uważać, że powstał z podwójnego ścięcia czworościanu $ABMN$, kiedy dwoma płaszczyznami wierzchołki M i N ścięte zostały. Jeżeli w tym pryzmatoidzie przez bok bc średniego przecięcia $abcd$, poprowadzimy płaszczyznę równoległą do krawędzi AE , zmniejszającą dolną podstawę do $B'C'$, a górną aż do $T'G'$ powiększającą; wtenczas otrzymuje się pryzmatoid $AB'C'DEF'G'G'$; a że

$$BCB'C' = FGG'F'$$

przeto

$$\frac{ABCD + EFG}{2} = abcd;$$

a t \acute{e} m sam \acute{e} m i tutaj objętość pryzmatoidu równa się iloczynowi z jego wysokości przez średnie jego przecięcie.

§ 9.

W tych przypadkach, kiedy wielkości M i S są nierówne, można będzie obrachować średnie przecięcie S , albo z różnicowego środka M , albo z danych oddzielnych dwóch podstaw. Następcza to bogaty materiał do ćwiczenia się uczniów, co pomijając, podamy tu związek zachodzący pomiędzy wzorami dla różnych wielościannów, a wzorem ogólnym (1).

Przedewszystki \acute{e} m należy tu ostrosłup ścięty. Jeżeli oznaczymy przez B i b dwa odpowiednie boki dwóch podstaw P i P' wtenczas odpowiedni im bok średniego przecięcia będzie $\frac{B+b}{2}$; a trzy figury P , P' i S są podobne, będzie zatem:

$$\sqrt{P} : \sqrt{S} = B : \frac{B+b}{2}$$

$$\sqrt{P'} : \sqrt{S} = b : \frac{B+b}{2}$$

a ztąd:

$$\sqrt{S} = \frac{\sqrt{P} + \sqrt{P'}}{2}$$

a następnie

$$S = \frac{P + P' + 2\sqrt{PP'}}{4} \dots \dots \dots (7)$$

Jeżeli tę wartość wprowadzimy w wzór (1) to otrzymamy na objętość ściętego ostrosłupa wiadomy wzór

$$O = \frac{W}{3} [P + P' + \sqrt{PP'}] \dots \dots \dots (8)$$

Jakkolwiek wzór ten jest prostym, jednak dogodniej rachuje się za pomocą formuły (1).

§ 10.

Co do obelisku założmy, że boki jednej podstawy są większe albo mniejsze od boków drugiej, co jednak nie wymaga, ażeby niektóre z nich sobie odpowiednie, nie mogły być równe. Przy takim ograniczeniu jest zawsze $M > S$, a jeżeli położymy

$$M - S = D \dots \dots \dots (9)$$

wtenczas D oznacza powierzchnię figury, która z podstawami robi jednakowe kąty i ma za boki różnicę odpowiednich boków podstaw, jest to figura, którą Koppe nazwał figurą obelisk dopełniającą.

Kiedy z (9) wyciągniemy wartość na M i tę w (2) wstawimy, natenczas otrzymamy wzór Koppego na objętość obelisku.

$$O = W [S + \frac{1}{2} D] \dots \dots \dots (10)$$

Podobnie można z (9) włożyć wartość na S w (2), a otrzymamy

$$O = W [M - \frac{2}{3} D] \dots \dots \dots (11)$$

Obydwóch tych wzorów nie można używać, skoro jedne boki podstawy będą większe, a drugie mniejsze od boków drugiej podstawy. W tym przypadku może być różnica $M - S$ ujemną, a jednak figura dopełniająca obelisk tego nie wskaże. Albowiem niewiadomo, co się zrobi, z powierzchnią figury, która ma jeden bok ujemny; jeżelibyśmy zaś chcieli opisać, co rozumieć należy przez powierzchnię o ujemnych bokach, to trzeba by udowodnić, że wzór Koppego i na ten przypadek ma miejsce. Z tego powodu, zamiast używania wzorów (10) i (11), dogodniej jest rachować podług (1) i (2), które to ostatnie wzory żadnego ściśnienia nie dopuszczają.

§ 11.

Ukośnie ścięty trójkątny graniastosłup, i taki równoległościan dla których geometria elementarna oddzielne wzory podaje, są także pryzmatoidami właściwego gatunku. Ponieważ wtenczas bierze się tylko jedna ściana boczna za podstawę i używa się wzorów (1) i (2) dla otrzymania objętości, będą zatem na ten przypadek wzory:

$$O = P' \cdot \frac{a+b+c}{3}$$

na objętość ukośnie ściętego graniastosłupa, gdzie P oznacza prostopadłe przecięcie, a a, b, c , długości trzech krawędzi i podobnie:

$$O = P' \cdot \frac{a+b}{2}$$

na objętość ukośnie ściętego równoległościanu, gdzie P' oznacza także prostopadłe przecięcie, a a i b długości dwóch przeciwległych krawędzi.

Co do ukośnie ściętego graniastosłupa uważać nadto potrzeba, że wzór ogólny (1) dla pryzmatoidu ma jeszcze miejsce, kiedy z dwóch jego podstaw jedna przywodzi się do krawędzi. Taki pryzmatoid można by nazywać pryzmatoidem klinowatym. Kładąc $P' = O$ otrzymamy na jego objętość:

$$O = \frac{W}{3} \left[\frac{P}{2} + 2S \right] \dots \dots \dots (12).$$

§ 12.

Pryzmatoidy o ścianach bocznych trójkątnych zwykle nie znajdują się w geometrii elementarnej, przytoczymy tu zatem obrachowanie objętości przeciwgraniastosłupa.

Przez foremny przeciwgraniastosłup rozumie się taki pryzmatoid, którego podstawami są wielokąty foremne równe, a ścianami bocznymi

trójkąty równoramienne, których boki równe są zarazem krawędziami bocznymi tego pryzmatoidu.

Ośmiościan foremny i wielościan Archimedes, zamknięty dwoma foremnymi wielokątami o n bokach i równobocznymi trójkątami w liczbie $2n$, są to szczególne gatunki takiego przeciwgraniastosłupa.

Dla przeciwgraniastosłupa jest $P=P'$ a ztąd:

$$O = \frac{W}{3} [P + 2S] \dots \dots \dots (13);$$

a jeżeli promień koła opisanego na podstawie nazwiemy R , a wpisane-
go r , będzie:

$$S = \frac{1}{2} P \left\{ 1 + \frac{R}{r} \right\} \dots \dots \dots (14)$$

a następnie kładąc to wyrażenie w (13).

$$O = \frac{P \cdot W}{3} \left(2 + \frac{R}{r} \right) \dots \dots \dots (15).$$

Dla foremnego czworobocznego przeciwgraniastosłupa jest:

$$O = \frac{a^2 W}{3} \left(2 + \sqrt{2} \right) \dots \dots \dots (16),$$

gdzie a znaczy bok podstawy, będącej kwadratem.

§ 13.

Jeżeli podstawy pryzmatoidu zgina, wtenczas obwody ich są liniami krzywymi, a zbiór ścian bocznych tworzy powierzchnię skośną. Jeżeli więc przestrzeń ograniczona jest dowolną powierzchnią skośną i zawarta dwoma równoległymi płaszczyznami, które wszystkie jej tworzące przecinają; wtenczas formuła (1) służy także do obrachowania objętości takiego ciała.

Najprostszy przykład jest *ostrokrąg ścięty*, jeżeli promienie dwóch jego podstaw P i P' nazwiemy R i r ; wtenczas będzie:

$$P = \pi \cdot R^2 \quad P' = \pi \cdot r^2 \quad S = \pi \left(\frac{R+r}{2} \right)^2$$

a ztąd na mocy wzoru (1) wiadoma formuła

$$O = \frac{\pi W}{3} [R^2 + r^2 + Rr] \dots \dots \dots (16)$$

Wyrachowanie objętości *Hyperboloidy jednopłachtowej* posłuży nam za drugi przykład. Połóżmy połowę osi wielkiej OA (fig. 9) równą a ; spórzędne punktu E , to jest $OM=x$ i $ME=y$; natenczas będzie:

$$P = P' = \pi \cdot x^2 \quad S = \pi \cdot a^2 \quad W = 2y$$

a tym samym

$$O = \frac{2\pi y}{3} [x^2 + 2a^2] \dots \dots \dots (17)$$

§ 14.

W geometrii dochodzimy objętości jakiegokolwiek wielościanu, dzieląc go na ostrosłupy trójkątne i dodając ich objętości, co odpowiada zupełnie dochodzeniu powierzchni jakiegokolwiek wielokąta, dzieląc go na trójkąty. Lecz w planimetrii mamy jeszcze drugi sposób dochodzenia tej powierzchni, dzieląc wielokąt dany na trapezy, któremu w stereometrii rozdzielenie wielościanu na pryzmatoidy odpowiada.

Objętość każdego wielościanu otrzymuje się, dzieląc go na pryzmatoidy przez płaszczyzny równoległe do jednej z jego ścian, poczem obliczają się te pryzmatoidy podług wzoru (1) i dodają.

Tak samo się postępuje, kiedy idzie o objętość pryzmatoidu, którego podstawy nie są równoległe.

§ 15.

Można także obrachować objętość jakiegokolwiek ciała zamkniętego dowolną powierzchnią krzywą. W tym celu trzeba to ciało podzielić płaszczyznami równoległymi, a cechując powierzchnie tych przecięć przez

$$p, p_1, p_2, p_3 \dots \dots \dots p_{2n}$$

będzie:

$$O = \frac{2a}{3} \left(\frac{p+p_2}{2} + 2p_1 + \frac{p_2+p_4}{2} + 2p_3 \dots \right)$$

gdzie a znaczy odległość dwóch płaszczyzn równoległych; ztąd też wypływa

$$O = \frac{a}{3} [p + 4p_1 + 2p_2 + 4p_3 + \dots + p_{2n}]$$

czyli

$$O = \frac{a}{3} \{ p + p_{2n} + 2(p_2 + p_4 + \dots + p_{2n-1}) + 4(p_1 + p_3 + \dots + p_{2n-2}) \} \dots (18)$$

Formuła ta odpowiada formule *Simpsona*, służącej do obrachowania dowolnej powierzchni płaskiej. Pr. Frączkiewicz podał tę formułę w rozprawie o dochodzeniu objętości drzewa.

Dodatek

Formuła Simpsona służąca do obrachowania powierzchni jakiegokolwiek płaskiej.

Niechaj daną powierzchnię okala linja mieszana $aa'b'c'd'e'f'g'g$ (fig. 1) natenczas jeżeli prostą ag podzielimy na 6 części równych, będziemy mieli pierwsze przybliżenie.

$$P = \frac{1}{2} ab (aa' + bb') + \frac{1}{2} bc (bb' + cc') + \frac{1}{2} cd (cc' + dd') + \dots$$

czyli, ponieważ $ab=bc=cd=\dots$

$$P = \frac{1}{2} ab [aa' + 2bb' + 2cc' + 2dd' + 2ee' + 2ff' + gg']$$

Tę formułę zwykle się używa, ale oczywista jest rzeczą, że ona daje wypadek za mały, kiedy powierzchnię tę ogranicza krzywa wypukła względem linji ag i znowu za wielki, gdy krzywa ta jest względem ag wklęsła.

Dla otrzymania więc przybliżonego wypadku, uważajmy na fig. 2, pole zawarte pomiędzy dwoma nieparzystymi rzędnymi ce' i ee' i podzielnymy ce na trzy części równe $cm=mn=ne$, natenczas pole to $ce'd'e'e$ będzie się składać z trzech trapezów $ce'm'm$, $mm'n'n$ i $nn'e'e$, a ztąd

$$\begin{aligned} ce'd'e'e &= \frac{1}{2} cm (ce' + 2mm' + 2nn' + ee') \\ &= \frac{1}{3} ce (ce' + 2mm' + 2nn' + ee') \end{aligned}$$

Prowadząc linję $m'n'$ przecinającą dd' w O , otrzymamy:

$$do = \frac{1}{2} (mm' + nn')$$

zktąd $2(mm' + nn') = 4do$, a tym samym summa trzech powyższych trapezów $= \frac{1}{3} ce (ce' + 4do + ee')$.

Postępując tak dalej, otrzymamy na fig. (1) cechując szukaną powierzchnię przez P , a rzędne przez $r, r_1, r_2, \dots, r_{2n}$, odległość zaś ab przez a

$$P = \frac{a}{3} \{ r + 4(r_1 + r_3 + \dots + r_{2n-1}) + 2(r_2 + r_4 + \dots + r_{2n-2}) + r_{2n} \}$$

i to jest szukany wzór *Simpsona*.

J. B.

O STUDNIACH ARTEZYJSKICH.

„Probuć wszystkiego, wybierać najlepsze.“

Historja. Od wieków sposób odkrywania źródeł podziemnych, u wszystkich prawie ludów był celem ciągłych poszukiwań — i chociaż znajdowanie się wody pod zwierchnią powłoką ziemi bez zaprzeczenia było im znane, wszelako wiadomość, komu winniśmy pierwszą myśl przebijania skorupy ziemskiej, dla wyprowadzenia wody na jej powierzchnię, jest pokryta mgłą przeszłości i niedoszła naszych czasów.

Opiérając się na powadze Pisma S-go wiemy, iż Mojżesz spragnionym na puszczy Izraelitom wydobyl ze skały zdroj obfity, uderzywszy

w nią laską, czém zapewne usunął kamienie zamykające źródło, a z otworu wydobyła się woda, w szczelinach i próżniach skały zawrta.

Legenda o początku jeziora Cimińskiego przy wsi Vico w Państwie Kościelném położonego, każe zawdzięczać powstanie jego ubóstwionemu bohaterowi starożytności, Herkulesowi, który przybywszy w tamte okolice, jak mówi podanie, nalezany przez mieszkańców aby wody siły swój okazał, uderzył pałą w ziemię i tak ją zagłębił, że nikt wyciągnąć nie był jęj w stanie. Herkules sam wydobywszy pałą, dowiódł zdumionemu ludowi swój wyższości i siły, a z otworu tym sposobem w ziemi zrobionego, wydobyła się woda z wielką gwałtownością i w takiej obfitości, że zalała przyległą dolinę, z czego jezioro to powstało.

Podania tę pełne allegorji dowodzą nam, że sposób wydobywania na powierzchnię podziemnej wody, za pomocą otworów, przez przebicie skorupy ziemi zrobionych, nie był obcy starożytnym mieszkańcom naszego planety, a nawet według wszelkiego prawdopodobieństwa, znane im były studnie do artezyjskich podobne.

Olimpiodor, który żył w połowie VI stulecia w Aleksandrii, wspomina o pewnej studni bardzo głębokiej wykopanej w oazie otoczonej pustyniami, w pobliżu gór Libijskich położonej, z której wydobywała się woda w wielkiej ilości i służyła mieszkańcom do zwilgacania pól i pastwisk.

Syrja i Egipt posiadają wielką liczbę źródeł przez człowieka odkrytych, a większa część oazów Libijskich, sztucznym studniom winna swój początek.

Pustynie Syrii i Arabji mają wodotryski starożytne, które zachowały nazwiska swych założycieli. Źdroje Ismaela, Bedsabe, Obfitości Niesprawiedliwości, znane są po dziś dzień pod nazwiskami wspominanymi w Biblii.

Nie ma wątpliwości że istnienie wód podziemnych, mogących na wierzch się wydobywać, znane było starożytnym Egipcjanom i że sposoby poszukiwania w łonie ziemi ukrytych źródeł, przechowały się w Afryce aż do dzisiejszych czasów. Według opisów P. Schaw, który tam pewien czas przebywał, kopia Arabowie w miejscu na koczowisko obraném studnię, czasem 600 lub więcej stóp głęboką i prawie zawsze natrafiają na wodę w znacznej obfitości. Przebiwszy grube warstwy piasku i żwiru, napotykają zwykle pokłady minerału, podobnego do łupkę ilowego, nazywanego przez krajowców „kamień pod którym jest morze.“ Pokład ten z trudnością przebijać się daje, po skutecznieniu czego dobywa się woda z taką gwałtownością, że czasami pracujących robotników zalęwa. (*)

W Chinach poszukują podziemnych źródeł za pomocą studzien wierconych, czyli przebijanych ciężkim dłutem żelaznym, na prętach bambusowych lub linie z włókien Rotangu zawieszoném.

Zastosowanie takiego sposobu do wydobywania wody na powierzchnię sięga według zapewnień misjonarzy, Imberta i biskupa z Tabrasca, bardzo odległych czasów. W Kantonie Ou-Tong-Kiao, znajduje się kilka tysięcy studzien wierconych od 1000 do 1800 stóp, a nawet więcej głębokich 5 do 6 cali średnicy mających. Niektóre z tych stu-

(*) Po zajęciu Algierji przez Francuzów i podczas obecnego ich tamże gospodarowania, powstały liczne oazy w pustyniach, przez wywiercenie wielu studzien w podobnejże formacji, z których wytryskująca w górę woda, zwilgaca okoliczne przestrzenie, na których Arabowie zakładają chętnie swe siedziby lub na długi czas koczowiska obierają, z całym swym dobytkiem.

Głębokość podobnych studzien prawie wszędzie jest jednakowa, a po przebicciu wierzchnich warst piasku, przy dzisiejszych sposobach wiercenia, nie trudną jest rzeczą z grubości następującego twardego pokładu, wywnioskować rychło ukaże się woda, i zrobić z tego cudowną przepowiednię. Z chwili takiej umięją tam korzystać i rodzaj pewnego widowiska robią, co niezliczone masy ściągają arabów. Ukazanie się strumienia wody w zapowiedzianej naprzód godzinie, działa niesłychanym sposobem na ich imaginację; nabierają wiary w nadprzyrodzoną siłę i zdolność francuzów, co bardziej przemawia do ich przekonania niż baterje żłobkowanych armat.

dzien wydają wiele gazu palnego węglowodoru ($C_2 H_4$) i umyślnie w tym celu wiercone bywają. Misjonarz Imbert przytém wspomina, że przekonywał się o głębokości jednej studni i znalazł ją do 3000 stóp dochodzącą. Woda z takich studzien dobywająca się lub dobywana, ma być wybornych własności, a często mineralna; znajdować się mają także studnie słoną wodę wydające, która prócz kilku części soli na sto wody, zawiera nie wielką ilość saletry.

W Europie, gdzie studnie wiercone w ciągu kilku wieków, znanymi tylko były w północnych Włoszech (*) i prowincji francuskiej Artois, skąd wzięły nazwisko Artezyjskich, od roku 1816 upowszechniać się zaczęły. Najdawniejsza studnia w Europie wiercona, istnieje do dzisiejszych czasów w klasztorze kartuzów w Lillers w Artois, w której to prowincji, łatwość wykonania podobnego rodzaju robót i nieomylna pewność osiągnięcia zamierzonego celu, była przyczyną takiego ich tam rozpowszechnienia.

Następnie szczęśliwe rezultaty otrzymane przy wierceniu studzien Artezyjskich we Francji, Anglii, Niemczech, zachęciły Rządy i prywatnych nakładców, do nowych przedsięwzięć tego rodzaju, mających na celu nie tylko dostarczenie wody słodkiej lub mineralnej, ale i poznanie natury, przynajmniej wierzchnich warstw naszego planety.

Po ukończeniu budowy pięknych studzien w Paryżu, Tours, Elbeuf Choques we Francji, wywiercono z równie powożeniem wiele innych, w różnych krajach Europy i w innych częściach świata. Studnia Grenellska w Paryżu wywiercona przez Moluta w celu zaopatrzenia tamtejszej rzeźni w wodę, zajmuje tu pierwsze miejsce, (**) wyrzuca bowiem w 24 godzinach z 1731 stóp (527^m,5) głębokości, około 20 metrów kubicznych (706 stóp) wody czystej i ciepłej na +27°,67 C.

Jednak znane są daleko głębsze otwory świderowe, dostarczające wody słonej do warzelni i kąpeli słonych, jako to: w Neusalzwerk w Westfalji, gdzie 2220 stóp (676^m,6) głęboki otwór świderowy, przez Berghauptmanna von Oeynhausen został wywiercony; a w Schöningen w Księstwie Brunszwickiem do 2300 stóp gł. (701^m) zrobiony przez Seckendorffa.

Głębokie otwory świderowe, wiercone w celu poszukiwania soli kamiennnej i węgla, w Wielkiem Księstwie Luksenburgskiem, jako to: w Mondorff, Cessingen przez Kinda i polaka Czerwińskiego, (***) do 2000 stóp głębokości, (609^m,5) zajmują znakomite miejsce, a między temi najgłębszy znany w Europie, jest otwór w Creusot w pobliżu Châlons nad Saonną, 2952 stóp (909^m,72) głęboki, który wiercony był w celu poznania całej formacji węglowej w tej stronie wschodniej Francji.

Studnie artezyjskie w Nauheim, w Heskiem pomiędzy Darmstadtem i Frankfurtem nad Menem wiercone, jakkolwiek do 620 i mniej stóp tylko głębokie, zwracają powszechną na siebie uwagę. Jedenaście otworów świderowych wyrzucają tyleż strumieni wody słonej, z których największy i najokazalszy do 30 stóp nad powierzchnię otaczającego gruntu się wznosi, inne zaś do kilkunastu lub kilku tylko stóp zaledwie sięgają.

Wyszczególnienie wielu innych znanych studzien artezyjskich i otworów świderowych uważam tu za zbędne, wspomnieć tylko wypada, że i w naszym kraju sposób przebijania dłutem lub świdrem skorupy ziemskiej, od lat kilkunastu znalazł zastosowanie. Piękna studnia artezyjska w Włocławku i źródła słonej wody dowiercone w Ciechocinku, są tego dowodem; jak również otwory świderowe w celu poszukiwania soli kamiennnej wiercone w Szczerbakowie pod Wiślicą, w Ne-

(*) Świder studniarski jest herbem miasta Modeny.

(**) Nie licząc pomiędzy nie przed rokiem wywierconej olbrzymiej studni artezyjskiej nad rzeką Ohio w Ameryce, o której nie wiele mamy jeszcze bliższych wiadomości.

(***) P. Czerwiński Inżynier wiercił głębokie otwory świderowe w Luksemburgskiem, w Algierze i innych krajach, obecnie od 1½ roku pracuje w Dąbrowie nad przewierceniem całej formacji węglowej.

kanowicach pod Brzeskiem, gdzie świder ziemny osiągnął 1500 stóp (457^m, 18) głębokości, podobnie jak w Birkowie, Czernichowie w powiecie Miechowskim, w Warszawie na Solcu i wielu innych miejscach. Prócz tego wiercono kilkanaście otworów świdrowych w okolicach Dąbrowy, Bendzina, Czeladzi, oraz w celu zaopatrzenia pewnych miejscowości w wodę, jak np. w Rytwianach; przed rokiem zaś dokopane obfite źródło, w Warszawie w garbarni pod Powązkami, a następnie świder ziemnym na wierzch dobyte przez Inżyniera Spornego, (*) dowiodło, że może ich być więcej w kraju naszym, nawet i tam gdzie się tego nie spodziewamy.

W obecnym czasie kiedy Kind wierci w Passy w Paryżu olbrzymią studnię artezyjską 3,28 stóp (1 metr) średnicy mającą, dla zasilenia rzeczki, lasek Bouloński przepływającej — i osiągnął 528 metrów (1732 stóp) głębokości, (**) kiedy Degoussée, Violet, Bayellet, Chanois we Francji, Seckendorff, Bischoff, Bruckman, Zobel w Niemczech, na wyścigi swoje trepany i meisselbohry zagłębiają, dla różnych celów mających na względzie użytek publiczny, i u nas świder ziemny nie spoczywa. Poszukiwania soli i innych użytecznych ciał kopalnych w Powiecie Włocławskim, mianowicie w Ciechocinku, w Powiecie Miechowskim, wiercenie całej formacji węglowej w Dąbrowie, daje nam nadzieje jeśli Bóg pozwoli, z bogacenia kraju naszego wieloma odkryciami, pod względem geologicznym i mineralicznym i użytkowania ze skarbów, zawartych w łonie tego kawałka ziemi, po których my i ojcowie nasi deptali, nie domyślając się może nawet ich bytności.

Teorja. Mamy więc w krótkości opowiedzianą historję studzien artezyjskich, zastanówmy się teraz nad teorją i prawami tworzenia się źródeł i nagromadzania się wody podziemnej, która przez otwory czy to naturalne czy sztuczne na wierzch dobyć się usiłuje.

Starożytni i większa część, aż do XVIII wieku, filozofów i badaczy natury, usiłujących wysledzić przyczynę tworzenia się źródeł podziemnych, ich obieg i jego prawa, pozostawili nam tylko swe domniemania bez przekonywających na to dowodów. I tak np. Platon utrzymywał, że wszystkie rzeki i strumienie, spływają w obszerną przepaść podziemną, z kąd się na powrót na wierzch dobywają i tworzą morza, jeziora, rzeki i źródła wytryskujące.

Według Aristotelesa i Seneki powietrze zawarte w obszernych podziemnych wydrążeniach i ziemia nawet sama, przemieniane bywają w wodę zasilającą zdroje i tworzące się z nich strumienie i rzeki.

Nieliczone źródła, które wydobywając się z ziemi i łącząc się z sobą tworzą potoki, rzeki, strumienie i od tylu wieków wylewają swe wody do morza, które z brzegów swych przecie nie występuje, ani zmienia swego poziomu, naprowadziły na myśl, iż morze zwracając te wody ziemi, przez podziemne kanały, zasilą tym sposobem źródła, z których powstały rzeki. Jest to rozumowanie Deskarta, który prócz tego przypuszczał, że cząsteczki wody morskiej, krążącej w podziemnych kanałach, przez ciepło wnętrza ziemi zamieniwszy się na parę zbierają się w górnych szczelinach, gdzie po skropleniu okazują się pod stacją wody zwyczajnej słodkiej, pozostawiając sól w łonie ziemi.

Inni podzielając zdanie Deskarta, uważali wodę krążącą w podziemnych kanałach, za niepodlegającą ogólnemu prawu ciężkości i wznośzącą się lub opadającą na podobieństwo krążenia krwi w ciele ludzkim.

(*) O rezultatach świdrowań wykonywanych obecnie przez Inżyniera J. Spornego w Warszawie, gdy to piszę, nie mam tu żadnych wiadomości. Wiercona zaś przezemnie studnia w roku zeszłym w Warszawie, w młynie parowym na Lesznie, doszła tylko 124 stóp głębokości bez otrzymania zadawalniającego rezultatu. Dalsze jej pogłębienie z polecenia władzy dla innych pilniejszych robót odłożyć do dalszego czasu byłem zmuszony, i mam nadzieję, że kiedyś znajdzie sposobność ukończenia jej budowy.

(**) Studnia w Passy do tej głębokości jeszcze w Marcu 1857 r. dowieczona była, a po zgnieceniu zapuszczonych rur w spodzie, wskutek wielkiego bocznego, na nie ciśnienia, dotąd ani zreparowaną ani pogłębioną nie została.

Wszystkie te, jak i wiele innych przypuszczeń, nie tylko że nas o istnieniu i zachowaniu się wody podziemnej nie przekonywają, ale są wprost przeciwne wypadkom, z poszukiwań i badań codziennych otrzymywanym. Znane są studnie suche, bezwodne, daleko głębsze aniżeli przypuszczalna głębokość kanałów i wydrążeń podziemnych, mieścić mających tak ogromne massy wody, powracającej z morza, i na powierzchnię ziemi wydobywać się usiłującej. Para powstała z przemiany wody, przez działanie wewnętrznego ciepła ziemi, nie znalazłaby, w przypuszczeniu najobszerniejszych wydrążeń, odpowiedniego dla siebie pomieszczenia. Dalej źródła przy brzegach morza obfitsze byćby powinny, niż w innych odleglejszych okolicach, bogatsze i liczniejsze na płaszczyznach niż w górach, co w naturze zupełnie przeciwnie się okazuje. W Ostendzie np. w roku 1859 wiercono studnię artezyjską dla zaopatrzenia mieszkańców i przybywających do kąpieli morskich gości, w wodę czystą i dobrych własności, której brak dotkliwie czuć się dawał, gdy tymczasem okolice Verviers, Spa, Liège, mają bardzo wiele źródeł naturalnych. Marsylja, Odessa i inne nadmorskie okolice w podobnym są położeniu.

Nakoniec nadzwyczajna ilość soli jakaby woda morska po wyparowaniu swém w ziemi zostawiła, zatkałaby od dawna wszystkie kanały, szczeliny i przejścia, dla żyłek wody dostępne. Cóż dopiero mówić o źródłach wody słodkiej, na wysepkach pośród oceanu położonych, lub o wytryskach wody słodkiej w niektórych miejscach, pośród wód morskich i nad ich powierzchnią. Jako przykład służyć może wytrysk wody słodkiej, nad powierzchnią morskiej wody w pobliżu wyspy Cuba w zatoce Xagna, przez Humbolda opisany, dalej w odnodze Spezzia, to znów w pobliżu brzegów Monaco, obok przylądka Cap Martin i wiele innych.

Późniejsi badacze natury, dojrzałi doświadczeniem własnem i swoich poprzedników, przypisywać zaczęli deszczom i innym wodnym meteorom, przyczynę tworzenia się wód podziemnych. Według nich promienie słoneczne ogrzewając atmosferę, wywierają swe działanie na powierzchnię jezior, błot, wód stojących, rzek i t. d. zamieniając wody ich na parę, którą wiatr, zmiana temperatury i ciśnienia powietrza zgęszcza, rozrzuca i w różne rozprasza strony; a pary te powracając znowu na ziemię pod postacią deszczu, śniegu, gradu, szronu i rosy, w części pozostają na jej powierzchni, w części zaś przenikają i przesiakają mniej lub więcej głęboko w ziemię i zasilają wszystkie źródła.

Ilość wody jaka powstaje z powyżej wymienionych przyczyn, jaka spada rocznie na ziemię i przesiaka jej powierzchnię, nie jest jednokową. Zależy to od położenia geograficznego okolicy, większej lub mniejszej odległości od morza i jezior, od jej wyniesienia, nareszcie od sąsiedztwa gór wysokich. Dla ocenienia takiej ilości wody spadającej z atmosfery, służy narzędzie zwane Udometrem, które mierzy ilość spadłego deszczu w danym czasie, na przestrzeni stopy kwadratowej, według czego oblicza się przez przybliżenie, średnia ilość wody spadłej z atmosfery na pewną przestrzeń.

Tak więc według doświadczeń w Królestwie Polskiem czynionych, średnia wysokość wody spadłej z atmosfery na ziemię w przeciągu roku, wynosi stóp dwie. Wziąwszy pod uwagę np. całą powierzchnię doliny rzeki Wisły i jej spływów, która zacząwszy od gór karpackich (*) aż do Warszawy, wynosi około milkwadr. 1200, czyli 1200×26000^2 stóp kwadr. i pomnożywszy jeszcze przez stóp 2, czyli przez wysokość rocznie spadającej wody ($2 \times 1200 \times 26000^2 = 1\ 622\ 400\ 000\ 000$), przekonamy się że ilość roczna spadłej wody z atmosfery na tę część zlewu rzeki Wisły, wynosi stóp sześciennych $1\ 622\ 400\ 000\ 000$, która tą rzeką powinna do morza Bałtyckiego odpłynąć. Szerokość Wisły pod Warszawą wynosi stóp 1500, średnia głębokość na stan średni wody

(*) Według obliczeń Inspektora Komunikacji Pancera.

stóp $4\frac{1}{2}$, a średnia prędkość stóp 2; z danych tych cyfer obliczona masa przepływu rocznego wody pod Warszawą, wynosi stóp sześciennych 426 027 600 000 co stanowi zaledwie czwartą część masy wody spadłej z atmosfery w ciągu roku jednego. Trzy czwarte zatem części tej wody przesiąkają w ziemię dla zasilania źródeł, zwilgacania powierzchni i w części powracają znowu w atmosferę pod postacią pary wodnej.

Robione postrzeżenia przez P.P. Perrault, Mariotte, Halley, nad różnemi większemi rzekami Europy i ich zlewniami, doprowadziły do tego wniosku, że łożyska rzek prowadzą zaledwie $\frac{1}{6}$ część wody spadłej na ziemię, pod postacią różnych wodnych zjawisk; że pozostałe $\frac{5}{6}$ części wsiąkając w ziemię, pochłaniane bywają przez rośliny i zamieniane przez działanie ciepła w parę. Czyli w ogólności że meteorzy wodne wylewają na ziemię daleko więcej wody, niż strumienie i rzeki odprowadzają jej do morza. Przytém obliczono w przybliżeniu, że ilość wody spadłej z atmosfery na ziemię, jest 12 razy większą od wody przez źródła dostarczonej.

Halley przypuszczając dla uproszczenia rachunku, że połowę powierzchni kuli ziemskiej stanowi ląd stały i wyspy, a połowę woda, doszedł przybliżonego wypadku o ogromie masy wody, przemienianej rocznie na parę. Według kilkakrotnie powtarzanych przez niego obserwacji, woda morska w przeciągu dnia jednego zamienia się na parę w ilości 1" cala sześciennego na 10 cali kwadr. (*), co na jeden stopień kwadratowy wynosi 33 miliony tonn, a na całej mórż przestrzeni 47 000 000 000 000 tonn. Porównyując ze sobą rozmaite wypadki z doświadczeń otrzymane, oznaczające ilość wody przemienionej rocznie przez ciepło słoneczne w parę, z tą jaką spada na ziemię w tym samym przeciągu czasu, pod postacią deszczu lub pod inną, z tą jaką płynie w kanałach i rzekach, oraz jaka przesiąka ziemię i tworzy źródła, Halley także okazał: iż z meteorów wodnych spada na powierzchnię ziemi, zaledwie $\frac{2}{5}$ wody z pary wodnej powstałej, a pozostałe $\frac{3}{5}$ wraca na powrót do morza.

Vitruwiusz, Palissy, Mariotte, Pluche, Buffon, Héricart de Thury, podobnemi obserwacjami i obliczeniami przekonali, że źródła nie biorą bezpośrednio swego początku z morza, za pomocą podziemnych kanałów, lecz tworzą się z deszczu, mgły, rosy, śniegu, gradu, szronu, czyli zjawisk wodnych, spadłych na ziemię i przenikających ją do pewnej głębokości.

Poznanie wiecznej mechanicznej przemiany wód, oblewających powierzchnię ziemi na parę wodną i wzajemny przez działanie ciepłika, przelew tychże do ziemi dla zasilania źródeł, nie tłumaczy nam wszelako prawa rozdziału wody i rozprowadzenia jej pod powierzchnią. Geologia pod tym względem dostarcza pewnych objaśnień, zapoznając nas ze składem skorupy ziemskiej, którą nam pokazuje ułożoną z warstw pierwotnie równoległych oddzielonych szczelinami spojeń i poczęści powstałych z osadów wód, które pokrywały w różnych epokach, powierzchnię kuli ziemskiej. Warstwy poziomo i równolegle ułożone, doznawały ustawicznych przemian pochodzących z wstrząśnięć i rewolucji plutonicznych kuli ziemskiej, które ich kierunek i poziomy układ zniszczyły; w części naturę ich zmieniły przez działanie ognia wewnętrznego, i w niektórych miejscach przykryły skałami pochodzenia ogniowego. Pokłady wierzchnie, ustępując działaniu raptownego ich zniżania lub wznoszenia, porozpadały się i popekały, ztąd powstały przerwy i szczeliny, oraz wygęcia w kształcie kotlin mniej lub więcej rozciągniętych.

Wody potokowe unosząc ze sobą cząsteczki skał i warstw na działanie ich wystawionych, w dolinach podobnych je osadziły, a w miarę rozmaitego ich pochodzenia, różne też powstały pokłady. Pomiędzy takimi pokładami znalazły się warstwy: już to dla wody zupełnie,

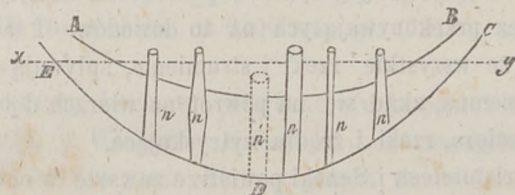
już w części tylko przesiąkliwe, lub wreszcie wcale jej nie przyjmujące. Gdy warstwy dla wody przenikliwe, ułożyły się między dwiema przeciwnych własności, kształt zakłęsłej kotliny przybrały, lub w skutek jakiego wtrząśnienia, otrzymały takowy, sięgając brzegami swemi powierzchni ziemi, woda spadająca z atmosfery, zostaje przez nie pochłonięta, ciężkością swą spływa, zajmuje najniższe miejsca i tworzy rodzaj podziemnego wodozbioru. To samo ma miejsce, gdy warstwa dla wody nieprzenikliwa ale poszczepiona we wszystkie strony, opatrzona szczelinami i otworami, wychodzi na powierzchnię ziemi i pod warstwę przesiąkliwą się zagłębia. Woda spadła na ziemię, przez szczeliny te pochłonięta bywa i wypełnia je, równie jak inne podziemne wydrążenia.

Wiadomo z teorii i doświadczenia, że ciśnienie wywarte na powierzchnię płynu zawartego w naczyniu lub ograniczonym wodozbiornem, przenosi się na dno jego i ściany; za powiększeniem którego to ciśnienia spojność ścian naczynia ustępuje jego działaniu, a płyn z prędkością zależącą od wielkości ciśnienia wypływa we wszystkie strony.

Woda w warstwach przesiąkliwych i wydrążeniach podziemnych zawarta, podlega jest temu samemu prawu, a ciężar płynu zwiększający się z grubością warstw przesiąkliwych i głębokością podziemnych wydrążeń wodą wypełnionych, sprawia to ciśnienie. Skutkiem tego, woda usiłuje się dobywać na powierzchnię ze wszystkich szczelin i otworów, tak naturalnych jak i sztucznych, mianowicie po zwiększeniu swęj masy a zatem i ciśnienia, co zwykle po obfitych deszczach i roztopach śnieżnych ma miejsce.

Wypływanie obfitych źródeł w latach mokrych, ubytek wody i przerwanie wytrysku, jak równie brak wody w studniach zwyczajnych, w latach suchych, znajduje tu przyczynę.

Wyobraźmy sobie wodozbiór A, B, C, D, E kształtu na figurze w przecięciu oznaczonego, w którym pograżono kilka naczyń bez den n, n, n, n, n połączonych czyli spółkujących.



Na zasadzie naczyń spółkujących, woda w nich i w zbiorniku na tej samej wysokości, czyli w tym samym poziomie xy utrzymywać się będzie; dodawszy lub ująwszy czyto z którego z naczyń, czy z wodozbioru, pewną ilość płynu, natychmiast on we wszystkich podniesie się lub zniży, przy zachowaniu jednakowego poziomu. Utworzona równowaga może być zachwiana chwilowo, albo przez dodanie do którego z naczyń lub wodozbioru nowej ilości płynu, lub przez dodanie albo zastąpienie którego naczynia, naczyniem nowem n' , mniejszej wysokości od wysokości poziomu, przez płyn poprzednio zajmowanego. W pierwszym wypadku płyn nadmiarowy rozdzieli się na wszystkie naczynia, w drugim zaś z naczynia o otworze niższym wylewać się będzie i oddziaływać na zmniejszenie wysokości cieczy w pozostałych naczyniach, dopóki wzajemna równowaga nie nastąpi.

Jeżeli zaś masa płynu zawartego w obszernym odbiorze jest bardzo znaczna w stosunku do ilości płynu jaka przybywa do naczynia w pierwszym, a ubywa w drugim razie, poziom pierwiastkowo ustalony, dostrzegalnie dla oka zmieniać się nie będzie i pierwsze naczynie pochłaniające cały przybytek, przedstawiać będzie studnię wysysającą (absorbującą, polykającą); gdy z drugiego płyn wylewając się tworzyć będzie fontannę wytryskującą (jaillissante), lub tylko strumień wznoszący się (ascendante), zależnie od wielkości ciśnienia, czyli różnicy poziomu wierzchu naczynia n' i wysokości płynu w wodozbiornie utrzymującego się.

Dowodzenie to na doświadczeniach Pascala oparte, podaje nam teorię źródeł, co tém stanie się zrozumialszem, gdy sobie wyobrażymy,

(*) Morze śródziemne więcej daleko paruje i gdyby nie przypływ wody z Oceanu Atlantyckiego tworzący widoczne prądy w Cieśninie Gibraltarskiej, poziom swój znacznie obniżyłoby musiało lub byłoby wyschło. więcej bowiem daleko wody z morza tego przemienia się rocznie na parę, niż wpadające do niego rzeki wód swoich wlewają.

że natura w łonie ziemi urządziła tego rodzaju wodozbiory. Każda warstwa dla wody przesiąkliwa, która wychodzi na powierzchnię ziemi, na brzegu kotliny geologicznej i zagłębia się pod warstwę nieprzenikliwą jest rodzajem wodozbiory. Punkta wychodu tych warstw na powierzchnię ziemi, równie jak i studnie, czy to naturalne czy sztuczne, w kotlinie tej do warstwy przesiąkliwej dokopane, są naczyniami przez pośrednictwo samego wodozbiory spółkującymi, których otwory albo wsysają czyli pochłaniają wody przypadkowe, albo wyrzucają wody wewnętrzne nad powierzchnię otaczającego gruntu; lub do pewnej tylko wysokości pod powierzchnię się wznoszą, w miarę tego jak ich otwory znajdują się powyżej lub poniżej poziomu zajmowanego przez płyn w wodozbiory.

Tak więc teoria zasilania źródeł znalazłszy przyczynę w parowaniu atmosferycznym, odkryła w skorupie ziemskiej odbieralniki pochłaniające wody z pary wodnej powstałe i na ziemię spadłe; a w ciężkości siłę, od której ruch, bieg i zachowanie się tej wody zawisły. Słowem, że w skutek pierwiastkowego powarstwowania pokładów ziemi i późniejszego ich poprzewracania, cała skorupa ziemska stała się hydrauliczną maszyną, która będąc w ciągłym nieustającym stosunku z morzem i atmosferą, dla powierzchni całej kuli ziemskiej, dostateczny zapas wody dostarczyć jest w stanie.

Widoczną więc jest rzeczą, że odkrycie źródeł, czyli obranie punktu w którym na powierzchnię ziemi wodę wydobyć zamierzono, wymaga pewnych wiadomości geologicznych, a przytém doświadczenia czerpanego z wielkiej liczby obserwacji, nad położeniem, kierunkiem, własnościami i zmianami pokładów ziemi. Ze względu zatém na ten przedmiot, rzućmy okiem na skład i uszykowanie skorupy ziemskiej, oraz poznamy pokłady dla wody przesiąkliwe i odkryciu źródeł sprzyjające.

Podniosłszy warstwę rodzajnej ziemi nie zbyt grubą, prawie wszędzie pokrywającą powierzchnię stałego lądu, napotkamy masy nieregularne lub warstwowe mułu ilowego, piasku, głazów wodą naniesionych i szczątków organicznych, świadczących o swém niedawnym pochodzeniu i powstaniu z osadów wód, niosących cząsteczki skał i gór sąsiednich. Warstwy te naniesione czyli *Alluvium* wypełniające wgłębienia powierzchni gruntu, pokrywają także i spadki przyległych wzniesień; według natury swój, są one dla wody przesiąkliwe, lub tworząc zlepy nie pozwalają jej przenikać w swe wnętrza, lecz tylko wypełniać szczeliny, jakimi są poprzerywane.

W krajach górzystych napotkać można źródła dość obfite w warstwach naniesionych, a poszukiwania dokonane u podnóża gór, jak równie w środku zlewni, lub bliżej wzniesienia wyższego, prawie zawsze do szczęśliwych doprowadzają rezultatów.

Pokłady trzeciorzędowej formacji, następujące po wyżej wzmiankowanych, odznaczają się powarstwowaniem mniej więcej regularnym, dowodzącem osadowego pochodzenia i skamieniałościami jakie zawierają. Iły, margle, gips, piasek, piaskowiec, wapień wód słodkich i t. d. składają tę formację.

Warstwy te doznawszy, w skutek wstrząśnienia naszego planety, przemiany kształtów swego pierwiastkowego układu, potworzyły zagłębienia, czyli kotliny geologiczne wielkiej rozciągłości. Składając się z warstw wodą nasiąkanych i pokładów przeciwnych własności, dostarczyć mogą wiele obfitych strumieni wody podziemnej, o czém nas przekonały liczne poszukiwania świdrem ziemnym.

Toż samo powiedzieć można o formacji drugorzędowej, która tworząc kotliny nadzwyczaj wielkiej rozciągłości i zawierając wiele podziemnych szczelin, wydrążeń, warstw przesiąkliwych, daje tęp obfite strumienie wytryskujące czyli artezyjskie. Odznacza się ta formacja skamieniałościami najdawniejszemi, a kręda, piaskowiec drugorzędowy, wapień juraski i inne w skład jej wchodzi. Jako wzór, można tu przytoczyć następstwo przebitych pokładów w prowincji Artois w mieście Lille, w dziedzińcu szpitala wojskowego, przy wierceniu studni, która zadawalniające wydała rezultaty. Woda wydobyła się tam przy głębokości 107 metrów (351 stóp) z pokładu wapienia węglowego, który w tych okolicach pokładem krędy jest przykryty. I tak:

w głębokości 1 metra (3,28 stóp)	znaleziono ziemię rodzajną,
2 ^m (6,5 stóp)	znaleziono margiel żółty piaszczysty,
2 ^m ,50 (8,2 stóp)	torf z siarczykiem żelaza,
4 ^m ,50 (14,7 st.)	margiel żółty piaszczysty,
5 ^m ,40 (17,7 st.)	piasek gliniasty z ułamkami krędy.
22 ^m ,50 (73,8 st.)	kręde białą miękką bez krzemieni.
36 ^m ,50 (119,7 st.)	kręde białą z krzemieniami,
57 ^m ,50 (188,6 st.)	kręde szarą z ułamkami wapienia marglowego.
69 ^m ,35 (227,6 st.)	margiel ilowy szary i zielony.
107 ^m (351 stóp)	wapień węglowy.

Co do źródeł w formacji przechodowej i wulkanicznej, te bardzo rzadko się przytrafiają, z przyczyny, że skały takie jak łupek mikowy, granit, gnejs, porfir i t. d. jakkolwiek poprzerywane we wszystkie strony, pełne są szczelin i wydrążeń wypełnionych wodą, wszelako żaden tam osad ruchomy, jakoby filtr, między niemi się nie znajduje.

Wprawdzie woda krąży w szczelinach wapienia pierwotnego i w innych gatunkach tej formacji, lecz nie tworzy stałego poziomu. Obiega tylko i wznosi się czasami na wierzchołki gór; ale to jedynie przez działanie włoskowatości szczelin, nie zaś według zasady wyżej wspomnianej.

Z tego wszystkiego co dotąd powiedziano, widzimy: że poszukiwania dla odkrycia obfitego źródła, wypada przedsiębrać w formacji trzecio lub drugorzędowej, otwór zaś winien być wiercony do głębokości, w jakiej się znajduje warstwa dla wody przesiąkliwe. Pewność pomysłu rezultatu będzie tęp większa im kotlina jest bardziej rozciąglą, im warstwa przesiąkająca jest grubsza, im w większej okazuje się czyli wychodzi na powierzchnię ziemi obszerności i zagłębia się pod znacznym kątem, pod warstwą nieprzesiakiłą.

Według wyżej wspomnianej teorii wznoszenia się wody, dosięgnąć ona powinna przez otwór świdrowy wysokości punktu wyjścia warstwy nasycającej się wodą. Teoretycznie dokładna kotlina geologiczna w naturze nie istnieje, a gdyby i zdarzyła się dość regularna, trzeba ją uważać jako szczególną przypadkowość. Zwykle kształt jej jest pogarbiony, niedokładny, falowaty; poprzerwaną bywa w rozmaite strony, wieloma otworami oraz szczelinami spodniemi i bocznymi, co przyczynia się do utraty i rozpraszania wody we wszystkie strony. Dla tego strumień wytryskujący wznosi się tylko do wysokości odpowiedniej ciśnieniu wody, zmniejszonej przez wypływ jej bocznymi otworami i przez tarcie, jakiego woda doznaje o ściany otworu świdrowego.

Studnią artezyjską nazywać zatém będziemy, otwór świdrowy wyrobiony w ziemi, którym woda dosięgłszy warstwy przesiąkliwej, wznosić się będzie do pewnej wysokości, zależącej od wielkości ciśnienia jakiego doznaje.

Ażeby strumień podziemnej wody mógł wznosić się przez otwór świdrowy, potrzeba aby punkt wychodu warstwy pochłaniającej wody deszczowe i inne, był wyższy od punktu gdzie przebiecie otworu dłużej ziemnym ma miejsce; w przeciwnym bowiem razie wywiercona studnia, była bytylko wsiąkającą (absorbującą), jak to już wyżej wspomnieliśmy. Następnie aby warstwa przesiąkliwe była taką, w całym znaczeniu tego wyrazu, to jest aby się składała z piasku, żwiru, piaskowca lub innego pokładu we wszystkie strony poszczepionego. Aby warstwa nasycająca się wodą od spodu, z wierzchu i zboków otoczona była warstwami nieprzenikliwymi. Nakoniec aby woda w warstwie takiej zawarta, nie miała poniżej innego ujścia, oprócz samego tylko otworu. Doświadczenie bowiem okazało, że nowy otwór świdrowy w pobliżu poprzednio wierconego wyrobiony, albo był przyczyną przerwania wytrysku w pierwszym, albo też woda w nim wcale się nie wzniosła, lub tylko słabym wystąpiła strumieniem, gdy poprzedni do kilkunastu stóp dochodził.

Zachodzi tu jeszcze pytanie: czy studnie artezyjskie po pewnym przeciągu czasu nie wysychają, lub masy wyrzucanej wody nie zmniejszają?

szają. O ile można sądzić z postrzeżeń dotąd czynionych, massa wyrzucanej wody przez strumienie artezyjskie, wiercone w alluvium lub w wierzchnich warstwach trzeciorzędowej formacji, przedstawiających nie wielką powierzchnię wodzie dęszcовой, w latach suchych znacznie się zmniejsza. Częstokroć przez zamulenie, otwór świdrowy zanieczyszczony i zatkany bywa, szczególnie gdy źle był orurowany, a mały przypływ wody, przeszkody tej, usunąć nie jest w możności. Co do studzien wierconych w innej formacji, te chociaż zwykle w początkach podlegają ustawicznym zmianom, wszelako nie zależą od stanu meteorologicznego atmosfery, dopóki nie oczyszczą się, z niesionych pędem wody kamyków i błota, zachowują się następnie, chociaż nie bez wyjątków, w stanie zmianom nie ulegającym. Dowody tego mieliśmy w Lille, Tours, a nawet przy studni Grenellijskiej, gdzie czasem wypływ wody przez 9 godzin był zatamowany. Inne znowu źródła artezyjskie, od samego początku żadnej zmiany nie uległy jak np. studnia wywiercona w Lillers. W przypuszczeniu jednak lat zupełnie suchych, bez dęszców i śniegów, wypływ wody ze studzien artezyjskich mógłby być wątpliwym; to samo stosuje się i do zwykłych studzien kopanych, bo woda przez pierwsze i drugie dostarczana, nie bywa zasilana przez zbiorniki podziemne, któreby od kilku wieków przybytku nie doznały.

W ogóle na zmniejszenie wytrysku i ilości wyrzucanej wody przez studnie artezyjskie wpływają:

1. Utrata wody przez kanały podziemne;
2. Wpływ sąsiednich studzien jednej na drugą;
3. Wyczerpanie się masy wody w warstwie przeprowadzającej, gdy ta mały tylko przybytek lub żadnego nie odbiera.
4. Nakoniec zamulenie i zanieczyszczenie otworu świdrowego.

Inaczej rzecz się ma z źródłami termalnymi i mineralnymi; wzniesienie się ich częstokroć nad powierzchnię otaczającego gruntu, otworem czy to naturalnym czy sztucznym, przypisywać należałoby ciśnieniu gazów i pary, przez działanie wewnętrznego ciepła z wody się dobywających, któremu to ciśnieniu ustępując, woda wznosi się przez otwór do wysokości, zależącej od wielkości parcia.

Przytém obok ciśnienia, przyczynia się także do wytrysku pomeśzanie mechaniczne gazu z płynem, jak to okazało doświadczenie przy kopaniu studzien metodą Triger, lecz w tym razie może mieć jeszcze miejsce, zjawisko płynów różnej gęstości w naczyniach spółkujących.

Co się tyczy źródeł perjodycznych i nieregularnych, w pewnych przestankach czasu, stałą lub zmienną ilość wody dostarczających, i podnoszących lub zniżających swój wytrysk, to przyczyny tych, jak równie wielu innych osobliwych tego rodzaju zjawisk, szukać należy w szczególnych miejscowych własnościach, wydrążeniach najrozmaitszego kształtu, mianowicie: formy lewarowej, w ciągach powietrza, tworzeniu się gazów i t.d.; wyjaśnienie czego wymaga specjalnego opisu tychże i przechodzi granice tego artykułu.

Zastosowanie. Studnie artezyjskie dostarczając wody czystej, zdrowej do utrzymania życia i zdrowia koniecznej, są rzeczą wielkiej wagi, tak dla publicznego, jak i prywatnego dobra; a gdy nadto wznoszą się nad poziom wody, wydobywa się w wielkiej obfitości, zużyta być może w przemyśle jako siła poruszająca, a w niektórych razach w gospodarstwie rolnem do nawodnienia łąk i gruntów. Wznoszący się strumień wody obraca częstokroć koła wodne i wprawia w ruch młyny, piły, miechy, młoty fryszerskie i inne przyrządy. Cukrownie, gorzelnie, farbiernie i t. d. z wielką korzyścią używają, wody z otworu świdrowego otrzymanej, już to do zasilania kotłów parowych, już to do samej fabrykacji. Woda bowiem tego rodzaju bywa zwykle czysta wolna od obcych części nie tworzy tak zwanego kamienia kotłowego, rozpuszcza w sobie z łatwością cukier, a przy farbowaniu tkanin na zmianę koloru nie wpływa. Przytém woda studzien artezyjskich dobywająca się zwykle ze znacznej głębokości, zawiera pewien stopień ciepła zależący od głębokości otworu, co przedstawia niejaka korzyść, przy zastosowaniu jej do obracania kół wodnych w porze zimowej,

zapobiegając obmarzaniu i powiększeniu oporu, jaki pracująca siła ma do pokonania.

Zastosowanie świdra ziemnego nie na samém ogranicza się zaopatrywaniu nas w wodę, w ten materiał powszechnego użytku, owszem zacząwszy od rolnika szukającego piasku, gliny, wapna, marglu, iłu, lub kamienia do budowy zdatnego, aż do geologa i górnika poszukujących węgla, soli, rudy metalicznej, lub tylko stosunków warstw i pokładów skorupę ziemską składających, wszyscy ci świdrem lub dłutem ziemnym posługiwać się muszą. Budowniczy i Inżynier świdrem próbują natury gruntu, dla założenia fundamentów pod wykonać się mające dzieła sztuki; wyrabiają tém narzędziem otwory dla założenia i umieszczenia lin drucianych lub łańcuchów mostu wiszącego, oraz otworów w gruncie szczególnie skalistym, dla osadzenia słupów telegraficznych. Inżynier spławów posługuje się świdrem ziemnym, przy wyrobieniu otworów w skałach i olbrzymich bryłach kamieni, zawalających przystanie lub tamujących swobodną żeglugę, dla rozsadzenia ich prochem i usunięcia. Obecnie z wielką korzyścią używają podobnego świdra do wiercenia tunelów w skałach, dla przeprowadzenia dróg żelaznych jak np. w Mont Cenis; a częstokroć dla osuszenia czy to traktu bitego, czy kolei żelaznej, przez wiercenie poziomych otworów pod drogę w tym razie, gdy miejscowość zmusza do przeprowadzenia kierunku tych dróg pod górami lub na ich pochyłościach.

W podziemnych chodnikach, a nawet źle zbudowanych piwnicach z powodu ciężkiego i częstokroć bardzo zepsutego powietrza, przebywanie ludzi i zwierząt jest niemożliwem, a zapasy żywności złożone tamże dla przechowania, ulegają prędkiemu zepsuciu. Otwór świdrowy czyli studnia powietrzna, sięgająca głębokości takich wydrążień, ułatwia przystęp zdrowego powietrza, i niezużytkowane przestrzenie na użyteczne zamienia.

O zastosowaniu zaś świdra ziemnego do wyrobienia studzien wysajających, w celu osuszenia błot, bagnisk, miejsc, których ani rowkami ani drenami osuszyć nie można, oraz w celu pochłaniania wód nieczystych i zdrowiu szkodliwych, odciekających z niektórych fabryk, wspomniemy niżej słów kilka, opisawszy wprzód narzędzia, do wiercenia używane. (D. c. n.)

A. Grotowski.

Sprostowanie. Na stron. 26 zamiast 1731 st. (527^m,5) powinno być 1797 st. (548^m).

O OSZCZĘDNÉM UŻYCIU DRZEWA POD WZGLĘDEM TECHNICZNYM.

Kwestję korzystnego i oszczędnego spożytkowania drzewa, pod względem technicznym, wypada rozdzielić na 5 następujących oddziałów:

1. Trzeba wiedzieć do jakiego użytku jaki gatunek drzewa jest najwłaściwszy, gdyż od tego oczywiście zależy najkorzystniejsze, a zatem i najoszczędniejsze użycie drzewa.
2. W jaki sposób, w jakim kształcie i jakich wymiarów drzewo ma być używane, ażeby zapewnić wykonanej z niego budowli moc, trwałość i bezpieczeństwo żądane, a znowu zbytkiem wymiarów nie marnować drzewa na próżno.
3. W jaki sposób używać opału, ażeby z niego jak największą korzyść wyciągnąć.
4. Jak przysposabiać i używać drzewa, ażeby mu jak największą trwałość zapewnić, i nakoniec
5. Sposoby sztuczne przedłużania trwałości drzewa.

Co do pierwszego: trzeba tu zwrócić uwagę, że u nas głównie sosna i dąb uważają się za drzewa użytkowe i na materiał towarowy bywają wyrabiane.

Mnóstwo innych drzew jak: jesion, lipa, klon, akacja, wiąz, grusza, orzech, wierzba, topola, kasztan, grab, buk, olszyna, brzezina, w wielu okolicach stosunkowo mało jeszcze są cenione, chociaż każde z nich, we właściwym użytku, jest bardzo wielkiej wartości.

Szczególniej wypada zwrócić uwagę na wierzbę, topolę i osinę, które ledwie na materiał opałowy i to prawie tylko dla zniszczenia jako rzecz niepotrzebna, bywają używane. Drzewa te jednak, tak łatwe do wychodowania, dają materiał bardzo dobry na wyroby stolarskie, z łatwością się obrabiają i w suchych miejscach użyte, jak wewnątrz mieszkań, na sprzęty domowe, na futra do okien i drzwi w budynku, bardzo dobrze się zachowują. Topola w wyrobach stolarskich odznacza się pięknym słojem, a osina przydatna szczególnie na trzonki do narzędzi, daje się również używać na krokwie, klenieć i ogrodzenie. Gdy zaschnie jest lekka i wytrzymała, a w poprzek włókien, nawet ostrem narzędziem, trudna do zacięcia, z kąda na drzewca do lanc bardzo przydatna.

Poznawszy więc naturę drzew, warunki ich wzrostu i cel na jaki najwłaściwiej mogą być użyte, łatwo będzie każde z nich korzystniej a więc i oszczędniej spożytkować. Jeżeliby każdy z posiadaczy ziemskich, wszystkie nieużytki i odpadki od pól, zasadził drzewami zastosowanymi do natury gruntu, wieleby drzewa przybyło i dużo by się oszczędziło lasów naturalnych, a właściciel nie tylko własne potrzeby, drzewem w ten sposób chodowanym, mógłby opędzić, ale nieraz gotowe dochody z drzew tych, jako przedmiotu handlu, byłby w stanie ciągnąć.

Warunki takiego postępowania wykładane bywają obszernie w dziełach leśnych; z uwagi jednak że Inżynierom i Rolnikom często mogą się zdarzać tego rodzaju kwestje do rozwiązania, szczególniej przy urządzeniu irygacji lub regulacji pól, przejdziemy szczegółowo pokrótce różne gatunki drzew, które powszechniej jako towar u nas dają się wyrabiać, a opisanie takie będzie razem stanowiło wstęp do całości rozpraw, o użytkowaniu drzewa, jakie kolejno w piśmie naszym umieszczać zamierzamy.

Klon (*Acer*) którego gatunki u nas są: Klon Jaworowy (*Acer pseudo-platanus*), klon pospolity (*Acer platanoides*) i klon krzewowy (*Acer campestre*). Dwa pierwsze gatunki wydają drzewa pierwszej wielkości. Chodują się w kolei 120 letniej, dorastając 100 stóp wysokości i 4 stopy średnicy u dołu. Najlepiej się udają na gruntach żyznych nieco wilgotnych i pulchnych; rosną jednak i na gorszych chociaż nie tak sporo. Drzewo pierwszego gatunku jest białawe ściśle, twarde i pięknie się wyrabia; dla tego bardziej na różne wyroby niż do budowl bywa używane. Przydatny jest na wyroby stelmachskie, kołodziejskie, stolarskie, muzyczne, a najbardziej na snycerskie, gdzie trwałość jest wymagana; nie paczy się, nie łupie i robactwo go nie toczy. Co do opału najlepszym jest ze wszystkich naszych drzew leśnych. Drugi gatunek daje drzewo jeszcze trwalsze, ale nie tak gładko się wyrabia. Gatunek ten odznacza się wielką obfitością cukru, jaką oskoła jego posiada. Trzeci gatunek wydaje drzewa trzeciej wielkości, dochodzące 40 stóp wzrostu. Co do użyteczności i ten gatunek wyrównywa poprzedzającym; używa się na osady do strzelb i na różne roboty stolarskie. Z cienkich gałęzi robią bardzo dobre biczyska plecione. Ciężkość gatunkowa 0,75. Wytrzymałość na rozerwanie 170, a wytrzymałość na zgniecenie. 68 cetnarów na cal kwadratowy *)

*) Jak waga drzew tak i ich wytrzymałości u różnych autorów, bardzo rozmaicie bywa podawana. Wartości więc średnie tu zamieszczone są tylko przybliżone, wykazują jednak przynajmniej stosunkowo przymioty drzew, co przy niniejszej kwestji głównie jest potrzebnem.

Jawor (*Platanus*). Wyrasta w wielkie drzewo, ale dotąd mało jest u nas upowszechniony, chociaż się dobrze udaje. Drzewo ma białe i twarde, na wszelką stolarszczyznę bardzo przydatne. Odznacza się szczególnie, gatunek, Jawor zachodni (*Platanus occidentalis*), prędkim wzrostem gdyż jak Kluk utrzymuje 10 letnie drzewo, jest takie duże jak Dąb 50 letni. Ciężkość gat. 0,622.

Wytrzymałość na rozerwanie 120 cet. na cal kwadr.

„ na zgniecenie

Grab (*Carpinus*). U nas rosnący gatunek (*carpinus vulgaris*) Grab pospolity, jest drzewem drugiej wielkości, w dogodnym położeniu dorasta 60 do 80 stóp wysokości. Pnie 2 stopy grube zwykle są jeszcze zdrowe, grubsze najczęściej w środku bywają już spróchniałe. Lubi grunt dobry; na wilgotnym rośnie prędkiej, ale drzewo nie jest tak ściśle jak z suchego. Rębność naznacza się 90 do 120 lat. Drzewo to, jest jedno z najtwardszych i najcięższych, kolor ma biały, a czasem ze starych pniów brunatnawy. Do budowy mało się używa, ale w rzemiosłach wielkiej jest wartości. Używają go stolarzo, tokarze, kołodzieje i młynarze; drągi kliny, a nadewszystko buksy do wozów, zęby do kół i sprzętyny; grabowe są jedne z najlepszych i najmocniejszych. Ciężkość gatunkowa 0,757.

Wytrzymałość na rozerwanie 200 cet. na cal kwadr.

„ na zgniecenie 75 „ „

Brzoza (*Betula*). U nas rosnący gatunek Brzoza pospolita (*Betula alba*), jest drzewem drugiej wielkości. W dobrym gruncie dochodzi 60 do 80 stóp wysokości i 2 stopy grubości u dołu. Osobno stojące drzewa bywają czasem i większe. Lubi grunt gliniasty, piaskiem i czarnoziemem spulchniony miernie wilgotny. Ale równie nieźle rośnie na wilgotnych gruntach, jak na bagnach pomiędzy olszyną i na piaskach pomiędzy sośniną i w tém właśnie szczególną ma zaletę, że na wszelkim gruncie dobrze się udaje. W zwartym lesie w 60 roku dochodzi rębności. Korzystnie się zasiewa na piaskach dla ich ustalenia. Drzewo ma białe, czasem ze starszych pniów, czerwonymi żyłkami przeplatane. Na zmiany powietrza wystawione po ścięciu, prędko butwieje, potrzeba więc korę spieszenie obdzierać i drzewo dobrze wysuszyć, a najlepiej okopcić lub wylugować. Do budowy rzadko się używa, za to do rozmaitych innych ważnych potrzeb bardzo jest przydatne. Wyrabia się gładko, nie łatwo się łamie, a czasem nawet szczególnie piękny ma słoje. Drzewo to najwięcej poszukiwane jest przez kołodziei, stelmachów i snycerzy. Gałęzie grubsze przydatne na obręcze a cieńsze na miotły. Kora używa się do palenia łągieciu i do garbowania.

Dla rozlicznych pożytków, prędkiego wzrostu i udawania się na każdym gruncie, zasługuje Brzoza nie tylko na troskliwe utrzymywanie, ale i na coraz większe upowszechnienie. Ciężkość gatunkowa 0,707 świeża, 0,58 sucha.

Wytrzymałość na rozerwanie 150 cet. na cal kwadr.

„ na zgniecenie świeża 47, sucha 66.

Olsza (*Alnus*). Gatunki: Olsza pospolita (*Alnus glutinosa*) i Olsza biała (*Alnus incana*). Drzewo to rośnie na gruntach bagnistych które pod żaden inny las nie są przydatne. Grunt lubi pulchny z czarnoziemem, zwiru i nieco gliny. Okazuje się najtrwalszym użyte pod wodę, na rury podziemne, na pale, na podłogi do stajen, koła wodne i t. p. W suszy prędko butwieje i robactwo je toczy. Przydatne jest na roboty stolarskie, gdyż czarno zaprawione dobrze heban naśladuje, ale wyroby z niego są kruche i nietrwałe. Wartość opałowa niewielka, ale ma tę zaletę że nie kopci. Kora używa się do garbowania i farbowania; korzenie zaś do wypletania. Drugi gatunek przedstawia takie same pożytki, ale lubi grunt więcej suchy, a nawet lepiej rośnie na pagórkach. Ciężkość gatunkowa świeża 0,79, sucha 0,62.

Wytrzymałość na rozerwanie 150 cet. na cal kwadr.

„ na zgniecenie 71 „ „

Lipa (*Tilia*). Gatunki: Lipa pospolita (*Tilia Europea*) i Lipa Ma-

Łościa (*Tilia parvifolia*), jest drzewem pierwszej wielkości i bardzo długo rośnie. Pnie 1000 letnie dochodzą 10 do 12 stóp grubości, ale wówczas już w środku bywają zwykle spruchniałe. Dla tego w gospodarstwie leśnym choduje się do 90 lat. Grunt lubi dobry, pulchny, miernie wilgotny. Drzewo wydaje białe, lekkie i miękkie; gładko się wyrabia, pięknie bejcuje, nie paczy, nie łupie i robactwo się w niej nie gnieździ. Do budowy mało się używa i chyba w miejscach suchych. Chętnie używają lipiny rzeźbiarze, stolarze i tokarze. Szczególniej dobra na paki, gdyż jest bardzo lekka. Węgla używają się do rysowania i do robienia prochu; wartość opałowa niska. Łyko zdatne na plecionki, kwiat znany jako lekarstwo, a pszczoły najlepszy miód na nim zbierają. Ciężkość gatunkowa 0,578

Wytrzymałość na rozerwanie 130.

„ na zgniecenie 45.

Topola (*Populus*). Gatunki: Topola Osina (*Populus tremula*), Topola Sokora (*Populus nigra*), Topola włoska (*Populus italica* v. *pyramidata*) Topola Biała (*Populus alba*), zwana także białodrzew, Topola balsamiczna (*Populus balsamifera*). Drzewa tego rodzaju wydają materiał niskiej wartości, ale że łatwo się rozmnażają i prędko rosną, mogą być bardzo użyteczne na stolarszczyznę, tém bardziej że niektóre z nich mają stół bardzo piękny, a drzewo w ogóle jest nader lekkie. Rosną na każdym gruncie, byle nie nadto tęgim i wilgotnym. Z Sokory robią się dobre czółna. Topola biała albo nadwiślańska, z tego rodzaju jest na stolarszczyznę najlepsza, gdyż po napuszczeniu olejem przedstawia największą trwałość. Drzewo osiny miękkie, lekkie, białe, a ze starszych pniów nieco brunatnawe, ścięte wśród zimy, obrobione natychmiast i wysuszone, używane być może do budowy suchej, gdzie potrzebne są wielkie belki, a trwałość niekoniecznym jest warunkiem; pod ziemią lub w wodzie byle tylko na przemian na wilgoć i suszę nie było wystawione, jest bardzo trwałe. Ścięte podczas krążenia soków prędko butwieje i robactwo chciwie je toczy. Przydatne jest dla krycia dachów. Węgla z niego są dobre do robienia prochu. Świeżem drzewem wypalone cegły lub dachówki pokrywającą się jakby glazurą, niebieskawą i są trwalsze od innych. Kora używa się do garbowania cienkich skór. W zwartym lesie osina dochodzi do rębności w pięćdziesiątym roku; na zbyt mokrym gruncie często wcześniej murseje i porasta grzybami, gdy w dogodnym położeniu 80 letnie drzewa bywają jeszcze zdrowe. Osina rośnie na każdym gruncie, aby tylko nie zbyt tęgim i nie nadto wilgotnym; najlepiej jednak lubi grunt pulchny pomieszany z czarnoziemem, piaskiem lub żwirem i małą ilością gliny. Grunt nie potrzebuje być głęboki, gdyż korzenie płytko się rozrastają. W Leśnictwie zasiewa się na przestrzeniach gołych, zbyt lekki grunt mających, które pokrywa i ziemię do przyjęcia pożyteczniejszych drzew przysposabia. Jest drzewem pierwszej wielkości 60 do 100 stóp wysokim, i miewa wtedy około 2-ch stóp średnicy, a grubość drzew osobno stojących na dogodnym gruncie, dochodzi do 12 stóp przy pniu. Ciężkość gatunkowa 0,38 do 0,578.

Wytrzymałość na rozerwanie 60.

„ na zgniecenie świeża 32, sucha 53,

Wierzba (*Salix*). Wydaje materiał niskiej wartości, ale że łatwo, prędko na wszelkim gruncie w najrozmaitszych okolicznościach, dobrze rośnie, może być drzewem bardzo szacownym. Gatunek wierzba biała albo pospolita (*Salix alba*), w 30 albo 40 roku daje drzewo zdatne do budowy, gałęzie na obręcze i do robót plecionych. Łodzie z tego drzewa zrobione są bardzo lekkie i nie łupią się. Kora używa się do garbowania, farbowania i na lekarstwo; węgle przydatne do rysowania i do fabrykacji prochu. Wierzba krucha (*Salix fragilis*) dorasta również w czterdziestym lub pięćdziesiątym roku przeszło 40 stóp wysokości i 3 do 4 grubości; bardzo więc prędko dostarcza materiału, który

w braku lepszego, do budowy może być używany. Wierzba Iwa (*Salix caprea*), bardzo jest przydatna do robót dartych: na obręcze, biczyska, przetaki, pudełka i t. p. Co do opał gatunek ten jest najlepszy ze wszystkich wierzb; węgle wydaje zdatne do prochu. Na suchym gruncie gatunek ten najlepiej się udaje.

Różne gutunki, wierzby które rosną w postaci krzewów, jako to: Złotowierzba (*Salix vitellina*), Wierzba witwa (*Salix viminalis*) i inne, najlepszy dają materiał na wyroby koszykarskie i na faszynę, do robót wodnych używaną. Użyte jako żywe płoty, doskonale bronią łądy od szkodliwego działania płynących przy nich wód. Dla tego nie można dosyć zalecać mieszkańcom nadbrzeżnym; rozmnażania i pielęgnowania tych pożytecznych krzewów. Ciężkość gatunkowa 0,58.

Wytrzymałość na rozerwanie 150.

„ na zgniecenie 29.

Wiąz (*Ulmus*). Wiąz jest wiele odmian z których (*Ulmus campestris*) Wiąz pospolity, (*Ulmus suberosa*) Wiąz Brzost i (*Ulmus effusa*) Wiąz długoszypułkowy, najpowszechniej się u nas zdarzają i są pierwsze, które można wziąć do przedstawienia typów tego rodzaju. Rosną prawie na każdym gruncie, wyrastają w drzewo od 75 do 100 stóp wysokie i 4 stopy średnicy. Drzewo dobrze wyrosłe i zdrowe jest koloru ciemnobrunatnego, ściśle bez sęków i z dobrem włókmem, niezdatne jest jednak do polerowania. Wysychając traci 66 procent wagi. Drzewo wiązowe ma wielką wytrzymałość poprzeczną, chociaż pod tym względem niedorównywa dębinie. Kiedy jest wyschnięte, drzewo to nie szczypie się nie pęka i dobrze wytrzymuje ciągłe działanie słońca lub wody, ale wystawione na przemian na suszę i wilgoć prędko niszczy. Używa się na rury do wody, na pompy, na panwie do osi, na bloki i na różny sprzęt przy statkach. W wodzie jest tak wytrzymałe, że z Wisły wyciągane pale wiązowe i brzostowe z mostu stawianego około r. 1540, były zupełnie zdrowe, i mogłyby przetrwać daleko dłużej, gdyż podobne pale użyte do mostu Londyńskiego, *London-Bridge* zwanego, po 800 latach okazały się zupełnie zdrowe. Kolor starodrzewu jest ciemno-brunatny jak dębu, w młodych brunatno-białym z odcieniem zielonym. Stelmachy i inni używający tego materiału, uważają że drzewo stare jest bardziej kruche niż młode.

Ciężkość gatunkowa 0,67 do 0,72.

Wytrzymałość na rozerwanie 150.

„ na zgniecenie 104.

Jesion (*Fraxinus*) powszechnie używany, jest to Jesion pospolity (*Fraxinus excelsior*), który wyrasta w drzewo od 90 do 100 stóp wysokie i do 6 stóp średnicy. Jesion prędko próchnieje w wilgoci, lub w położeniu na przemian wilgotnym i suchym; a ścięty w pełni soków, szczególniej jest wystawiony na ataki robaków toczących. Jest bardzo giętki, ale łykowaty; da się drzeć na kapelusze, przetaki i t. p. z powodu elastyczności jest wykluczony z użycia w budowlach zwyczajnych, ale za to bardzo jest poszukiwany przez stolarzy, fabrykantów narzędzi rolniczych, kołodziei, stelmachów i fabrykantów machin. Fabryka wagonów mająca się założyć w kraju naszym, wartość tego materiału znacznie podniesie. Najlepszy Jesion rośnie na szczerych łąkach, pomieszanych ze żwirem; drzewa rosnące w zimnym wilgotnym gruncie często dostają raka, który się rozwija jako ciemna gąbczasta masa na pniu i na gałęziach. Kora i biel jesionu wystawione są na niszczące owady.

Ciężkość gatunkowa 0,84.

Wytrzymałość na rozerwanie 180.

„ na zgniecenie 93.

Dąb (*Quercus*). Dąb najpowszechniej napotykanym należy do dwóch odmian. Dąb szypułkowy (*Quercus pedunculata*) i Dąb pospolity (*Quercus robur*). Odmiany te jednak, tak mało się od siebie różnią pod względem użytków, że własności tu opisane można uważać jako należące do obudwóch, jeżeli jedna odmiana nie będzie wyraźnie wskazana. We wszystkich przypadkach, gdzie potrzeba mocy, gdzie potrzeba się opierać kruszącym ciężarom, obciążeniom poprzecznym, lub skręceniu, albo gdzie twardość i trwałość jest konieczna, — dąb jest

najszacowniejszym i najpiękniejszym drzewem. Gdy się biel zdejmie, rdzeń może się opierać wszelkiej wilgoci, a nawet zmianom wilgoci i suszy, byleby tylko nie był w stagnacji wilgotnego powietrza. W robotach stolarskich rozmaitość koloru włókien, czyli słoju, stanowi wielką cenę; piękność i trwałość robót drewnianych, w dachach, stalach i pulpach, kościołów i sal średniowiecznych, jasno tłumaczy jak był wzięty ten nieoszacowany materiał. Zdaje się że dąb szypułkowy daje drzewo, na niektóre roboty lepsze niż dąb pospolity, gdyż ten ostatni nie łupie się tak łatwo i przez to jest mniej podatny na darcie łat lub pali, a oprócz tego drzewo z dębu pospolitego, chociaż cięższe od szypułkowego, ma być bardziej podległe paczeniu się i pękaniu w czasie wysychania. Do budowy okrętów, do robót ciesielskich wystawionych na wpływ wody, lub wilgotnego powietrza, oba gatunki są równie wytrzymałe i drzewo ich zarówno może być używane, stosownie do okoliczności. Kora najlepsza ze wszystkich innych do garbowania skór.

Dębina używana do budowl, nie bywa starsza nad 100 do 130 lat; do budowy tylko okrętów, gdzie potrzeba dużych sztuk, używa się drzew daleko starszych. Dawniej nie trudno było napotykać dęby od 75 do 130 stóp wysokie, 10 stóp średnicy w połowie wysokości mające, ale nadzwyczajne żądania tego gatunku drzewa, czynią podobne sztuki coraz rzadszymi. Kolor dębiny jest czerwony, a słoje rdzenne i promieniowe są liczne i dokładnie odznaczone, z kąd właśnie powstaje piękny pozór drzewa; włókna są dość proste, cienkie i wolne zwykle od sęków. Drzewo samo jest dość równie ścisłości i gęstości, ażeby mogło być politurowane, czy to olejnami czy żywicznymi werniksami. Wszelka dębina ma tę wadę, że pęka i paczy się wysychając i z tego powodu, głównym jest warunkiem, żeby używać tylko wyschniętego drzewa. Przy budowie okrętów, najlepszy dąb podlega jeszcze zarzutowi z powodu zawartego w nim kwasu garbnikowego, który wywiera wyraźne działanie na wszelkie żelazo, gwoździe, sworznie lub blachy w okrętach zbrojnych *).

Młody dąb ma jednak często kręte słoje i trudny jest do roboty, stary dąb jest bardziej kruchy, ale łatwiejszy do obróbki. Trzeba jeszcze dodać, że drzewa dębowe są wystawione na ataki licznych owadów, a niektóre z nich świdrują dziury więcej niż pół cala średnicy, w najtwardszym drzewie, i częstokroć przedłużają swoje niszczące działanie, nawet po użyciu drzewa w budowlach. Dębina rośnie najlepiej na głębokiej, a nawet twardej glinie, byleby tylko wierzchni pokład był wolny i otwarty za pomocą powierzchniowych lub podziemnych drenów. Własności drzewa zdają się wiele tracić, gdy w głębi gruntu znajduje się anormalna ilość tleniku żelaza.

Ciężkość gatunkowa 0,92.

Wytrzymałość na rozerwanie 210 cet. na 1 cal kwadr.

„ na zgniecenie świeża 46 sucha 112.

Buk pospolity (*fagus silvatica*) dostarczający najlepszego budulcu, otrzymuje się z okolic wapnistych glin lub łań w nakrytych, ale rośnie i na gołych skałach wapiennych w rozpadlinach, jak u nas w Olkusku, gdzie dorasta największych drzew leśnych drugiej wielkości, czyli daje kłose 30 do 40 stóp długie i 3 do 4 stóp średnicy. Drzewo to jest twarde i kruche, koloru od jasno-brunatnego do białego. stosownie do natury gruntu, kolor ciemniejszy uważa się za oznakę lepszych własności. Włókna w buku wyraźnie odznaczone sprawiają przyjemną rozmaitość kolorów i można zauważyć, że różnica kolorów pomiędzy rdzeniem a bielą jest określona w buku, aniżeli w jesionie, wiązcie lub dębie. Buk bardzo jest poszukiwany przez stelmachów i bednarzy; używa się często na pale i w ogóle na roboty wodne, gdzie się dobrze zachowuje byle był zawsze zanurzony, wystawiony bowiem na zmiany wilgoci i suszy prędko się rujnuje. Drzewo to zawsze jest narażone na chrząszcze i nie może być używane nawet na sprzęty domowe, bez pokrycia jakimkolwiek werniksem, dla obrony przeciwko tym owadom.

Jest to fakt bardzo ciekawy, gdyż drzewo rosnące jest zupełnie wolne od robaków tocących. Buk łatwo się obrabia, ma tkanę ścisłą i drobną, ale nie przyjmuje polityry.

Ciężkość gatunkowa 0,78.

Wytrzymałość na rozerwanie 160 cet. na 1 cal kwadr.

„ na zgniecenie świeża 80 sucha 96.

Buk Kasztan słodki (*Fagus Castanea*) chociaż dobrze się udaje, ale rzadko nawet w ogrodach u nas się napotyka, za drzewo więc użytkowe nie może być uważany, chociaż wydaje materiał czy do budowy czy do rzemiosł, czy wreszcie do opał bardzo dobry.

Kasztan gorzki (*Aesculus hippocastanum*) wydaje drzewo pięknej białości, podatne na wszelką drobną stolarszczyznę. Wyrasta u nas bardzo dobrze w duże drzewo, dotychczas jednak po ogrodach tylko bywa chodowany.

Ciężkość gatunkowa 0,60.

Wytrzymałość na rozerwanie 120.

Leszczyna Pospolita (*Corylus Avellana*) jest krzewem pierwszej wielkości, daje drzewo białe, giętkie, lekkie i dość mocne; rośnie niemal w każdym gruncie byle nie bardzo mokrym. Najsilniejszy przyrost ma do 15 roku, potem rośnie coraz wolniej, a w 30 lub 40 już się starzeje i ginie. Drzewo to przydatne do robót mniejszych, a szczególnie na obręcze i na roboty plecione. Węgla wypalone w zamkniętych naczyńach glinianych wyborne są do rysowania i do robienia prochu. Drzewo z korzenia przydatne na fornierę. Ciężkość gatunkowa 0,60.

Wytrzymałość na rozerwanie 180 cet. na 1 cal kwadr.

Akacja. Szczególniej zaleca się gatunek *Robinia pseudoacacia*, który jest drzewem amerykańskim, ale bardzo dobrze u nas się udaje. Rośnie na każdym gruncie, szczególnie jednak na dobrej, nieco wilgotnej lekko piaszczystej ziemi. Wydaje drzewo bardzo piękne, żółtawe giętkie, podatne do wszelkich robót. Odznacza się szczególnie prędkim wzrostem, tak że drzewa 10 letnie, w dogodnym położeniu, 10 do 12 cali grubości dochodzą. Ciężkość gatunkowa 0,77, wytrzymałość na rozerwanie 180 cet. na 1 cal kwadr.

Morwa. Gatunki Morwa biała (*Morus alba*) i Morwa czarna (*Morus nigra*). Szczególniej biała troskliwie zaczyna być u nas pielęgnowana ze względu chodowli jedwabników, które się jej liśćmi żywią, lepiej się też w naszym klimacie udaje. Rośnie na każdym gruncie, ale szczególnie lubi pulchny, ku słońcu otwarty, od północy zasłonięty, gdyż szczególnie z młodości, mrozów nieco się lęka. Drzewo jest żółtawe, mocne, gęste, szczególnie z morwy czarnej w rzemiosłach używają go tokarze, stolarze, bednarze na różne naczynia, a z łyka moczonego można robić powrozy. Ciężkość gatunkowa 0,90.

Jarzębina pospolita (*Sorbus aucuparia*). Dochodzi do 50 stóp wysokości i 2 stóp średnicy. W 100 lat dochodzi do rębności, później pień zwykle w środku murszeje; udaje się na każdym gruncie, byle nie zbyt mokrym, na chudym krzewisto rośnie. Drzewo mierniej twardości i dosyć piękne, dobrze się wyrabia i szczególnie na tarcie jest wytrzymałe. Używa się na prassy, śruby, oprawy do strzelb, na wyroby stelmachskie, snycerskie i tokarskie. Kora przydatna do garbowania. Ciężkość gatunkowa 0,743.

Z innych drzew chodowanych po ogrodach, czy to dla owocu czy dla ozdoby, wszystkie dają drzewo bardzo dobre na wyroby stolarskie. Ale drzewa owocowe chodują się dla owocu do późnej starości, kiedy pień już zaczyna próchnieć i na materiał drzewny staje się nieużyteczny. Jako materiał najszacowniejszy jest **Orzech włoski** (*Juglans Regia*). Drzewo z pnia starego jest jedno z najpiękniejszych w Europie na wyroby stolarskie, rzeźbiarskie i do osadzania strzelb. Wewnętrzna kora póki świeża daje piękną farbę brunatną lub czerwoną. Z łupin owocu i z korzeni robią farbę czarną i brunatną; korzeń nadto odznacza się pięknym słojem. Owoc daje olej malarski. Ciężkość gatunkowa 0,67. Wytrzymałość na rozerwanie 80 a na zgniecenie 68 cet. na 1 cal kwadr.

Inne jak **bukszan** (*Buxus*) i **dereń** (*Cornus*) chociaż dają drzewo

*) Times 28 Maja 1860 r. sprawozdanie z doświadczeń z okrętami okładanymi blachą żelazną.

najlepsze na wyroby stolarskie, tokarskie i snycerskie, w naszym klimacie jednak rosną tylko jako krzewy i na materiał użytkowy nie są przydatne. Bukszan jako najlepszy materiał snycerski na drzeworyty z Włoch i Francji południowej bywa sprowadzany. Orzech wyrasta w duże drzewo, ale jak wiadomo jest u nas dość rzadki ażeby do drzew użytkowych krajowych mógł być policzony. Szakłak (*Rhamnus*), Ligustr (*Ligustrum*), Trzmielina (*Evonymus*), Berberys (*Berberis*), Kalina (*Viburnum*) są to krzewy, które tylko na laski, cybuchy, świeczki i t. p. drobiazgi, materiału dostarczają i w żywopłotach mogą być chodowane.

Grusza pospolita (*Pyrus communis*), obejmująca odmiany ogrodowe ze smaczniejszymi owocami i dzikie, ze wszystkich drzew owocowych najwięcej u nas dostarcza materiału użytkowego; zastanawiając się zaś nad użytecznością samego drzewa, głównie gruszę dziką potrzeba mieć na względzie. Jest to drzewo drugiej wielkości. Największe drzewa rosnące pojedynczo po polach w wolnym położeniu, dorastają ogromnej wielkości i muszą być bardzo stare, gdyż wzrost mają powolny; a dla tego właśnie do rzadkich drzew muszą być policzone. Do stu lat zwykle są zdrowe; później we środku murszeją i drzewo traci wiele na dobroci. Dorastają 80 stóp wysokości i do 3 lub 4 stóp średnicy. Drzewo młode jest białawe, starsze brunatnawe. Ścisłe i twarde. Gładko się wyrabia, miewa piękny słój i doskonale przyjmuje politurę. Do robót snycerskich najlepsze jest po bukszpanowem. Do opału także jest wybornym i węgle z niego są dobre. Z nasienia dobrze się udaje. Dobrze rośnie na każdym gruncie, byleby tylko nie był zbyt chudy i niebardzo wilgotny. Ciężkość gatunkowa pień suszony 0,66.

Wytrzymałość na rozerwanie 100 cet. na 1 cal kwadr.

„ na zgniecenie 77 „ „

Drzewa iglaste wszystkie dają materiał bardzo użytkowy i u nas najpowszechniejszy.

Rodzaj **Świerk** (*Abies*). Gatunek świerk pospolity (*Abies excelsa*) jest drzewem pierwszej wielkości, miewa często sto sześćdziesiąt stóp wysokości a do 5 średnicy. Rośnie najlepiej na gruntach pulchnych, dostatecznie jednak z gliną pomieszanych, choćby nie głębokich. Na miejscach wilgotnych rośnie prędko ale jest nietrwały. Rębność świerka wynosi 100 albo 120 lat. Drzewo ma kolor białawo żółty, jest elastyczne, lekkie, przydatne do budowy suchej na belki, łaty, deski i gąty. Pod wodą albo w ziemi prędko próchnieje, więc na podwaliny niezdatny. Dla swojej elastyczności używany jest na instrumenta muzyczne. Najbardziej ceniony na maszty do statków rzecznych, dla tego właśnie że jest giętki, ma postać regularną i niewiele sęków, a ze względu lekkości bywa w tym celu przekładany nad sosnę. Na opał i na węgle drzewo dobre chociaż w ogniu trzeszczy.

Ciężkość gatunkowa 0,55:

Wytrzymałość na rozerwanie 120 cet. na 1 cal kwadr.

„ na zgniecenie 68.

Świerk Jodła (*Abies taxifolia* v. *alba*) jest drzewem pierwszej wielkości. Bywa 160 do 180 stóp wysoki a 5 do 6' gruby. Dochodzi w 100 albo 120 roku. Zdrowy jest jednak do 200 i 300 lat. Grunt lubi umiarkowanie wilgotny, nie zbyt pulchny, ale żyzny i głęboki. Drzewo jest białe, elastyczne i tych samych użytków co świerkowe.

Ważną korzyść z Jodły stanowi terpentyna.

Sosna (*Pinus*). Gatunek Sosna pospolita (*Pinus Silvestris*), jest drzewem pierwszej wielkości. Żyje do 400 lat. Dochodzi 130 stóp wysokości, a 4 nawet i więcej stóp średnicy. Grubość sosny 30 letniej wynosi około siedmiu cali, a wysokość przechodzi 20 stóp. O 30 do 60 roku mało powiększa swą grubość, lecz zato znacznie wyrasta w górę, bo dochodzi 40 stóp wysokości przy 9 calach średnicy. Od 60 do 90 roku przyrost na grubości jak i na wysokości jest znaczny, drzewo dochodzi wtenczas 13 cali grubości i 60 stóp wysoki. Od 90 do 120 roku głównie na grubość przyrasta i wtedy dochodzi 16 do 20 cali średnicy. Później przyrost jest słaby; 250 letnie drzewa mają po 80 stóp długości i do 26 cali średnicy. Rębność więc naznacza się na 120 albo 150 lat, drzewo bowiem takie do rozmaitych potrzeb jest najwłaściwsze. Najlepiej się udaje na miernie żyznej ziemi, gdzie czarno-

ziem i piasek z gliną są pomieszane, rośnie jednak nieźle i na piaskach, przeto do ustalenia wydm bardzo jest przydatna. Na bagnach i na twardej glinie źle się choduje i słabe wydaje drzewo. Drzewo sosnowe jest żółtawe, od jodłowego i świerkowego cięższe, ze zdrowych pni zazwyczaj bardzo smolne; biel jest białawy albo niebieskawaty, lekki, nie smolny i krótkotrwały w jakimkolwiek użyciu, pnie więc mające wiele bielu tracą znacznie na wartości, a nawet i na opał mniej są użyteczne. Drzewo to najobficiej u nas rośnie i jest też powszechnego użytku. Najlepsze drzewo ma słoje roczne cienkie, a części rogowe światłego czerwonego koloru, szczególnie gdy nie było otwierane dla wyciągania żywicy, która to operacja bardzo często jest wykonywana, co zmniejsza sprężystość i trwałość drzewa. Wiele przypadków, które mogą spowodować zniszczenie drzewa, w postaci świć, murszu, narośli grzybiastych i t. p. napotyka się w sosnie; przy użyciu więc należy zwracać uwagę na zapewnienie jej dobrej cyrkulacji świeżego powietrza. Dobra zdrowa sosna jest jednak bardzo trwała, niektórzy nawet inżynierowie uważają ją za trwalszą od dębu. Dziurkowatość sosny czyni ją bardziej zdolną do wszelkiego postępowania w celu przedłużenia trwałości drzewa, o czem później powiemy, co w niektórych okolicznościach, daje jej przewagę nad drzewami trwalszemi z natury. Z powodu lekkości, sztywności i trwałości sosna używa się pospolicie na wszelkie potrzeby budowlane oraz na roboty stolarskie wewnątrz i zewnątrz. Włókno ma zazwyczaj proste i regularne, łatwo się obrabia, ale bardzo często jest poprzecinana sękami i rzadko może być używana bez malowania. Wydaje dobre gąty i klepki; rury pod ziemią, aby tylko ze smolnego drzewa były zrobione, bardzo długo wytrzymują, a podkłady do kolei żelaznych prawie wyłącznie z sosny się wyrabiają. Wyborowe sztuki na maszty do okrętów bardzo drogo są płacone. Pod względem opalowym sosna lepsza jest od innych drzew iglastych, obok tego wydaje bardzo użyteczny produkt to jest, smołę drzewną, która się najobficiej z pniaków i z korzeni otrzymuje.

Sosny amerykańskie dotąd u nas tylko w ogrodach są chodowane; żółta, bardzo regularnych słoików, używa się na modele do formowania, ale że jest bardzo miękka i nie trwała, więc na budowy zewnętrzne niezdatna.

Ciężkość gatunkowa sosny od 0,72 do 0,60.

Wytrzymałość na rozerwanie 129 cet. na 1 cal kwadr.

„ na zgniecenie 68.

Modrzew Krajowy (*Larix europea*), jest drzewem pierwszej wielkości, wyrasta przeszło na 100 stóp wysoko przy bardzo znacznej grubości. Najlepiej rośnie na gruncie żyznym i głębokim, udaje się i na górnych gruntach, byle nie były zbyt tegie, albo za mokre, na suchych piaskach jednak się nie przyjmuje. Najłatwiej ze wszystkich iglastych drzew daje się przesadzać, stąd może być chodowany w szkółkach i do lasu przesadzany. Lasy modrzewiowe zwarte, w 120 lub 150 lat do rębności dochodzą. Może być jednak modrzew bardzo użyteczny już w 80 roku, gdyż rośnie prędko. Drzewa 18 letnie miewają 50 do 60 stóp wysokości i do 4 stóp obwodu. Drzewo modrzewiowe jest twarde i użyte do budowy jest ze wszystkich i w każdym położeniu najtrwalsze, jak mamy u nas wiele przykładów na starych budowach, które po 500 latach istnienia jeszcze są zupełnie zdrowe. Gąty z niego robione wszelkie inne przetrwają. Robactwo go nie toczy i ani wilgoć ani powietrze nie psuje. Pod wodą lub w ziemi użyty przetrwa wszelkie inne drzewo, a nawet w takim położeniu do nadzwyczajnej dochodzi twardości. Deski z niego mają ważny przymiot że się nie paczają i dla tego to widzimy kosztowne obrazy na deskach modrzewiowych malowane. Z młodych pniów drzewo jest białawe, ze starszych czerwone. Wyborowe sztuki używają się na maszty. Na opał wysoką ma wartość, chociaż w ogniu trzeszczy i pryska, a węgle z niego wypalone wszelkie inne, z drzew iglastych przechodzą. Oprócz tego modrzew wydaje terpentynę, znaną pod nazwiskiem Weneckiej.

Ciężkość gatunkowa 0,62.

Wytrzymałość na rozerwanie 148 cet. na 1 cal kwadr.

„ na zgniecenie 57.

Drugi gatunek modrzew **Cedr Libański** (*Larix Cedrus*) sprowadzany z gór Libanu jako drzewo wyższej wartości, używane szczególnie do oprawy ołówek, zdaje się iż może być w naszym klimacie chodowane, gdyż robione w tym przedmiocie próby dość pomyślnie się udały.

Ciężkość gatunkowa 0,59.

Wytrzymałość na rozerwanie 100.

„ na zgniecznie 52.

Cis (*Taxus*). Cis zwyczajny v. jagodnorodny (*Taxus baccata*) jest drzewem drugiej albo trzeciej wielkości, a czasem nawet krzewem. Rośnie bardzo powolnie, po 100 latach dopiero do użycia jest zdalny. Mięwa wtedy około 30 stóp wysokości i jedną stopę grubości. W 500 i więcej lat dochodzi 50 stóp wysokości i 4 stóp grubości. Najlepiej rośnie na gruncie pulchym, kamienistym lub wapiennym, w mierniej wilgoci i w cieniu. Rośnie jednak i na innych gruntach byle tylko na nie zbyt mokrych. Drzewo ma twarde, ścisłe, brunatnawe, albo czerwone, słoje piękny, gładko się wyrabia i bardzo ładnie polituruje. Używa się do robót ozdobnych stolarskich i tokarskich. Meble z niego wyrabiane i wprost politurowane tak są piękne, że machoniowym nie ustępują. Na czarno zaprawiony zupełnie heban zastąpić może. Przy tym drzewo to jest bardzo trwałe i prawie nieużyte. Odwar z drzewa ma być lekarstwem na wściekliznę. Ciężkość gatunkowa 0,79.

Jałowiec pospolity (*Juniperus communis*) jest to krzew pierwszej wielkości. Na lepszym gruncie leśnym i w ogrodach daje się wychodować w drzewo, które w 50 roku dochodzi 40 stóp wysokości i 10 cali średnicy; jako krzew zaś dobrze się udaje na piaskach i do ustalenia ich może być korzystnie używany. Drzewo jest żółtawo-czerwone, szczególnie kiedy dobrze wyschnie, z czasem ciemniejszego dostaje koloru, słoje piękny, jest trwałe, w wilgoci się nie psuje, robactwo go nie toczy, a w lekarstwie ma gwajak zastępować. Używa się do różnych robót ozdobnych stolarskich i tokarskich, przedmioty z niego wyrobione piękny miewają połysk i wydają przyjemny zapach, z czasem zaś nabierają żywego koloru, i prawie są nieużyte. Żywica jego znana w handlu pod nazwiskiem sandarak. Ciężkość gatunkowa 0,56.

Co do własności ogólnych, doświadczenia wskazały, że drzewo wysuszone jest zawsze wytrzymalsze niż świeże. Przed użyciem zatem powinno być jak najlepiej wysuszone, w tym celu składy drzewa mają być nakryte podniesione i przewiewne, a jeżeli drzewo ma leżeć na dworze, stopy powinny być wzniesione nad ziemią i tak ułożone, ażeby dokładne krążenie powietrza około każdej sztuki zapewnić. Nieogłędne przysposabianie i składanie drzewa, zniża o wiele jego wartość i szkodzi nawet opinii i cenności drzewa polskiego, dla naturalnych swoich przymiotów bardzo poszukiwanego w handlu zagranicznym. Gdyż co do własności wszystkich gatunków drzewa zauważano jako prawidło ogólne, iż sosna z krajów umiarkowanych temperatury, ma budowę regularniejszą, chociaż mniej twardą, a niżeli rosnąca w krajach bardzo zimnych. Drzewo więc Wiślane i Niemeńskie, jest z tego powodu lepsze niż Szwedzkie i Norwęgskie, a bale znowu Rygskie albo Norwęgskie z pasu owiewanego wiatrem morskim, są lepsze niż Archangielskie lub Szwedzkie.

Dąb Gdański jakkolwiek znany w handlu tylko w niewielkich sztukach, używany bywa głównie na roboty stolarskie, ale w tym względzie jest wysoko ceniony z powodu bardzo pięknego słoju, koloru i trwałości.

Gdyby domy handlowo-rolnicze zawarły wprost za granicą kontrakty o dostawę drzewa, porządnie wyrabianego, dobrze zakonserwowanego i w sztukach takich w jakich tam jest potrzebowane, niezawodnie możnaby daleko korzystniej i oszczędniej niż dotąd, lasy Polskie eksploatować. Galary nawet które jak wiadomo za bezcen są zwykłe sprzedawane, porznęte w Gdańsku na stosowne sztuki, wielokrotnie wartość swą zwracają.

Tak więc poznawszy warunki życia różnych drzew i pożytki jakie z nich ciągnąć można, widzimy że nie jeden z posiadaczy zasadziwszy

dzisiejsze nieużytki właściwym rodzajem drzewa, przekaże swoim potomkom materiał, który im nieraz kosztowne drzewa zagraniczne zastąpić potrafi i może stanowić ważne źródło dochodu w gospodarstwie. Inne znów drzewa jak np. Brzoza tak mało w gruncie wybredna i mało starań w chodowaniu wymagająca, już samemu plantatorowi pożytek przynieść może, a oprócz tego, jako towar stelmachski, już w ciągu życia jednego człowieka, przedmiotem handlu się staje.

Grunt zupełnie nawet nieużyteczny, zasadzony wierzbą i topolą, również temu kto go zasadził, pożytki przynieść może. Koloniści Nadwiślańscy obsadziwszy wierzbą i topolą swoje chałupy i brzegi pól, wcale już drzewa, ani na grodzenie płotów, ani na opał nie kupują, ani też przymuszeni są uciekać się do kradzieży, tego środka powszechnie u nas używanego. Przykład to bardzo zasługujący na rozpowszechnienie, pomiędzy włościanami, którzy o tego rodzaju spekulacjach i oszczędnościach, słabe mają wyobrażenie.

Oddział drugi. W jaki sposób, w jakim kształcie i jakich wymiarów drzewo ma być używane, ażeby zapewnić wykonanej z niego budowie moc trwałość i bezpieczeństwo żądane, a znowu zbyt wielkim wymiarów nie marnować drzewa napróżno, — zależy to głównie od następujących warunków, ażeby rodzaj budynku zastosowany był do jego przeznaczenia, oraz ażeby wszystkie części składowe, właściwie były ustosunkowane. Tak np. więzarek z drzewa krokwiowego opierzony deskami, stanowi budynek zupełnie wystarczający na stodołę albo na spichrz, i jest niezawodnie oszczędniejszy, aniżeli taki, któryby miał ściany z bali kilkociałowych, albo co gorzej z okraglaków. Ale dla zupełnego wyczerpnienia tej kwestji, dla oznaczenia rodzaju budowy właściwej do każdego przeznaczenia, należałoby przejść szczegółowo różne rodzaje budowli, co stanowić może obszerny przedmiot oddzielnej rozprawy; dla oznaczenia zaś stosunków pojedynczych części budowli, trzeba się uciec do rachunków mechanicznych *). Rzeczą więc ta najlepiej się wyświeci na szczegółowych przykładach, jakie w Dzienniku Polytechnicznym, wsparte rysunkami, będziemy zamieszczali.

Ważną także jest wiadomość, jakiego kształtu sztuki z jakiego kłosa wyrobić się dadzą, gdyż tym sposobem, drzewo które się często nieogłędnie, jako niedorodne marnuje, właściwie użyte, szacowny materiał wydać może; czy to jako krzywki dla statków morskich lub rzecznych, czy na sprzęty arsenalne i t. p. Nie rozwijając tego przedmiotu, przechodząc swą obszernością, granice obecnego artykułu, ogólną tylko zrobimy tu uwagę, że praktykowane dotąd powszechnie prawie obrabianie drzewa siekierą, jest powodem znacznych strat i przez obróbkę piłą, bezwarunkowo zastąpione być powinno. Wprowadzenie udoskonalonych wiązań ciesielskich, w wielu razach ułatwia spożytkowanie drzewa, dozwalając umiarkowanym układem, zastąpić ogromne nieraz sztuki, o jakie dziś już u nas bardzo trudno i które przez to do nadzwyczaj wysokich cen dochodzą.

Oddział trzeci. Wszystkie gatunki drzew pod równą wagą, dają jednakową ilość ciepła; a zdolność ich ogrzewalna wiele zależy od stopnia wysuszenia, jak tego liczne doświadczenia dowiodły. Podług *P. Clement* który bardzo starannie długi czas przedmiotem tym się zajmował, wydaje 1 kilogram drzewa doskonale wysuszonego w temperaturze +100°, 3666 jednostki ciepła, takąż ilość drzewa suszonego na otwartym powietrzu, mającego zawsze około 25% wody, 2945 jednostki ciepła, a drzewa świeżego które ma 40% wody 2355. Czyli jeden funt drzewa doskonale wysuszonego daje 1466 jednostki ciepła, w zwykłym stanie suchości przed rokiem ściętego 1178, a świeżego 942 **).

Mając wiadomą ciężkość gatunkową drzewa łatwo można dojść wagi żądanej objętości, a ztąd oznaczyć jej wartość opałową. Wagi

*) Wzory do tego potrzebne można znaleźć w *Przewodniku dla Inżynierów* B. Marczewskiego Inż. K. wydany w Warszawie 1859 r.

**) Jedność ciepła, znaczy taką jego ilość, jaka jest potrzebna do ogrzania jednego kilograma, czyli jednej kwarty m. n. p. wody, o 1 stopień termometru stustopniowego.

jednak stosów ułożonych ze szczap, tym sposobem oznaczyć nie można, gdyż w stosie takim znajduje się oczywiście wiele miejsc próżnych, któreby w obliczaniu objętości, a ztąd i wagi należało potrącić. Powszechnie przyjmuje się, że sążen pułkubiczny 108 stóp sześciennych mający, zawiera 75 stóp sześciennych drzewa, a resztę zajmują w nim miejsca próżne. Tylko wartość opałow drzew żywicznych jest większa a niżeli z ciężkości ich wypada; gdyż żywica daje o czwartą część więcej ciepła, a niżeli odpowiednia jej waga drzewa. Biorąc więc np. w drzewie sosnowym 16% żywicy, znajduje się jej w sążniu około 600 funt., które pod względem wartości opałowej równają się 800 funt. drzewa, czyli powiększają wartość sążnia tak, jakby ważył o 200 funt. więcej.

W przemyśle jednak wartość drzewa nie zawsze okazuje się proporcjonalna do jego zdolności ciepłikowej. Tak np. do palenia pod maszynami, drzewa mające największy płomień są najkorzystniejsze. W tym względzie, wartości ich stosunkowe są jak następuje:

Klon	100	Brzoza	68
Sosna	89	Świerk	63
Buk i Jesion	87	Akacja	59
Grab	85	Lipa	55
Dąb pospolity (robur)	75	Osina	51
Modrzew i Wiąz	72	Olsza	46
Jarzębina	82	Wierzba	40
Dąb szypułkowy	70	Topola (włoska)	39

Wartość opałow drzewa zależy także od ilości popiołu, która jest różna w rozmaitych gatunkach drzew, a nawet w témże samém drzewie, na różnym gruncie rosnącym; więcej go także jest w korze a niżeli w gałęziach, najmniej zaś w samym pniu. Według doświadczeń we Francji czynionych znaleziono, w różnych drzewach ilości popiołu następujące:

Dąb	0,015	Brzoza	0,010
Wiąz	0,028	Osina	0,013
Buk	0,006	Jodła	0,005
Grab	0,012	Wierzba	0,027

Srednio więc biorąc ilość ta niewynosi nawet 2%. Głównie więc różnice wartości opałowej różnych drzew, zależą od odmiennej budowy tkanki drzewnej, co sprawia różnicę w sposobie palenia się i do pewnych celów jedne od drugich przydatniejszymi czyni. Znajac atoli dokładnie prawa palenia się, można zaradzić zbytecznemu płomieniowi drzew miękkich, równie jak ożywić palenie się twardych, a tak stosownie do celu każde jak najkorzystniej zużyć.

W ogóle co do oszczędnego użycia drzewa na opał zauważyć należy, że ciepło z każdego paliwa wywiązując się, tém lepiej da się zużytkować, im prędzej się to paliwo spali. Drzewo więc na opał przeznaczone, powinno być zaraz po ścięciu drobno połupane i przed użyciem dobrze wysuszone, w stosownych do tego drwalniach, a przynajmniej w stosach przewiewnych. Używanie na opał drzewa mokrego jest prawdziwym marnotrawstwem, a nieraz nawet i przeszkodą do osiągnięcia celów, jakie przez spalanie jego mają być otrzymane *).

Dokładne urządzenie ognisk, bardzo wiele na oszczędne użycie opału wpływa. Ważny ten przedmiot, szczególnie dla naszego górnictwa, rozwinięty będzie w oddzielnych rozprawach, które w następnych poszytach Dziennika pomieszczać zamierzamy. (D. c. n.)

*) Okoliczność tę mógł sprawdzić nie jeden z obojętnych nawet obserwatorów, podróżując na naszych statkach parowych, gdy czasem z powodu mokrego drzewa, dostarczanego przez faktora, pomimo tego że się nie szczędzi opału, nie można utrzymać w kotle dostatecznej prężności pary, i czas nieraz bardzo drogi, trzeba marnować w spóźnionej podróży; już to w takich razach zdaje się że zastąpienie drzewa węglem, najbardziej by na oszczędne użycie pierwszego wpłynęło.

Wartości porównawcze różnych materiałów opałowych, patrz Przewodnik dla Inżynierów B. Marczewskiego str. 227 i dalej.

NOWY RODZAJ MOSTÓW KRATOWYCH ŻELAZNYCH.

Główne Towarzystwo Dróg Żelaznych Rządowych w Austrii, wybudowało ostatnimi czasy, trzy nowe mosty żelazne na kolei południowo-wschodniej, to jest z Wiednia do Szegedinu, z których dwa wzniesione są na rzekach *Gran* i *Eypel*, trzeci zaś na rzece *Cisa* pod Szegedinem i należy do kolei Szegedińsko-Temeswariskiej.

Wszystkie te trzy mosty jako odznaczające się oryginalnością pomysłu, zasługują na bliższe rozpoznanie; dla tego też przejdziemy je kolejno, zaczynając od mostów na *Gran* i *Eypel*, jako zupełnie do siebie podobnych, a przycem nader zajmujących z powodu nowego systemu krat żelaznych, składających wiazanie mostowe.

Mosty te zaprojektowane i wykonane zostały przez P. *Ruppert* Dyrektora Dróg Żelaznych, autora pięknego mostu na rzece Kinzig pod Offenburgiem. Każdy z nich ma 3 otwory, z których środkowy najszerszy; i tak most na *Eypel* trzyma w świetle 140, 180 i 140 stóp austr. (43^m,4 i 55^m,8), most zaś na *Gran* 136,8, 160 i 136,8 stóp (42^m,4 i 49^m,6).

Charakterystykę tych mostów stanowią wiazania żelazne kratowe, podtrzymujące pokład mostowy przeznaczony pod dwie koleje. Budowa wiazan tych, różni się od używanych dotąd powszechnie tém, że kraty złożone są nie z prostych, lub kształt T mających pasów, lecz przedstawiają w przecięciu poprzecznym formę próżnych półcylinarów opatrzonych prostymi wystającymi brzegami (fig. I II i III. Tab. VII i VIII.) Każda belka kratowa stanowi jedną całość, w długości 502 stóp austr. (158^m,6), pokrywającą 3 otwory, przy wysokości 22,1 stóp (6^m,98).

Przyjęcie pasów półokrągłego kształtu, oprócz nadzwyczajnej sztywności i mocy, dozwoliło na zaprowadzenie znakomitej oszczędności w użyciu materiału, przez odrzucenie wszelkich łączników pionowych, oraz większe niż zwykle odstępy pomiędzy pasami, tak iż przekątnia krat do 6 stóp (1^m,86) dochodzi. Oprócz tego kraty podobnego rodzaju, przedstawiają przyjemny dla oka widok i odznaczają się pozorem wytrzymałości i siły przy niezwykłej lekkości konstrukcji. Należy tu również zwrócić uwagę na tę dogodność, że w różnych odległościach, różne grubości z łatwością półokrągłym pasom nadane być mogą, nie rażąc zupełnie oka, gdyż w widoku podłużnym wszystkie pasy równych zupełnie są wymiarów, w przecięciach tylko poprzecznych dostrzedz można pewne różnice, jak to na Tab. VII i VIII, figury Nr. I II i III jasno okazują.

Nr. I przedstawia w połowie naturalnej wielkości profil pasów, użytych nad filarami mostowymi; przecięcie poprzeczne zawiera 6,811 cali kwadr., waga zaś stopy bieżącej 20,812 funt. wynosi.

Nr. II przedstawia profil pasów przyległych filarom, o przecięciu poprzecznym 5,371 cali kwadr., 16,112 funt. na st. bież.

Nr. III jest przecięciem pasa w środku przesła, zawiera 4,133 cali kwadr. powierzchni i 12,628 funt. na st. bież.

Oszczędność tego rodzaju konstrukcji jest tak znaczna, że stopa bieżąca mostu wraz z 2 kolejami waży zaledwie 16 cent. gdy przy użyciu dawnych systemów, potrzebaby było w tych samych warunkach najmniej 24 cent. żelaza; oszczędność zatem w materiale, a tém samém i w kosztach zmniejsza się o 1/3.

Oszczędność ta na wadze zmniejszając ciężar samego mostu, dozwala nawzajem użyć lżejszej konstrukcji, co przy znacznych zwłascz otworach, bardzo jest pożądane i nie naraża wcale bezpieczeństwa budowy, bacząc na wielką wytrzymałość i sztywność pasów, składających kratowanie. Podług obliczeń robionych przez P. *Ruppert* przyjmując otwory 500 do 600 stóp (155^m do 186^m) światła, można otrzymać oszczędność blisko 50% na wadze materiału, w porównaniu z mostami dotąd budowanymi.

Jak wyżej wspomnieliśmy ciężar samego mostu wynosi 16 cent. na stopę bieżącą, ciężar zatem obu mostów, to jest na Eypel i Gran będzie $8032+7792=15824$ cent. Podług kontraktów zawartych o budowę powyższych mostów, wypłacono za wszelkie wyroby z najlepszego żelaza Styryjskiego, summe ogólną 371864 złotych Reńskich, czyli po $23\frac{1}{2}$ zhr. za centnar gotowego żelaza. Oprócz tego za dodanie żelaza lanego, ustawienie mostu i t. p. zapłacono 28000 zhr. czyli w ogóle zapłacono za roboty przy obu mostach summe 400000 zhr. Rozkładając koszt ten na oba mosty, wypada 1 stopa bieżąca mostu pod dwie koleje, około 447 zhr. (rs. 268 kop. 20) co stanowi cenę nader niską, nigdzie dotąd nie praktykowaną.

Roboty około budowy tych mostów rozpoczęte zostały w Mcu Wrześniu 1857 r. w dniu zaś 10 Lipca 1858 r. dokonano założenia pierwszej belki kratowej na rzece Eypel.

Wspomnieć tu należy, że wiązania żelazne obu mostów robione były na brzegu rzeki i w całości na filary zaciągnięte. I tak na rzece Eypel, na przedłużeniu osi mostu wystawiona była szopa 560 stóp ($173^m,6$) długa, 36 stóp ($11^m,6$) szeroka, w której pracowano nad złożeniem belek kratowych po 502 stóp austr. ($158^m,6$) długich 22,1 stóp ($6^m,98$) wysokich. Po rozebraniu szopy i zabiciu silnej ściany szpuntalowej 30 stóp ($1^m,3$) wysokości, 520 stóp ($161^m,2$) długiej, podpartej z boków ukośnie bitymi palami, belka żelazna, za pomocą 24 wind, podniesiona została tak, iż z położenia poziomego t. j. na płask, przez ćwierć obrotu około swego boku, przeprowadzona została do położenia pionowego czyli na kant. Następnie użyto 14 dni na wzmocnienie czyli zapakowanie belki w pryzmat drewniany, o przecięciu trójkątnym, którego wysokość odpowiadała wysokości belki kratowej, podstawa zaś spoczywała na 3 trzech wałach, umieszczonych w odległościach 100 stopowych (31^m). Tym sposobem przygotowana belka w przytomności licznie zebranych Inżynierów, zaciągnięta została na 2 przyczółki i 2 filary mostowe, w przeciągu 2 godzin.

Po upływie 4-ch tygodni założono tym samym sposobem, drugą belkę kratową, poczem przystąpiono do połączenia całego wiązania i ułożenia kolei.

W pierwszych dniach Kwietnia 1859 r. wyznaczona ku temu Kommissja, odbywała próby wytrzymałości mostu pod Szobb, których wypadki podług danych urzędowych w krótkości tu podamy. Obciążanie mostu celem wyprobowania jego wytrzymałości, odbywało się w dwójaki sposób; najpierw przez zastosowanie ciężarów w spoczynku, następnie zaś przez ciężar ruchomy, czyli posuwający się z pewną szybkością. W każdym razie jednak miano na względzie, ażeby ciężar użyty do próby przewyższał obciążenie rzeczywiste, na jakie w przyszłości most miał być wystawiony. Do obciążenia mostu użyto paro-

wozów z napełnionymi tendrami i ładownych wagonów, oraz szyn, które układano wzdłuż pomostu.

Przedewszystkiem obie koleje we wszystkich 3-ch otworach mostu obciążono w sposób wyżej wymieniony, tak, iż największe parowozy Engherta stały na środkach prześel. Obciążenie całkowite wynosiło w tym razie 24700 cent. ($1213419^{kil.}$) czyli 50 cent. na stopę bieżącą. Most wystawiony był na tę próbę przez całe 24 godzin, przyczem największe wygięcie pokładu, było prawie nic nie znaczące, po zdjęciu zaś ciężarów, belki wróciły do pierwotnego położenia, jak to tablica A okazuje.

Następnie obciążono jedno skrajne przesło mostu w całej długości, 8000 cent. wygięcie w tym razie wynosiło 0,062 stóp wied. ($0^m,02$) i ustąpiło zupełnie po skończonej próbie, nie przechodziło więc granic elastyczności. Zauważano przy tém, że środkowe przesło wzniosło się nieco, przy obciążeniu skrajnego, co przekonywa o doskonałym połączeniu i zupełnej jednostajności całego wiązania mostowego.

Wreszcie obciążono dwa przesła, t. j. środkowe i skrajne 18200 cent. co spowodowało wygięcie pierwszego do 0,098, drugiego zaś do 0,046 stóp wied. ($0^m,014$), podczas gdy skrajne przesło wolne, podniosło się o 0,021 ($0^m,006$).

Czwarta próba zasadzała się na obciążeniu środkowego przesła mostu, 10200 cent. co spowodowało wygięcie 0,112 stóp ($0^m,034$). Wszystkie ruchy mostu, spowodowane działaniem ciężarów, w czterech przytoczonych wyżej wypadkach nie przechodziły granic elastyczności. Dodać tu należy, że próby te odbywały się przy jednostajnym stanie atmosfery, zmiany zatem temperatury nie miały wpływu na ruchy wiązań żelaznych mostu.

Po ukończeniu doświadczeń z obciążeniem stałym, przystąpiono do wyprobowania mostu, pod działaniem ciężaru będącego w ruchu. W tym celu sformowano dwa pociągi z których każdy składał się z dwóch parowozów zwyczajnych, ciągnionych przez jeden parowóz Engherta. Oba te pociągi przedstawiające ciężar 5767 centnar. cel. (17304 pudów, 283361 kil.) Poruszały się naprzód po obu kolejach w jedną stronę, z jednostajną szybkością $1\frac{1}{2}$ mili na godzinę i następnie przy takim samym ruchu, tam i na powrót powiększono szybkość jazdy w stosunku 5 mil. W końcu zaś puszczone pociągi po dwóch liniach w kierunkach przeciwnych, tak, iż się skrzyżowały w środku mostu.

Z wszystkich tych prób, równie jak z poprzednich, otrzymano bardzo zadawalniające rezultaty, ruchy bowiem poziome mostu i wygięcia w kierunku pionowym były nadzwyczaj małe i nie przechodzące granic elastyczności, jak to Tab. B i C okazują.

TABLICE

WYPADKÓW OTRZYMANYCH PRZY PRÓBACH OBCIĄŻANIA MOSTU NA RZECIE EYPEL.

A. WYGIĘCIA SPOWODOWANE OBCIĄŻENIEM STAŁYM MOSTU.

(Obciążenie mostu wynosi na sążeń bieżący 151 cent. cel. czyli 4000 kil. na 1 metr. bieżący. Wypadki w stopach Austriackich).

MIEJSCA OBSERWACJI.	Obciążenie wszystkich 3-ch przęseł mostu przez 24 godzin.						Obciążenie skrajnego lewego i środkowego przęsła.						Obciążenie lewego skrajnego przęsła.						Obciążenie środkowego przęsła.						Obciążenie obu przęseł skrajnych.								
	Wygięcie pionowe						Wygięcie pionowe						Wygięcie pionowe.						Wygięcie pionowe.						Wygięcie pionowe.								
	Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.			Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.			Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.			Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.			Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.					
	całkowite	powrót	stałe	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.			
Skrajny otwór mo- stu od strony Szob, w środku	0,041	0,041	0	0,042	0,042	0	0,044	0,044	0	0,046	0,046	0	0,061	0,061	0	0,062	0,062	0	zew.	zew.	0	0,012	0,012	0	0,012	0,012	0	0,063	0,063	0	0,065	0,065	0
Środkowy otwór mo- stu, w środku	0,086	0,086	0	0,087	0,087	0	0,094	0,094	0	0,098	0,098	0	zew.	zew.	0	zew.	zew.	0	zew.	zew.	0	0,110	0,110	0	0,112	0,112	0	0,022	0,022	0	zew.	zew.	0
Skrajny otwór mo- stu od strony Wiednia, w środku	0,044	0,044	0	0,045	0,045	0	zew.	zew.	0	zew.	zew.	0	zew.	zew.	0	zew.	zew.	0	zew.	zew.	0	0,012	0,012	0	0,010	0,010	0	0,062	0,062	0	0,063	0,063	0

B. WYGIĘCIE PIONOWE POD DZIAŁANIEM CIĘŻARU W RUCHU.

MIEJSCE OBSERWACJI.	I. Dwa pociągi składające się: każdy z 1go parowozu Engerta i dwóch zwyczajnych lokomotyw, razem 5768 cent. wagi, postępują po obu kolejach jednostajnie i w jedną stronę, z szybkością 1½ mili na godzinę.						II. Też same dwa pociągi, postępują w ten sam sposób z szybkością 5-u mil.						III. Te same dwa pociągi postępują z szybkością 5-u mil, w przeciwnych kierunkach i krzyżują się w środku mostu.					
	W y g i ę c i e p i o n o w e.																	
	Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.			Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.			Belka kratowa prawa.			Belka kratowa lewa.		
	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.	całkowite	powrót	stałe.
Skrajne przesło mostu od strony Szobb, w środku	0,064	0,064	0	0,065	0,065	0	0,066	0,066	0	0,067	0,067	0	0,045	0,045	0	0,045	0,045	0
Środkowe przesło mostu w środku	0,096	0,096	0	0,098	0,098	0	0,096	0,096	0	0,098	0,098	0	0,092	0,092	0	0,096	0,096	0
Skrajne przesło mostu od strony Wiednia w środku	0,063	0,063	0	0,066	0,066	0	0,062	0,062	0	0,064	0,064	0	0,046	0,046	0	0,047	0,047	0

C. RUCHY MOSTU POZIOME, POD DZIAŁANIEM CIĘŻARU W RUCHU.

MIEJSCE OBSERWACJI.	I.		II.		III.	
	Dwa pociągi, składające się: ka- żdy z 1-go parowozu Engherta i 2 zwyecznych lokomotyw, razem 5678 cent. cel. wagi, postępują po obu kolejach jednostajnie i w jedną stro- nę, z szybkością 1½ mili na go- dzinę.		Też same dwa pociągi postępują w ten sam sposób, z szybkością 5-u mil.		Te same dwa pociągi postępują z szybkością 5-u mil, w przeciw- nych kierunkach i krzyżują się w środku mostu.	
	R u c h y b o c z n e m o s t u.					
	Belka kratowa prawa.	Belka kratowa lewa.	Belka kratowa prawa.	Belka kratowa lewa.	Belka kratowa prawa.	Belka kratowa lewa.
Skrajne przesło mostu od strony Szobb w środ- ku	0,009	0,009	0,009	0,009	0,008	0,008
Środkowe przesło mo- stu, w środku	0,005	0,020	0,011	0,018	0,008	0,014
Skrajne przesło mostu od strony Wiednia, w środku	0,003	0,002	0,004	0,002	0,005	0,004

MŁYN PAROWY W ZEGRZYŃKU.

W przeszłym poszycie Dziennika podaliśmy wiadomość o składzie zbożowym mechanicznym, zbudowanym przy młynie parowym w Zegrzynie, obecnie wspomnieć nam wypada o samym młynie, który z powodu wewnętrznego urządzenia, łączącego dokładność z elegancją i odznaczającego się wszelkimi możliwymi ulepszeniami, śmiało postawić można w rzędzie wzorowych zakładów tego rodzaju.

Cheąc dać ogólne chociaż wyobrażenie o rzeczy, przejdziemy kolejno wszystkie części zakładu i sposoby fabrykacji.

Młyn parowy o którym mówić zamierzamy jest własnością spółki, kierowanej przez Dyrektora P. *Alexandra Łapińskiego*, któremu należy się zasługa urządzenia i wprowadzenia w ruch całego zakładu. Czteromilową odległość od Warszawy, usprawiedliwia szczęśliwe położenie młyna, nad samym brzegiem Narwi poniżej ujścia Bugu i przy spotkaniu się kilku traktów, a mianowicie: Kowieńskiego, Białostockiego, Modlińskiego i Płockiego przez Nasielsk. Korzyści zatem położenia pod względem handlowym, przeważały o wiele niedogodności odsunięcia się od stolicy o mil 4.

Zakład cały stanowi młyn, spichrz zbożowy, oraz mieszkania zarządu i służby, z potrzebnymi budowlami gospodarskimi. Zabudowanie młyna 62 stóp (19^m) długie, 41 stóp szerokie (12^m,6) wzniesione jest na 4 piętra, całkowicie z muru, bez zbytecznych, w takim razie ozdób, lecz w sposób zapewniający długą trwałość. Fundamenta obwodowe budowli, oraz podmurowania wszystkich machin, robione są z kamienia na cement angielski, dla zabezpieczenia od wilgoci, z płynącej w bliskości rzeki. Wewnątrz ściany młyna pomalowane są białą olejną, co obok dobrego odbicia światła, usuwa nieprzyjemny widok, czepiającego się zwykle w młynach kurzu.

W oddzielną parterową przystawce, mieszczą się kotły i maszyna parowa Woolfa, o sile 30 koni, bardzo porządnie, a nawet elegancko wyrobiona, w fabryce P. *Powell* w Rouen. Maszyna ta, może z dobrym skutkiem poruszać 6 składów kamieni, oraz przerabiać cały zapas zboża w spichrzu; jest ona dawnego systemu, w miejscowościach jednak obfitujących w wodę, najkorzystniej może być zastosowana *). I tak w Zegrzynie, podczas 24 godzinnej pracy, zużywa tylko 1 1/3 do 1 1/2 sąż. kub. drzewa olszowego. Tak kotły jak i maszyna, obliczona na pracę przy ciśnieniu 5 atmosfer, która jednak przy ruchu całego młyna i magazynu zbożowego, dochodzi tylko do 3 1/2, wedle przepisów francuzkich próbowane były ciśnieniem 15 atmosfer.

Kotły parowe, wodą ciagnioną wprost z rzeki, zasilane są bezustannie za pomocą automatycznego przyrządu *Roynetta*, który ubytek pary zastępuje ciągle odpowiednią ilością wody, tak iż dozorca maszyny nie potrzebuje zupełnie zwracać uwagi na zasilanie kotłów, nie obawiając się żadnego z tej strony nieszczęścia, sam bowiem zasilacz ostrzega go gwizdawką, o wszelkiej nieregularności w przyplywie wody do kotła **).

Przyrząd młynowy składa się z 6 par kamieni francuzkich z *La Ferté*, ustawionych na rusztowaniu żelaznym podpartym 9 kolumnami, w ten sposób, że kamienie żadnego nie mając związku z belkami pokładowymi, nie wywierają ruchem swym szkodliwego wpływu na ściany budowli.

Kommunikacja przeniesiona od maszyny parowej zażebieniem, nadaje kamieniom ruch 120 do 150 obrotów na minutę, za pomocą pasów naciąganych *teżnikami*; jednostajność zaś biegu zapewniają regulatory, które wraz z nadzwyczajnego zwiększenia prędkości, ostrzegają dozorujących dzwonekami.

Ustawienie kamieni odbywa się za pomocą 3-ech śrub pionowych, do poziomowania kamienia spodniego czyli leżaka, który nadto 4 śrubami bocznymi z największą dokładnością w właściwym położeniu utrzymany być może. Biegun zaś czyli kamień górny, może być również za pomocą śrub, stosownie do potrzeby, opuszczony lub wzniesiony.

Zboże wprost ze składu, ciągnie się na żubrownik, z kądem po oczyszczeniu tarkami walcowymi, idącymi z szybkością 450 obrotów na minutę, po dokładnym wywianiu i odebraniu celnego ziarna, przechodzi na kosz, a z tamąd na *gniotownik*, składający się z dwóch walców żelaznych. Przyrząd ten używany pospolicie w młynach francuzkich, ma cel trojaki: naprzód oddzielenie z ziarna, wszystkich kamyków, które dostawszy się pod kamienie młyńskie, obok uszkodzenia tychże zanieczyszczają piaskiem mąkę, lub wraz z przejściem w całości do pyłków, niszczą je rozdzierając tkanę jedwabną; gdy tymczasem walce gniotownika rozkruszają wszelkie ciała obce, które w kształcie piasku przesiewają się przez rafek drucianą umieszczoną pod spodem przyrządu. Powtórne walcowanie przyprowadza wszystkie ziarna pszenicy do jednakowej grubości i rozdziera na nich naskórek, przez co ułatwia się nadzwyczaj samo mielenie i zyskuje na dobroci mąki, która nie zanieczyszcza się pyłem startych otrębów; łuski bowiem rozdarte gniotownikiem, odpadają prawie w całości za pierwszymi obrotami kamieni i odchodzą w wielkości dotąd w młynach naszych nieznaną; ztąd wypływa, że młyny francuzkie, jakich wzór przedstawia nam młyn Zegrzyński, muszą otrzymywać największą wydajność mąki w pierwszych gatunkach. Nakoniec trzecim celem użycia gniotownika jest ochronienie kamieni młyńskich, które otrzymując ziarno zgniecione, nie tak prędko się tępią.

Nie możemy także pominąć sposobu nasiękiwania kamieni, które odbywa się tu z wielką starannością; rysunek bowiem nacięć jest tak gęsty iż zawiera 15 rys w długości jednego cala i wykonany jest z największą dokładnością, tak iż powierzchnia kamienia przedstawia się jak ryps, lub tkanina kiprowana. Przytém sam sposób nacinania jest nierównie łatwiejszy niż powszechnie u nas używany, tu bowiem młynarz nie kłęczy, lecz siedzi bokiem na kamieniu, wsparty lewym łokciem na poduszce z otrębów, prawą zaś ręką robi uderzenia młotkiem, podtrzymując trzonek lewą dłonią. Młotki do nasiękiwania osadzone są w trzonkach, nie zaś trzonki w młotkach, jak to zwykle bywa; sposób ten okazał się bardzo praktycznym, młotek bowiem w tym razie stale będąc osadzony, nie wysuwa się z rękojeści, owszem za każdym uderzeniem mocniej w nią wchodzi, przez co cięcia są pewne i skuteczne.

Ponieważ szybki obrót kamieni, 120 razy na minutę, wywołuje pewien stopień ciepła, dostateczny do zepsucia mąki, starano się więc usunąć tę niedogodność przez zastosowanie do każdego składu kamieni, rury od wiewacza czyli wiatracza (aspiratora), umieszczonego na 4-m piętrze budynku. Działanie tego przyrządu poruszanego passem, zasada się na ciągłym przeprowadzaniu przez trącącą się pomiędzy kamieniami mąkę, strumienia zimnego powietrza, a pochłanianiu gorącego, które wznosząc się rurami wchodzi do ogólnego zbiornika umieszczonego na poddaszu i z tamąd osobną rurą ulata wolno na zewnątrz. Użycie wiewaczy było także zastosowane w młynie parowym na Solcu.

Nadmienić tu wypada, że sposób mielenia w Zegrzynie jest tak zwany *kaszkowy*, pięć więc składów kamieni służy do pierwszego mielenia, szósty zaś do przemielania kaszek.

Mąka zmielona na wspomnianych pięciu kamieniach, przenosi się za pomocą śruby archimedesowej i czerpaków, na chłodniki umieszczone na 4 piętrze budynku. Chłodniki te, są to wielkie, płaskie, okrągłe naczynia, opatrzone wewnątrz grzebieniami obracającymi się na osiach śrubowych, tak, iż stosownie do woli mogą być opuszczane lub wzniesione. Przez wolny obrót grzebieni i ciągle przerabianie w przystępie powietrza, mąka ostatecznie wychłodzona, spada na pytle umieszczone na 3 piętrze, przechodząc przez przyrząd P. *Charon*, po raz pierwszy

*) W młynie Bankowym w Warszawie, znajdują się 2 maszyny tejże konstrukcji.

**) Opis szczegółowy i rysunek tego ciekawego przyrządu podamy w następnym poszycie.

u nas widziany, którego przeznaczeniem jest: za pomocą stosownie urządzonych skrzydełek, wprowadzać na pytle ciągle jednostajną ilość mąki. Przyrząd ten w młynarstwie nader jest wielkiej wagi, bez niego bowiem, raz zbyt wiele, drugi raz za mało mąki wpada na pytle; w pierwszym razie wychodzi z otrębami i mąka nie przepytłowana, w drugim zaś przesiewają się przez pytel i drobne otrąbki, które mąkę bezpowrotnie zanieczyszczają. Przyrząd Charon usuwa wszystkie te niedogodności.

W Zegrzynku podział i czyszczenie mąki, dokonywają się na pytlach następujących:

2-a Pytle do mąki z razówki długie po stóp 19 (5^m,7).

1-n Pytel do oddzielania kaszek i odebrania otrąb, 24 stóp długi (7^m,3).

1-n Pytel 20 stopowy do przesuszania kaszek, to jest do odebrania z nich reszty mąki; i w końcu.

2-a Pytle po 20 stóp długie (6^m) do odciągania mąki z kaszek i odebrania z tej roboty nowych drobniejszych kaszek.

Przy pytlach Zegrzyńskich, godnem jest także uwagi urządzenie za pomocą którego mąka niedostatecznie wysuszona i zlepiająca się w bryłki, odchodzi w osobny kanał i wraca powtórnie do chłodnika, z kąd po dokładnem wysuszeniu znowu się na pytle dostaje.

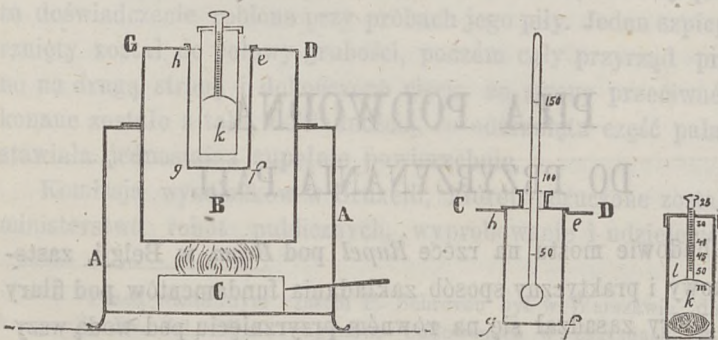
Z pytlów, kaszki przechodzą pod kamień, mąka zaś gotowa wpada do zbiorników umieszczonych pod spodem, które objąć mogą paręset korcy i z których mąka przez spusty rurowe, wprost w worki bywa ładowana.

Sposób przerabiania kaszek na mąkę, pomijamy jako rzecz zbyt specjalną, zależącą jedynie od zdolności i kierunku młynarza; nadmienić nam jednak wypada, iż w młynie Zegrzyńskim zaledwie $\frac{1}{3}$ mąki czysto kaszkowej odbiera się na gatunek Nr. 0, $\frac{1}{3}$ zaś tej mąki będącej wyciągiem samego niemal *glutenu*, miesza się do mąki Nr. 1 z razówki otrzymanej, co wartość jej niesłychanie podnosi.

Pośród wielu nowych, ciekawych a pożytecznych ulepszeń, jakie widzieliśmy w Zegrzynku, na szczególniejszą zasługuje uwagę, aparat P. Boland do próbowania gatunków mąki, a mianowicie najważniejszego jej przymiotu, to jest siły wyrastania czyli rozprężalności ciasta podczas wypieku. Wiadomo jest, że głównymi częściami składowymi ziarna są: gluten i krochmal; ilość i gatunek pierwszego stanowi wartość pszenicy a tym samym i mąki. Ponieważ kiełkowanie pszenicy odbywa się kosztem glutenu, który natychmiast mniej lub więcej zmienia swą naturę, mąka zatem otrzymana z ziarna porośniętego, nie może mieć tej siły rozprężalnej, co mąka ze zboża zdrowego. Za pomocą więc przyrządu Bolanda poznać można stopień dobroci lub uszkodzenia mąki; dla tego też od czasu wynalezienia tego aparatu, nietylko piekarze są w możności ocenienia realnych przymiotów mąki na targi francuzkie sprowadzaną, lecz nadto rolnicy starają się o produkowanie lepszych gatunków pszenicy, będąc pewni sprawiedliwszego ocenienia właściwych zalet swojego zboża.

Wprowadzenie w powszechne użycie tego szacownego wynalazku, byłoby dla nas bardzo pożądanem i jesteśmy pewni, że dzisiejszy posiadacz jedynego dotąd w kraju egzemplarza będzie się, starał udowodnić jego praktyczność, objaśniając okolicznych producentów, o jakie gatunki pszenicy przed innemi starać się powinni.

Skład pomienionego aparatu jest następujący:



W denarek A, zapuszcza się kociołek B, oliwą stosownie napełnioną, pod którym w naczyniu C pali się spirytus. Do pokrywy DG przykutowany jest piecyk efgh, który ogrzewa się oliwą do 150 stopni. Stopień temperatury wewnętrznej oznacza ciepłomierz zapuszczony wewnątrz piecyka i wspierający się na pokrywie GD, za pomocą krążka wypełnionego korkiem, w którym rurka ciepłomierza jest osadzona. Podczas ogrzewania piecyka, zarabia się ciasto z 25 gramów mąki i 12 $\frac{1}{2}$ gr. wody, które po dobrém wygnieceniu, poddaje się pod działanie silnego strumienia wody i przerabiając w ręku, dopóty się krochmal wymywa, dopóki tylko odchodzi woda zabieleną, a pozostała w ręku massa będzie czystym *glutenem*, z którego odbiera się 7 gramów, urabia w galkę x, wkłada w puszkę k, masłem dobrze wysmarowaną i pokrywa wypukłem denkiem lm, opatrzonem precikiem z podziałką. Następnie po wyjęciu termometru wskazującego 150° C, zapuszcza się puszkę k w piecyk efgh i poddaje działaniu ciepła, przez 10 minut, poczem gasi się lampkę spirytusową C, pozostawiając ciasto przez drugie 10 minut w piecyku. Podczas pieczenia, ciasto wyrastając podnosi w górę denko lm w miarę siły rozprężalnej glutenu, która stanowi o gatunku i dobroci mąki i oznacza się odpowiednią ilością stopni na preciku.

We Francji przyrząd Bolanda zyskał powszechne uznanie i wszedł w użycie urzędowe, prawo bowiem policyjne tamtejsze zabrania handlu mąką, niestrzymającą przynajmniej 25° Bolanda; na targach zaś francuzkich cena mąki ustanawia się podług stopnia jej rozprężalności w wypieku.

Służba młyna w Zegrzynku składa się obecnie z jednego majstra i pomocnika, francuzów, oraz z dwóch czeladników i pięciu praktykantów, polaków, ludzi młodych z lepszym wychowaniem i wykształceniem naukowym, którzy dotychczasową praktyką rokują dla kraju nadzieję postępu w młynarstwie, bez potrzeby uciekania się do zamorskich, kosztownych zwykle, a nie zawsze pożytecznych talentów; sobie zaś przysposabiają byt dostatni i niezależny, zawisły tylko od własnej pracy i zdolności, a nie od protekcji lub kaprysu. Życzyłoby należało, ażeby młodzież nasza zachęcona dobrym przykładem, pojęła wreszcie, że praca żadna nie krzywdzi i że daleko pożyteczniej jest, żyć w pośród fabryki lub przy warsztacie, aniżeli gnuśnieć i usypiać przy kancelaryjnym biurku.

Kończąc ten pobieżny opis młyna Zegrzyńskiego, w którym schwyciliśmy zaledwie główne jego zarysy, odsyłamy wszystkich pragnących odnieść ztąd korzyść techników, na miejsce, gdzie Dyrektor Łapiński nie robiąc wcale tajemnicy ze swojej umiędzy, z największą chęcią udziela wszelkich objaśnień. Życzymy przytém spółce powodzenia, któreby zachęciło inne przedsiębiorcze umysły, do dzwigania zamożności kraju na drodze miejscowego przemysłu.

KOŚCIÓŁ PARAFJALNY W WYROZĘBACH.

Kościół parafjalny we wsi Wyrozęby, w powiecie Siedleckim gubernji Lubelskiej, (Tab. VII i VIII) zbudowany został pod kierunkiem Budowniczego Ludwika Jabłońskiego, według projektu Henryka Markoni Radcy Budowniczego.

Wież kościelna Wyrozęby położona jest w dobrach W. Tadeusza Doryi Dernałowicza i kościół rzeczony mieszczący grób familijny, wznosi się kosztem kollatora. Obecnie cała budowa zewnątrz jest już

ukończona, pozostają tylko do zrobienia ozdoby wewnętrzne, jako to: ołtarze, ambona, organy i t. p. oraz parkan z kapliczkami stacyjnemi.

Fundamenta z cokułem wymurowane są z kamieni polnych prochem rozsadzanych, w ziemi na wapno zwyczajne osadzonych, a nad ziemią wyfugowanych cementem; mury zaś wyższe, z cegły palonej na zaprawę wapienną. Nawa główna arkadami na 3 części rozdzielona, zasklepiona jest trzema sklepieniami żagłowemi; wystawka półkołowa w której się mieści wielki ołtarz, przykryta jest kopułą, wykonaną z cegły na cement angielski i cementem otynkowaną, bez żadnego innego pokrycia. Dach nad kościołem pokryty jest blachą żelazną olejno malowaną, a wieże białą blachą cynowaną; krzyże na wieżach i na frontonie żelazne lane, wykonane zostały w fabryce Konstantego Rudzkiego i sp. w Warszawie na Solcu, okna zaś również żelazne lane, w fabryce Evansa. Posadzka w kościele i schody zewnętrzne jeszcze nie wykonane, robione być mają z kamienia krajowego; wielki ołtarz z marmuru, boczne zaś murowane. Koszt robót dotychczas wykonanych, wynosi złp. 60000. ogólny zaś wydatek na tę budowę, wedle obliczenia, dojdzie do 100,000 złp.

Dla dania lepszego wyobrażenia o rozmiarach tego kościoła, który ma tylko 42 łokcie długości, przy 18 łok. szerokości w nawie głównej i 20 łokci wysokości, zamieszczamy tu ogólne ilości robót głównych, przy wzniesieniu jego wykonanych, a mianowicie: muru fundamentowego zrobiono łokci kub. 1860, murów wierzchnich łok. 3347, pow. sklepień łok. kwadr. 638, pokrycio dachu łok. kwadr. 655.

Zdaje się iż nie potrzebujemy nic przemawiać na pochwałę tego kościoła, dość bowiem jest rzucić okiem na dołączone tu rysunki, ażeby uznać piękność obok prostoty, cechującą tę budowlę tak od zewnątrz jak i wewnątrz. Przy szczupłych rozmiarach wiejskiego parafialnego kościoła trudniej jest nadać mu tę cechę powagi i wzniosłości, jakie w obszernych świątyniach samemi już rozmiarami się zyskują. Tylko więc trafne uproporcjonowanie podziałów, stanowi tu niezbędne dla kościoła zalety; stosowna długość do szerokości w planie i przystawki z trzech stron wybudowane, tworzą od zewnątrz dobrą grupę w perspektywie, wewnątrz znów wysokość nawy zastosowana do poziomych rozmiarów i podział sklepienia na 3 części, są główną zaletą, wpływającą stanowczo na widok wnętrza świątyni. Uwagi powyższe zamieszczamy tu jedynie tylko dla tego, ażeby dać uczuć szanownym fundatorom kościołów, jak ważną jest rzeczą kompozycja architektoniczna świątyni; często bowiem zdarza nam się spostrzegać kościoły, na których widoczną jest dobra chęć pobożnych ofiarodawców, lecz obok tego taki brak znajomości sztuki, iż przykro jest pomyśleć, za jak drogą cenę kupiona została brzydota, która przez wieki ma świadczyć o estetycznym ukształceniu naszych czasów. Nigdzie może nie byłoby stosowniejszego miejsca do zamieszczenia tych uwag, jak przy planach Wyrozębskiego kościoła, gdzie prostota kompozycji, wpływająca głównie na oszczędność kosztów i łatwość wykonania, nasuwa myśl, iż za te same pieniądze budują się w kraju naszym nieraz świątynie, które niegodne są nazwiska dzieł sztuki.

Lecz nie samą tylko kompozycję należy mieć na względzie, przy budowie wszelkich ważnych budynków; na nie bowiem nie przyda się najlepiej pomyślany projekt, jeżeli przez nieudolność w wykonaniu, zmienione zostaną ogólne proporcje i ukształcone szczegóły, które miały służyć ku ozdobie. W tym względzie również uważamy sobie za obowiązek zwrócić uwagę szanownych fundatorów, którzy przez niedostateczną znajomość techniki sądzą częstokroć, iż byle tylko postarali się o dobre plany, resztę lada majsterka wykonać potrafi. W kompozycji narysowanej tak, jak się zazwyczaj na planach rysuje, budowniczy nigdy nie jest w stanie wyrazić całą myśl swoją tak, ażeby była zupełnie zrozumiałą dla każdego, nawet nie obeznanego dostatecznie z rzemiosłem. Rysunek techniczny nie jest naśladowaniem natury,

jest on tylko niejako symbolem tego, co wyobraźnia na tle tego symbolu tworzy. Jeżeli więc wydobyć myśli ukrytą w rysunku i przedstawić ją w naturze powierzonym jest człowiekowi, którego umysł nie jest zdolny do odgadnięcia myśli autora, lub gdy brak przygotowanych wiadomości, stoi mu na przeszkodzie do wypracowania tych szczegółów, dla których w planach ogólnych ma wskazówkę, wtedy i dobre chęci ofiarodawców i piękna myśl autora idą na pastwę nieumiejętności, lub niedbalstwa. Kościół którego plany nasunęły nam te uwagi i pod tym względem również czyni zadość wymaganiom sztuki; dokładność w wykonaniu, a przytém i oszczędność kosztów świadczą wymownie na korzyść tych, którzy się budową jego zajmowali.

Na poparcie tego cośmy wyżej wspomnieli o ważności kompozycji architektonicznej, posłużyć nam może jeszcze i planik ogrodzenia kościoła. Zdaje się iż parkan przy kościele nie jest to nic więcej, jak tylko mur prosty w którym robią się od strony wewnętrznej wgłębienia, czyli stacje dla obchodów religijnych w czasie processji. Tu jednak widzimy, iż niema nigdy zbyt szczupłych ram, w którychby artysta nie mógł pomieścić swojego poczucia piękna; ten parkan nawet przyczynia się ku ozdobie miejsca poświęconego Bogu i nie jest li tylko płotem, odgraniczającym grunt poświęcony od ornego, lecz całej budowie nadaje cechę miejsca, w którym duch ludzki z każdego zakątka, pięknocią przemawia do Stwórcy.

Na zakończenie niniejszego opisu kościoła, pozostaje nam jeszcze jedna uwaga, którą następcą nam notaty o budowie jego zebrane. Uwaga ta wyprowadzi nas może po za granice techniki właściwej, ale pominąć jej nie możemy, zdaniem naszym bowiem nie ma ani takiej nauki, ani takiego pisma w którychby wskazanie obowiązków obywatelskich było zbyt cennym. Z notat łaskawie nam udzielonych dowiadujemy się, iż zamiarem jest szanownego fundatora, urządzić przy kościele dom ochrony, z przeznaczeniem funduszu wieczystego na ich utrzymanie. Założenie takiej ochrony przy kościele, będzie najpiękniejszym uzupełnieniem dzieła, rozpoczętego ku chwale Bożej; bo nie dość jest wzniesić murowany przybytek, trzeba go również starannie budować w sercach tych ludzi, którym położenie społeczne zkaż inąd odmawia pomocy, do samodzielnego kształcenia się. Sądzymy nawet, iż czytelnicy przyznają nam słusność, gdy ośmielimy się powiedzieć iż wolelibyśmy często widzieć w kościołach drewnianych, prostą robotę ołtarze w miejscu złożonych i dębowe ławy na miejscu kollatorskiej łoży, gdyby za fundusz w ten sposób oszczędzony, wzniesioną była szkoła lub ochronka dla ludu naszego, któremu brak środków wychowania dotkliwie czuć się daje.

Nie potrzebujemy zdaje się dodawać, iż fundusz wieczysty na utrzymanie kościoła, jest najlepszym zabezpieczeniem budowy przeciw szkodliwym wpływom czasu i przygód. Bez stałego funduszu, któryby mógł pokrywać kosztą cząstkowych reparacji, najpiękniejsze gmachy zmieniają się w ruiny, gdy małowemu uszkodzeniu nie zapobiega się na czasie, oczekując na zebranie funduszy, celem wykonania od razu gruntownej restauracji, co przychodzi zwykle za późno.

PIŁA PODWODNA DO PRYZRZYNANIA PALI.

Przy budowie mostu na rzece *Rupel* pod *Boom* w Belgji, zastosowano nowy i praktyczny sposób zakładania fundamentów pod filary mostowe, który zasadzał się na równym przyrznięciu pod wodą wszystkich pali i osadzeniu na nich silnego kratowania, stanowiącego pod-

stawę filarów. Kratowanie to opatrzone mocną podłogą, związane było na brzegu rzeki, następnie doprowadzone na miejsce roboty i ustawione z wielką dokładnością w właściwym punkcie, po nad fundacją z pali poprzednio zabitych i w głębokości 0^m,60 (2 stóp) pod najniższym stanem wody przyrzniętych. Po umocowaniu w ten sposób kratowania i przytwierdzeniu go łańcuchami do rusztowań, wymurowano na wierzchu fundament filaru, na wysokość odpowiednią głębokości wody, poczem całe kratowanie, wraz z murem zostało równo, pionowo opuszczone, aż spoczęło na palach, które poprzednio opatrzone, pod wodą, odpowiednimi ostrzami, dla tém silniejszego połączenia z kratowaniem.

Oszczędny ten i praktyczny sposób zakładania fundamentów, nie wymagający ani kosztownych skrzyń, ani wypompowywania wody i używania skomplikowanych przyrządów, zależał głównie od dokładnego i jednostajnego przyrznięcia pod wodą, wszystkich pali stanowiących podstawę filaru. W tym celu P. *Jakób Schreven* *), mechanik z zakładów P. Pauwels w Bruxelli, zbudował podwodną pilę, która zamierzonemu celowi jak najlepiej odpowiedziała. Przyrząd ten, przy robotach wodnych w wielu razach bardzo pożyteczny, — a przytém odznaczający się nadzwyczaj prostym składem, łatwością wykonania i tannością wyrobu, zasługuje na upowszechnienie w praktyce. (Tab. XII) Składa on się: z ostrza piły zwyczajnej, umocowanej między dwoma pionowymi ramami z żelaza walcowanego *A*, połączonemi krzyżami S-go Andrzeja. — Ramiona tych ram umocowane są w górze śrubami w skoblach *B*, przytwierdzonych do ramy wierzchniej drewnianej, której nadaje się ruch poziomy powrotny, to jest: w tył i naprzód, w kierunku piły. Rama ta spoczywa i porusza się na dwóch mocnych podciągach drewnianych *E*, wspartych na wielkiej ramie zewnętrznej *D*, stanowiącej główną podstawę przyrządu. Ostatnia ta rama przymocowana jest śrubami do szpicpali *C*, okalających fundament i służących do rusztowań.

Przytwierdzając najdokładniej poziomo, ramę główną zewnętrzną *D*, do pali zabitych niewzruszenie, oraz ustawiając pilę za pomocą śrub w skoblach *B*, równolegle od ramy i w wysokości odpowiedniej potrzebie, można być pewnym przyrznięcia wszystkich pali, podług jednej płaszczyzny, z największą akuracją. Przenoszenie piły odbywa się również z wielką łatwością, przesuwając tylko podciągi *E*, stosownie do potrzeby.

Ruch nadawany był pile przez 6 ludzi stojących na podłodze, ułożonej na ramie zewnętrznej *D*; 4-ch z nich pracowało ciągnąc wprost rękami za 4 rękojeści po rogach ramy ruchomej, 2-ch zaś pomagało bosakami zaczepionemi o poprzeczniki. Oprócz tego jeden lub dwóch ludzi przyciskało ramę na przód, ażeby piła lepiej pal chwytała. Dla ułatwienia ruchu i zmniejszenia tarcia, podciągi *E* smaruje się mydłem.

Powierzchnia cięcia jak wyżej powiedziano, była 0^m,60 (2 stóp) pod najniższym stanem wody; po przybraniu jednak rzeki na 1^m,20 do 1^m,30, cięcie pali odbywało się z wszelką łatwością, w głębokości 1^m,80 do 1^m,90 (6 stóp) pod powierzchnią wody.

Przy tych warunkach, liczba pali przyrzniętych w ciągu jednego dnia roboczego, to jest w 8¼ godz., wynosiła średnio 36 sztuk, czyli że na ucięcie jednego pala 0^m,30 do 0^m,35 (13 cali) średnicy potrzeba było 13 minut czasu.

Jako miarę dokładności przyrządu P. Schreven, możemy przytoczyć tu doświadczenie robione przy próbach jego piły. Jeden szpicpal przyrznięty został do połowy grubości, poczem cały przyrząd przeniesiono na drugą stronę i dokończono cięcia ze strony przeciwniej, co dokonane zostało z taką dokładnością, że oderznęta część pala, przedstawiała jednostajną zupełnie powierzchnię.

Komissja wynalazków w Bruxelli, której poruczone zostało przez ministerstwo robót publicznych, wypróbowanie i udzielenie zdania

*) Przed niedawnym czasem P. Schreven był w Warszawie, dla oddania kompanji Dr. Żel. WW. wagonów, budowanych w zakładach P. Pauwels w Bruxelli.

o przyrządzie P. Schreven, po gruntowném przeświadczeniu się, w uznaniu zasługi, poleciła ogłosić wynalazek ten w *Annales des travaux publics de Belgique*.

Dodać tu należy, że przyrząd powyższy użyty był przed niedawnym czasem, przy budowie mostu na rzece *Meuse* pod *Namur*, gdzie urzynano pale pod jeden filar, w głębokości 2^m,21 (7 stóp), pod drugi zaś na 3^m,21 (10½ stóp) pod powierzchnią wody. Po sprawdzeniu wysokości, okazało się, że cała robota wykonana została z zupełną dokładnością.

SMOŁOWANIE DACHÓW GONTOWYCH.

Najkosztowniejszą i największą wymagającą uwagi, częścią budynków gospodarskich, są bezzapreczenia dachy. W ostatnich latach, kiedy drożyzna spowodowana brakiem słomy, nie dozwoliła używać tego szacownego produktu, jako materiału budowlanego, wtedy w wielu okolicach kraju wzięto się powszechnie do krycia dachów gontem.

Pokrycie słomą, uważamy za najlepsze dla budynków gospodarskich, jest ono bowiem szczelne i ciepłe; z drugiej jednakże strony, przedstawia tę niedogodność, że wymaga nadzwyczaj wysokich dachów, które z trudnością opierają się działaniu wiatrów i ciężarem swoim wywierają szkodliwy wpływ na ściany budynków. Głównie zaś, bylibyśmy zdania, że przy dzisiejszym stanie gospodarstw, słoma użyta do nawozów, opłaci szczerze większy wydatek, poniesiony na kosztowniejsze pokrycie dachów. Drugim materiałem powszechnie u nas używanym, jak się rzekło, są gonty; dach jednak gontowy, uważamy za najmniej trwałą, a tém samém za bardzo kosztowny. Dziś bowiem przy ogólném prawie przetrzebieniu lasów, trudno jest o gonty w dobrym gatunku, które przytém drogo płać przychodzi; a nadto najlepszy gont położony na dachu, musi ustąpić pod działaniem wpływów powietrza, przez co dach traci szczelność i naraża budynek na rychłą ruinę. Prawem przeto kardynalném przy kryciu gontem, powinno być malowanie dachów materiałami zabezpieczającemi, tym bowiem jedynie sposobem, rodzaj ten pokrycia może się stać dobrym, trwałym, oszczędnym i zasługującym na powszechne użycie w budowlach gospodarskich. Najlepiej odpowiada, temu celowi, smoła z węgla kamiennych, jako materiał tani i łączący najlepsze przymioty *).

W jesieni roku zeszłego, robiliśmy pierwsze próby tego rodzaju konserwacji dachów gontowych i mimo niestosowności pory, małej ścisłości w wykonaniu roboty niewprawniemi ludźmi, i t. p. niedokładności, nabraliśmy przekonania o praktyczności tego środka, za którym z resztą teoria aż nadto wymownie świadczy. Możemy przeto śmiało zalecać go wszystkim posiadaczom budowl drewnianych, a szczególnie właścicielom wiejskim, którzy tym łatwym i tanim sposobem, zabezpieczą się od ciągłych wydatków reparacyjnych i przedwczesnego zniszczenia budowl.

Do malowania dachów gontowych, należy używać *smoły z węgla kamiennych*, otrzymywanej przy wyrobie gazu, której nabyć można w fabryce Warszawskiej (ulica Książęca), po cenie rs. 1 za centnar, obejmujący około 9 garncy, która to ilość wystarczy na pociągnięcie około 100 łokci kwadr. Jakkolwiek czysta smoła z węgla kamiennych, mocno zagotowana, na gorąco po dachu podwójnie rozprowadzona i posypa na piaskiem, stanowi dostateczny środek ochronny, byle tylko dach był zupełnie suchy, jednakże chcąc robotę takową z należytą dokładnością wykonać i zrobić dach trudnozapalnym, postępować należy w sposób następujący:

*) Patrz *Dziennik Polytechniczny* poszyt I i II. r. 1860 str. 11.

Dach pobity gontami suchymi i dobrze wysuszony, pod działaniem słońca pociągać należy wrzącą smołą kamienną, rozprowadzając ją obficie, ażeby dobrze wsiąkała; w razie zbytelnego spływania smoły, szczególnie z wysokich dachów, można podsypywać nieco piaskiem i rozcierać mocno pędzlami. Po wysuszeniu takiego gruntu, co trwać powinno jeden lub dwa dni, stosownie zresztą do stanu powietrza, nadaje się druga powłoka ochronna, która przyrządza się: gotując smołę kamienną, z dodaniem $\frac{1}{16}$ części asfaltu i dosypując maki z wapna niegaszonego, przez sito przepuszczonej, aż do połowy objętości; przy czem należy zaprawę mieszać bezustannie, utrzymując dobry ogień pod kotłem. Tak przygotowaną masą, pociąga się dach obficie na gorąco, posypując czystym przesianym piaskiem. Zachować przytém należy tę ostrożność, ażeby każda część dachu posmołowana, natychmiast na gorąco, piaskiem została usypaną, oraz ażeby robotnicy po świeżo zaprawionym dachu, nie chodzili. Tym sposobem powleczone smołą dachy gontowe, nabierają wielkiej trwałości, w której mogą być utrzymywane długie czasy, przez pociąganie co 5 lub 6 lat, wyżej opisaną zaprawą. Koszt téj roboty, dokonanej domowými środkami, wynosi około 5 groszy za łokieć kwadr., który to wydatek jakkolwiek dość znaczny, szczerze się wynagradza zabezpieczeniem budowli od zniszczenia.

NIECO O WŁASNOŚCI PUBLICZNEJ, MIANOWICIE RZECZNEJ.

Napisano z powodu artykułu P. Aymard, w *Annales des Ponts et Chaussees*, Mars-Avril 1860.

Jaki sposób postępowania zachować należy przy dochodzeniu granic własności publicznej, kto o nią, to jest jaka władza stanowić może, jakie i w jakich warunkach spory rozstrzygać? Są to zadania prawne, jednak zasady rozwiązania tych zadań nietylko dla prawnika, ale i dla technika, niemały przedstawiają interes. W nich zasada prawna łączyć się musi z naturą rzeczy, i z potrzebami technicznymi; do własności publicznej, należą trakty, drogi, ulice kosztem rządu utrzymywane, rzeki żeglowne i w jaki bądź sposób, spławne etc., Inżyniera zatem żywo obchodzi rozbiór dotyczący tych przedmiotów.

Wyznać należy, że w określeniu szczegółów własności publicznej sami prawnicy częstokroć niezgadają się. Granice rzek spławnych, odsepów, dróg do holowania, wysp, wywoływały już u nas spory i wątpliwości, które nieraz prędkiemu wprowadzeniu w wykonanie pożytecznych ulepszeń stawały na zawadzie. Szczęśliwa myśl podana przez Jenerała Smolikowskiego, aby rozciągnąć nad rzekami pasy flancunków, które rozszerzone na odsepach rzek większych z czasem niemało wpłynęłyby na ich uregulowanie, a przy mniejszych utrwaliłyby brzegi, i przeszkodziły do nanoszenia w większe tak znacznych jak dzisiaj ilości piasków, pozostaje dotąd bez wykonania, dla trudności określenia, jak daleko sięga własność publiczna, i gdzie jej granica, poaktórą trzeba by wkraczać w prawa własności prywatnych — i z trudności pogodzenia tych dwóch rodzajów własności.

W Rocznikach francuzkich dróg i mostów za miesiąc Marzec i Kwiecień 1860 r., kwestja ta z zasad wydanych przez sądy najwyższe wyroków, jest rozbieżną przez Inżyniera P. Maurycego Aymard. W kraju naszym księga druga i trzecia Kodexu Napoleona obowiązuje, czyli jedne i téż same co we Francji zasady prawne; zdanie sprawy z artykułu rozpoczynającego poszyt wspomniony pisma, mającego niemałą powagę techniczną dla czytelników, o ile sędzę, obojętném nie będzie, z tego szczególnież względu, że wskazuje jak prawo własności publicz-

nej mianowicie: co do wód, odnóg, rzek spławnych, odsepów, tam, walców nadrzecznych, jest tłumaczoném we Francji, gdzie kodex obowiązujący powstał.

Pan Aymard wychodząc z artykułu 538, określającego co składa własność publiczną, w następstwie art. 537 i 2226 K. C. wyprowadza wniosek, że ona nie jest do sprzedania, i przedawnieniu nie ulega. Jest więc uprzywilejowaną i zupełnie odmienną od zwyczajnej. Ma sąd, czyli jurydykę oddzielną. Albowiem kiedy własności prywatne są pod zastaną władzy Sądów, piecza nad własnością publiczną, powierzona jest władzy Administracyjnój, a wymierzanie kary za przestąpienie przepisów jej dotyczących, Sądom Administracyjnym.

Ogólne te zasady w stosowaniu do szczególnych wypadków przed stawiają w wielu razach trudności, których rozwiązanie ułatwić mogą wyroki Sądowe. Zebrać takie wyroki zapadłe we Francji, a raczej zebrać zasady w nich przyjęte zamierzył pisać.

Podzielił on pracę swoją na 2 części: w pierwszej złożonej z ośmiu krótkich rozdziałów, przechodzi kwestje rozgraniczeń; w drugiej złożonej z sześciu także krótkich rozdziałów inne kwestje.

Rozgraniczenie własności publicznej od sąsiedniej prywatnej, dopełnia się w odmiennym sposobie od rozgraniczenia dwóch prywatnych własności — kiedy bowiem w ostatnim, przed czynem wprzód trzeba udowodnić prawo własności, na odwrót w pierwszym, oznaczenie granicy poprzedzać musi kwestję własności. Jest to następstwem konieczném definicji własności publicznej, chociaż wyraźnie w prawie niewyrażoném, które autor wyprowadza także z wyroków Rady Stanu, Trybunału sporów i Sądu Kassacyjnego.

Ponieważ utrzymywanie własności publicznej poruczone jest władzom administracyjnym, do tych zatem należy, oznaczać jej granice. Sądy w tym względzie ani wprost ani pośrednio wpływać niemogą, to jest: nie są mocne na zasadzie rozporządzeń administracyjnych wskazywać granic, — inaczej, wdawanie się władzy Sądowej mogłoby spowodować odjęcie z własności publicznej pewnych części od niej zależnych i jako takich, niezdolnych na własność prywatną, a piecza poruczona władzy Administracyjnój mogłaby stać się pozorną.

Najwięcej tu spotyka się wyroków mających ze spławami związek. Wszystkie zgadzają się w zasadzie; i może istotnie kto inny jak władza techniczna administracyjna oznaczać, jak daleko sięgają granice rzeki, i dokąd tém samém rozciąga się jej koryto i łożysko? Wszakże Władza Administracyjna używając swego prawa, może albo wypadkowo, albo w widokach dobra ogólnego, z umysłu zająć w granice własności publicznej, własności prywatne. Właściciele z dwoma rodzajami żądań z tego powodu występowali, albo 1^o o zwrot własności w naturze, albo 2^o o uznanie praw do własności zajętej, dla zamiany tych praw na wynagrodzenie. W pierwszym razie Trybunały nie są właściwymi i Władza Administracyjna we Francji, czyli Prefekt ma prawo spór wytoczyć; w drugim Władza Administracyjna nie może wstrzymywać postępowania Sądowego.

Z pomiędzy przytoczonych przez piszącego, a odnoszących się do pierwszego rodzaju żądań, wyroków, powtórzyć wypada następny:

Rozporządzeniem Prefekta Departamentu Lot-et Garonne oznaczoną została szerokość Garonny i bieg jej administracja dróg i mostów sprostowała. Robotnicy ścinali wierzby wzrosłe nad brzegami rzeki wśród linii oznaczonej. Niejaki Bersalou uważając siebie za właściciela odsepów i wierzb, zażądał w drodze Sądowej wstrzymania robót. Sędzia uznał żądanie słuszném; lecz Sąd Appellacyjny odrzucił takowy wyrok. Na odwołanie się do Sądu (Kassacyjnego) najwyższego pod dniem 6 Lipca 1847 r. zapadł wyrok w którym czytamy następne motywa:

Zważając że Sędzia w I-jej Instancji (du référé) nie mógł stanowić o sporze, gdyż szło tu o roboty wykonywane z rozkazu Rządu (de l'Administration) i w granicach przyjętych i oznaczonych przez decyzję Prefekta Lot-et Garonne jako w części łoża rzeki, — że rozkaz zawieszający czynności administracji, przekroczył przepisy wzbraniające Władzy Sądowej dotykać przedmiotów Władzy Administracyjnój, że zatem Sąd Appellacyjny d'Agens unieważniając jako nie właściwy wyrok Sędzie-

go I-jej Instancji, nie tylko nie ubliżył prawom w tej mierze, ale przeciwnie ściśle się do nich zastosował: odrzuca etc.

Co do drugiego rodzaju żądania, a mianowicie: co do uznania praw własności dla zamienienia ich na wynagrodzenie, piszący przywołując wyroki uznające Sądy za właściwe do orzeczenia, robi uwagę, że w wypadku kiedy tytuł własności polega na tłumaczeniu czynów administracyjnych— Trybunały oczekiwać winny póki tłumaczenie to, nie będzie objaśnionem przez wyższą władzę.

W tym przedmiocie dwa najwyższe Sądy we Francji w dwóch sprawach odmienne objawiły zasady. Przytoczyć je w krótkości wypada:

Niejaki Combailot wystąpił jako właściciel gruntu na którym Rząd w r. 1826 zbudował tamę zamykającą dziś jeden z portów pod Lyonem. Grunt o który chodziło, był zalewany na wysokość wody 3^m, a niezalewany przy wysokości 2^m,50 nad stan najniższy. Ponieważ rozporządzeniem Prefekta za granicę łoża Rhon'u przyjęto wodę na wysokość 3^m, Rząd odmówił wynagrodzenia za grunt. Sąd Appellacyjny w Lyonie uznał w zasadzie słusznym, aby Władza Administracyjna oznaczała granice rzek, ale tylko granice w widokach interessu publicznego, czyli jak nazwał granice administracyjne— Trybunały zaś uznały właściwemi, do rozpoznawania granic naturalnych— to jest linii która rozdziela rzekę w stanie jej naturalnym od własności nadbrzeżnej.

Rozpoznania biegłych były za przyjęciem linii zalewu odpowiadającej wysokości wody 2^m,50; ztąd grunt leżący między linią zalewu 2^m,50, a 3^m, był własnością prywatną włączoną do własności publicznej, a zatem przypadającą do wynagrodzenia. Odwołanie się Prefekta do Sądu (Kassacyjnego) najwyższego było bezskuteczne. Między motywami wyroku, Sąd ten przytoczył:

Zważywszy, że Sądy rozróżniając granicę administracyjną wód dla spławu od granicy oddzielającej własność prywatną, trzymały się swych atrybucji, i stanowiły w kwestji własności do ich wyroku należącą, odrzuca etc.

Zaledwie Sąd Kassacyjny zawyrokował, kiedy Trybunał sporny w sprawie niemal takieżże samą trzymał się zasad zupełnie odmiennych.

Vignat domagał się przyznania mu prawa własności odsepu utworzonego wzdłuż jego własności na brzegu Rhon'u. Trybunał w Trévaux mimo nieuznania jurydykcyi przez Prefekta, osądził sprawę. W sporze na zasadzie decyzji rozgraniczenia wytoczonem przez Prefekta przed Trybunał sporny, Vignat przytaczał uwagi prawie literalnie przepisane z motywów wyroku dwóch Sądów w sprawie poprzednio opisaniej, to jest oparte na rozróżnieniu granic naturalnych i administracyjnych. Oto motywa przez ten Trybunał wydanego wyroku (3 Czerwca 1850 r.) Mając na uwadze że dochodzenie przez P. Vignat prawa własności do pasa gruntu położonego nad odnogą Rhon'u i do odsepu utworzonego przy gruncie przyległym, jest odpieraniem przez Rząd, który utrzymuje że grunt sporny jest częścią własności publicznej; że ta kwestja własności zależy od rozpoznania granic dawnych lub nowych rzeki; mając na uwadze że według praw zatwierdzonych, do władz administracyjnych należy *rozpoznawać i wykazywać* (déclarer) granice własności publicznej, a mianowicie biegu rzek spławnych *równie jak zapewnić wolny ruch żegludze* etc.

Porównyując dwa przytoczone wyroki, wyrażenie w ostatnim że do Władz Administracyjnych należy *rozpoznawać i wykazywać* granice własności publicznej dawne lub nowe, odpowiada granicom naturalnym w wyroku Sądu Kassacyjnego co tenże oddaje Sądowi, a zapewnienie *wolnego ruchu splawowi*— władzom administracyjnym.

W postanowieniu Rady Stanu z dnia 4 Kwietnia 1845 r. w sprawie P. Bersalou tłumaczenie prawa, jest w duchu ostatniego wyroku. Pan Aymard usiłując wyjaśnić tę niezgodność zasad, w przytoczonych motywach wyroków uważa: iż przy drogach i kanałach ręką ludzką budowanych, zastosowanie zasady położonej jest pewne: że Trybunały są właściwą władzą do rozpoznawania praw do własności zajętej na użytek publiczny, czyli do rozpoznawania dawnych granic; niezgodność wypływa z odmiennego tłumaczenia wyrazu rozgraniczenia rzeczno, a głównie że Sąd Kassacyjny chciał rozciągnąć zasadę powyżej przywiedzioną do własności

publicznej rzecznej, zaś Trybunał sporów i Rada Stanu znajdowały, że ona w takim razie nie da się zastosować. Mówi dalej P. Aymard że przy rozgraniczeniu rzeczno, Inżynierowie mają polecane tylko *rozpoznawać i wykazywać* granice, a nie *oznaczać i wytykać*, których to wyrażen Rada Stanu i Trybunał sporny w wyrokach swych nie waha się używać, kiedy idzie o własność publiczną ręką ludzką utworzoną. Wychodząc z definicji prawa Rzymskiego, przyjętej w prawodawstwie francuzkiem: że łożyskiem rzeki jest cała przestrzeń zajęta przez wodę płynącą w pełnych brzegach, ale z nich nie występującą; zwracając uwagę na trudność oznaczenia przez Sądy gdzie kończy się własność publiczna, a gdzie poczyna prywatna, gdy kształt brzegów wolno pochylony; wreszcie bacząc na zmianę brzegów przez podrywanie i na odsepy które zanim się staną własnością prywatną wprzód należą do publicznej; co wszystko prowadzi za sobą ciągłą zmianę linii granicznej, o której tylko władza administracyjna stanowić może: przychodzi P. Aymard do wniosku, że zasada objawiona przez Sąd Kassacyjny w sprawie Combailot, w jednym stawiającą rzędzie granice własności prywatnych i granice rzek i poruczającą oznaczanie ostatnich Sądowi, wywraca dotychczasowe pojęcia o własności publicznej, tworząc prawo przeciw prawu.

Wskazywanie granic rzeki nie może być inną władzy poruczone jak tej która ma pieczęć nad własnością publiczną. Dla tego jeżeli rozróżnienie granic administracyjnych i naturalnych przyjmie się, należałoby powiedzieć:

Administracji służy prawo oznaczać i wytykać granice administracyjne rzeki; administracji służy prawo rozpoznawać i wykazywać granice naturalne.

Sądom służy prawo rozpoznawać i oznaczać wynagrodzenie, należne od administracji za własności zajęte pomiędzy granicami administracyjnymi i naturalnymi.

Bez względu na różnicę w zasadzie Sądów, postępowanie władz administracyjnych w rozgraniczeniach wodnych we Francji, zgodne jest z zasadą przyjętą przez Radę Stanu i Trybunał sporów, czyli takie jakie P. Aymard wskazał. Prefekt rozpoznaje granice naturalne rzeki i oświadcza że ten lub ów odsep znajduje się w granicach własności publicznej, lub też z nich wyszedł. Wypadek taki z dwóch rozgraniczeń w jednym miejscu rzeki wypłynąć może.

Na tém zakończoną jest część pierwsza pracy P. Aymard której wnioski streścić można w następujący sposób:

1. rozgraniczenie własności publicznej jest czynnością poprzedzającą wszelkie dochodzenie własności;
2. do Władzy Administracyjnej należy oznaczać granice tak dawne jak nowe tej własności, z wyłączeniem Sądów tak cywilnych jak administracyjnych;
3. rozporządzenia któremi Władza Administracyjna określa granice własności publicznej nie mogą być zaskarżane w drodze spornej;
4. po rozgraniczeniu jeżeli strona żąda utrzymania jej w posiadania gruntu zajętego, Sądy stanowić nie mogą;
5. jeśli zaś idzie o rozpoznanie prawa własności dla zamiany onego na wynagrodzenie Sądy są właściwą instancją;
6. jeśli w rozpoznaniu tytułów własności potrzeba tłumaczyć rozporządzenia administracyjne, Sądy oczekiwać winny jedynie na wytłumaczenie przez Radę Stanu;
7. wyjątkowo, jeśli dochodzenie własności dla zamiany na wynagrodzenie, dotyczy gruntów leżących wśród własności publicznej rzecznej, Sądy nie są właściwymi dotąd, dopóki władza administracyjna nie objawi, że z własności tej odpadły.

W części drugiej swjej pracy P. Aymard usprawiedliwia.

1^o Według decyzji Rady Stanu z d. 4 Kwietnia 1845 r. że odsepy w całości lub w części, wtedy stają się własnością prywatną kiedy je władza administracyjna wskaże jako odpadłe od publicznej; wszelkie więc przekroczenia jak wycinanie na nich flancunków i t. p. nawet przed rozgraniczeniem popełnione, mogą być dochodzone skoro według późniejszego oznaczenia granic, też odsepy uznane zostaną za część własności publicznej.

2. Z wyroku Sądu Kassacyjnego z d. 6 Sierpnia 1848 r.: że odsepy i naniesienia w rzekach ułożone przy brzegach skutkiem dzieł hydrotechnicznych przez Rząd wykonanych nie przestają iść na korzyść tego do czyjego brzegu bezpośrednio przybywają; a zatem, o ile część odsepu przylegałaby do tamy, rząd miałby jej posiadanie nie w następstwie spowodowania odsepu, lecz jako właściciel tamy.

3. Z decyzji Rady Stanu z d. 18 Maja 1846 r.: że odnogi niespławne rzek spławnych należą do własności publicznej.

4^o Z decyzji Rady Stanu d. 10 Kwietnia 1848 r.: że odnogi rzek spławnych chociażby z góry zamknięte wałem były i woda do nich tylko od dołu zachodziła, są także własnością publiczną.

5^o Z wyroku Sądu Kassacyjnego z d. 26 Listopada 1849 r.: że tamy w celu uszlupnienia zbudowane, chociaż położone po za szerokością drogi do holowania, jako służące do zwiężenia łożyska rzeki, lub zapewnienia spławowi drogi do holowania są własnością publiczną.

6^o Z wyroku Sądu Kassacyjnego z d. 28 Marca 1843 r.: że wały zbudowane na własności prywatnej dla ochronienia od zalewów nie są przybytkiem do rzeki, lecz własnością tego na czym zbudowane gruncie, z służebnością utrzymania wałów i nieprzedsiebrania nic takiego coby jej było przeciwnem.

Przedstawiwszy w sposób powyższy zasady prawodawstwa we Francji, czerpane z wyroków Sądowych i administracyjnych, właściwą by rzeczą było dać porównanie tłómaczenia w tym względzie u nas przepisów. Nie tak wysoka wartość ziemi w kraju, jak we Francji mniej wywołuje sporów, mimo to w krótkości kilka objaśniających przytacza się wypadków.

Ważniejszym od innych jest spór co do własności gruntu przy motławie mostu Płockiego rozstrzygnięty na drodze administracyjnej decyzją Rady Administracyjnej pod dniem 3 (15) Kwietnia 1857 r.

Dzierżawca mostu Płockiego zamierzył wybudować magazyn i szopę na odsepie Wisły, pozostałym dopiero po zbudowaniu kosztem Rządu dwóch tam faszynowych i po usypaniu grobli do mostu wiodącej. Właściciel Radziwia wzbraniał takowej budowy utrzymując, że wszelkie grunta w tém miejscu uważa za swą własność bezwarunkowo, chociaż na odsepie w mowie będącym, już zostawały w wolnym używaniu Rządu: flancunki kosztem Rządu zaprowadzone i gestem drzewem zarosłe, port czyli motława otoczona wałem ziemnym, warsztaty do naprawy łyżew, skład materiałów mostowych, a reszta tylko gruntu użytą była na ogrody, przez włościan Radziwia.

Według zdania prawników, opozycja właściciela była nie właściwą, gdyż Rząd zostając w używalności i w posiadaniu gruntów był w prawie stawiania na nich budowli.

Zarząd komunikacji przedstawił spór do rozstrzygnięcia Radzie Administracyjnej, która wyrzekła: że szopa i magazyn mogą być w miejscu obranem postawione, wszelki zaś opór ze strony właściciela Radziwia skarcony będzie na właściwej drodze prawa, lecz właściciel Radziwia może, jeżeli to uzna za właściwe, dochodzić swych praw drogą sądownictwa cywilnego, — to wszakże niema bynajmniej tamować działań Rządu z téj uwagi, że gdyby nawet prawa właściciela Radziwia zostały wyrokami sądowymi uznane, to i w ten czas z takowych drogą właściwą na użytek publiczny mógłby być wywłaszczonym.

Z decyzji takiej płyną następstwa zgodne z zasadami przyjętemi we Francji, a mianowicie:

a) że rozgraniczenie własności publicznej od prywatnej musi być dopełnione przed postępowaniem dochodzenia własności;

b) że do Władzy Administracyjnej należy oznaczanie granic własności publicznej;

c) że dochodzenie praw do przestrzeni włączonych do własności publicznej, należy do Sądów nie tamując działania władz administracyjnych;

d) że dochodzenie praw może mieć miejsce jedynie dla zamiany tych praw na wynagrodzenie;

Zdawaćby się mogło, że z decyzji powyższej wypływa także pośrednio uznanie dla Sądów prawa, co do rozpoznania granic naturalnych rzeki, jakie Sąd Kassacyjny we Francji odróżniał od granic administracyjnych — tu mowa jednakże była o odsepach, wyprowadzenie przeto podobnego wniosku byłoby niewłaściwem.

Co do odsepów szczególnie w rzekach spławnych, przedmiot ten rozmaicie był uważanym pod względem własności.

W skutku robót na Wiśle wr. 1827 pod wsią Przewłoką kosztem Rządu wykonanych, uformował się przy brzegu odsep na którym porosła wierzbina. Kiedy w r. 1840 zarządzono budowę tam na Wiśle, przy brzegu dóbr sąsiednich rządowych Krzcinia, b. Rząd Gubernialny Sandomierski wydał rozporządzenie, aby z odsepiska pod Przewłoką sformowanego wyciąć 180 kop faszyny do robót w Krzcinie. Opinia udzielona wówczas przez Radcę Prawnego z art. 556 K. C. twierdzi, że Rząd, prawa do podobnego odsepu i do faszyny będącej accessorjum tego gruntu, mieć nie mógł.

W innym sporze, Prokuratorja Kr. objawiając swe zdanie w roku 1858 wyrzekła: że nadbrzeżni właściciele rzek spławnych, do łożyny na flancunkach w odsepiskach wyrosniętej nie mają prawa, ani do flancunków na wyspach, kępach i zmieliskach układających się w korycie rzek spławnych; również nienależy im żadne wynagrodzenie za skopaną ziemię brzegu dla wpuszczenia w ład fundamentu tamy i następnie nawiezioną na pokłady faszynowe.

Spór co do użytkowania wierzbiny zasadzonej przez Władze Rządowe na zmielisku pod Iwangrodem, uformowanem przez Wisłę w skutku robót hydrotechnicznych, a które następnie połączyło się z brzegiem, był powodem do wynurzenia opinii Prokuratorji I (13) Grudnia 1858 r. w której mówi:

Utwór piaskowy w korycie rzeki Wisły, lub innej spławnej, bądź skutkiem robót hydrotechnicznych, bądź samym biegiem wody w kształcie wyspy lub zmieliska sformowany bez względu na jego późniejsze zetknięcie się z brzegiem, stanowi z art. 560 K. C. niezaprzeczoną własność narodu czyli Rządu; osuszone zaś ramie rzeki, poprzednio zmielisko od brzegu oddzielające, z którego woda powoli ustąpiła, a przez co grunt nadbrzeżny połączył się ze zmieliskiem, należy do właściciela brzegu w całej swjej szerokości. Odsepy przy brzegu idą na korzyść właściciela brzegu w miarę ich posuwania się w koryto czyli rozprzestrzeniania; służebność przywiązana do drogi holowniczej przenosi się wraz z tą drogą na koniec odsepu.

Możnaby tu dopatrywać niezgodności w samych opiniach jednej władzy, stosownie bowiem do pierwszej flancunki, na odsepach a więc i same odsepy nie należą do właścicieli, według drugiej przeciwnie. Nadto zważając na sposób tworzenia się odsepów, wyrzeczenie: że osuszona odnoga czyli ramie rzeki w całej swjej szerokości należy do właściciela brzegu, zdaje się przesądzeniem w pewnym względzie przedmiotu. Z powodu to zapewne trudności wyrzeczenia, Prokuratorja tak w pierwszej jak w drugiej odezwie jest zdania że: byłoby pożądanem aby prawa i urządzenia w téj mierze z powodu napotykanich wątpliwości były uzupełnione.

Niezgodności o których wspomniono zdaje się pochodzić ztąd, że w pierwszej odezwie miano na myśli odsepy w korycie czyli w granicach własności publicznej, w drugiej przeciwnie; a w ogólności że sprzecznie z zasadą prawną przyjętą — wprzód wyrzec chciano o własności, za nim oznaczono granice własności publicznej rzecznej.

Do jakich zaś wypadków odwrócenie takie postępowania przywieść może następne uważanie formowania się odsepu wykaże.

Kiedy odsep układa się przy brzegu, przeciwny brzeg bywa podrywany. Szerokość pasa nadbrzeżnego poderwanego niebysła równą powiększaniu się szerokości odsepu w kierunku prostopadłym do brzegu. Zdarza się zatem, że w miarę powiększania się odsepu szerokość rzeki na powierzchni płynącej wody zmniejsza się. Zmniejszanie to szerokości dochodzi czasem do tak małego rozmiaru, że na rzekach spławnych jak Warta i Bug dwie berlinki przy niskim stanie wody w rzece obok siebie minąć się nie mogą.

Jeżeli więc właściciel brzegu ma prawo do całego odsepu, szerokość drogi nawigacyjnej stanowiąca własność publiczną, zmniejszeniaby ciąglemu ulegała. Właściciel podrywanego brzegu, aby zapobiedz podrywaniu lub rząd dla utrzymania lub udogodnienia spławu gdy roboty w takim punkcie przedsięwzięcie, rozpoczyna od budowy tam nurt odwracających, których następstwem jest zniesienie, jeżeli nie całego, to przynajmniej w znacznej części już uformowanego odsepu.

W takim razie właściciel brzegu, któremu służy prawo uważać odsep jako przybytek do swęj własności, miałby słuszość jeżeli nie do żądania wstrzymania robót na jego szkodę, bo na zniesienie odsepu, to do żądania wynagrodzenia za odsep zajęty pod własność publiczną. Że zaś podobne wypadki w jednem i temże samém miejscu co kilka lat w rzekach powtarzać się mogą, Rząd w miarę tworzenia się i znoszenia odsepu musiałby za jeden i tenże sam grunt znoszony i przybawający co kilka lat indemnizować.

Żądanie wtedy nawet w planach pomiarowych każdej possessji miałoby poparcie, bo w rejestrach i planach odsepy się mieszczą jako nieużytki, a granica dochodzi do bieżącej w stanie niskim wody. Kiedy roboty na rzekach u nas ciągle są prowadzone, rodzi się pytanie dla czego spory ztąd u nas nie wypływają? odpowiedź przechodzi zakres niniejszych uwag.— Wypływa z nich potrzeba *oznaczenia granic rzekom spławnym*, czyli rozgraniczenie tychże od własności prywatnych. Zdejmowane plany rzek nietylko projekta poprawienia na nich spławu, ale wyraźne granice, przez właściwe władze wyższe zatwierdzone, mieć winny. Oznaczane wprawdzie bywają w projektach linje normalne; lecz te nie są granicami rzeki, są raczej szerokością przy najniższym stanie wody, do której z dziełami hidrotechnicznymi dochodzi się, dla zapewnienia w rzece spławu, nawet przy najniższym opadnięciu wód.

Za granice rzeki możnaby uważać, albo 1) wyrobione brzegi jęj koryta zwykle wyższe, albo 2) linję do której zalew wody sięga przy średnim z całego roku jęj stanie, albo też 3) linję zalewu przy wysokości wody, od której przez połowę dni w roku to jest 182, powierzchnia wody w korycie jest niżej, a przez inne 182 dni wyżej. Każdy z tych trzech względów da odmienny wypadek i zdaje się: że w miejscach, gdzie oba brzegi koryta są wyraźne, należałoby pierwszy wzgląd przyjąć, w innych miejscach gdzie brzegi koryta nie są wyraźne, czyli gdzie na jednem lub na obu brzegach woda spotyka się z odsepami, pozostawałby wybór między drugim lub trzecim sposobem zapatrywania się. Dla Wisły np. średnia wysokość wody wypadłaby w okolicy Warszawy na stóp około 4½, wysokość zaś poniżej której powierzchnia wody przez dni 182 w roku stoi, a przez dni 182 wyżej jest, stóp około 5 *).

W ten sposób oznaczone granice własności publicznej, jako czynność która poprzedzać winna dochodzenie prawa własności, zdaje się usunęłoby wiele wątpliwości, a nawet trudności w przedsięwzięciu środków uszlachetnienia rzek, jakim pomiędzy innemi jest np. zaprowadzenie flancunków.

Po wyznaczeniu granic rzek, nie będzie także trudności w wyrzeczeniu do kogo pewien odsep i jak daleko należy, bo według art. 556 K. C. jeżeli sformuje się przy brzegu oznaczonym własności publicznej, do niej należeć będzie, wrazie przeciwnym do właściciela nadbrzeżnego.

Zdarzyć się może, że rzeka spławna podrywając brzeg swój, dajmy na to prawy, a oddalając się od lewego przy którym układać może odsep, wyjdzie z granic oznaczonych na planach dla własności publicznej, wtedy cały odsep przy brzegu lewym będzie przybytkiem do własności publicznej, jako przy brzegu, a granica prawej strony własności publicznej o tyle się posunie, o ile właściciel nadbrzeżny prawej strony rzeki nie zabezpieczy się od dalszego podrywania; dla Rządu zaś jako rozciągającego opiekę nad własnością publiczną pozostanie możność wyboru środków albo zwrócenia wody w dawne miejsce swym kosztem wspólnym, lub samego właściciela poderwanego brzegu, albo ograniczyć

tegoż właściciela w robotach tak aby te miały na celu, tylko obronę brzegu od dalszego podrywania.

Jako przykład skutków pożytecznych działania, lubo nie w tym sposobie, ale w podobnym kierunku posłużyć może część rzeki Wisły między Krakowem a Zawichostem, na której przyjęto przez Rząd Austriacki i tutejszy linje normalne chociaż oznaczające nie granice rzeki, tylko granice do wysunięcia robót faszynowych. Już taki system usuwa pod względem własności pomiędzy dwoma Rządami wypływające spory, nie zostawiając wątpliwości.

Wały nadrzeczne objęte są postanowieniem osobnem z d. 25 Maja (6 Czerwca) 1845 r. a koszta utrzymania ich i robót w tym celu ciążą właścicieli tychże wałów *). Gdy jednak wrzecie zbliżania się brzegu rzeki do wałów roboty na samej rzece są potrzebne co nietylko właścicieli wałów, ale i spław w pewnych razach obchodzić może, pożądanem by było bliższe oznaczenie obowiązków tak właścicieli, jak i administracji własności publicznej, w podobnych wypadkach.

Dodatkowo do powyższych uwag może nie będzie zbyt cennym rzucić kilka myśli co do własności rzek mniejszych w Królestwie, uważanych powiększej części przez właścicieli brzegów za ich własność. Mniemanie takie puścizna wyobrażeń feodalnych, nie jest popierane obowiązującym prawem. Kodeks Cywilny uznając w art. 538 za własność publiczną *rzeki spławne w jakikolwiek sposób*, powtarzając to wyrażenie w art. 560, i uznając art. 561 za własność prywatną, wyspy i zmieliska tylko w rzekach *w żaden sposób nie spławnych*, nieograniczył własności publicznej rzecznej do samych jedynie rzek uznanych za spławne. Oddając zaś art. 644 właścicielowi brzegu lub brzegów prawo użytkowania z wody rzek mniejszych, nie załączył ich do własności prywatnej.

Że rzeki mniejsze nie są własnością prywatną, wypływa również z art. 563 wynagradzającego opuszczonem korytem właściciela, przez którego gruntu rzeka nowe wyrobiła koryto.

Niektórzy autorowie na kwestję tę, jedną z najtrudniejszych z następujących zapatrywali się stanowisk. P. Championiere, (De la propriété des eaux courantes) że z obaleniem feodalności rzeki mniejsze przeszły na własność tych którzy je posiadali, a bez posiadaczy na własność rządu. P. Proudhon (Du domaine publique) mieści rzeki niespławne pomiędzy przedmiotami użytku publicznego.— P. Nadault de Buffon (Traité des usines sur les cours d'eau) uważa je jako należące do gmin nadbrzeżnych, będących wszakże, tylko prostemi użytkownikami.— P. Cotelle (Cours du droit administrative) utrzymuje zgodnie z P. Buffon że prawo nadbrzeżnego, jest zupełnie odmiennem od prawa własności ziemi.— Prawo to *sui generis* do łożyska rzek nie spławnych, ścięśnione, podległe trafowi, jest prostem prawem używania oczekiwania i wypadku, może być zmienionem przez otworzenie nowej nawigacji, bez innego wynagrodzenia, jak tylko za prawo połowu i drogę do holowania.— Według tego prawa, nadbrzeżny może korzystać z odsepów, wysp, połowu, bez możności robienia uszczerbku użytkom publicznym.

Wyrok Sądu Kassacyjnego w sprawie o wywłaszczenie z gruntów pod budowę kanału łączącego rzeki Sambre i Oise na d. 21 Czerwca 1834 r. wydany, przedmiot ten określa w następny sposób:

„zważając że rzeka obejmuje własne wody i łożysko w którym płynie, że wody i łożysko tworzą w łączności, o ile ta istnieje, jeden i tenże sam rodzaj dobra i powinny podlegać jednemu przepisom, chybaby określona była wyraźnie przez prawo przeciwna wola;

„zważając że art. 643 K. C. daje dotykającemu swą własnością rzeki niespławnej, prawo używania wody w jęj przejściu do nawodniania swęj własności, a tym których własność przerzyna prawo użytkowania w przestrzeni przepływu z warunkiem oddania jęj przy wyjściu z swych gruntów w stanie zwykłym;

„zważając że prawa te używania *określone i ograniczone wyłączają prawo własności rzeki*;

„Zważając że według art. 563 K. C. kiedy rzeka nie żeglowna ani

*) Cyfry w przybliżeniu podają się, rzecz ta będzie przedmiotem oddzielnego artykułu w następnym poszycie.

*) Patrz Część Administracyjna.

splawna tworzy sobie nowe koryto opuszczając dawne łożysko, właściciele gruntów nowo zajętych, biorą tytułem wynagrodzenia koryto opuszczone i że określenie to wykazuje, że prawo nie uważa dawnego opuszczonego łożyska jako należącego do właścicieli nadbrzeżnych tego nowego łożyska;

„zważając że biegi wód niezęglowne ani splawne, nie należąc bynajmniej do właścicieli brzegów wchodzą do rzędu przedmiotów, według art. 714 K. C. nienależących do nikogo, których używanie jest urządzone przepisami policyjnymi etc.“— i t. d. *).

Wypływa ztąd że na rzekach mniejszych, jako własności jeżeli nie publicznej to także nie należąc do prywatnych, ciż prywatni właściciele brzegów, w przedsięwzięciu robót stosować się winni do przepisów i rozporządzeń Władz Administracyjnych.

W Lombardji tym celem utworzono rady generalne z właścicieli. Te mianują Trybunał wodny także z właścicieli, mający władzę nad delegacjami okręgowymi podobnie z właścicieli złożonemi. Prócz tego są stowarzyszenia właścicieli dla rozrządzania wodami wspólnie posiadane. Wszystkim tym wolnym organizacjom towarzyszą doradcy i urzędnicy bez głosu roztrząsającego. Ci to właściciele stanowią o robotach nawodnian, urządzają użytkowanie wody i poruczają wykonanie urządzonych środków Inżynierom nie zależnym od rządu.

Wszystkie rzucone w niniejszym piśmie kwestje, poddać wypada pod Sąd prawników, którzy zapewne z większą od technika zdolnością i znajomością zasad prawnych w kraju obowiązujących, przedmiot ten rozebrać i osądzić mogą.

PRZEGLĄD

PISM ZAGRANICZNYCH

Annales des Ponts et Chaussées. Mars Avril 1860 (Paris)

Pierwszą rozprawę P. Aymard o własności publicznej, rozebraliśmy w poprzednim artykule, obecnie przejdziemy dalszą treść roczników.

Drugi artykuł, obejmujący rapport złożony komitetowi doradczemu zdrowia o stowarzyszeniach, zawiązanych w Anglii, celem urządzenia statków do ratowania rozbitek morskich, przekonująco, jak dalece duch stowarzyszeń jest tam rozszerzony i jak zbawienne sprowadza skutki. Mieszcząc przepisy postępowania z zatopionymi, prócz krótkiego rysu statku, na którego burtach i nosach jednakięj formy, umieszczono poniżej pokładu pomostowego skrzynie z drzewa lekkiego napełnione powietrzem i szczelnie zamknięte, dla technika w naszym kraju, lubo ciekawy, praktycznego zastosowania teraz mieć nie może.

Również artykuł trzeci, opisanie brzegosfonu kamiennego w portcie Saint-Malo, zbudowanego w kształcie łuku z dwóch środków zatoczono (w profilu), mniejszej jest dla nas wagi.

W kończącym poszyt artykule o użyciu młynka Woltmanna przy mierzeniu przepływu rzek. Inżynier P. L'Eveillé dowodzi: że z trzech wzorów do obliczenia prędkości biegu z liczby obrotów młynka, a mianowicie:

$$1) V = An, \quad 2) V = An + B$$

$$3) V = An + \sqrt{B^2n^2 + C}$$

wzór drugi upraszcza postępowanie dając wypadki na prędkość dostatecznie dokładne, po wprowadzeniu doń średniej liczby obrotów młynka z obserwowanych, zamiast obliczania każdej prędkości oddzielnie.

*) Annales des ponts et Ch. miesiące Listopad i Grudzień r. 1856, str. 373 artykuł P. Oliwier.

Jeżeli zatem przez V_1 i V_2 oznaczają się prędkości średnie dwóch pionowych na jednej warstwie poziomej s wody, V'_1 , V'_2 na drugiej warstwie s' i t. d. zamiast:

$$Q = s \frac{V_1 + V_2}{2} + s' \frac{V'_1 + V'_2}{2} + \text{etc.}$$

można wziąć

$$Q = s \left(A \frac{n_1 + n_2}{2} + B \right) + s' \left(A \frac{n'_1 + n'_2}{2} + B \right) + \text{etc.}$$

ztąd

$$Q = A \left(s \frac{n_1 + n_2}{2} + s' \frac{n'_1 + n'_2}{2} + \text{etc.} \right) + B S.$$

oznaczając przez S całą powierzchnię przecięcia.

Uproszczając można naprzód obliczyć wyraz

$$s \frac{n_1 + n_2}{2} + s' \frac{n'_1 + n'_2}{2} + \text{etc.} = D$$

a w końcu mnożyć przez współczynniki, czyli będzie:

$$Q = AD + BS.$$

Ponieważ prędkość jest pewną funkcją obrotów młynka czyli $V=f(n)$, wypływa ztąd, że jeśli ta funkcja będzie równaniem pierwszego stopnia kształtu $V=An+B$, czyli równaniem linii prostej, współczynniki A i B z doświadczeń wyprowadzone powinny dla każdej prędkości być jednakowymi i dać wypadki takie, że znalazłszy punkta odpowiednie rzędnym V, V', V'' etc. i odciętym n, n', n'' etc. punkta te leżeć powinny na jednej linii prostej. Doświadczenia robione z całą starannością w Chalou przez P. Cohen narysowane pokazały, że tam gdzie liczba obrotów młynka przechodzi 2 na sekundę, linja prędkości narysowana może być uważana za prostą, gdzie zaś liczba obrotów młynka nie dochodzi powyższej ilości daje linię krzywą, wypukłą względem osi odciętych. Lepiejby więc odpowiadało rzeczywistości równanie P. Baumgarten.

$$V = An + \sqrt{B^2n^2 + C},$$

które zróżniczkowane daje na wartość styczną do linii prędkości

$$\frac{dV}{dn} = A + \frac{B}{\sqrt{1 + \frac{C}{B^2n^2}}}$$

ztąd w przypuszczeniu $n=0$

$$\frac{dV}{dn} = A$$

na $n = \infty$, $\frac{dV}{dn} = A + B$; równocześnie $V = \sqrt{C}$ i $V = \infty$. Jakoż C jest wyrażeniem oporu z tarcia a gdy n się powiększa i przechodzi 2, wartość styczną zbliża się do $A+B$ (gdyż $\frac{C}{B^2n^2}$ pominąć można, jako bardzo małe).

W prędkościach zatem tylko odpowiadających większej liczbie obrotów młynka, jak 2 na sekundę, zamiast wzoru ostatniego można przyjąć $V=An+B$. Gdy znaczna ilość rzek nie dochodzi takiej prędkości P. L'Eveillé z uwagi, że krzywizna linii wtedy jest bardzo mała znajduje: że łącząc cięciwą punkta łuku odpowiadające prędkościom młynka, czyli rzędnym $n=0,30$ i $n=1,746$ i prowadząc styczną do tej części łuku, równoległą od cięciwy, rzędna mierząca prędkość w punkcie dotknięcia stycznej bardzo małe zwiększenie otrzyma; można więc za łuk podstawić cięciwę lub też linię do niej równoległą, prowadzoną przez punkt na rzędnej w połowie odległości między styczną i cięciwą położony, co różnice do połowy redukuje.

Przekonał się również, że poniżej $n=0,30$ łuk i styczna schodzą się, lubo młynek bardzo nieregularnie się obraca. W takim uważaniu będzie dla n od zera do n pewnej wartości bliższej 2, $V=A'n+B'$, dla wartości n wyższych, $V=An+B$. Dostę więc przy szukaniu współczynnika znaleźć trzy punkta dla górnej części linii i trzy dla dolnej krzywej i tę zamienić na prostą. Dla punktu D , przecięcia tych dwóch linii czyli początku krzywej i punktu A współrzędne mieć będziemy.

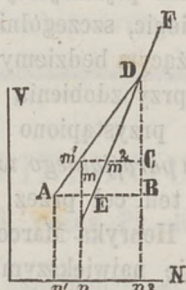
Znalazłszy raz dla wszystkich punktów odciętą punktu E , jeśli m jest punktem krzywej, którego odcięta znana n , sprowadzony do m' będzie mieć rzędną też samą co m'' na DE ; dodając zatem do odciętej n cząstkę $m'm''$, otrzyma się jego odcięta na linii DE ; jest zaś:

$$m'm'' = \frac{m'C \times AE}{AB} = (n_2 - n) \frac{AE}{AB}.$$

Zamiast odciętej jakiegokolwiek n linii krzywej, trzeba podstawić odciętą:

$$n + \frac{AE}{AB}(n_2 - n) \text{ albo } n \left(1 - \frac{AE}{AB}\right) + \frac{AE}{AB} n_2.$$

Otrzyma się w ten sposób dwa równania dla linii górnej i dolnej które ułatwią obliczanie prędkości.



W ogólności istnienie linii krzywej przy małych prędkościach będzie tym wyraźniejsze, im młynek czulszy, co potwierdza rozbiór równania P. Baumgarten, doświadczenia przytoczone w dziele P.Boileau i robione w r. 1858 przez P. Cadet.

Porównanie wzorów dla dwóch rodzaj młynków:

Woltmanna $V = 0,3595n + \sqrt{0,00071n' + 0,0018}$ i helisoidalnego

Baumgartena $V = 0,08n + \sqrt{0,00057n^2 + 0,0063}$ pokazuje, że w drugim współczynniki A i B są znacznie mniejsze, co za używaniem ostatniego, zwłaszcza przy małych prędkościach przemawia.

Co do staranności w postępowaniu, przy oznaczaniu doświadczeniem współczynników, rozszerzać się nad tym byłoby rzeczą zbyteczną.

W. Wierzbowski.

Inżynier.

WIADOMOŚCI BIEŻĄCE.

Most na Wiśle. Roboty około budowy mostu na Wiśle pod Warszawą, z końcem roku 1860 doprowadzone zostały do następującego stanu: przyczółek od strony Pragi wzniesiono na 25 1/4 stóp nad zero rzeki, pozostaje więc jeszcze do wiązań żelaznych stóp 13 1/2. Cylindry wszystkie 4 pod pierwszy filar mostowy, zapuszczono do całkowitej głębokości stóp 47 pod zero i wypełniono od spodu, na 12 1/2 stóp grubo betonem, dla wstrzymania przypływu wody; resztę zaś ich wysokości zasypało wewnątrz piaskiem, w celu ochronienia cylindrów od uszkodzeń, podczas puszczenia lodów.

Most tymczasowy jak to już donosiliśmy, w jesieni jeszcze r. z całkowicie wykonany, w czasie puszczenia Wisły w mcu Lutym r. b. stał się przedmiotem powszechnej ciekawości i interessu; oraz faktycznie dowiódł potrzeby i korzyści stałej komunikacji przez Wisłę, został bowiem, po zebraniu mostu łyżwowego, otwarty do publicznego użytku dla pieszych i tym sposobem ochronił miasto od zwykłych w takich razach niedogodności, z powodu braku połączenia z Pragą. Wysoki stan wody na Wiśle i grube pokrywające ją lody, zdawały się grozić mostowi temu niewątpliwym niebezpieczeństwem. Jednakże, lekka ta na pozór, lecz silna budowa, wytrzymała zwycięsko gwałtowne uderzenie pierwszej masy lodów, które szły tak wysoko, że poutraçały kanty ram pionowych wiązania, obok izbic.

Mimo to, oprócz małych uszkodzeń jak: poobrywanie obicia na izbicach, most cały został nienaruszony i dał dostateczny dowód swojej wytrzymałości.

Z obecną wiosną, jak tylko pora dozwoliła, rozpoczęto roboty z nadzwyczajnym pośpiechem, ażeby doprowadzić je do zamierzonego na rok bieżący stanu. Do dziś więc ukończono rusztowania przy trzech filarach mostowych, które na teraz objają się ścianami szpuntpalowemi przy użyciu kafarów poruszanych lokomobilami, z których na filarze pierwszym pracuje jeden, na filarze drugim dwa, na filarze zaś trzecim trzy, ażeby tym sposobem prace przygotowawcze postępowały stosownie do potrzeby i ogólnego biegu robót.

Na filarze 4-tym przygotowanym jeszcze zeszłej zimy, wzniesiono rusztowanie i rozpoczęto zapuszczanie wszystkich 4-ch cylindrów. Cylindry filaru 5-o zapuszczone w roku zeszłym, wypełniają się obecnie murem z kamienia granitowego obrabianego w kostkę; sam zaś filar objają się ścianą szpuntpalową, która dla pośpiechu, w r. z. nie była wykonana. Jest więc nadzieja, że przy tak pośpiesznym prowadzeniu budowy, najważniejsza i najbardziej mozolna robota, to jest: fundamenta cylindrowe pod wszystkie filary mostu, będzie przed zimą tego roczną całkowicie ukończona.

Roboty kamieniarskie, około ukończenia przyczółka Pragskiego, prowadzą się o ile tylko zmienna tego roczna wiosna na to pozwala. Pod przyczółek zaś Warszawski kopią się fundamenta, których mrowanie niezadługo będzie rozpoczęte.

W zakładzie P. Gouin rozwinięto również roboty odpowiednio zamierzonemu na rok bieżący programowi. Składanie cylindrów dokonywa się z największym pośpiechem, lecz z większą jeszcze dokładnością; a nadto robią się powoli przygotowania do kratowań wiązania wierzchniego.

Słowem na całej przestrzeni robót, panuje ruch i życie, które nam rokuje szybkie ukończenie, tej pożądaney dla miasta budowy.

Drogi żelazne. Droga Warszawsko-Wiedeńska podczas tegorocznej zimy, mianowicie zaś w mcu Styczniu wiele ucierpiała od śniegów, które kilkakrotnie przerywały regularny bieg pociągów. W roku jednakże bieżącym, śniegi daleko mniej przyniosły drodze strat, z powodu przedsięwziętych przez Zarząd środków zaradczych. W roku bowiem przeszłym, w miejscach najbardziej podlegających zaspom śnieżnym, na granicy drogi, od strony panujących wiatrów, usypane zostały groble czyli wały ziemne 6 do 7 stóp wysokie, które zasłoniły drogę najdoskonalej od śnieżnej zawiei, tak, iż pokład szyn w miejscach tych był prawie czysty; gdy tymczasem miejsca przyległe, nie osłonięte wałami, na 3 do 5 stóp przykryte bywały śniegiem. Podobne więc roboty ochronne, będą w roku bieżącym w większych rozmiarach dalej prowadzone. Po przekonaniu się naocznie o ich użyteczności, możemy tani ten i praktyczny środek, śmiało zalecać wszystkim Inżynierom dróg żelaznych, szczególnie zaś dla dróg rossyjskich, którym zaspy śnieżne mogą spowodować nieobliczone straty, z powodu przerwania komunikacji na bardzo długi przeciąg czasu. Zwrócić tu należy uwagę, iż wały takie nie powinny być sypane zbyt blisko drogi, w takim bowiem razie, śnieg odbijający się o nie i składający się na przodzie mógłby tem prędzej zasypać szyny. Odległość od osi drogi 60 do 70 stóp może być dostateczną, zależy to jednak od położenia gruntu i wielu miejscowych okoliczności, — rzecz więc taka powinna być w każdej miejscowości dokładnie zbadana.

Podczas zimy przyprowadzono do Warszawy kilka parowozów, oraz znaczną liczbę wagonów i powozów osobowych, zakupionych w Belgii przez Towarzystwo Drogi Warszawsko-Wiedeńskiej; z pierwszą zaś wiosenną wodą, przybyły Wisłą znaczne transporta szyn, dla tejsze drogi również z Belgii sprowadzanych. O ile z jednej strony cieszą nas niezmordowane usiłowania Towarzystwa, w celu przyprowadzenia drogi tej, do odpowiedniego dzisiejszym wymaganiom stanu, o tyle z drugiej strony smutno wspomnieć, że w kraju, mającym jak nasz, wszystkie środki produkcyjne nie możemy dojść nawet do wyrobu szyn, ku czemu wszystko posiadamy na miejscu. Lecz nie Towarzy-

stwo drogi żelaznej winić o to potrzeba, ono kupuje towar tam, gdzie go najłatwiej dostaje. W obecnym nawet wypadku nie robi krzywdy krajowi, wywozem za granicę gotówki, wszystkie bowiem przedmioty zakupywane u *Compagnie Generale du matériel des Chemins de fer*, w Brukselli, płacone są obligacjami, które Towarzystwo drogi żelaznej, z mocy ustawy nadawczej wystawiać ma prawo.

Roboty na drodze z Łowicza ku Bydgoszczy, wypuszczone w ogólnie przedsiębiorstwo *Braciom Riche* z Brukselli, rozpoczęto z wiosną r. b. na całej przestrzeni, dokładając wszelkich starań, dla wywiązania się z zobowiązań, co do terminu otwarcia tej drogi.

Sądząc po kilka tysięcznej liczbie robotników i silnym biegu robót jesteśmy pewni, iż część drogi od Łowicza do Kutna ukończoną zostanie w jesieni r. b., najdalej zaś z dniem 1 Stycznia 1863 r. spodziewamy się otwarcia regularnego ruchu, na całej przestrzeni nowej linii, przez co ułatwiona zostanie komunikacja handlowa z portami Bałtyckimi, odległość zaś do Berlina skróci się blisko o połowę.

Droga St. Petersburgska zbliża się również do ostatecznego ukończenia. Dziś stan robót jest następujący: część od St. Petersburga do Dynaburga całkowicie już ukończona i otwarta, na przestrzeni zaś od Dynaburga do Warszawy roboty prowadzą się z wielkim pośpiechem. Z Warszawy do Białego Stoku, jak wiadomo, od jesieni roku zeszłego kursują już pociągi służbowe i robocze, brak tylko mostów stałych i stacji nie pozwala otworzyć na tej przestrzeni regularnego ruchu. Przed zimą r. b. zamierzono ukończyć układanie kolei pomiędzy Warszawą i Dynaburgiem, z wyjątkiem wielkich mostów i stacji, po ukończeniu których, z końcem roku 1862 ruch na całej linii St. Petersburgsko-Warszawskiej będzie mógł być otwarty.

W przeszłym miesiącu rozpoczęto regularną jazdę na odnodze drogi Dynaburgsko-Królewieckiej, na przestrzeni od Kowna do Wierzbolowa czyli do granicy Pruskiej.

Tym sposobem więc pomimo przerwy od Dynaburga do Kowna, podróż z St. Petersburga do Berlina i na zachód Europy znakomicie została ułatwiona; dziś bowiem, wyjeżdżając z Petersburga o godzinie 2 po południu, w 16 godzin 10 minut przypływa się do Dynaburga, z kąd natychmiast odchodzi karéta pocztowa do Kowna. Podróż ta, trwa 24 godzin, poczem trafia się na pociąg odchodzący z Kowna, który po przybyciu na granicę Pruską w Eydkunach w 2 godz. 49 min. odchodzi prosto do Berlina, gdzie staje się w 21 godz. 13 min. to jest o godzinie 6 min. 22 czasu Petersburskiego, czyli o godz. 5 min. 15 podług miejscowego zegara. Cała zatem podróż z Petersburga do Berlina, trwa 64 godz. 22 minut. Chcąc w podobny sposób odbyć podróż powrotną, należy wyjeżdżać z Berlina o godz. 10 min. 45 wieczór, poczem trafia się na pocztę w Kownie i staje się w Petersburgu w 66 godz. 38 minut. Podróż z Petersburga do Dynaburga na długości 497 wiorst kosztuje:

w Klasse 1-éj	rs. 14 kop. 91.
„ 2-éj	„ 11 „ 18.
„ 3-éj	„ 6 „ 21.

Z Dynaburga do Kowna, miejsce w karecie Pocztowej rs. 13.

Z Kowna do Wierzbolowa 81 wiorst:

w Klasse 1-éj	rs. 2 kop. 43.
„ 2-éj	„ 1 „ 81.
„ 3-éj	„ 1 „ 01.

Cała zatem podróż z Petersburga do Wierzbolowa kosztuje w klasie 1-éj rs. 30 kop. 34, w klasie 2-éj rs. 26.

Ruch Budownictwa w Warszawie. Gorączka stawiania domów, jaka panowała w roku zeszłym, zmniejszyła się znacznie z obecną wiosną, tak, iż nie widzimy prawie przygotowań, ku wznoszeniu budowli prywatnych, co przypisać poczęści należy, trwającemu dotąd zimnu. Jak słyszeliśmy, za nastaniem piękniejszej pory, ma się rozpocząć budowa kilku znacznych kamienic, szczególnie w okolicach stacji drogi żelaznej. Za to w roku bieżącym będziemy mieli parę wielkich robót publicznych, służących do przyozdobienia lub wygody miasta; i tak w początku tego miesiąca przystąpiono do rozpoczęcia robót około wzniesienia nowego kościoła parafjalnego na Grzybowie, w posiadłości niegdyś Gudakowskich, na ten cel przez nich ofiarowanej. Kościół ten zaprojektowany przez Henryka Marconi i budujący się pod jego kierunkiem, będzie zapewne największym w Warszawie, przewyższa on bowiem znacznie rozmiarami, kościół S-go Krzyża, do którego z ogólnego układu jest nieco zbliżony. Pomnikowa ta budowla, przyczyni się niepomału do przyozdobienia części miasta, dotychczas dość opuszczonej, jeżeli źródło funduszy płynących z dobrej woli i pobożności mieszkańców całego kraju, zbyt wcześnie nie wyschnie.

Drugą znacznych rozmiarów robotę, stanowi *Magazyn składowy*, budujący się kosztem Banku Polskiego, na obszernym placu przy ulicy Nowogrodzkiej, w bliskości stacji drogi żelaznej, z którą połączony ma być kolejami. Magazyn ten zaprojektowany przez Budowniczego Banku L. Karasińskiego 343 stóp długi, 47½ stóp szeroki, wzniesiony będzie całkowicie na sklepionych piwnicach i obejmować ma: oprócz poddasza, 3 piętra podparte kolumnami żelaznemi, podobnie jak w spichrzu młyńskim parowego na Solcu *).

Nadto zamiarem jest miasta, poprowadzić dwie nowe ulice, jedną od ulicy Jerozolimskiej do Hożej, drugą zaś w przedłużeniu ulicy Żurawiej, od Marszałkowskiej do folwarku S-go Krzyża; tym sposobem więc nowy skład Bankowy będzie położony pomiędzy trzema ulicami, które zabudowane z czasem, mogą stanowić piękną część naszego miasta.

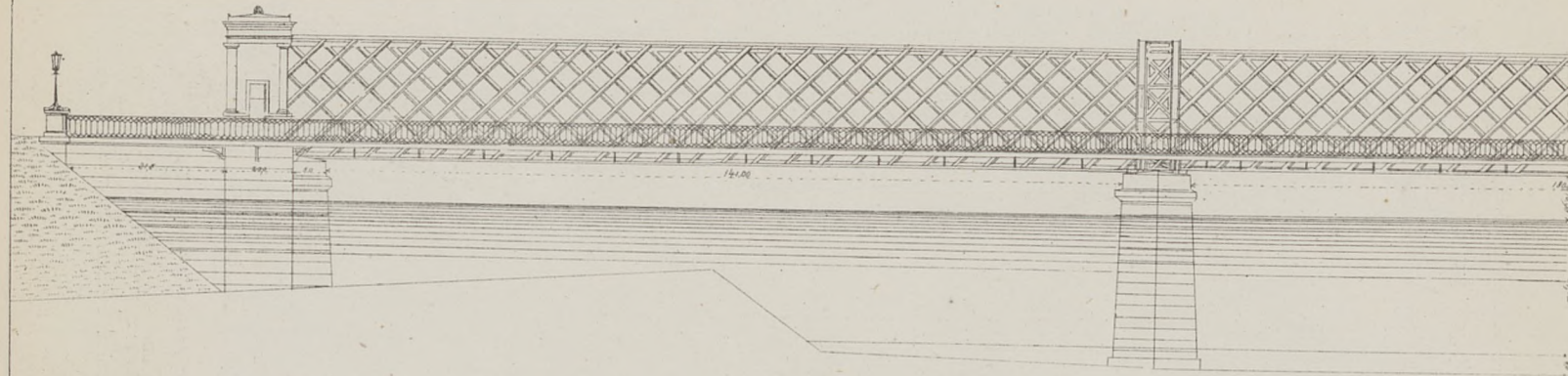
*) Dziennik Polytechniczny poszyt I. r. 1861.

Sprostowanie omyłek:

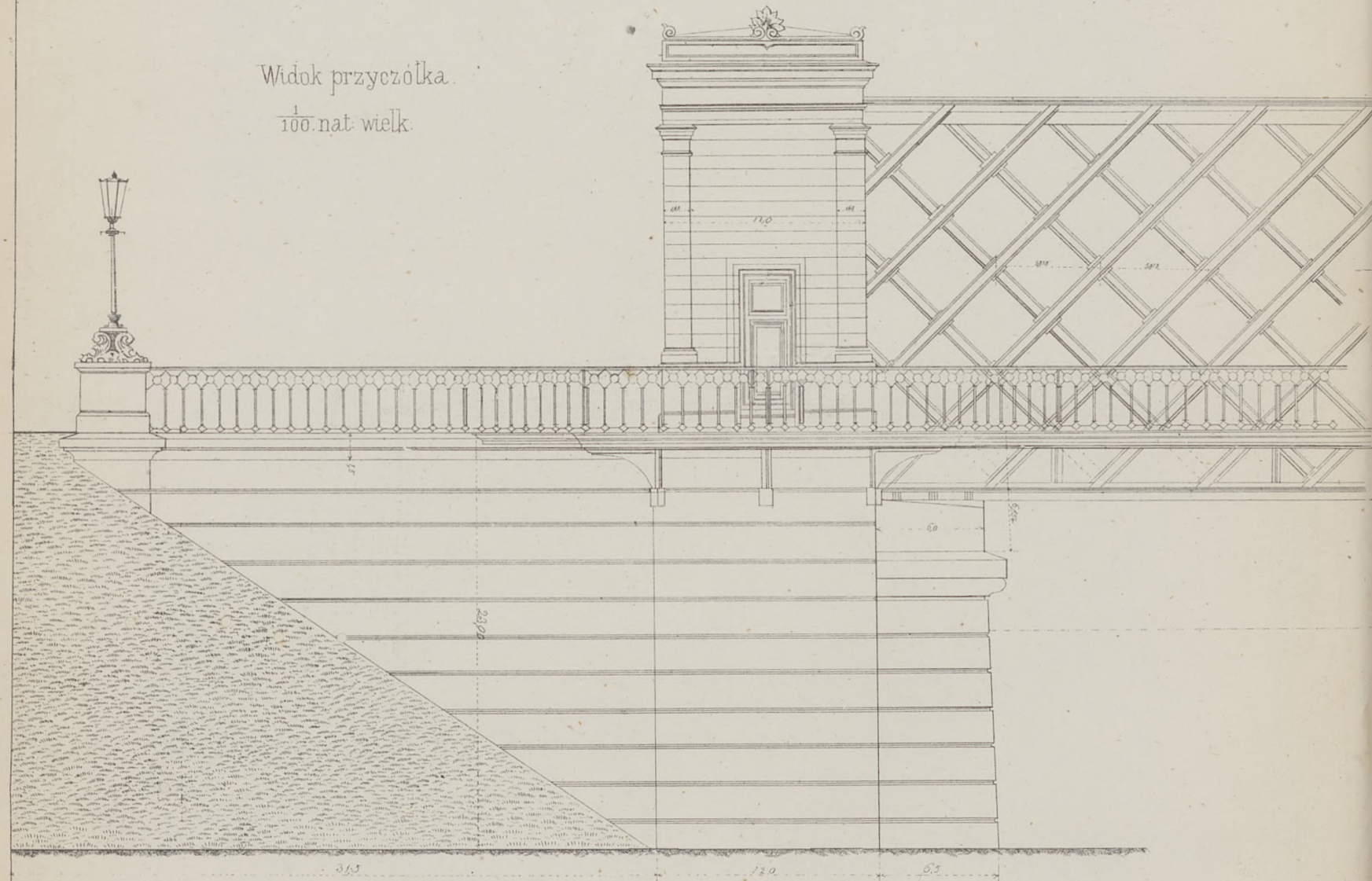
Na str. 32 powinno być: *Sokora* czyli *nadwiślańska* w wierszu zaś 24 po wyrazach *topola biała* opuścić albo *nadwiślańska*.
Na str. 32 powinno być: *Wierzba (Salix)* nie *Salis*. *Wiąz (Ulmus)* nie *Ulmus*.
Na str. 41 powinno być: *Tab. X i XI* nie *VII i VIII*.

MOST NA RZECIE EIPEL POD CZOBB W WĘGRZECH.

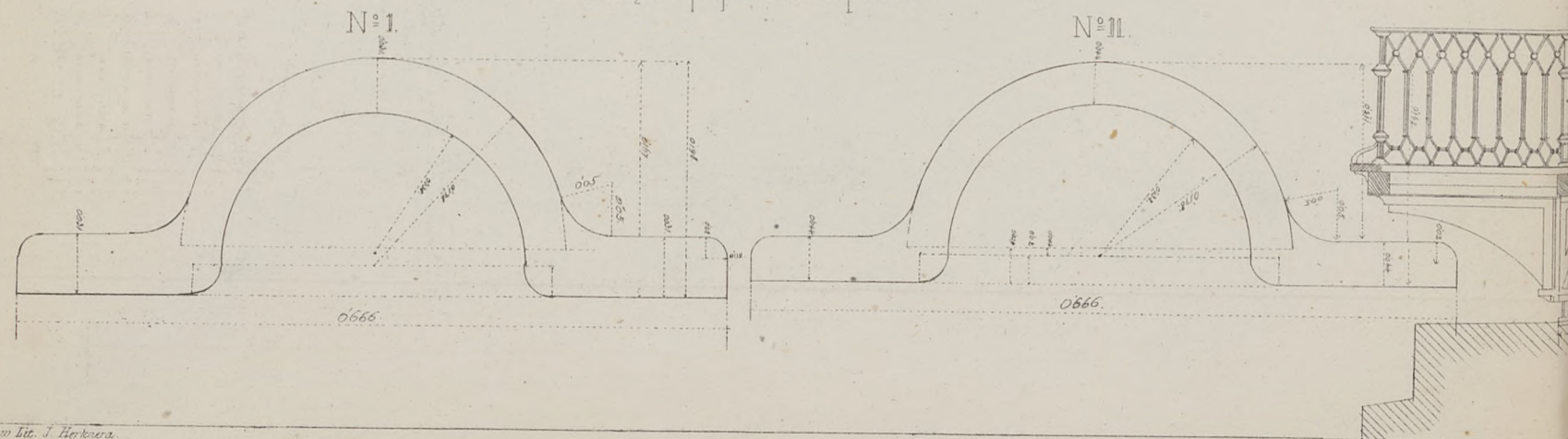
Widok z boku.
 $\frac{1}{400}$ nat. wielk.



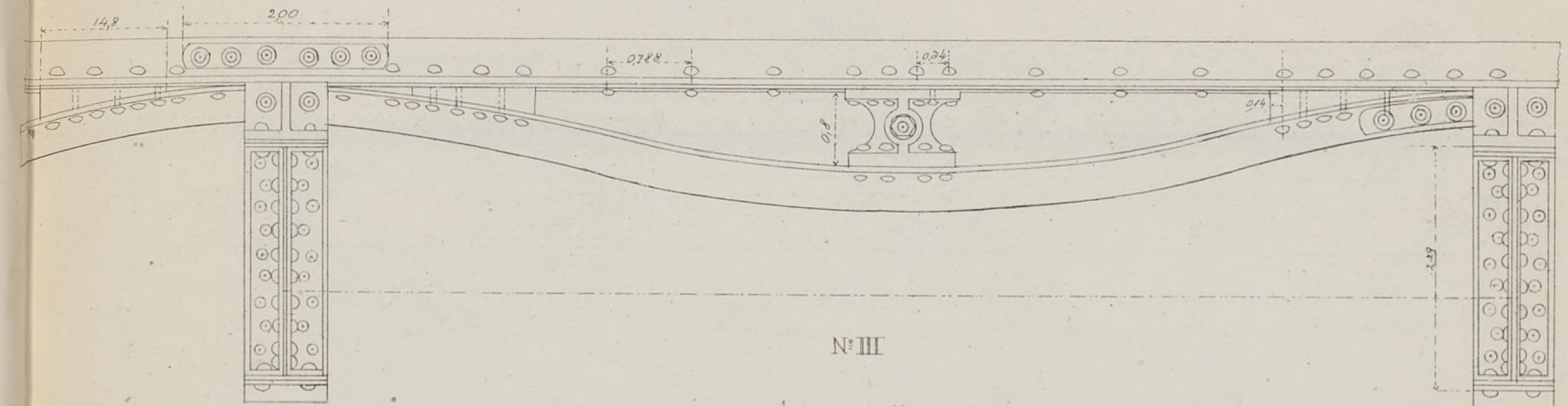
Widok przyczółka.
 $\frac{1}{100}$ nat. wielk.



Przecięcie poprzeczne pasów

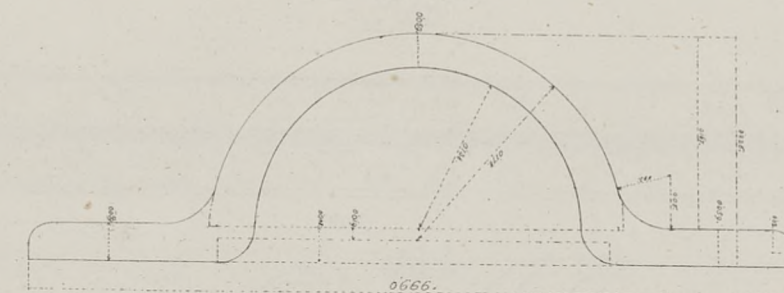


Podciąg szynowy.



N° III

$\frac{1}{2}$ nat. wielk.

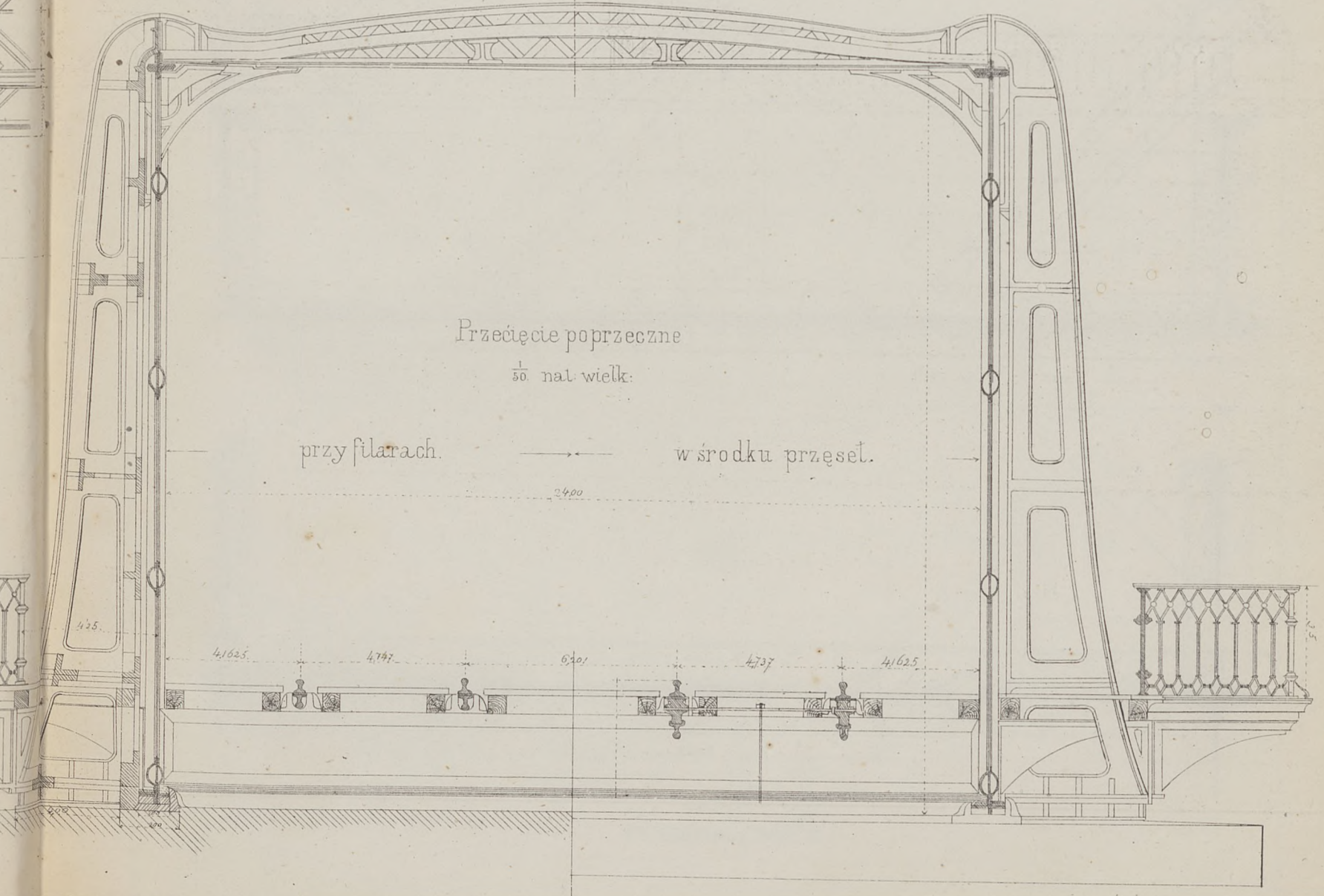


Przecięcie poprzeczne

$\frac{1}{50}$ nat. wielk.

przy filarach.

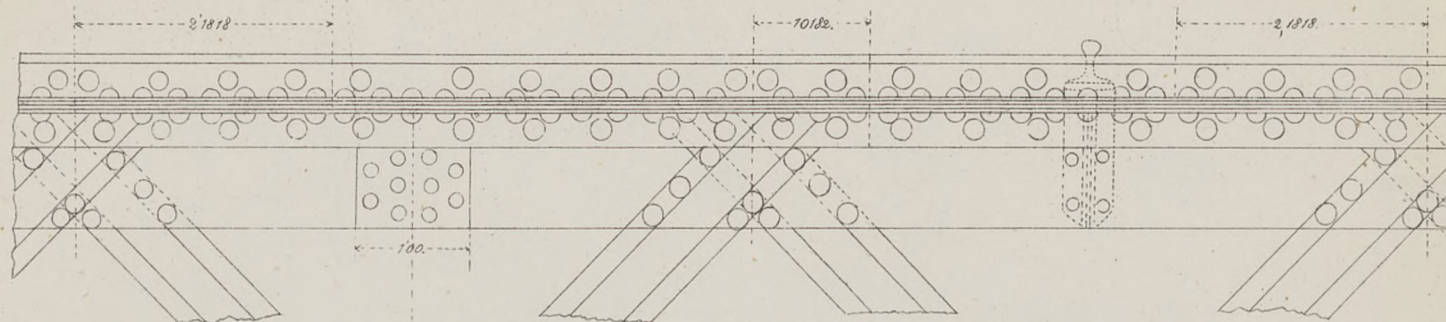
w środku przęsła.



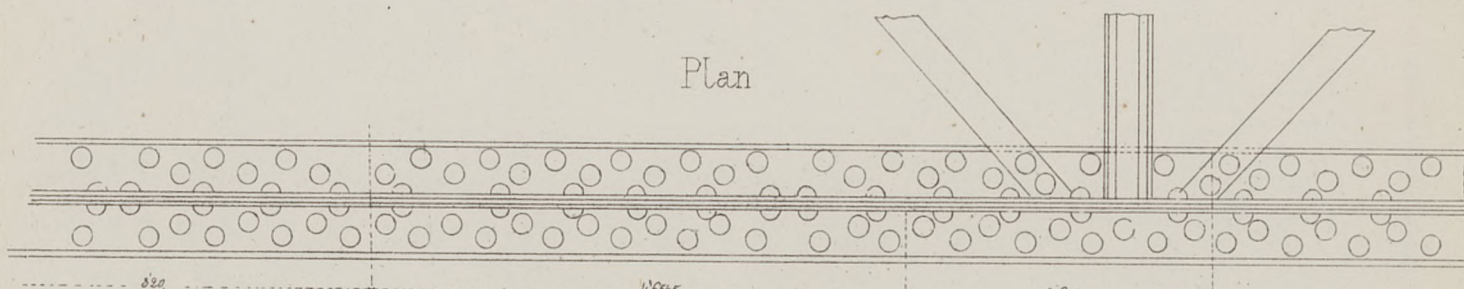
MOST NA RZECĘ EIPEL

Szczegóły wiązania żelaznego

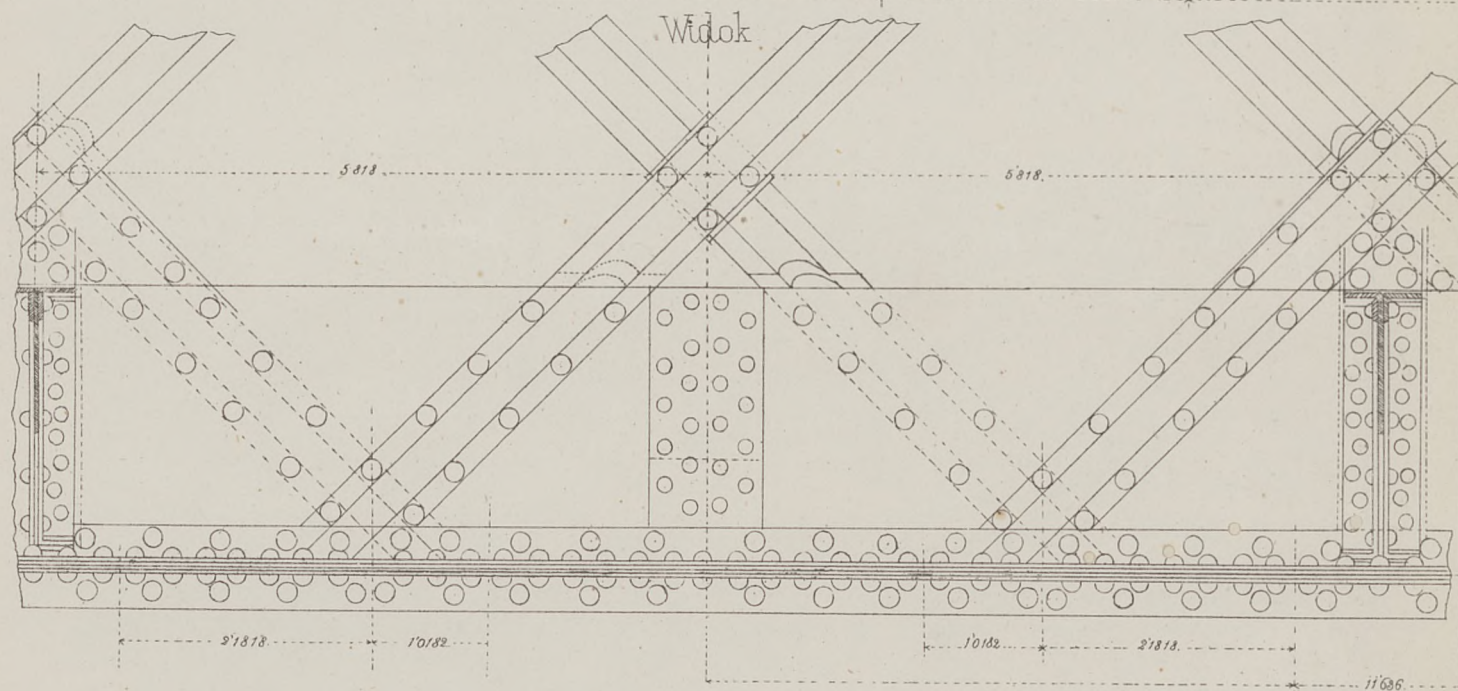
Widok.



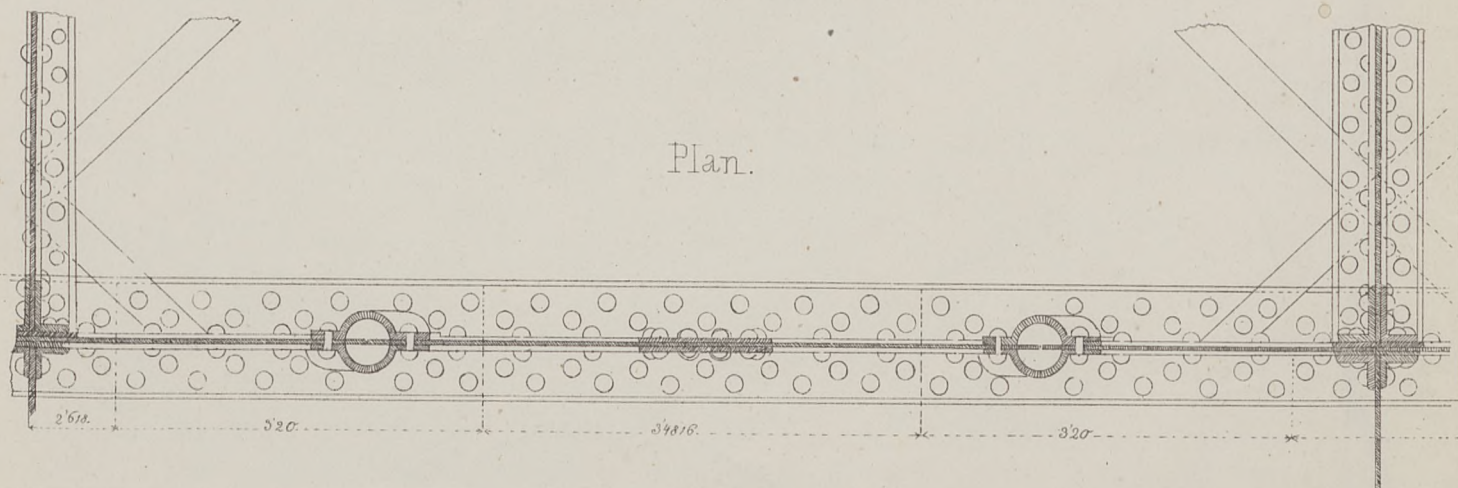
Plan



Widok



Plan.

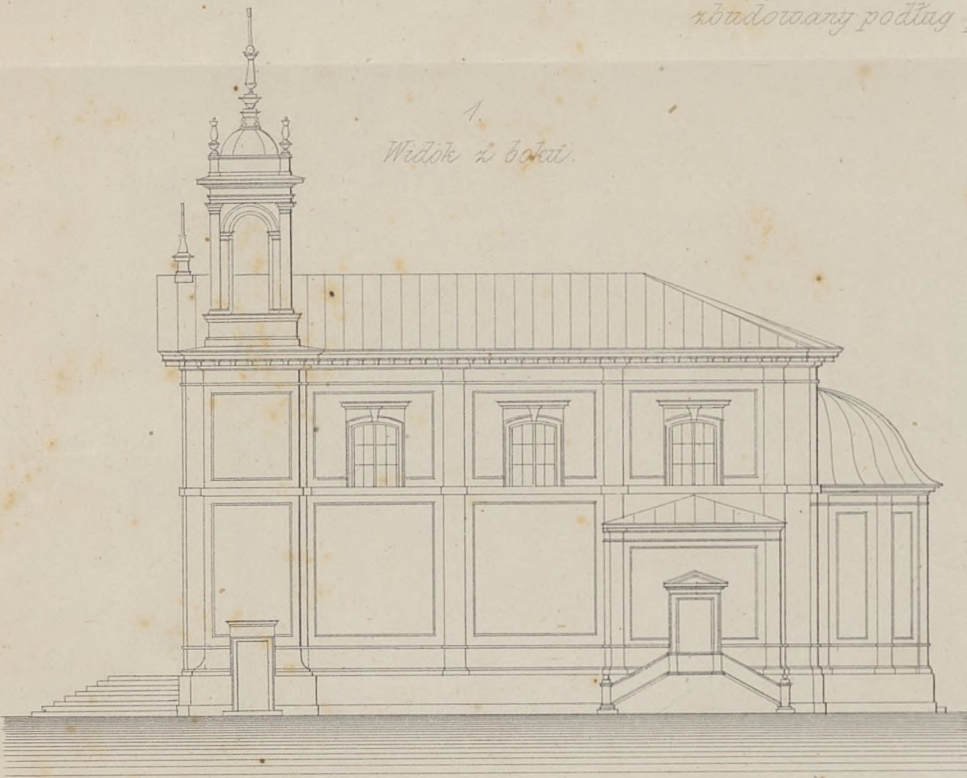


20 natural wielk.

KOŚCIÓŁ PARAFIALNY W WYROZĘBACH.

zabudowany według projektu H. Marconi.

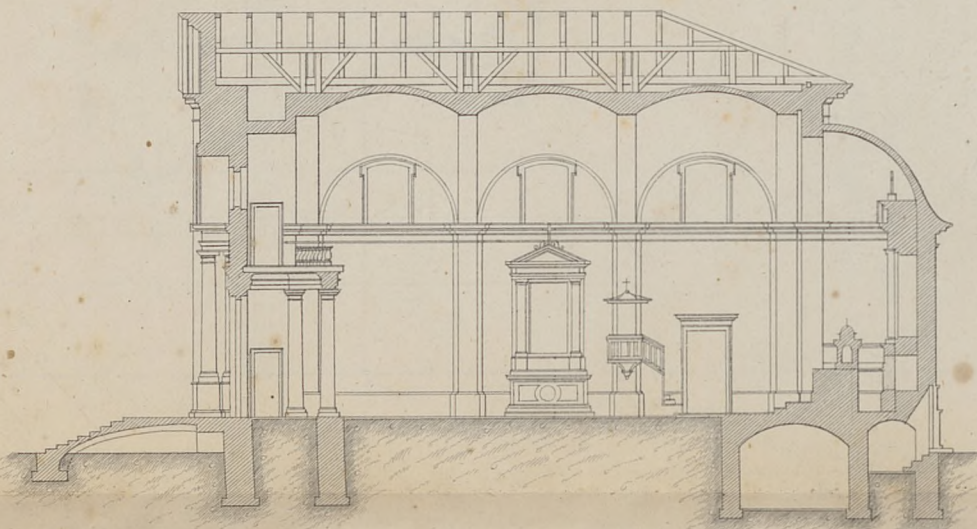
1.
Widok z boku.



2.
Widok z przodu.



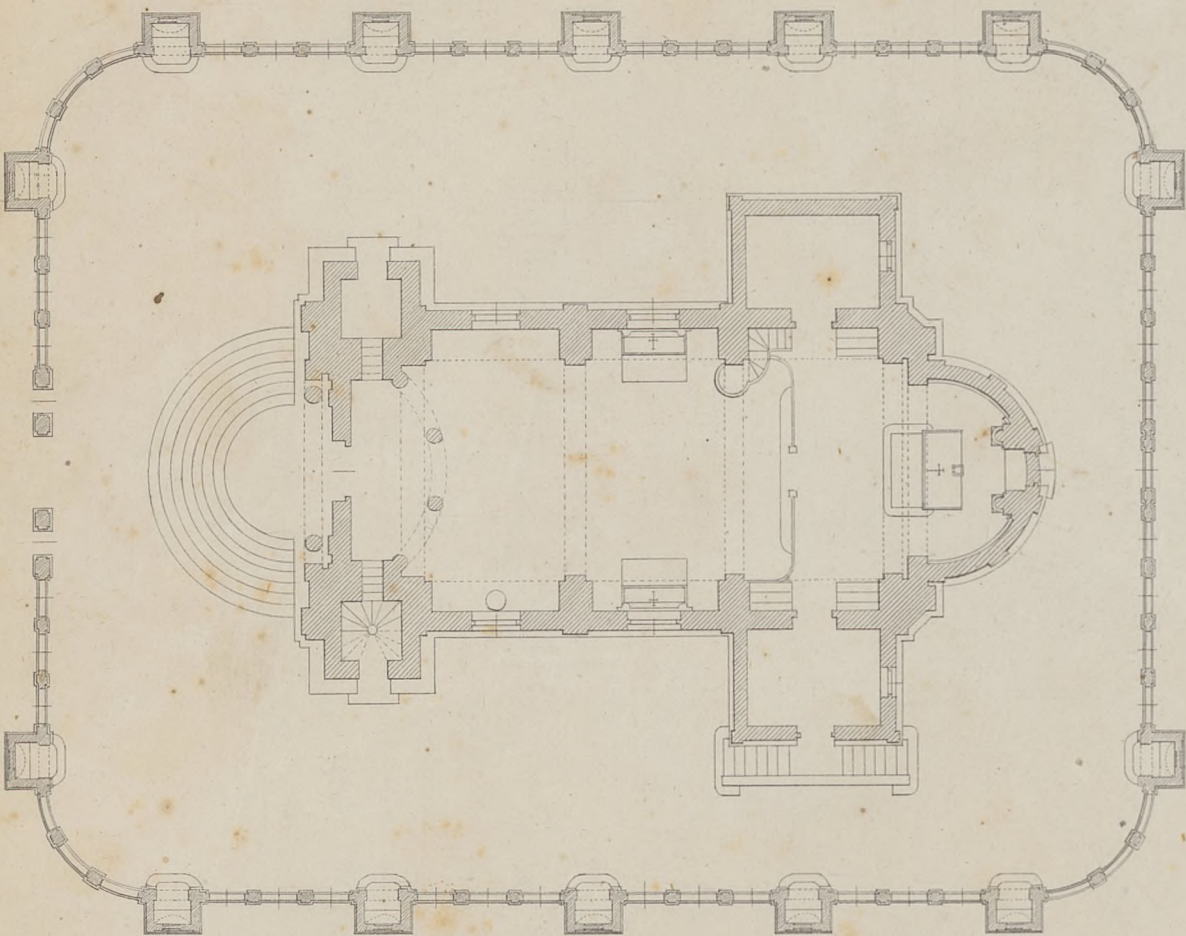
3.
Przecięcie podłainne.



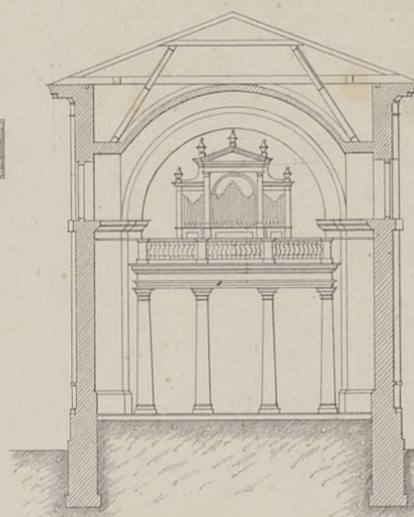
4.
Widok z tyłu.



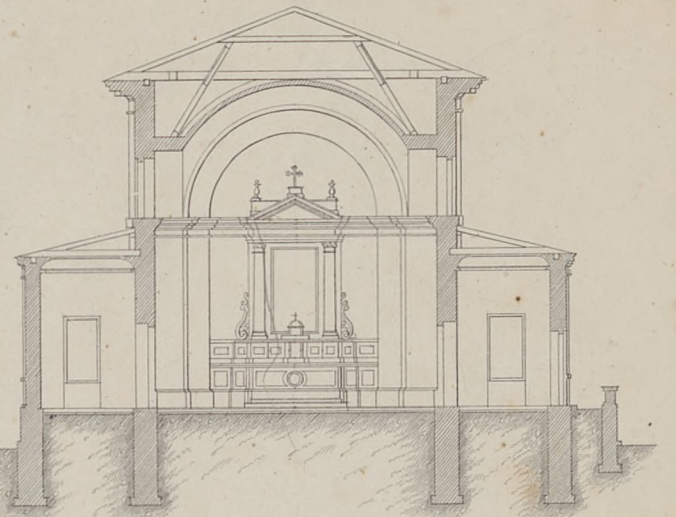
5.
Plan.



6.
Przecięcie poprzeczne.



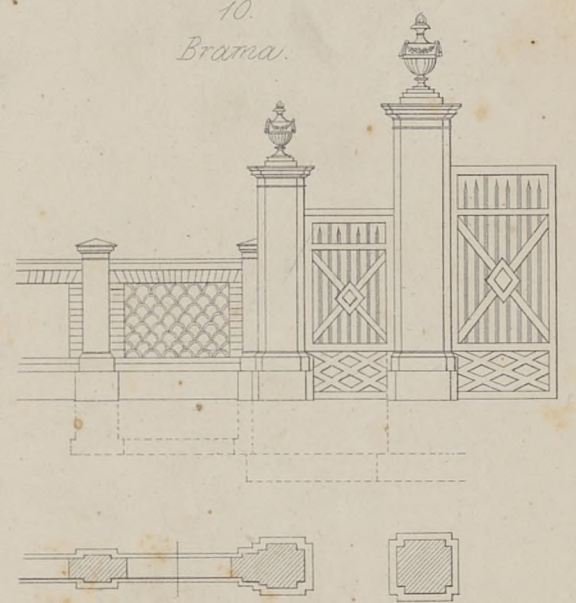
7.
Przecięcie poprzeczne.



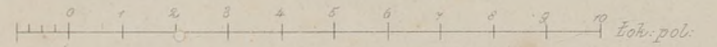
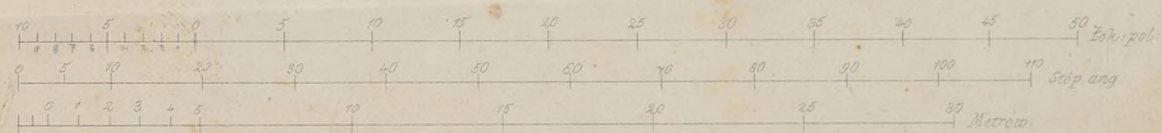
9.
Kapliczka stacyjna.



10.
Brama.



8.
Widok parkanu.



PIŁA PODWODNA DO UCINANIA PAŁI.

Fig. 2. Przecięcie po A.B.

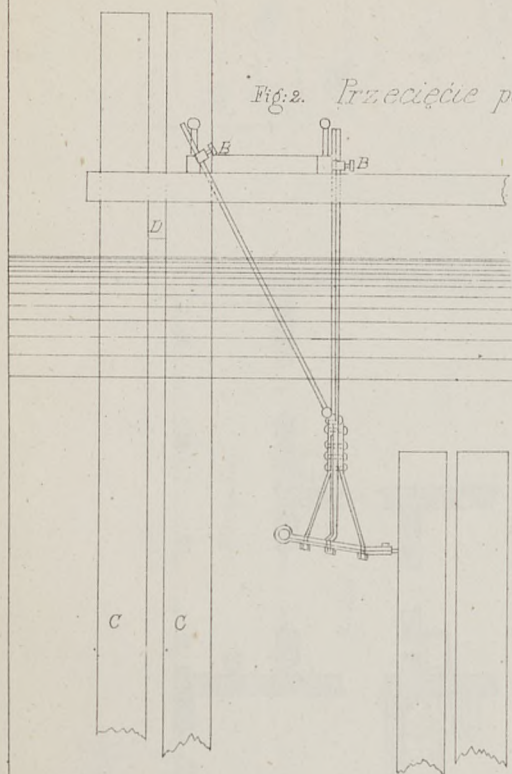
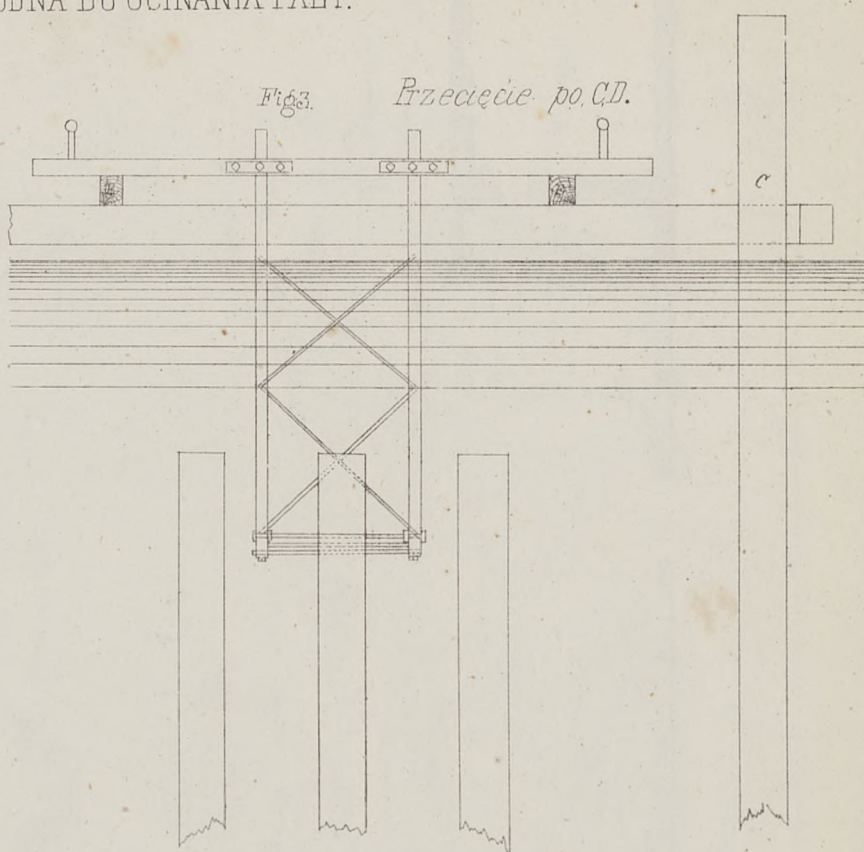


Fig. 3. Przecięcie po C.D.



Podziałka 0,025 1st Metra do fig. 1, 2, 3.

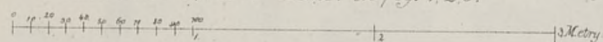


Fig. 5.



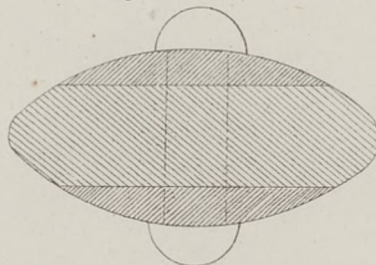
Przecięcie po E.F.

Fig. 6.



Przecięcie po G.H.

Fig. 7.



Przecięcie po K.M.

Fig. 1.

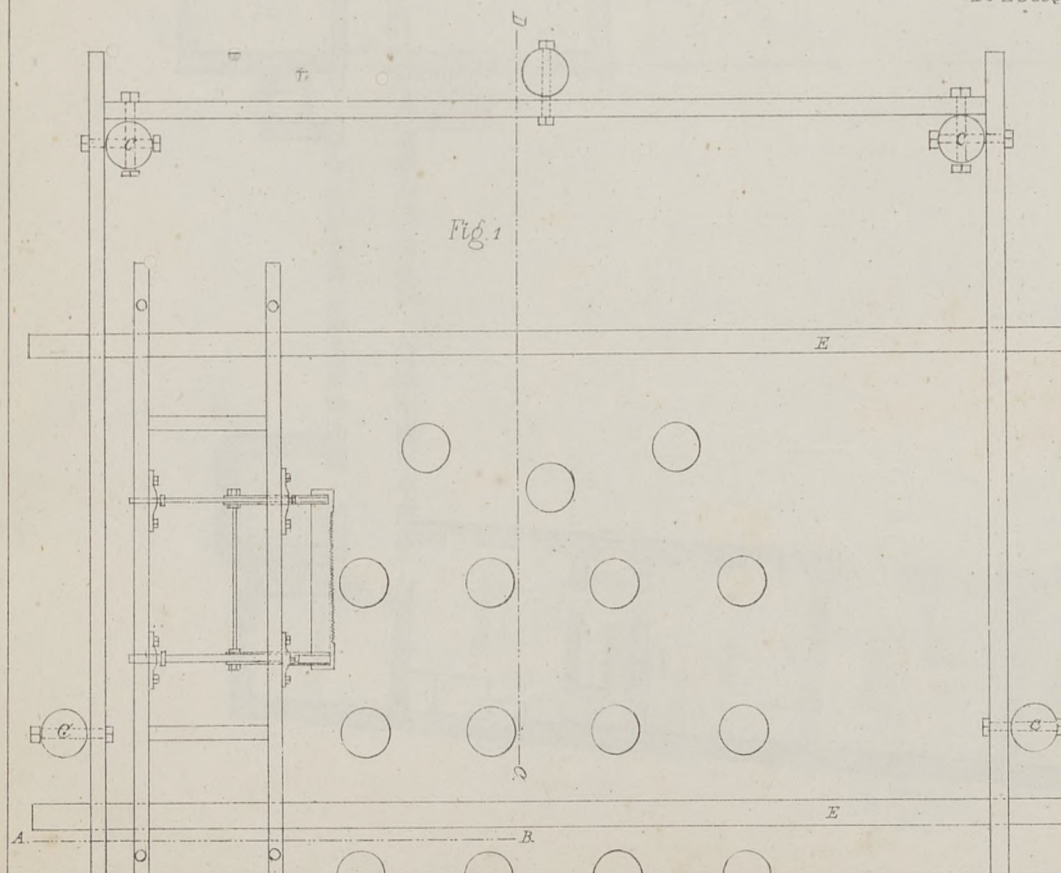
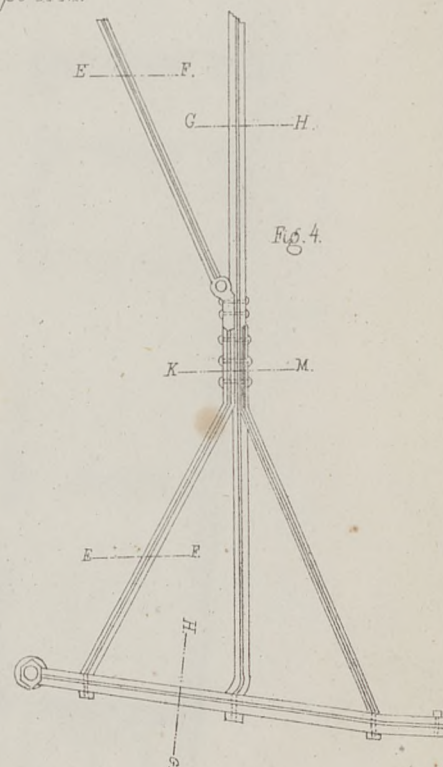


Fig. 4.



Podziałka 0,10 1st Metra do fig. 4.

Fig. 1.

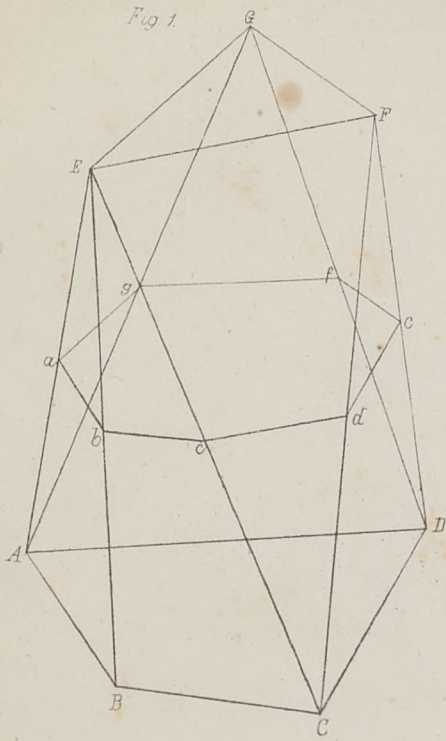


Fig. 2.

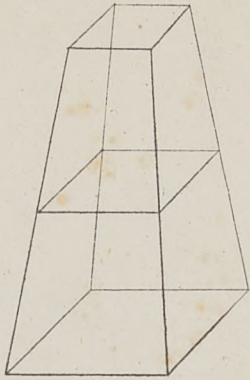


Fig. 3.

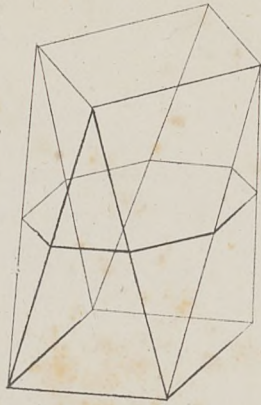


Fig. 4.

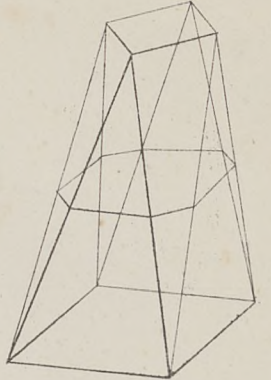


Fig. 6.

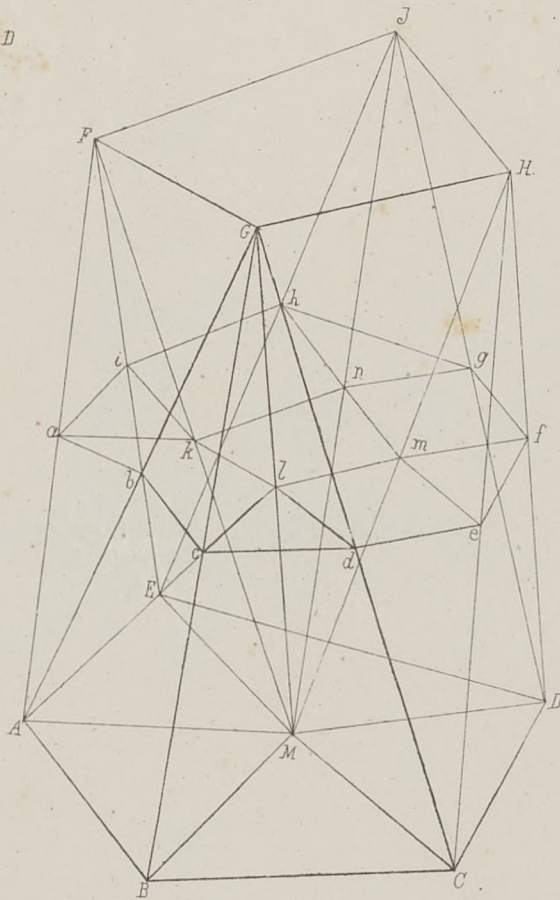


Fig. 7.

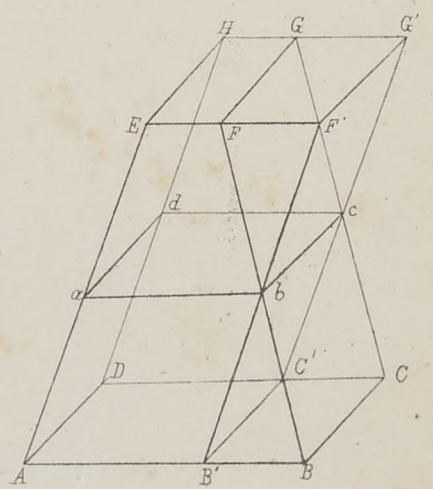


Fig. 5.

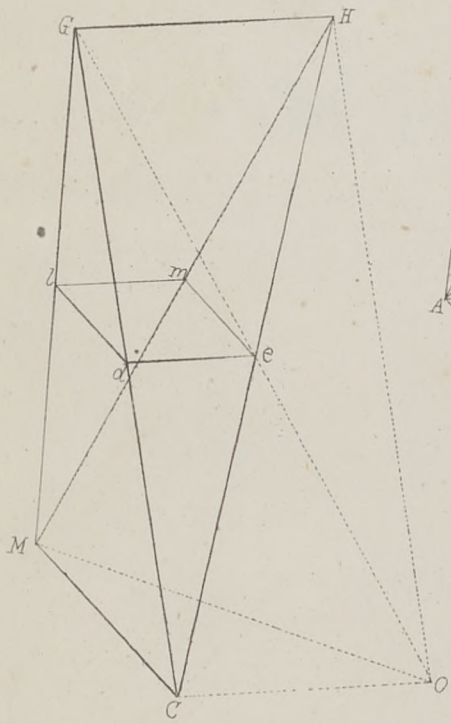


Fig. 8.

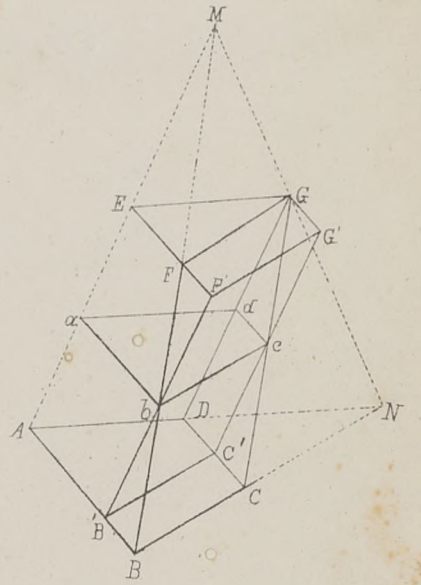


Fig. 9.

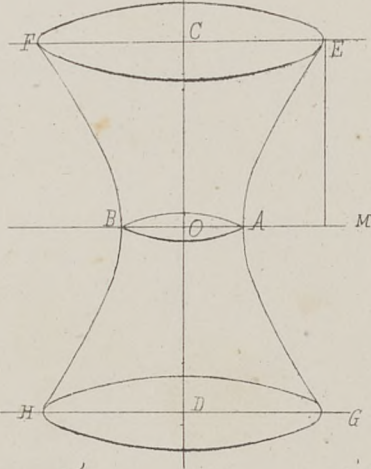


Fig. 1.

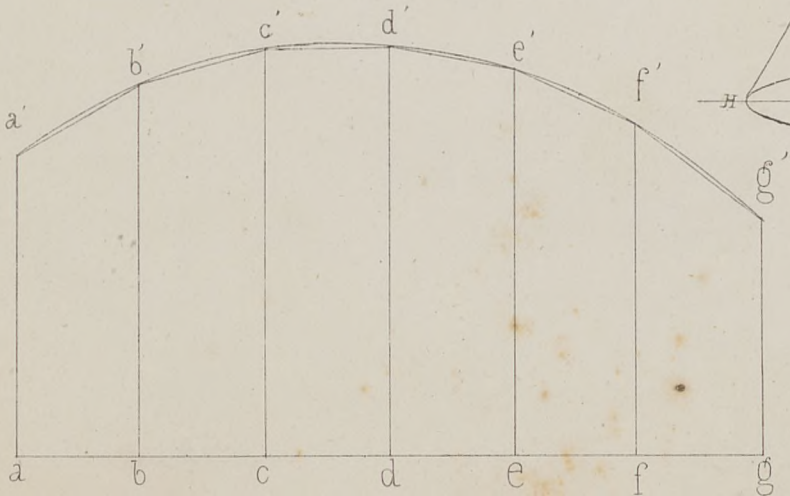


Fig. 2.

