

CZASOPISMO TECHNICZNE

Prenumerata w miejscu.

Rocznie	4 zlr.
Półrocznie	2 " "
Czwierćrocznie	1 " "

Wychodzi 1-go każdego miesiąca.

Numer pojedynczy 40 c.

Skład Redakcyi.

Rozwadowski Władysław, były profesor. — Jan Matula, c. k. nadinżynier. — Karol Zaremba, Architekt cyw. — Wł. Kaczmarek inż. — Dr Brzeziński. — Jan Wdowiszewski, Arch.

Członkowie Tow. Techn. Krak. otrzymują „Czasopismo Techniczne» bezpłatnie.

Dla Austro-Węgier.

Rocznie	4 zlr. 50 ct.
Półrocznie	2 " 25 "
Czwierćrocznie	1 " 13 "

Bióro Redakcyi i Administracyi w Muzeum Techn. - Przem. Krak.

PROTOKÓŁ

posiedzenia Towarzystwa technicznego krakowskiego

w dniu 9 Lutego 1880 r.

Przewodniczący Wł. Rozwadowski, sekretarz Jan Wdowiszewski, członków obecnych 27.

Po odczytaniu sprawozdania z przeszłego posiedzenia i przekazaniu budżetu bibliotecznego do użytku redakcyi „Czasopisma technicznego,» wystąpił członek K. Knaus z postawieniem i uzasadnieniem swego wniosku, aby Tow. tech. wybrało komisję z kilku członków, która się zajmie wypracowaniem formalnego projektu w myśl doprowadzenia do organizacyi nowo kreować się mających budowniczych powiatowych dla Galicyi. Nie podajemy całej osnowy wniosku p. Knausa, ponieważ takowy drukujemy współcześnie wraz z jego uzasadniającym elaboratem. Na propozycję członka Karola Zaremby wybrano zaraz komisję, złożoną z 7 członków, do której weszli pp. Moraczewski, Matula, Szczepny i Karol Zarembowie, Węzowicz, Lindquist i Knaus. Posiedzenie skończyło się odczytem p. Wdowiszewskiego, w którego pierwszej części zastanawiał się nad pierwotnymi przywilejami i technicznymi urządzeniami miasta Krakowa aż po koniec XVI wieku.

Najbliższe posiedzenie Towarzystwa techn. odbędzie się dnia 1 Marca w Collegium phisicum. Porządek dzienny: Przyjęcie nowych członków, sprawa Kasy Oszczędności, sprawa słownictwa technicz. J. Tuszyńskiego, oraz odczyt inż. Wład. Kołodziejkiego: O wodociągach miasta Krakowa.

Uchwałą powziętą przez Tow. tech. na posiedzeniu dnia 19 Stycznia 1880 r., przyjętą została zmiana 7 §. statutu Tow. w sposób następujący: „Członkowie miejscowi są obowiązani do rocznej wkładki 8 złr. płatnej z góry w ratach rocznych lub półrocznych, zamiejscowi 5 złr., oprócz tego płaci każdy nowowstępujący 2 złr. wpisowego.»

Próby cementów odbędą się dnia 5 i 6 marca o godzinie 2 1/2 popołudniu w laboratorium technologii chem. Inst. Techn. Przem.

WNIOSEK

członka **KAROLA KNAUSA,**

odczytany

na posiedzeniu krakowskiego Towarzystwa technicznego

dnia 11 Lutego 1880 r.

Ponieważ mam zamiar przedstawić Panom sprawę specjalną, budowniczych najwięcej obchodzącą, dlatego proszę najsamprzód techników innego zawodu o koleżeńską wyrozumiałość; a nie wątpię, że się znajdzie i solidarność, do przeprowadzenia tej ważnej sprawy koniecznie potrzebna.

Chcę zwrócić uwagę Panów na opłakane stosunki budownicze w naszym kraju. Przypatrzwszy się naszym miastom, miasteczkom i osadom na prowincyi, widzimy sposób budowania nacechowany wyraźną fizyognomią nędzoty i niedołęztwa, zdawałoby się, że to niewyczerpane źródło dla pracy bardzo wielu budowniczych, a przecież bez ustanku słyszeć się dają skargi budowniczych na brak zajęcia i zarobku. Powody tej sprzeczności są bardzo naturalne. Faktem bowiem jest, że miasto Lwów i Kraków mają za wiele budowniczych, podczas gdy na prowincyi nietylko że ich jest mało, ale istnieją całe powiaty gdzie niema żadnego. Konsekwencyą tego jest, że budowniczowie za mało się udzielają krajowi i dlatego nie mogą sobie zdobyć takiego stanowiska jakiego im się w kraju należało. To też w żadnej prowincyi austriackiej, chcąc się nazwać cywilizowaną, budowniczowie nie odgrywają tak bierną tak podrzędną rolę jak u nas.

Obojętność kraju dla budowniczych jest zadziwiająca, ale bo też i ci dla kraju są obojętnymi i nie mogło też dotąd być inaczej, boć trudno ażeby jako odosobnione jednostki mogli byli działać dla kraju tak, jak to dopiero teraz po ukonstytuowaniu Towarzystw technicznych będzie możliwem, i będzie obowiązkiem naszym.

Chciałbym Panom przedstawić niejako obecny stosunek budowniczych do kraju, a uczynię to najlepiej cyframi, czerpanymi z najpóźniejszego szematyzmu (z r. 1879). Opuszczę tu miasto Lwów i Kraków, bo w tych inne panują stosunki, a tylko o samej prowincyi mówić będę:

Po jednej stronie mamy 74 powiaty, obejmujące razem 6327 gmin politycznych. Dzielą się one na 87 miast, 225 miasteczek a 6015 włości. Same miasta są tak zaludnione, że według ostatniej konskrypcyi z r. 1870, 20 miast prowincyi ma większą aniżeli 7 tysięcy ludności, 8 miast zaludnia 6—7.000, 39 miast od 3—6.000. Reszta miast i miasteczek mniej aniżeli 3.000 mieszkańców. Cała cyfra ludności prowincyi według tejże konskrypcyi wynosi 5,289 790 dusz, jednak utrzymują, że cyfra ta w ostatnich 10-ciu latach nadzwyczaj się podniosła. Obróćmy teraz kartę i zobaczymy ilu też znajdziemy w tym samym szematyzmie budowniczych miejskich? Ja przy najstaranniejszem szukaniu znalazłem tylko 16-tu. Ale temu się dziwić nie można, bo gminy nie zmuszone przez ustawę do utrzymywania budowniczych, wołą znosić partactwo Bóg wie jakich ludzi, pseudo-inżynierów, lub nawet obchodzą się bez takich. Budowniczy, któryby chciał osiąść na prowincyi i żyć z samej tylko prywatnej praktyki, przy dzisiejszym stanie rzeczy bardzoby źle wyglądał; to też nader szczupła garsteczka kolegów, prywatnie zajętych, przebywa na prowincyi.

Panowie wiecie o tém, jak mało poparcia znajdują budowniczowie w obecnej chwili, jak iluzoryczną rzeczą są niby przywileje budowniczych, ile jest luk dających się dowolnie w ustawie tłómaczyć i wypełniać, mało stanowczości wogóle ustawa ta posiada. Jeżeli nareszcie zapytamy, komu powierzono przestrzeganie téj ustawy, to zobaczymy, że prawie zawsze ludziom niefachowym, bez żadnej kwalifikacyi — dojdziemy więc do rezultatu, że nawet lepsza od obecnej ustawa nie może przynieść dodatnich skutków. Wszystkie te okoliczności w tém mają swoją przyczynę, że obecna ustawa jest wiernym obrazem stanu budownictwa przed dawnymi, może przed stu laty, kiedy rzeczywisty brak budowniczych zmuszał ustawodawcę do ustępstw i ułatwień naówczas nieuniknionych lecz dziś już niepotrzebnych i szkodliwych. Lecz szkoda mówić o téj szczęśliwie dogorywającej ustawie, a zwróćmy się raczej ku ustawie nowéj, a chociaż już nie nam, technikom, należy pierwszeństwo przywołania jęj do życia, jednak niezawodnie mamy prawo wtrącenia i naszych trzech groszy tam, gdzie właśnie o nas idzie. Jeżeli nas do tego nie proszą, nie pytają o zdanie nasze, to może dlatego, że się sami praw naszych nie domagamy. Lecz powinniśmy pochwycić każdą nadarżającą się sposobność, aby dać znak naszej siły żywotnej, aby okazać, że i z nami liczyć się należy. Mamy do tego prawo

tem bardziej, jeżeli, jak właśnie teraz, nasze zdanie może się przyczynić dla dobra kraju. Wytłómaczę to później, a teraz przystąpię do opisanja Panom tego *status quo* w jakim się obecnie znajduje przyszła nasza ustawa budowniczo-policyjna.

Lekarze nasi, jako stykający się najczęściej z ludem we wszystkich jego warstwach, mają najwięcej sposobności do poznania stosunków sanitarno-policyjnych w naszych osadach. To też im należy wdzięczność i uznanie za nowy projekt ustawy budowniczo-policyjnej, który już w r. 1878 na Sejmie naszym był traktowany. Na 1-szem posiedzeniu sejmu 12 września 1878, uchwalono wniosek Wydziału krajowego, aby ten projekt ustawy budowniczej dla miast i miasteczek (z wyjątkiem miast Lwowa i Krakowa) odesłać do komisji administracyjnej. Na tém posiedzeniu sejmowém sprawozdawca Dr. Fr. Smolka, członek Wydziału kraj., przedstawił imieniem Wydziału, genezę projektu ustawy budowniczej, jako wynikłej z petycyi *Towarzystwa lekarzy galicyjskich* do Sejmu w r. 1876, o wydanie takiej ustawy dla całego kraju, a przynajmniej dla miast i miasteczek. Petycyja ta wskazywała częste klęski epidemiczne i pożarowe. Z statystyki chorób epidemicznych i pożarów pokazuje się, że wskutek wadliwego sposobu budowania domów na prowincyi i braku jasno określonych przepisów budowniczych, obie te klęski przybierają u nas rozmiary nierównie straszniejsze, niż w każdym innym kraju koronnym monarchii austriacko-węgierskiej.

Potrzebę wydania jednolitych i dzisiejszym stosunkom odpowiadających przepisów budowniczych uznał c. k. Rząd dawno, gdyż już w r. 1860 otrzymało c. k. Namiestnictwo z Ministerstwa wiedeńskiej ustawy budowniczą z r. 1859 z poleceniem, ażeby według tego wzoru sporządzona została ustawa budownicza dla całego kraju. C. k. Namiestnictwo wydało stosowne polecenie władzom obwodowym, które wskutek tego przedłożyły wypracowane przez inżynierów obwodowych projekta regulaminów budowniczych dla miast i miasteczek. Niektóre projekta obejmowały obok miast i miasteczek także gminy wiejskie. Dr. Smolka w swoim sprawozdaniu kilkakrotnie żali się na tę okoliczność, że przepisy nie są dostatecznie przestrzegane i powiada n. p.: naczelnicy gmin wiejskich nie mają potrzebnego wyobrażenia o obowiązkach, jakie wkłada na nich policya budownicza.

W projekcie ustawy, przedłożonym przez Wydział krajowy, i przyjętym już przez umyślną ankietę (złożoną z pp. Ignacego Kamińskiego, burmistrza m. Stanisławowa, dr. Józefa Kosińskiego, fizyka m. Lwowa, dr. Edwarda Sawickiego, prymaryusza szpitala powszechnego we Lwowie i p. Karola Setti, c. k. nadinżyniera we Lwowie), zmuszony był Wydział krajowy zrobić jeszcze zmianę, a raczej ustępstwo dla przedmieść i miasteczek, w których, według słów p. Smolki, *no-*

toryczny brak sił fachowych uniemożliwia sporządzenie planów umiejętności w myśl warunków w ustawie wskazanych.

Na posiedzeniu sejmku w dniu 24 września 1878, poseł Franciszek Jasiński zastanawia się nad tem, że projekt ustawy budowniczej obejmuje tylko miasta i miasteczka a nie sięga już na wieś. Uznaje on słuszność zapatrywania, jakoby ze względu na różnicę charakteru miast a włości, tasama ustawa do obydwóch zastosowaną być nie mogła, lecz zapytuje: »Czyż dlatego, że w jednej ustawie nie dadzą się zjednoczyć postanowienia prawne dla miast i dla wsi razem, mają być i nadal skazane wsie nasze na pozostanie w tym nędznym stanie w jakim się dziś znajdują? Czy w tych ciasnych, niskich, brudnych, ciemnych i okopconych przybytkach mają i dalsze generacje żyć w przygnębieniu umysłowem i karłowacieć na ciele?» Trafnie uważa p. Jasiński, że opiekę, jaką sejm obecnie otacza przez ustawę dla miast i miasteczek tychże mieszkańców w liczbie 1,200.000, potrzeba rozciągnąć i na wioski, to jest, na daleko liczniejszą ludność bo wynoszącą 4,500.000, i wnosi projekt ustawy policyjno budowniczej dla włości. Projekt ten został na 8-em posiedzeniu Sejmu 27 września 1878 odesłany do Wydziału krajowego jako do komisji.

Miejmy więc nadzieję, że prowincya najdalej za 2 lub 3 lata dostanie nową ustawę budowniczą. Będzie ona znacznie lepszą od dzisiejszej, ale brak właściwych fachowych organów, któreby jej ściśle przestrzeganie miały na oku, stanie się znowu najniekorzystniejszą, ujemną stroną tej ustawy; bo nie dosyć zmienić literę, lecz potrzeba ludzi, którzyby w myśl litery potem postępowali. Poruczenie wykonywania ustawy urzędowi gminnym (a więc niefachowym ludziom), bez przydzielenia pomocy fachowej, nie może mieć pomyślnych rezultatów. Taksamo jak do przestrzegania przepisów sanitarnych mogą być powołani jedynie lekarze, taksamo w naszym wypadku jedynie budowniczowie mogą być powołani do wykonywania ustawy budowniczej, jeżeli ona ma się stać zbawienną dla kraju. Dlatego, nietylko mamy prawo, ale jest obowiązkiem naszym, jako techników przyjść z naszą radą i pomocą.

Chcąc doprowadzić do ścisłego stosowania się do ustawy, należy rozrzucić dostateczną ilość budowniczych po całej prowincyi, tak, ażeby nawet na najlidszą wioskę wpływ swój wywierać mogli. Korzyści, jakieby wywołała taka organizacya, byłyby obustronne i niezawodne. Przywileje budowniczych, które dzisiaj są złudnymi, bez prawdziwej doniosłej wartości, mogłyby się oblec w szatę rzeczywistości, a podając i nam technikom środek do szerszego działania i prawdziwego słuźenia krajowi, zjednałyby nam miejsce na tym piedestale, z jakiego dotąd, z pewną nieusprawiedliwioną dumą, spoglądają na nas ci panowie, którym kraj dał wykształ-

cenie humanitarne, a społeczeństwo przyznaje jakieś przed nami pierwszeństwo. Przestrzegając sumiennie sposobu budowania tak na wsi, jakoteż w mieście i mając pod swoją staranną opieką zaniedbane dziś bruki miejskie, drogi i mosty gminne, budowniczowie powiatowi wielostronne położyliby zasługi około dobra kraju i ludności. Ludność powoli nauczona budować porządnie, wygodnie i trwale, uczułaby nareszcie, że ład, schludność i wygoda są do zdrowia potrzebne, nadając życiu większą wartość, zachęcając do pracy i prowadząc za sobą dobrobyt i zadowolenie.

Oprócz tej korzyści moralnej, która szerzącej się oświacie ludowej rękę podałaby, należy mieć wzgląd i na korzyść materyjalną, którą spowodują: większa trwałość i wartość budynków, możliwość ich korzystniejszego użytkowania i stosunkowe obniżenie wkładek asekuracyjnych, nareszcie uwzględnijmy błogie skutki w kierunku zdrowotnym i policyjnym, a uwierzmy, że budowniczowie powiatowi zasłużą na uznanie i wdzięczność kraju, któremu swą wiedzę i pracę w dani przyniosą.

Użyłem wyrazu «Budowniczowie powiatowi,» bo sądzę, że przeprowadzenie tej organizacyi, jaką mam na myśli, najłatwiej i najzgodniej z istniejącymi już władzami, dałoby się w ten sposób uskutecznić, gdyby każdy powiat miał swojego odpowiedzialnego budowniczego, któryby tak w miastach, jak i na wsiach powiatu załatwiał wszelkie czynności budownicze, dziś ze szkoda dla kraju, wcale niezłatwiane.

Wobec korzyści, jakie z tej organizacyi wypływają, utrzymanie budowniczych nie obciąża kraju. 74 posad powiatowych wymagałyby 74.000 zła., których pokrycie należałoby rozłożyć na właścicieli realności; suponując, że każdy 20 z ludności przeszło 5 milionowej jest właścicielem realności, przeciętna wysokość rocznego podatku dla naszego celu wynosiłaby 30 c. (? p. Red.)

Do popierania tego projektu powołane są na pierwszym miejscu krajowe towarzystwa techniczne, któreby zjednoczonemi siłami, właśnie w obecnej chwili odrodzenia ustawy, wpłynęły na Wydział krajowy, a następnie na Sejm proźbą o utworzenie posad budowniczych powiatowych, zpod której władzy żadna czynność budownicza w powiecie usunąćby się nie mogła, i którzyby mieli możność położenia kresu gospodarce najrozliczniejszym pseudobudowniczym. W myśl tej zasady nowa ustawa zapewniłaby idealne dotychczas prawa budowniczych; a mam nadzieję, że Reprezentacya krajowa w uznaniu nietylko niezaprzeczonej słuźności naszego żądania, ale i doniosłej korzyści tego projektu dla kraju, do naszej prośby przychylić się zechce.

Rozwinąwszy niniejszem moje zapatrywanie, czynię następujący wniosek:

**„Krakowskie Tow. Techniczne przedstawił
Wys. Sejmowi potrzebę ustanowienia budow-**

nicznych powiatowych dla Galicyi i zawezwie do współdziałania Towarzystwo politechniczne lwowskie."

Kraków, dnia 9 Lutego 1880 r.

UWAGI

nad zamierzoną budową mostu pod Zamkiem w Krakowie

napisał

Jan Matula

c. k. starszy inżynier.

Dokończenie.

Przypatrzmy się najpierw pierwszemu wypadkowi tj. gdyby profil pod Wawelem powiększono przez skopanie brzegów tak, aby **2630** a raczej **(3050-308)=2740** m. sześć. przepływać nim mogło. Wobec teraźniejszego układu koryta rzeki, możnaby to tylko przez powiększenie przecięcia poprzecznego koryta po brzegu prawym dokonać.

Przyjawszy, że szerokość łożyska przy stanie wody zero równa się normalnej szerokości rzeki (**100** m.), co odpowiadałoby mniej więcej profilowi **Nr 14** o powierzchni zwilżonej **130** m. \square , potrzebaby koryto rozszerzyć przez skopanie brzegu prawego na szerokość **(100-70)=30** m.

Ponieważ powiększenie tego przekroju może tylko pod tym warunkiem nastąpić, że doroczne wody, aby uchylić osadzanie się piasku i t. p. pod mostem, spłyną w łożysku zwartém, przeto bacząc na to, że brzeg prawy jest **4.60** m. wysoki, a wezbrane letnie wody dochodzą do wysokości **3** m., będzie można brzeg tylko na głębokość **(4.60-3)=1.6** m. skopać; powierzchnia zatem skopu będzie wynosić:

tuż przy brzegu poniżej zera:

$$\left(\frac{130 \text{ m. } \square}{100} \right) \times (100-70) = 1.3 \times 30 = 39 \text{ m. } \square$$

tuż przy brzegu powyżej zera:

$$(100-70) \times 3 = \dots \dots \dots 90 \text{ " "}$$

a w naziomie:

$$80(4.6-3) = 80 \times 1.6 = \dots \dots \dots 128 \text{ " "}$$

cały więc skop $\dots \dots \dots 257$

a w okrągłej liczbie **260** m. \square

Wobec tych danych musiałaby powierzchnia przekroju łożyska w punkcie zbudować się mającego mostu:

w korycie letniem:

dla małej wody aż do zera $\dots \dots \dots 130$ m. \square

dla wezbrania **3** m. wysokiego

$$\left(\frac{100 + 110}{2} \right) \cdot 3.0 \dots \dots \dots 315 \text{ " "}$$

dla powodzi takiej jak w roku **1813** w ko-

rorycie letniem $100(1.7+1.6) = 110 \times 3.3 = 363$ " "

Razem $\dots \dots \dots 808$ " "

w korycie zalewu:

$$50(1.7+1.6) = 50 \times 3.3 = \dots \dots \dots 165 \text{ m. } \square$$

a zatem w całym profilu przepływu wolnego 973 " "

Wiedząc z poprzednich wyłuszczeń o tém, że

w korycie letniem zalewu

$$I = 0.000653$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{808 \text{ m. } \square}{110 + \frac{110}{10}} = \frac{808}{121} = 6.67$$

$$n = 0.028$$

$$c = 47.94$$

a w korycie właściwem zalewu:

$$I = 0.000653$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{165 \text{ m } \square}{50 + 3.3} = 3.09 \text{ m.}$$

$$n = 0.03$$

$$c = 41.16$$

możemy oznaczyć przybliżony przepływ tym profilem poprzecznym z wzoru:

$$Q = F \cdot c \cdot \sqrt{R \cdot I}$$

Podług tego wzoru będzie więc objętość powodzi *w korycie letniem wynosić:*

$$Q = 808(47.94) \sqrt{6.67 \times 0.000653}$$

$$Q = 808(3.16) = 2560 \text{ metr. sześciennych}$$

w korycie zalewu

$$q = 165(41.16) \sqrt{3.09 \times 0.000653} = 310 \text{ m. sześć.}$$

a cały przepływ $(2560 + 310) = 2870$ m. sześć.

Ponieważ profilem pod zamkiem ma przepływać **2740** m. sz. widzimy więc, że profil obrano odpowiedni. Przepływ ten oceniliśmy w przepuszczeniu naturalnego spływu, skoro jednak most stanie, profil zmniejszy się wskutek budowy filarów, zachodzi przeto potrzeba zbadania zmian budową mostu spowodowanych.

Most Franciszka Józefa jest konstrukcyi drewnianej i ma **4** środkowe filary, dla budować się mającego mostu przyjąć więc będzie można **2** filary, a to tém bardziej, że środkowa część mostu ponad nurtem rzeki, nie może spławowi żadnych przeszkód stawiać.

Jeżeli wymiary filarów nowego mostu przyjmiemy za równe z temiż mostu Fr. J., (mającymi powyżej zera $\frac{2.52 \times 2.82}{2} = 2.67$ m. grubości), wtedy przecięcie po-

przeczne przepływu zmniejszy się przez wbudowanie filarów o $2[2.66(6.30 + 1.30)] = 2(2.67 \times 7.60) = 40$ m. \square , wskutek czego profil przepływu w letniem korycie, zejdzie z **808** m. \square na **768**, a następnie wskutek zwięzania profilu przepływu między filarami zmniejszy się o dalsze **5%** w przypuszczeniu, że czoła filarów będą półkuliste. Rzeczywisty więc profil przepływu w korycie letniem w miejscu tém, będzie wynosić tylko **730** m. \square .

Zastósowawszy do tego przekroju poprzecznego przytoczone powyżej czynniki otrzymamy:

$Q = F \cdot c \cdot \sqrt{RI} = 730 (47 \cdot 57) \sqrt{6 \cdot 03 \times 0 \cdot 000653}$
 $Q = 730 \times 2 \cdot 98 = 2180$ m sz., w którymto wzorze są znane:

$$I = 0 \cdot 000653$$

$$F = 730 \text{ m. } \square$$

$$p = 121 \text{ m.}$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{730}{121} = 6 \cdot 03$$

$$n = 0 \cdot 028$$

$$c = 47 \cdot 57$$

Po dodaniu owych **310** m. sz., któreśmy z obliczenia przepływu terenem zalewu otrzymali, wynosiłaby cała objętość przepływającej wody **2490** m. sz., z czego wypływa, że $(2740 - 2490) = 250$ m. sz. nie mogłoby się pod mostem **160** m. długim pomieścić; woda ta spowoduje natomiast podniesienie się poziomu przed mostem, co oddziaływać będzie przedewszystkiem na dno letniego koryta zwłaszcza, że właśnie w tej części profilu staną 2 filary.

Podniesienie się to, da się w przybliżeniu obliczyć ze wzoru:

$$h = \frac{V^2 - v^2}{2g} \text{ w którym}$$

h oznacza wysokość spiętrzenia ponad stan naturalny
 V „ średnią chyżość wody wezbranej pod mostem w korycie letniem.

v „ średnią chyżość powodzi przed mostem wynoszącą $3 \cdot 16$

$2g$ „ $19 \cdot 62$.

Znając powierzchnie przekrojów poprzecznych przed i pod mostem, które mają **808** a względnie **730** m. kw. otrzymamy średnią chyżość powodzi w letniem korycie pod mostem z następującej proporcji:

$$V : 3 \cdot 16 = 808 : 730, \text{ a zatem}$$

$$V = 3 \cdot 46 \text{ m.}, \text{ a wysokość podniesionego}$$

wskutek zwężenia koryta zwierciadła:

$$h = \frac{V^2 - v^2}{2g} = \frac{(3 \cdot 46)^2 - (3 \cdot 16)^2}{19 \cdot 62} = 0 \cdot 10 \text{ m.}$$

a wysokość najwyższego wezbrania osiągnie przed mostem $(6 \cdot 30 + 0 \cdot 10) = 6 \cdot 40$ m.

Jakkolwiek podniesienie to nie dojdzie do tej wysokości, woda bowiem będzie się mogła rozprzestrzeniać w szerokości **160** a nie **110** m., jak to w profilu letniem przyjęto, to jednak przyjmujemy ten pierwszy wypadek, a to dla zbadania wpływu, jaki wspomniane spiętrzenie na dno łożyska wywrze.

Wiedząc o tém, że średnia chyżość wody w środkowej części profilu spływu swobodnego $v = 3 \cdot 16$ m., możemy w przybliżeniu obliczyć prędkość wody nurtu według Bazina:

$$V = v + 14 \sqrt{RI} \text{ a ponieważ}$$

$$V = c \sqrt{RI} \text{ więc}$$

$$V = v + 14 \frac{v}{c} = 3 \cdot 16 + 14 \frac{3 \cdot 16}{45 \cdot 92} = \dots 4 \cdot 04 \text{ m.}$$

a prędkość wody na dnie koryta:

$$V_u = v - \frac{6v}{c} = 3 \cdot 16 - \frac{6 \times 3 \cdot 16}{45 \cdot 92} = \dots 2 \cdot 75 \text{ m}$$

którato chyżość wskutek spiętrzenia się wody pod mostem zwiększy się na

$$\sqrt{v^2 + 2gh} = \sqrt{(2 \cdot 75)^2 + 19 \cdot 62 \times 0 \cdot 10} = 3 \cdot 0 \text{ m.}$$

z czego się przekonujemy, że chcąc przekrój ten zastosować do budowy mostu pod Zamkiem, należałoby podstawę filarów dostatecznie ubezpieczyć, aby powódź nie zdołała je podmyć.

Tuż przy lewym brzegu jest ulica Rybaki, której dla utrzymywania wolnego przejazdu, nie można zabudować drogą dojazdową; nad tą częścią **30** m. długą trzeba będzie wzniesć most, a to nie tylko przyczyni się do ułatwienia odpływu wezbranej wody, lecz także zmniejszy poniekąd jej chyżość.

Przypuściwszy, że się brzeg prawy skopie stosownie do powyżej obliczonego profilu na szerokość **83** metr., wypadnie, że most będzie $(30 + 110 + 50) = 190$ m. długi. Dla wykonania tego musianoby zakupić w Dębnikach, wzdłuż prawego brzegu pas gruntu **90** metr. szeroki, a **200** przed i za mostem długi, tj. przestrzeń **36000** m. \square ($6 \frac{1}{4}$ morga austr.). Kupno to wymagałoby znaczniejszych kosztów, a mianowicie:

grunta nadbrzeżne około	6000 zła.
budynki	25000 „
razem około	31000 zła.

W drugim numerze tegoż «Czasopisma» wykazaliśmy już, że chcąc most wybudować pod Zamkiem, należałoby albo prawy brzeg skopać, albo też most w tę stronę, stosownie do potrzebnej powierzchni przekroju koryta powodzi, przedłużyć

Możliwość budowy mostu przez skopanie brzegu udowodniliśmy już, wypada nam jeszcze zbadać, czyby celu tego przez przedłużenie mostu nie osiągnięto?

Ocenienie budowy mostu w razie przedłużenia go.

Przekonaliśmy się już, że otwór mostu byłby za mały dla przepływu takich wód jak w r. 1813, gdybyśmy mu nadal wymiary mostu Fr. Józefa, t. j.: $(30 + 84 + 19) = 133$ m. w świetle a łącznie z filarami **144** m. — Gdybyśmy więc przedłużyli most po brzegu prawym o **200** m. wobec czego długość w świetle wynosiłaby $(30 + 84 + 200) = 314$ m. to stosownie do czynników

$$I = 0 \cdot 000653$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{(30 + 200) \cdot 1 \cdot 7}{(30 + 200) + 2(1 \cdot 7)} = \frac{391 \cdot 0}{233 \cdot 4} = 1 \cdot 67 \text{ m.}$$

$$n = 0 \cdot 03$$

$c = 36 \cdot 96$ otrzymalibyśmy ilość wody doliną zalewu przepływającej.

$Q = F \cdot c \sqrt{RI} = 391 (36 \cdot 96) \sqrt{1 \cdot 67} \times 0 \cdot 000653$
 $Q = 480$ m. sz.; z powodu jednak zabudowań po brzegu prawym i ten przepływ uważać należy za zbyt wielki, i niewiele rozminiemy się z prawdą, przyjąwszy tylko $\frac{2}{3}$ części Q , to jest **320** m. sz. za ilość przepływu; cała więc ilość wody, korytem powodzi płynącej, nie przewyższy ilości $(2040 + 320) = 2360$ m. sz., z czego wypada, że $(3050 - 2360) = 690$ m. sz., nie mogłoby się pod most zmieścić.

Zważywszy przeto, że:

- a) pomimo to, że projektowany most jest przeszło dwa razy tak długi, jak Fr. I., wody do tego stopnia, co w roku 1813 wezbrane, nie mogłyby przez otwór jego przepłynąć;
- b) wskutek budowy filarów i ten profil jeszcze uległby zmniejszeniu, a co gorsze właśnie koryto letnie;
- c) chcąc zbytnią wodę o objętości 690 m. sz. popod most zmieścić, spowodowanoby jeszcze większe spiętrzenie poziomu przed mostem, aniżeli to poprzednio obliczono, czego ze względów hydrotechnicznych dopuścić nie można;
- d) koszta budowy, wobec dwa razy tak wielkiej długości, jak most F. I., podwoiłyby się;

otóż zważywszy to wszystko, musimy wobec przytoczonych, a stanowczo orzekających czynników liczebnych twierdzić, że budowa mostu pod Wawelem, bez powiększenia profilu przepływu, byłaby pod każdym względem niekorzystną.

Ocenienie projektu budowy mostu poniżej zamku niedaleko Starej Wisły.

Jak już wyżej powiedzieliśmy, koszta zakupu gruntów w razie skopania brzegu prawego, byłyby bardzo znaczne, chcąc tego uniknąć, możnaby most zbudować w odległości 370 m. od Wawelu, nieco poniżej Starej Wisły.

Miejsce to między profilami **16** i **17** wskazuje, że szerokość koryta wynosi tu przy małej wodzie $\left(\frac{161+168}{2}\right) = 165$ m., a przy wezbraniu dosięgającym prawego brzegu, który jest 3·45 wyższy od zera $\frac{170+176}{2} = 173$ m.; a ponieważ powódź sięgała w roku **1813** w miejscu tem **6** m. powyżej zera, a przez wzgórowanie się wody w razie zasypania Starej Wisły dosięgnie **6·24** m., to wody te zalałyby teren na wysokość $(6 \cdot 24 - 3 \cdot 44) = 2 \cdot 80$ m.

Gdyby więc brzeg lewy stósownie do prawego podwyższono, uchodziłaby tym przekrojem równo z brzegami każda powódź prócz takiej jak w r. **1845** i **1813**. Ponieważ prąd wód wyższych i średnich łączy się na tej przestrzeni prawie w środku profilu, który powyżej jakoteż poniżej na odległość **150** względnie **500** m. jest ten sam a nadto miejsce to czyni i temu warunkowi

zadość, że most można prostopadle do kierunku prądu postawić, przeto miejsce to byłoby odpowiednie pod budowę mostu, jeżeliby tylko profil koryta letniego dla przepływu wód powodziowych pomieścić mógł wezbranie z r. **1813**.

Czy i o ileł przekrój ten poprzeczny założeniu temu odpowiada, wyjaśni nam to wypadek następującego rachunku:

Względny spadek (**D**) powodzi z **1813** r. w przestrzeni między punktami **13** i **19** z uwzględnieniem wzgórowania się wody wskutek zasypania Stary Wisły wynosi:

$$\left\{ \frac{6 \cdot 16 + 0 \cdot 15}{447} - \frac{(5 \cdot 84 + 0 \cdot 24)}{447} \right\} = 0 \cdot 000514.$$

F w korycie letniem wezbrania

$$\text{dla małej wody} = \frac{157 + 139}{2} = \dots 148 \text{ m. } \square$$

dla koryta letniego równo z prawym

$$\text{brzegiem} \frac{567 + 593}{2} = \dots 580 \text{ m. } "$$

a dla koryta letniego wezbrania powyżej

$$\text{brzegu prawego} \left\{ \frac{170 + 176}{2} \right\} \times 2 \cdot 8 = \dots 484 \text{ m. } "$$

cały więc profil przepływu powodzi w licz-

$$\text{bie okrągłej} = \dots 1210 \text{ m. } \square$$

p w korycie letniem wezbrania

$$\left\{ \frac{187 + 193}{2} \right\} = 190 \text{ m.}$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{1210}{190} = 6 \cdot 36 \text{ m.}$$

a przyjąwszy że $n = 0 \cdot 028$ m.

będzie wynosić współczynnik:

$$c = \left\{ \frac{23 + \frac{1}{0 \cdot 028} + \frac{0 \cdot 00155}{0 \cdot 000514}}{1 + \left\{ 23 + \frac{0 \cdot 00155}{0 \cdot 000514} \right\} \sqrt{6 \cdot 36}} \right\} = \frac{61 \cdot 72}{1 \cdot 28} = 48 \cdot 21$$

$$Q = F \cdot c \cdot \sqrt{RI} = 1210 (48 \cdot 21) \sqrt{6 \cdot 36} \times 0 \cdot 000514$$

$$Q = F \cdot v = 1210 \times 2 \cdot 76 = 3340 \text{ m. sz.}$$

Przez wybudowanie filarów mostowych, zwięzimy przekrój poprzeczny przepływu, a gdy przyjmiemy, iż zwiężenie to nastąpi w tym samym stosunku, jakto poprzednio przy rozpatrzeniu projektu budowy mostu pod Wawelem obliczono, to powierzchnia przekroju

$$F = \left\{ 1210 - \left(40 + \frac{1170}{20} \right) \right\} = 1110 \text{ m. } \square$$

$$p = \dots 190 \text{ m. } "$$

$$I = \dots 0 \cdot 000541 \text{ m. } "$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{1110}{190} = \dots 5 \cdot 84 \text{ m. } "$$

$$n = \dots 0 \cdot 028 \text{ m. } "$$

$$c = \dots 47 \cdot 47 \text{ m. } "$$

$$\text{a } Q = 1110 (47 \cdot 47) \sqrt{5 \cdot 84} \times 0 \cdot 000514$$

$$Q = F \cdot v = 1110 \times 1 \cdot 57 = 2860 \text{ m. sz.}$$

Obliczenie to okazuje więc, że woda mająca przepływać pod Zamkiem w ilości 2740 m. sz. pomieściłaby się tu mogła w całości, mając nadto w profilu przepływu stosunkowo najmniejszą chyżość średnią. Miejsce to byłoby więc pod względem hydrotechnicznym bardzo stosowne pod budowę mostu.

Także i innym warunkom czyni ono zadość a mianowicie:

1. Nie wymaga skopania brzegów.
2. Dozwala założenia drogi dojazdowej po lewym brzegu na gruntach zasypać się mającej Stariej Wisły, wskutek czego kosztą wykupna o wieleby się zmniejszyły.
3. Droga ta dojazdowa most ze stałą komunikacją pod Kapelanką łącząc mająca, byłaby stosunkowo najkrótszą (1600 m.).
4. Nie zachodzą tu żadne trudności przeciw wzniesieniu mostu do potrzebnej wysokości ponad brzegi, a nareszcie
5. miejsce to czyni stosunkowo jeszcze najwięcej zadość zasadom zakreślonym w 1 numerze «Czasopisma» ustępami 1. 2. 3 i 4 i dlatego zalecamy je przedewszystkiem pod budowę mostu.

Uwzględniając profil wolnego przepływu wód wezbranych jak w roku 1813, którego szerokość wynosi w tym punkcie $\frac{170 + 176}{2} = 173$ m. przyjęc będzie-

my mogli długość tego mostu w razie wybudowania dwóch tylko filarów na 180 m. a zatem długość trzech prześł po 60 m.

Chcąc jednak wybudować most o czterech środkowych filarach czyli z 5ma otworami, z którychby środkowy leżał w nurcie rzeki, potrzebaby postawić most 200 m. długi, wskutek czego profil powodzi byłby w korycie letniem 170 m., a w terenie zalewu po obu brzegach (200—170) = 30 m. szeroki, wysokość zaś jego aż do dolnej konstrukcyi, wynosiłaby 7 metr. ponad zero wodostaku Podgórskiego.

Dla porównania wymiarów projektowanego mostu (obrachowanych na podstawie danych hydrotechnicznych) z wymiarami mostu kolejowego poniżej Krakowa, przytaczam, iż tenże jest łącznie z 4ma filarami 253 m. grubemi, 187 m. długi; dolna część jego żelaznej konstrukcyi leży 258 m. ponad poziom najwyższego wezbrania, wznoszący się tu 545 m. ponad zero wodostaku Podgórskiego, przyczem wierzch toru kolejowego ułożono 109 m. powyżej zera, a 287 ponad dolną część konstrukcyi. Most ten zbudowany w 1864 roku, kosztował 284.000 złr. w. a.

Oznaczenie wymiarów mostu ze zastosowaniem odpływu wód zalewowych pod Ludwinowem.

Pozostaje nam jeszcze do rozpatrzenia 5ty punkt ogólnych zasad tj. budowa osobnego mostu w dolinie

zalewu dla przepuszczania wód odlewających się pod Pychowicami podczas nadzwyczajnych wezbrań Wisły,

Rozumie się, iż most ten zbudowałby należało w jak najniższym punkcie doliny zalewu, bacząc przytém na to, aby miejsce to leżało mniej więcej w kierunku tego oddzielnego prądu wody, a zatem w kierunku przekątnej, łączącej Pychowice i ujście rzeki Wilgi pod Ludwinowem.

Nachylenie poziomu powodzi z r. 1813 między Pychowicami i ujściem Wilgi na przestrzeni 2270 m. wynosi 058 metr. a po odtrąceniu wzdórowania się wody wskutek zasypiania Stariej Wisły 024 metr. całkowity zatem spadek 034 metr.

$$a \text{ względny} = \frac{034}{2270} = 0000149.$$

Chcąc groblę, łączącą most z gościńcem pod Kapelanką, doprowadzić do wysokości 06 m. ponad najwyższy stan wezbrania, musiano by takową usypać 66 m. ponad zero, a ponieważ dolina zalewu leży na wysokości 2 do 52 m., przeto nasyp wykonałby należało 46 do 14 m. ponad teren, a w punkcie, gdzie most inundacyjny stanąć ma, 3 metry.

Przyjąwszy, iż dolną konstrukcyę tegoż mostu wzniesiemy również o jeden metr ponad najwyższe wezbrania, to będzie otwór mostowy 4 metr. ponad teren wysoki.

Z wzoru $F = \frac{Q}{c \sqrt{BI}}$ możemy w przybliżeniu obliczyć powierzchnię F otworu mostu, któryby dozwolił przepłynięcie tego oddzielnego prądu zalewu, wynoszącego wedle obliczenia w Nrze 2 «Czasopisma» około 300 m. sześć.

Ponieważ promień średni R zależy od F , przeto równanie powyższe rozwiązać można tylko przez kolejne próby, przyjąwszy najpierw pewną wartość za F , poczem z wzoru powyższego otrzymamy wartość więcej przybliżoną, a przez powtórzenie tego rachunku dokładny wypadek.

Zastosowawszy tutaj to prawidło, otrzymamy przy przyjęciu za szerokość (b) otworu mostu 70 m.

$$F = 4 \times 70 = 280 \text{ m. } \square$$

$$p = 70 + 2 \times 4 = 78 \text{ m. } \square$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{280}{78} = 358 \text{ m. } \square$$

a gdy (n) dla koryta zalewu wynosi 003 a $I = 0000149$ to

$$F = \frac{Q}{c \sqrt{BI}} = \frac{300}{4378 \sqrt{358 \times 0000149}}$$

$F = \frac{Q}{c} = \frac{300}{101} = 300 \text{ m. } \square$ co wskazuje, że szerokość otworu mostu stosownie obraną została.

Chcąc postawić most o konstrukcyi drewnianej z 7ma przesłami, potrzebaby, uwzględniając powstałe

wskutek budowy 6 jarzm zwężenia, szerokość otworu nieco powiększyć. Uczynimy temu w zupełności zadość, nadając mostowi 75 m. długości.

Zakończając tę rozprawę, musimy jeszcze uwagę zwrócić na to, aby w razie przyjscia do skutku budowy mostu na Wiśle, czyto pod Wawelem czy poniżej, *zawsze zważano na to, żeby oddzielne prądy wód powodziowych w dolinie zalewu* (z których jeden jest pod Pychowicami, a drugi w Dębnikach) *nie przybrały z czasem kierunku szkodliwego dla mostów i dojazdów drogowych*. Łożyska tych prądów należy zabudować, skoroby tylko tego wymagała potrzeba, a prócz tego dla uchylenia podmycia grobli gościńcowych, mianowicie w pobliżu obu mostów, stoki ich ubezpieczyć.

O ROZSADZANIU ZATORÓW.

(Dalszy ciąg).

W poprzednim numerze «Czasopisma» podaliśmy sposób rozsadzania zatorów nabojami w skrzynkach drewnianych umieszczonych; - obecnie opiszemy, jak w styczniu b. r. rozsadzano zatór na rzece Odrze, przez użycie flaszek blaszanych prochem napełnionych.

Według otrzymanych doniesień, zatór ten około 10000 m. długi, składał się z 2 części: górna część stanowiła właściwy zatór do 7800 m. długi, dolną zaś (za wodą) 2200 m. długą, tworzyło wiele pomniejszych po sobie następujących zaporów lodowych, a przy końcu niepołamany lód.

Postępowanie przy rozsadzaniu tego zatoru było następujące:

a) W ogólności:

W miejscu zetknięcia się lodu gładkiego z lodem połamany, zrobiono pod górę rzeki kanał 20 m. szeroki w ten sposób, iż za pomocą naboju lód rozsadzano, dźwigniami odłączano i na wodę spuszczano.

Gdy już przez mniejsze zatory na długość 2000 m. w górę rzeki kanał był wyrobiony i do głównego zatoru pozostawało tylko 200 m., wtedy parcie wody spowodowało, że zapory te popłynęły kanałem, poczem główny zatór posunąwszy się, spłynął w przeciągu 5-ciu godzin.

Rozsadzanie zostało uskutecznione zapomocą prochu umieszczonego w ostrokągowych flaszkach z silnej blachy cynkowej w ładunkach od 0.5 do 1.5 kilogramowych. Flaszek tych nie kładziono poziomo do zatoru lecz ukośnie do szczelin pomiędzy krami.

Zapomocą 0.4 m. długiego lontu, składającego się z rurki gumowej wypełnionej mieszaniną zapalną a kończącego się drewnianą miseczką z mączką prochową, zapalano proch. — Lont osadzono w szyjce

flaszki w drewnianym czopku. — Czas, jakiego potrzeba było, aby ogień doszedł do naboju, wynosił 40 sekund, tak, że zapalający mógł się przed wybuchem oddalić.

b) Opis szczegółowy:

Robotnicy podzieleni zostali na 2 oddziały, z których pierwszy pracował przy zatorze mniejszym poprzedzającym główny zatór nad zrobieniem 10 m. szerokiego kanału, ażeby jak najprędzej dostać się do wierzchołka i parcia wody przed wielkim zatorem zużytkować do jego poruszenia, podczas gdy drugi oddział rozszerzał kanał, i osadzające się kry na brzegach doń sprowadzał, z kąd odpływały.

Oddział pierwszy nie postępował w kierunku prostym z góry już oznaczonym, lecz wyszukiwał miejsca, gdzie można się było spodziewać największego działania i parcia wody; zwyczajnie w tych miejscach zakładano z strzały na poprzek.

Flaszki do rozsadzania uwiązywano za szyjkę do końca drążka, który mocowano do liny 40 m. długiej, a zanurzwszy po zapaleniu prochu w miseczce, flaszkę pod lodem, owijano koło tegoż, aby po spadnięciu wysadzonego lodu, wyciągnąć drążki z wody, albowiem po zapaleniu, oddalali się robotnicy na odległość 20 do 30 m. Tego rodzaju lonty okazały się praktycznymi, ponieważ z 345 flaszek tylko 8 zawiodło, co może pochodziło z uszkodzenia w drodze.

Rozsadzanie to uskuteczniiono podczas łagodnego powietrza zaraz w drugi dzień po utworzeniu się zatoru, gdy pojedyncze odłamy nie tworzyły jeszcze złączonych ze sobą brył. Stan wody u wierzchołka głównego zatoru osiągał 4.5 m. a w przestrzeni gdzie rozsadzano 2 do 2.5 m., ciśnienie więc wody wynosiło 2 m., co znaczne parcie spowodowało.

Pomyślny ten skutek wobec użycia tak małych stosunkowo naboju, przypisać należy:

- a) natychmiastowemu rozsadzaniu zatoru po jego utworzeniu się, wskutek czego też i czynność ta dokonana być mogła w czasie łagodnego powietrza.
- b) znacznemu ciśnieniu wody.
- c) zręczności pracujących w wynajdywaniu odpowiednich do rozsadzania miejsc; jakoteż
- d) nieutrudnionemu odpływowi lodów rozsadzonych.

Ponieważ długość kanału wyrobionego w powyższym wspomnianym zatorze wynosiła	2000 m.
a w 2-gim zatorze	4000 „
Razem	6000 m.

a rozsadzanie tych dwóch zatorów dokonane wobec bardzo korzystnych warunków kosztowało około 4200 zła. przeto jeden metr wyrobienia kanału 20 m. szerokiego kosztował 70 centów, zatem 1 metr kwadratowy 3 1/2 ct.

W końcu zaznaczamy jeszcze, że rozmiary kanału zastosowano do oddalenia tam regulacyjnych rzeki, aby nie zachodziła obawa uszkodzenia ich czoł przy rozsadzaniu.

Rozsadzanie lodów za pomocą dynamitu.

Podamy teraz według «Deutsche Bauzeitung» z r. 1872 sposób, jaki zastosowano do rozbijania lodów na rzęce Rodanie pod Lyonem. Silna zima roku 1871 spowodowała znaczne nagromadzenie się kry w pobliżu tegoż miasta, przez co zachodziła obawa, że w razie nagłej odwilży będzie miasto w wielkiem niebezpieczeństwie. Aby temu zapobiedz robiono w dniach 16 i 17 grudnia próby, przyczém przekonano się, że ładunek położony na lodzie niepopękkanym i przykrytym piaskiem lub gliną tworzy tylko dziurę w lodzie, który nie pęka, żeby zaś wielkie bryły rozsadzać, potrzeba w kierunku równoległym do jednej z krawędzi bryły, wywołać ciśnienie prawie poziome, co w tym wypadku osiągnięto w następujący sposób.

W odległości 14 m. od zetknięcia się lodu 18 do 20 cm. grubego z wodą, wykonano za pomocą toporu równolegle do téjże krawędzi wcięcie w lodzie 1 metr długie, a 4 do 5 cm. głębokie, mające w przekroju kształt: V. i to w ten sposób, że płaszczyzna wcięcia bliższa krawędzi lodu była pionową, a przeciwna tworzyła łagodną pochyłość. Wcięcie to naładowano dynamitem (210 gram.) tak, że ten tworzył rodzaj kieszki (Zündwurst) 80 cm. do 1 m. długiej, a dla zabezpieczenia jęj od zamarnięcia obłożono wiorami i papierem woskowym.

Przyrządziwszy w ten sposób ładunek i zaopatrzywszy lontem, włożono go do wcięcia pod płaszczyzną prostopadłą i przykryto nieco więcej od strony pochyłej piaskiem na grubość 3 do 4 cmetr., ażeby siłę eksplozyi ku płaszczyźnie pionowej skierować.

Wskutek wybuchu powstało kilka do krawędzi równoległych szczelin, z których każda była 50 m. mniej więcej długą; w ten sposób rozsadzane bryły miały powierzchnię 100 do 200 m. \square i były zazwyczaj w kilku miejscach popękane. Ażeby je rozdzielić na mniejsze, wiercono na odległości 8 m. od krawędzi otwór o 10 centymetrowej średnicy, w który zupuszczano nabój dynamitowy z lontem gutaperkowym, do którego umocowany kawałek drzewa, opierający się na brzegu otworu, utrzymywał na wodzie ładunek.

Długość lontu, która stoi w odwrotnym stosunku do grubości lodu, obliczano tak, aby ładunek znajdował się 70 cm. pod lodem, ponieważ tę odległość uznano w tym wypadku za najwłaściwszą. Ładunki miały 17 do 35 gramów dynamitu, a powstałe przy wybuchu szczeliny, rozbiegały się promienisto na odległość 10 do 30 metrów.

Takiego podminowania dokonać można tylko na odległość 8 m. od krawędzi bryły lodowej. Ponieważ dynamit przy 7 stopniach zimna (Celsiusza) twardnieje i w tym stanie nie eksploduje, jest więc rzeczą konieczną, aby go przed zanurzaniem w wodzie otoczyć powłoką wiór i papieru woskowego w celu zapobieżenia

zmarznięciu. Gdy lód jest cieńszy, wtedy dla zmniejszenia działalności naboju, dodać doń należy trocin.

Używając tego sposobu rozsadzania usunięto w jednym dniu 50.000 m. \square lodu przy pomocy tylko 4-ech ludzi, a cały wydatek nie przechodził 20 zł. a zatem usunięcie 100 m. \square lodu gładkiego kosztowało tylko 4 centy.

(Dalszy ciąg nastąpi.)

S G R A F F I T O

pod względem

historycznym, technicznym i artystycznym.

Napisał

Jan Wdowiszewski,

Architekt.

II.

W historycznej części niniejszej pracy o sgrafficie kierujemy się ściśle praktycznym względem, mając na uwadze potrzebę wykazania: — kiedy, w jakim celu i z jakim skutkiem ten rodzaj dekoracyi oddawał usługi architekturze. Ta strona w historii sgraffita jest dla nas, że tak powiemy, techniczną stroną jego historii. Badanie ściśle naukowe początków i pierwotnego zastosowania dekoracyi w rodzaju lub też w istocie zbliżonej do właściwego sgraffita musimy pozostawić badaczom starożytności i wogóle archeologii sztuki.

Przez włoski wyraz sgraffito rozumiemy dokonanie technicznego rysunku w ten sposób, iż na jasnej powłoce pokrywającej ciemno zaprawioną płaszczyznę muru umieszcza się kontury rysunku a następnie przez wyškrobanie (sgraffiare) barwy pod liniami konturów otrzymuje się ciemny rysunek na jasnym tle zewnętrznej powłoki. Najogólniejsza istota téj techniki zdaje się być nader starożytną, łączy się bowiem z dziejami dekoracyi na lakierowych i grawirowanych robotach wschodnich ludów. Najwybitniejszym zaś jęj przykładem w starożytności jest grecka archaistyczna ceramika. Na pierwotnych greckich wazach i amforach spotykamy czarny silhouetowy rysunek na jasnym tle naczyń. Dekoracya tego rodzaju odpowiadała już w technicznym wykonaniu i artystycznym efekcie określonym wyżej pojęciu sgraffita. Na mniej więcej miękkim jeszcze po pierwszym wypaleniu tle naczyń ryl malarz kontury rysunku ostrym rylcem, wypełniał rysunek zamknięty w granicach głównych linii czarną barwą a wewnętrzne linie modelujące rysunek, które miały być jasnymi, wyškrobywał powtórnie ostrym narzędziem i wreszcie poddawał naczynie właściwemu wypaleniu.

Trudno rozstrzygać, czy sgraffito po takim wystąpieniu w zakresie ceramiki nie doznało później szerszego zastosowania w sztuce starożytności; uważane podówczas za rodzaj malarstwa mogło się rozwijać

wraz z postępowaniem freskowej i mozaikowej techniki. W każdym razie brak rzeczywistych choćby najmniejszych śladów jego dalszego użycia nie może być dowodem rozstrzygającym na niekorzyść rzymskiej mianowicie starożytności. Technika ta mogła zamilknąć, jak wiele innych starożytnych tradycji sztuki, które, nieznanie prawie średniowieczności, wróciły do życia w epoce odrodzenia. Okoliczność, że niemal wszystkie nowe pozornie zdobycze sztuki renesansu prowadzą badania do źródeł klasycznej przeszłości, nie pozwala orzec kategorycznie, że sgraffito jest odkryciem sztuki nowszych czasów.

Z tych też powodów trudno powiedzieć coś pewnego o miejscu i czasie pierwotnego wystąpienia sgraffita jako samodzielnego rodzaju dekoracji. Wprawdzie Vasari, u którego się pierwszy raz w literaturze renesansu spotyka wogóle mowa o sgrafficie jako rozwiniętej i będącej w pełnym zastosowaniu technice (we wstępie do swego dzieła mówi nawet o ujemnych stronach dekoracji sgraffitowej), utrzymuje w IX części swego dzieła, że sgraffitową dekorację wynalazł i pierwszy zastosował Andrea Feltrini około r. 1500. Twierdzenie to podpadło jednakże wątpliwości u Burckhardta w dziele o włoskim renesansie, który sgraffito uważa za daleko wcześniejszy wynalazek. Za Burckhardtem powtarzają wszyscy inni też samą wątpliwość i niemal temi samymi słowami. Burckhardt a za nim wszyscy inni łączą powstanie tego rodzaju dekoracji z początkiem renesansu XV stulecia, tj. z czasem, kiedy we Włoszech zaczęto tynkować fasady. Ta okoliczność jednakże nie zdaje się nam sama jedna być dostateczną do uzasadnienia powyższej wątpliwości; raz, że pierwotny renesans musiał koniecznie wziąć w spadku rozwinięte najbardziej w XIV stuleciu zastosowanie freska, którem się posługuje jeszcze na najznakomitszych pomnikach aż do połowy szesnastego wieku; powtóre, że wprowadzenie techniki tynkowej na fasadach nie mogło pociągać za sobą bezwarunkowo wynalezienia techniki sgraffitowej; po trzecie, że Vasari, który w życiorysie malarza Giorgione da Castel Franco (1478—1511) nie zapomina zwrócić uwagi, iż tenże, wykonując freski na fasadzie domu Soranzo, zastosował w jednej części olejne malarstwo na wapień i to z dobrym skutkiem ze względu na wpływ powietrza, że zatem Vasari nie byłby zapewne pominął milczeniem pojawienia się odrębnej techniki sgraffitowej w początkach XV stulecia — Vasari tak baczny na wszelkie nowości i postępy w sztuce, on, którego największą zasługą jest właśnie to sumienne zapisywanie momentów postępu, — klasyfikowanie okresów w rozwoju technik artystycznych!

Sam Burckhardt oceniając historyczną stronę renesansowej polichromii fasad, uważa, że północna Italia a zwłaszcza Wenecja i Weronia wprowadziły największą wielobarwność, która następnie w biegu rozwoju rene-

sansu we Florencji i Rzymie niknęła stopniowo, upraszczając się w dekoracjach o coraz mniejszym dążeniu do różnobarwności kolorów, aż wreszcie skończyła na samej plastyce w okresie barocca. Ten szereg coraz prostszych dekoracji zamyka Burckhardt techniką sgraffitową, — uważając za jej bezpośrednią poprzedniczkę jednobarwne malarstwo zwane Chiaroscuro, pitture di teretta. Lange i Bühlmann słuszną czynią w swjej pracy (*Anwendung des Sgraffito*) uwagę, że niewymuszony wyraz form budowniczych wczesnego renesansu pozwalał szczególnie na użycie sgraffita w charakterze towarzyszącej ozdoby. Wszakże okoliczność, że formy tego sztuki okresu wydają nam się dzisiaj szczególnie zgodne z duchem wczesnego renesansu, nie może być bynajmniej stanowczym dowodem istnienia sgraffita w jego czasach. Zawsze nas będzie uderzał fakt, że Leon Battista Alberti (1404—1472) żyjący w czasach pełnego rozkwitu tej epoki, zostawiający jej w spadku największe i najważniejsze (zdaniem Burckhardta w «Culturze renesansu») teoretyczne prace z zakresu architektury i malarstwa, zupełnie pomija milczeniem technikę sgraffita i w jednej i w drugiej teorii. Alberti — Florentczyk, Alberti, zajęty całe życie niemal wyłącznie kwestjami postępu techniki — przemilcza o wynalazku, który bądź cokolwiek wcześniej bądź współcześnie zrobiono! W każdym razie inne jeszcze okoliczności zdają się świadczyć za zdaniem Vasarego. Przykłady mianowicie, jakie się z zastosowania tej dekoracji w czasach renesansu dochowały do naszej chwili, pochodzą wszystkie (nam przynajmniej znane) z początku XVI stulecia i tak między innymi: fasada notaryusza Sander w Rzymie wykonana w r. 1506 prawdopodobnie podług projektów Bramantego. Członkowania fasady w kamieniu, fryzowe dekoracje i niektóre architektoniczne linie w sgrafficie (E. Lange n. J. Bühlmann. *Anwendung des Sgraffito*). Fasada pałacu Guadagni we Florencji zbudowana przez Simone Cronaca około r. 1490. Sgraffitowe dekoracje fryzów i filarów międzyokiennych (Fr. Peyer im Hof. *Renaissance-Architektur Italiens*, str. 32) były później wykonane jak powiada Lange i Bühlmann. Sgraffitowa dekoracja parapetów obydwóch pięter w dziedzińcu pałacu Bartolini we Florencji zbudowanego przez Baccio d'Agnolo około r. 1510 i t. d.

Ostateczne uproszczenie freskowej dekoracji w jednobarwnem przedstawieniu zwanem chiaroscuro (clair-obscur), gdzie główną zasadą jest zestawienie dobitnych kontrastów światła i cienia w jak najwyższym stopniu, jest tak pokrewne technice sgraffitowej, że przyznając słusność Burckhardtowi w bezpośrednim postawieniu sgraffita po chiaroscuro, jesteśmy upoważnieni uważać pierwsze za dalszy konsekwentny na wielu dogodnościach oparty rozwój freskowej dekoracji w samym końcu XV lub początku XVI stulecia.

Jedyną wadę tej nowej techniki widział Vasari,

piszący swe dzieło w połowie XVI stulecia a więc w czasie, kiedy prawdopodobnie sgraffito w powszechnym było zastosowaniu a może nawet na progu upadku, w okoliczności, że linie konturów otrzymujące w wykonaniu rysunku znaczną stosunkowo głębokość, łatwo się wypełniają kurzem i po jakimś czasie stają się niewyraźnymi a nawet zupełnie znikają. Z jakimi mimo to skutkami występowały obydwaj rodzaje dekoracji (chiaroscuro i sgraffito) w prywatnym budownictwie renesansu łatwo wnieść nie już z nader miłego wrażenia, jakie czyniły zwłaszcza przy artystycznym rozdysponowaniu i treści dekoracyjnych motywów, ale zwłaszcza z liczby przykładów, jakie się jeszcze dochowały na mniej znaczących dla historii sztuki budynkach Rzymu i Florencji, których zresztą twórcy wcale nam nie są znani. Wielostronność architektów renesansu, ich górujące, nie tylko ściśle techniczne, ale i humanitarne wykształcenie, a nadto czynne zapanowanie nad dekoracją architektoniczną jako odrębnym niemal fachem w rozległym zakresie sztuki budownictwa ze strony pierwszorzędnych artystów jak Bramante, Cronaca, Mantegna, Baccio d'Agnolo, Giulio Romano, Perruci, Rafael i inni, przyczyniły się głównie do rozrostu i rozkwitu dekoratywnej części budownictwa, która oko znawcy przedewszystkiem spotyka. Kiedy wielobarwne fresko miało przeważnie swoją ojczyznę w północno-włoskich miastach Wenecji, Veronie i Genui a częściowobarwne w rzymskich prowincjach, sgraffito, jak wiele innych nowych momentów w rozwoju nowszej architektury, wystąpiło pierwotnie we Florentyńskim i tu też otrzymało szczególne prawo obywatelstwa. Artyści we Florentyńskim, koryfeusz nie tylko w rzeczywistej technice budownictwa, ale nadto twórcy teorii sztuki (n. p. Lionardo da Vinci, L. B. Alberti, Cennini itd.) widzieli w technice sgraffitowej wszelkie warunki, jakich sami żądali od sztuki i artystycznej działalności, mianowicie: pod względem łatwości, tanioci wykonania i trwałości z jednej, a wszelkich zasad architektoniczności z drugiej strony. Widzieli oni, że różnica między rodzajem barwowego przedstawienia w technice freskowej a techniką sgraffita była zasadniczo korzystną dla sgraffita ze stanowiska architektury. Kiedy bowiem technika freskowa miała to do siebie, że największa artystyczna swoboda w wyborze, pojęciu i przedstawieniu przymiotów pozwalała łatwo wybujać fantazji ściśle malarskiej a temsamem przekroczyć wkrótce granice zawarowane charakterowi ozdoby w architekturze, sgraffito dalekiem było od podobnego wyrodzenia się, mimo, że mogło również rozpościerać na fasadach odpowiednie potrzebie bogactwo artystycznych motywów. Albowiem charakter sgraffita, polegający na ściśle stylistycznym pojęciu formy, na najwyższej pojedynczości barwy, ograniczony w części technicznym wykonaniem co do wyboru przedmiotów na rzeczy o jasnych i wybitnych konturach, utrzymywał

ten rodzaj dekoracji w ścisłym związku z architekturą, nie dopuszczając, aby efekt barwy, jak we fresku tak łatwo stać się może, wygórował nad architektoniczne wrażenie. Artyści florentyńscy widzieli i inne dodatnie strony sgraffita, które Lange i Bühlmann zestawiają bardzo trafnie w następujących uwagach. Przy częstym występowaniu rustyki w płaszczyznach dolnych piąter jakoteż w charakterze obramień otworów i ograniczenia architektonicznych całości muru, można było uzyskać pomyślny efekt tylko drogą prostoty i precyzji w takim dekoratywnym wyposażeniu jak sgraffitowe. Podporządkowane architekturze stanowisko sgraffita występowało z tém większą jasnością, kiedy z rosnącym bogactwem form architektury, z przybyciem belkowań, pilastrów, słupów i t. d., zdobywało sobie tém korzystniejsze znaczenie i częstsze udogodnione zastosowanie w ozdabianiu fryzów, pilastrów, filarów, rozet i t. p. części na fasadzie.

Można przyjąć, że zastosowanie sgraffita miało swój najwyższy rozkwit w biegu XVI stulecia. Już bowiem w drugiej połowie tego wieku poczyna się z Michałem Aniołem, a zwłaszcza z Berninim i Borominim rozwój plastycznej stucco-reliefowej dekoracji, która w połowie XVIIgo stulecia z upadkiem czystych form architektury osiąga przewagę, rugując nie tylko technikę sgraffitową, ale wogóle dawny, a obecnie coraz bardziej słabnący smak w zastosowaniu barwy na fasadach.

Co do zastosowania sgraffita we współczesnym i późniejszym budownictwie innych krajów, niema żadnych niemal śladów ani rzeczywistych ani literackich, aby technika sgraffitowa miała w nich kiedykolwiek podobne powyższemu znaczenie. Północne kraje rzadko się posługiwały powszechnym u Włochów freskiem a to ze słusznych w części względów na nietrwałość tej dekoracji w naszym klimacie. Być może, że i co do sgraffita, panowało między budowniczymi nawet włoskimi, którzy na północy pracowali, podobne mniemanie. W każdym wszakże razie główną przeszkodą był, zdaje się, plastyczny kierunek dekoracji we francuzkim i niemieckim renesansie. U nas zaś, gdzie budownictwo prywatne nie nastęrczało w większej części pola dla monumentalnej architektury, a w ostatecznym razie szło za wzorami północnych kierunków, fresko nader rzadkie (Sukiennice, zamek w Krasicy i t. d.) a sgraffito niemal wcale nie miało zastosowania, bo co do śladów, jakie się tu i ówdzie zachować mogły, należy być nader ostrożnym w rozstrzygnięciu, czy takowe są sgraffitem czy też chiaroscurem lub najzwyczajszym freskiem. Wogóle bogata pozornie co do ilości architektoniczna literatura naszego kraju jest w gruncie rzeczy nader ubogą co do treści, która w najlepszym razie okazuje się być zbiorem cudzych teorii bez względu na miejscową sztukę i wszelkie jej tradycje i bez właściwego dla krajowego budownictwa interesu. W tej literaturze

naiwniej w zapatrywaniach aż do śmieszności nie znajdujemy prawie nawet przecucia, że istnieje technika zewnętrznej polychromowej dekoracji, a tém mniej technika sgraffitowa.

Po powtórném podjęciu w architekturze form klasycznych i włoskiego renesansu, którego właściwy rozwój w naszych czasach się dokonywa, powstały we Włoszech nowe usiłowania i próby w zakresie polychromowania fasad, które następnie przy bezustannym związku południa z północą znalazły bezpośrednich zwolenników w Niemczech. We Włoszech głównie Florencia okazuje nowe sgraffito fasady, między któremi fasada pałacu Nicolini zasługuje na szczególne wspomnienie. Duszą nowego rozwoju florenckiej techniki sgraffitowej jest De Fabris profesor tamtejszej Akademii.

Najpierwsze próby zastosowania sgraffita w Niemczech są zasługą zmarłego Gottfrieda Semper'a, który użył tej dekoracji do przyozdobienia polytechniki i obserwatorium w Zürichu, teatru w Dreźnie i na kilku prywatnych budowach. Maksymilian Lohde wykonał sgraffitową dekorację w vestibulum gmachu gimnazjum Zofii w Berlinie i wydał swe projekta w r. 1868. Prof. Neureuther przyozdobił sgraffitem szkołę polytechniczną w Monachium, gdzie wiele domów prywatnych winno swe sgraffitowe ozdoby architektowi Thomasowi. O Ferstla sgraffitach na austriackiem Muzeum w Wiedniu była już mowa w 2-gim Nr. Czasopisma.

Blizsze ocenienie najważniejszych kompozycyji sgraffitowych znajdzie miejsce w artystycznej części tej pracy.

ROZMAIŁOŚCI.

Inżynier prezesem ministrów. Mianowanie inżyniera de Freycinet'a prezesem ministrów, obudziło słusznie powszechny interes w technikach, wskazuje bowiem, że technika zdobędzie kiedyś pierwszorzędne stanowisko, jakie jej się niezawodnie należy a o które do tej chwili nieraz napróżno walczy. — Czytelnicy nasi znają z licznych doniesień dzienników politycznych poprzednią działalność de Freycinet'a i drogę, jaką doszedł do jednej z najwyższych godności w swój ojczyźnie. Ważniejszemu dla nas będzie, dowiedzieć się o zamiarach jego na przyszłość.

Przy ustąpieniu z dotychczas zajmowanego kierownictwa ministerium robót publicznych, złożył on sprawozdanie, przedstawiające świetny obraz jego działalności. Z tego sprawozdania dowiadujemy się, iż według ustaw z dnia 3 lipca 1879 r. przeznaczono na budowę sieci głównych dróg żelaznych 3½ miliarda na regulację rzek i kanałów 1 miliard, na budowę portów ½ miliarda, a 1 miliard fr. na dokończenie pozaczynanych kolei w sobie samych mniej żywotnych. — Ogółem więc przeznaczono na wykonanie robót technicznych 6 miliardów fr. — W roku 1878 wynosiły koszta poszczególnych działów 68.4 milionów, w 1878, 108 5, w 1879 wzrosły na sumę 195.25 milionów. — W roku 1880 zaś wynoszą one 300 milionów, w 1881, 400 mil., od roku 1882 po 500 mil fr. — Jak potężnym będzie wpływ takiej ogromnej technicznej działalności na stan ekonomiczny Francji nie potrzeba dodawać. Dla reprezentantów wszystkich gałęzi techniki zwiastuje to złote czasy. Już w tej chwili do 1000 inżynierów zostało powołanych na nowe stanowiska, przyczem nie uczyniono jeszcze zadosyć wszystkim potrzebom. Jaką będzie przyszłość wszystkich tych ludzi po ukończeniu planem objętych robót, trudno przewidzieć, chociaż projekt Freycinet'a przedstawia w horoskopie przyszłości dalsze roboty wodne, jak również roboty, mające na celu wykonanie budowli potrzebnych do dalszego kolonizowania Afryki.

Z budżetu miasta Krakowa wyciągamy kilka najważniejszych pozycyji odnoszących się do robót, mających być wykonanemi przez gminę w roku 1880:

Na utrzymanie budynków miejskich, kanałów i szluz prywatnych, budowę i utrzymanie dróg, mostów, bruków i chodników przeznaczono sumę 20'900 zlr.

Na roboty brukarskie w ul. Pijarskiej, Długięj, Poselskiej, Warszawskiej itd. 7'000 zlr.

Z pozycyji na nadzwyczajne wydatki przeznaczono:

Na kanał od rondla przy bramie Floryańskiej do mostku przy ulicy Lubicz, na chodnik płytowy w ulicy Grodzkiej i Floryańskiej na wybrukowanie ulicy Basztowej, drogi przed strażnicą pożarną, uporządkowanie placu przed ratuszem miejskim . . . 32'550 zlr.

Oprócz tych robót ze zwykłych funduszów miejskich dokonane będą z funduszu amortyzacyjnego budowy w prawdopodobnej sumie 90.000 zlr. jako to: Szkoła czteroklasowa dla chłopców na Smoleńsku, strażnica wojskowa przy wieży ratuszowej w rynku, budowa kanału na Wesołej i sieci kanałów w miejsce zasypać się mającej Starcej Wisły. Suma 150.000 zlr. powstała z dodania sum budżetowych i funduszu amortyzacyjnego jest na Kraków w roku 1880 dość imponującą i zapewni w nadchodzącym lecie pracę dla klasy robotczej, dla której rok bieżący będzie niestety cięższym niż poprzednie.

Wykaz niezwróconych czasopism tech. Biblioteki Tow. tech. krak.

Deutsche Bauzeitung r. 1878 50, 58, 102 — Deutsche Bauzeitung r. 1879, 25, 31, 48 — Inżyn. i budownictwo r. 1879, 1, 2, 7, 8, 9, 10, 11, 12 — Przegląd techniczny r. 1879, 2, 3 — Civil-Inżyn. r. 1879, 9, 10, 11, 12 — Zeitschrift des Oester. Ing.-Arch.-Verein r. 1879, 10 — Wochenschrift des Oester. Ingen.-Arch.-Verein r. 1879, 41, 42, 43, 44, 50.

Sprostowanie do Nru 2.

Str.	od str. prawej	wiersz: od dołu	czytaj:	zamiast:	
13	" "	19	"	2630	2730.
13	" "	4	"	6'5—6'16	65—6'16.
14	" lewój	1 od góry	6'50—(6'16+0'15)	6'50—	(6'16+0'15)
			291		291
19	" "	3	"	1'5 do 3'1 m.	1,5 do 1'8.
"	" "	4	"	1'2 kilo	1 2 kilo.
"	" "	7	"	2'3 metr.	1'6 metr.
"	" "	23	"	7'5 k.	15 k.

Do „Czasopisma Technicznego“ przyjmuje się inseraty (ogłoszenia) po cenie 10 cent. za wiersz 1-szpaltowy (garmontowy). Ogłoszenia większych rozmiarów, jakoteż więcej razy powtarzane, otrzymują znaczną zniżkę.