

CZASOPISMO TECHNICZNE

Prenumerata w miejscu.
 Rocznie 4 zlr.
 Półrocznie 2 »
 Czwierćrocznie 1 »
 Prenumeratę przyjmują wszystkie biura pocztowe.
 Wychodzi 1-go każdego miesiąca.

Skład Redakcyi.
Rozwadowski Władysław, były profesor. — *Jan Matula*, c. k. nadinżynier. — *Karol Zaremba*, Architekt cyw. — *Wł. Kaczmarski* 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 krak.

w dniu 12 Stycznia 1880 r.

Przewodniczący: Dr. P. Brzeziński.

Sekretarz: J. Niedźwiedzki. Obecnych członków 44.

Po zawiadomieniu członków przez przewodniczącego o konkursie na tech. rządowe posady, ogłoszonym przez c. k. Namiestnictwo, nastąpiło sprawozdanie komisji wyznaczonej do zbadania stanu kasy, poczem udzielono Zarządowi absolutoryum; po przeczytaniu całorocznego sprawozdania i wyrażeniu wdzięczności przewodniczącemu za trzyletnie prowadzenie Towarzystwa, przez powstanie, przystąpiono do wyboru nowego Zarządu. Przewodniczącym wybrano prof. Wł. Rozwadowskiego; zastępcą przewodniczącego p. J. Matulę, starszego inżyniera; sekretarzem p. J. Wdowiszewskiego; skarbnikiem p. Bożańskiego, a bibliotekarzem p. T. Stryjeńskiego. Członek redakcyi Czasopisma p. K. Zaremba złożył rachunki z wydawnictwa pierwszego numeru i przedstawił budżet na wydawnictwo dalszych pięciu numerów, na które Zgromadzenie zaasygnowało kwotę 250 zlr. Zarazem wybrano zastępcę za członka redakcyi inżyn.-mechan. Wł. Łatkiewicza, który opuszcza Kraków, w osobie inżyn.-mech. Wł. Kaczmarskiego i zaproszono do grona redakcyi byłego przewodniczącego Dra Brzezińskiego. Załatwiono następnie sprawę, podjętą przez członka S. Odrzywolskiego, co do budowy gmachu Kasy Oszczędności. Celem uzyskania rezultatu bardziej zadowalniającego, jak dotychczasowe starania u Wielkiego Wydziału o rozpisanie konkursu, wybrano komisję do obmyślenia odpowiednich w tym względzie kroków. Do tej komisji weszli pp.: Rozwadowski, architektki: K. Zaremba, T. Pryliński, T. Stryjeński, H. Lindquist i S. Odrzywolski. Po zgłoszeniu przez członka Szczęsnego Zarembę wniosku o zmianę §. 7 statutu Tow., który ma być dyskutowany na następnym posiedzeniu, zabrał głos inżynier p. J. Tuszyński w sprawie swego słownika wyrazów technicznych kolejowych, który już dawniej przedstawiony był Tow. do oceny. Zwróciwszy uwagę, że krytyka była dokonana przez osobną komisję Tow. na podstawie błędnego odpisu, wręczył p. J. Tuszyński swój własny rękopis z prośbą, aby Tow. jeszcze raz zechciało przestudować jego pracę, przejść krytycznie poszczególne wyrazy.

Protokół posiedzenia Towarzystwa technicznego krak.

z dnia 19 Stycznia 1880 r.

Przewodniczący: Wł. Rozwadowski.

Sekretarz: J. Wdowiszewski. Członków obecnych 27

Przewodniczący zagał posiedzenie, przedstawiając: konieczność ponownego wyboru członka do komisji gazowej w miejsce opusz-

czającego Kraków Wł. Łatkiewicza. Członkiem tym wybrano inż.-mech. L. Zieleniewskiego. Członek W. Kołodziejki odczytał sprawozdanie krytyczne z pracy p. Krzyżanowskiego «o melioracyi» nadesłanej Tow. do oceny. Po odbyciu ballotowania nad kandydatami, przedstawionymi na członków, przyjęto do grona Tow. pp. Reklewskiego, Dąbrowskiego i Leitera. Z powodu spóźnionego nadejścia sekretarza odczytano teraz protokół z przeszłego posiedzenia i zatwierdzono po dokonaniu dwóch zmian. Sekretarz przedstawił następnie petycję fabryki Portland-cementu J. W. Grundman w Opolu, która, oświadczając się poniekąd wszelkie koszty, uprasza Tow. o podjęcie prób z jej cementem, a jeżeli można, prób porównawczych z innymi cementami. Nad tym przedmiotem wywiązuje się długa dyskusja, za i przeciw przyjęciu, w której biorą udział pp. Moraczewski, Niewiadomski, Sz. Zaremba, Lindquist, Dr Brzeziński, Niedźwiedzki, Serkowski starszy i Tytus Bortnik. Po zwróceniu uwagi przez sekretarza, że fabryka zostawia Tow. wybór cementów do próby, następuje głosowanie, i wniosek p. Moraczewskiego za przyjęciem petycji przechodzi większością. Zgromadzenie zastrzegłszy, że o czasie i miejscu prób mają być zawiadomieni wszyscy członkowie, wybrało komisję do załatwienia petycji, złożoną z pp. Przewodniczącego, Moraczewskiego, Niewiadomskiego, Dra Brzezińskiego, L. Zieleniewskiego, Łuszczkiewicza, Sz. Zarembę, poleciło nadto zaprosić asystenta instyt. tech. przem. p. Bronisława Leszka, jako specjalistę w technice cementowej.

W dalszym ciągu motywuje członek Sz. Zaremba swój wniosek o zmianę §. 7 statutu. Wniosek ten popiera członek Niewiadomski, i idzie jeszcze dalej, żądając ogólnej zmiany statutu. Członek K. Zaremba proponuje poprawkę do wniosku Sz. Zarembę, przedstawiając, że dostatecznym będzie, jeżeli zamiejscowi członkowie miasto 6 zlr. będą płacili 5 zlr. i żądaną przez Sz. Zarembę wpłatę wpisową w kwocie 2 zlr. Wniosek zostaje przyjęty z poprawką K. Zarembę. Reszta spraw dziennego porządku zostaje odłożoną do następnego posiedzenia, z powodu spóźnionej pory.

KONSERWOWANIE ZABYTEKÓW ARCHITEKTURY

W KRAJU NASZYM.

Dążność konserwowania dzieł sztuki ma swój początek w pierwszych latach naszego stulecia. Jest to czas przewrotu zapatrywań na średnie wieki. Zdanie, jakoby

ta długa epoka, łącząca cywilizację starożytną z nowożytną, była jakąś ciemną próżnią, upada teraz, kiedy ze zwrotem zapatrywań przekonano się, że średnie wieki posiadały własną wysoką kulturę, a mianowicie wysoko i samodzielnie rozwiniętą sztukę. Zmiany zapatrywań w tym względzie musiały również znaleźć swoje odbicie i w sztuce naszego wieku. Zaczęto więc badać, gromadzić skarby sztuki średniowiecznej. Uznano je bowiem pod niejednym względem równorzędnymi z dziełami sztuki stariej Grecyi i Rzymu.

Najwybitniejszą i najoryginalniejszą ze sztuk średniowiecznych była architektura. Spostrzegamy też, że obok zwrotu od tak zwanego «Zopfstylu» do stylu greckiego, zaczyna się styl gotycki odradzać znowu. Już bowiem Schinkel, genialny twórca renaissansu greckiego, projektuje 1819 r. katedrę berlińską, gotycką. Zwrot taki w pojęciach nie mógł pozostać bez korzystnego wpływu na stan monumentów średniowiecznych, których wiele wówczas groziło ruiną. Ludzie, co się nimi zainteresowali, zrozumieli, że bądź co bądź, pomniki te trzeba zachować potomności, chroniąc je przed upadkiem. Ale prac tych niemożna było dokonać bez koniecznego poznania epoki ich powstania i wogóle historii całej budowy. Pociągnęło to za sobą ściśle studia stylowe tych pomników i liczne ich pomiary. Tak przygotowany materiał służył i służy zawsze do ścisłej stylowej restauracyi.

Że u nas później dopiero uznano potrzebę takiego zainteresowania się pomnikami sztuki, nie jest może ściśle naszą winą. Stosunki polityczne, ich ciągła zmiana, a za tém idąca demoralizacya, obojętność, upadek ogólny materyalny, odciągały umysły od podobnych przedsięwzięć

Giną więc bez śladu nasze pomniki. Z rezydencyi niegdyś królów polskich pozostają tylko mury, a ślady w inwentarzach, świadczących o świetności téjże rezydencyi, nie dają nawet dostatecznego materiału do wiernej restauracyi. Wiele kościołów runęło lub uległo w 17 i 18tém stuleciu przeróbkom, zmieniającym ich charakter. Ileż zresztą złego uczynił początek naszego wieku? W zubożałym Krakowie, nie było ludzi, którzyby zaopiekowali się wielu pomnikami, które koniecznie od upadku chronić należało. Stan to był opłakany, co raz ząb czasu nadwężył, było stanowczo na zagładę przeznaczone. Nikt się nie znalazł, ktoby wówczas przypuścił, że nadejdą lepsze czasy, i że te zaopiekują się temi naocznymi świadkami lepszéj przeszłości naszej. W ten więc sposób zburzono wieże obronne naokoło miasta, piękniejsze jak te, co do dziś dnia w pierwotnym stanie przechowały się w Norymberdze. Ratusz, ów piękny zabytek bogactwa mieszczaństwa naszego w 15tym i 16tym wieku, zburzono ze szczeniem. Nic prawie nie ocalało, a wież to skarbów sztuki musiał on kryć w sobie! Świadczą o tém pozostałe odrzwia

w bibliotece Jagiellońskiej. Wreszcie kłęska roku 1850 dokonała reszty. Pozostały zaledwie fragmenty, tu i owdzie odrzwia, kolumna, strop drewniany. A niedługo i te resztki znikną na zawsze. Moda i ubóstwo moralne i to usuną z czasem, co do téj chwili liczne burze przetrwało, a czego już i tak niewiele.

A jednak komu miłe pamiątki ojczyste, kto zdolnym jest piękno tych resztek ocenić, powinien użyć wszelkich możliwych środków, aby choć te ocalić przed prądem nieszczęsnym czasu, chcącym wszystko gipsem i cynkiem zastąpić, prądem, co gdzieindziej np. w Niemczech minął zupełnie, nie mówiąc o Francyi, która zmysł monumentalności zawsze zachowywała.

Chcąc zapobiedz temu złemu, chcąc to chronić, co do téj chwili pozostało, trzeba systematycznej pracy. Trzeba ludzi chętnych i rozumiejących, którzyby czuwaliby nad naszemi pomnikami architektury i w ogóle zabytkami sztuki. Czuł tę potrzebę również rząd, ustanawiając w Wiedniu tak zwaną komisję centralną do badania i zachowywania zabytków sztuki i pomników historycznych. W myśl rozporządzenia ministeryalnego z dnia 21 Lipca 1873, tyżącego się téjże komisyi, zamianowano odpowiednio do §. 9, w kraju naszym dwóch konserwatorów. Komisya centralna podzieloną została na sekcye. Sekcya druga ma powierzoną opiekę nad pomnikami architektury. Pomimo platonicznego niejako charakteru tegoż rozporządzenia, nazwać je trzeba krokiem naprzód, a od konserwatorów zależy, stanowisko swoje należycie wyzyskać. Pożądaneby jednak było, aby c. k. rząd wzmocnił działalność konserwatorów, dodając do ich boku architektów i w ogóle ludzi, którzy się sztuką zajmują. Praca ich jednak wobec braku wszelkich środków będzie zawsze utrudnioną. Jeżeli zwazymy, że urząd konserwatorów jest do téj chwili honorowym, łatwo pojmemy, że mężowie ci, mający inne obowiązki, całej swéj pracy i czasu zajęciom tym poświęcać nie mogą. Również zauważyć tu trzeba, że udawanie się na prowincyę, w celu badania pomników rozsypanych po kraju, wymaga środków, któremi konserwatorowie nie rozporządzają. Koniecznym jest dalej, aby dokonywane były zdjęcia wiarogodne i dokładne spisy pomników, rozsypanych po kraju. Akademia Umiejętności w Krakowie robi w tym względzie co może i prace (pomiary) z jej inicjatywy dokonywane pozostaną zawsze nadzwyczaj cennym materiałem, który najzupełniej uznajemy.

Nie mogą być jednak zdjęcia te wobec szczupłych środków, jakie w téj chwili instytucya ta na podobne prace łożyć może, zupełnie aż do najdrobniejszych szczegółów wyczerpującymi. Z czasem zapewne kraj przyjdzie w pomoc podobnym przedsięwzięciom odpowiedniemi funduszami, a przyczyni się to w skutkach swoich do ochrony niejednego pomnika od upadku. Dzisiaj musimy się rączo wzięść do tych prac, gdyż

dokładne zbadanie stanu konstrukcyjnego, może jedynie wskazać wcześnie pomyślenie o restauracji. Dlatego śmiałym wyrazić życzenie, aby do prac podobnych, a co najmniej do pomocy, wzywani byli architekci. Ci jako obeznani zarówno z wymogami artystycznymi jak i konstrukcyjnymi, wskażą zarazem plan restauracji, przez co zapobiegnie się nieuniknionym nadużyciom, które niestety nawet w samym Krakowie są nadzwyczaj liczne.

Takiem nadużyciem, którego niemożna dosyć potępić jest np. dobudowanie kruchty do kościoła św. Trójcy, czyli OO. Dominikanów. O ile informacje moje sięgają, jest to dzieło dyletanta, a przed rękami dyletantów, chciałbym widzieć nasze drogie pamiątki ochronionymi: boć można zrobić rzecz, która nie odpowie wszystkiemu wymaganiom sztuki, zasadom architektury, lecz niechże treść będzie zdrową, krytyka jest w tym razie możebną. Jakżeż jednak chcieć krytykować to, co jest z gruntu złem. Projektujący zapomniawszy, że tu chęci dobre, któremi był zapewne przepelniony, nie wystarczają. Chęci najlepsze nawet, muszą być zastąpione zrozumieniem rzeczy, a dyletantyzm odpowiedniemi zawodowem wykształceniem i studjami dzieł architektury, z któremi ma się do czynienia.

Zarzut zaś, z którym się często w naszym kraju spotykamy, jakoby na taką pracę środków nie było, jest błahym, gdyż, nawet jak w tym razie, środki (stosunkowe do ubożego kraju) były bardzo wielkie, skoro takie bogate szpetności jak powyższa kruchta, konfesyonały rżnięte z drzewa dębowego, olbrzymi ołtarz kamienny można było wykonywać. Wielkość ołtarza tego przechodzi nieledwie w karykaturę. Jest to już budowa w budowie. A z kądże się środki na to biorą? -- Cóż dopiero mówić o restauracji kaplicy obok nawy bocznej na prawo? Próby to pacholęcego malarstwa, w chwili, kiedy kraj nasz szczyci się Matejką, Siemiradzkiem, Brandtem. Wszystko dzieje się zapewne w imię wysławionych dobrych chęci! A kraj milczy, bo ludzie o dobrych chęciach wmawiają w niego, że nas na lepsze nie stać!

Drugi przykład, świadczący wprost o ubóstwie moralnym jest kruchta dobudowana przed paru laty do kościoła XX. Franciszkanów od ulicy Brackiej. Nieprzypuszczam nawet, aby właściciele teraźniejsi mogli bez pozwolenia władzy odpowiedniej wybijać wejścia i dostawiać kruchty, która mogła chyba na wyszydzenie naszych czasów być budowaną. Tutaj konserwator powinien z mocy swego urzędu wykonywanie podobnych nieudolnych rzeczy wstrzymać.

Nie są to dwa jedyne przykłady, wyliczyćby ich wiele można, tylko te są najwybitniejsze. W kościele Panny Maryi, na prawo obok głównego wejścia, ościeżnice okienne otynkowane i pomalowane olejno! Czyżby miano zamiar może cały kościół tynkować?! Zwracam uwagę na niefortunne drzwi nowe, prowadzące do kru-

chty w tym kościele. Czyż to są drzwi kościelne? — Te ostatnie przykłady wydają się drobnymi; lecz z tych drobnych rzeczy może się jedna całość złożyć. Wszystko to, co tutaj przytoczyłem, dzieje się zapewne w imię dobrych chęci, lecz nienależy nam ich tolerować, gdyż tam tylko dobre chęci mogą pożytek przynieść, gdzie będą poparte odpowiedniemi studjami.

Należy nam więc koniecznie zwrócić uwagę, aby ci, którzy biorą inicjatywę w restaurowaniu pomników architektury, lub w ogóle takich, co mają związek z architekturą, byli zupełnie świadomymi tego co do nich należy, a zarazem i dróg, po których idąc, mogą bezwzględnie najlepsze osiągnąć. Przedewszystkiem należy działać według z góry obmyślanego planu, nie zostawiając nic przypadkowi.

Każda więc restauracja powinna być dokonana według jednego, z góry, aż do najmniejszych szczegółów obmyślanego planu; a więc uwzględniającego wszystko, co ma być w ciągu nawet długo trwających robót dokonane. Na zewnątrz trzeba się starać o oczyszczenie, chociażby częściowe tylko, z różnych dobudowań, nienoszących na sobie żadnych artystycznych znamion, mówię artystycznych, bo niewszystko niezgodne ze stylem całej budowy można usuwać, jeżeli dobudowy takie mają wartość wyższą architektoniczną. W razie przeciwnym, jeżeli są one konieczne, jak przy kościołach zakrytych i t. p. należy je zastąpić innymi, do ogólnej harmonii zastosowanymi. Toż samo tyczy się wnętrza, a więc ołtarzy, konfesyonałów, stał, pomników, ławek kościelnych, wreszcie polichromii, i tutaj koniecznie plan taki uwzględnić powinien] oczyszczenie późniejszych naleciałości, które stanowczo charakter wnętrza zmieniają!

Restauracja wykonana według takiego planu, czyli nie jak dotychczas po amatorsku traktowana, niezależna od przypadków, upodobań osobistych, zmian w komitetach dozoruujących lub wykonywujących, będzie nierównie większą zasługą dla dającego inicjatywę lub środki. Niech się nikt nie dziwi, że stawiam tu żądanie, aby do prac podobnych używani byli, tak do wykonania planów, jakoteż do exekutywy samej, zdolni architekci, a nie tak zwani ludzie praktyczni, jakiem to mianem opinia zwykła wyrażać swoje sympatyje dla tych, co teoretycznego, a jakbym w tym razie powiedział, artystycznego wykształcenia nie mają. Architektom zaś nie uchybi, gdy plany ich przejdą przez sąd, złożony z konserwatorów i ludzi fachowo wykształconych.

Jeżeli kładę nacisk na to, aby nic nie robić cząstkowo, dla siebie, nie wiedząc jak druga część ma być zrestaurowaną, to dla tego, że może nic tak jednolitości nieszkodzi, jak praca zbiorowa różnych indywiduali, obejmujących kierownictwo wśród dokonywania robót.

Plan dokładny całej restauracji zapobiega raz na zawsze temu złemu. Twierdzą, że droga taka, praktykowana we Francji i Niemczech jest jedyną. Niechże

więc nie będzie wziętym architektom polskim za zarozumiałość to, o co słusznie się upominać mają prawo!

Do konserwatorów również odwołać się godzi, prosząc ich o uznanie tego sposobu postępowania, który tuszymy sobie, że jest najlepszym. Dotąd inaczej bywało, opinia alarmowana przez prasę polityczną, żąda restauracji tego lub owego pomnika, lub jak się to czasem dzieje, zatrzymania téjże. W pierwszym razie konserwator uznaje potrzebę restauracji, wobec tego jednak że funduszu niema na całą zamierzoną restaurację, zaczyna się od punktów najmniejbezpieczniejszych. Po ukończeniu téj częściowej odnowy, znajdują się znowu fundusze, któremi się dokonywuje dalsza także częściowa restauracja. Ponieważ jednak ani w pierwszym, ani w drugim razie planu stanowczego, całkowitego nie było, a więc restauracja taka musi nosić na sobie wszystkie cechy dowolności. Tam gdzie się tak nie dzieje np. w Niemczech, restauracje bywają często wzorowo dokonywane, a jednak i tam bywają one na wiele lat rozkładane. Jeżeli i u nas tak będziemy robili, jeżeli na czele każdej takiej pracy obok wykonywującego komitetu stać będzie konserwator i architekt, to publiczność nasza wkrótce nabierze błędnego przekonania, że grosz jój niezostanie nigdy niewłaściwie użyty. Nie powiększy to sum wydanych na konserwację, gdyż koszta postępowania takiego są w porównaniu z korzyściami zbyt nieznaczne.

Niechże więc wszyscy, którym te nasze węgielne kamienie są drogie, pamiętają, aby praca koło ich należytego utrzymania niebyła próżną, gdyż interes nasz zawodowy jest tutaj zgodnym z interesem ogółu. Wiemy np., że może w niedługim czasie będzie podjęta restauracja kościoła Panny Maryi. Niechże więc ludzie chętni polskiej sztuce, a stojący na czele tego przedsięwzięcia zechcą usłuchać głosu, którym również nic innego niepowoduje, jak chęć przyjscia im w pomoc w pracach, którym sami podołać niemogą.

Kraków d. 22 Stycznia 1880.

Karol Zaremba.

UWAGI

nad zamierzoną budową mostu pod Zamkiem w Krakowie

napisał

Jan Matula

c. k. starszy inżynier.

Dalszy ciąg.

c) Trzeci punkt, w którymby można most ten zbudować, znajduje się tuż pod Wawelem. Ponieważ jednak w miejscu, gdzie drogi dojazdowo się schodzą z terazniejszym przewozem, budowa mostu byłaby niekorzystną, rzeka bowiem tworzy tu zakręt, który powoduje zmienne kierunki prądów a nadto miejsce to

wystawione jest na zatory i piętrzenie się wód, przeto pozostaje nam jeszcze do rozpatrzenia przestrzeń rzeki od muru podwałowego tuż pod zamkiem aż do drogi zjazdowej na Rybaki prowadzącej a oznaczonej na planach liczbami **8, 9, 10 i 11**.

Na téj przestrzeni ma Wisła, płynąca tu w kierunku prostym, w zwartém i dość regularnie ukształtowanym łożysku, prąd przy różnym stanie prawie na samym środku i dlatego budowa mostu byłaby na téj przestrzeni zupełnie odpowiednią i możnaby most wybudować albo w miejscu wspomnianego muru podwałowego albo poniżej między profilami **10** a **11**, mniejwięcej w przedłużeniu drogi, wiodącej wzdłuż zamku do ulicy grodzkiej. Profil ten tworzy tu ściśnione koryto ujęte wysokimi brzegami, które 4.61 m. ponad zero się wznoszą, mając przy małej wodzie 70 m. szerokości a w czasie wezbrania 84.

Ponieważ wezbranie z roku 1845, które 4.45 m. ponad zero sięgało, liczyć należy do drugiej z rzędu najwyższej powodzi w bieżącym wieku, widzimy więc, że profilem wyższym oznaczonym, przepływałyby mogły wszystkie dotychczas znane powodzie, prócz wezbrania z roku 1813, które przy poziomie zalewu 6.50 m. nad zero, wznosiło się 1.70 m. ponad teren profilu liczbą 10 oznaczonego, zalewając całą okolicę pod Krakowem aż do granicy oznaczonej na planie sytuacyjnym linią kreskowaną.

Przytoczone tu szczegóły okazują, że budowa mostu w wspomnionem miejscu byłaby ze względów hydrotechnicznych bardzo odpowiednią, bo miejsce to prawidłom w ustępach 1 i 2 zakreślonym czyni stosunkowo jeszcze najbardziej zadość. Gdyby ono odpowiadało nadto i zasadom ogólnym w ustępach 3, 4 i 5 wyliczonym, natenczas możnaby punkt ten zalecić jako najodpowiedniejszy pod budowę mostu. Dla rozpatrzenia się w téj kwestyi musimy się zapoznać z największym dopływem powodzi z roku 1813.

Objętość wody największego wezbrania Wisły między Pychowicami i Dębnikami.

Ilość tego dopływu obliczoną została w broszurze »Czy można zasypać Starą Wisłę« podług wzoru ułożonego przez inżynierów Gaugillet'a i Kutter'a, który według dotychczasowych badań uważać należy stosunkowo za najlepszy a mianowicie:

$$Q = F \cdot v = F \cdot c \cdot \sqrt{R \cdot J} \text{ gdzie oznacza:}$$

Q , objętość wody przepływającej w 1 sekundzie przez profil F .

F ; powierzchnię profilu poprzecznego rzeki, przez którą ilość wody (Q) przepływa.

v ; średnią prędkość wody w profilu F .

$R = \frac{F}{p}$ średni promień koryta, czyli stosunek

przecięcia poprzecznego (F) do obwodu zwilżonego p . tegoż profilu.

$J = \frac{h}{L}$ spadek względny wody, czyli stosunek nachylenia poziomu h do rozwinięcia jego długości (L).

c , współczynnik zależny od głębokości i spadku rzeki tudzież rodzaju dna koryta; który obliczany z wzoru:

$$c = \left[\frac{23 + \frac{1}{n} + \frac{0.00155}{J}}{1 + \left(23 + \frac{0.00155}{J} \right) \sqrt{R}} \right]$$

W tym wzorze znaczy (n) rodzaj dna czyli stosunek chropowatości koryta.

Jakkolwiek powyższe prawidło ma swe zastosowanie przeważnie do biegu jednostajnego rzek a zatem do łożysk uporządkowanych, do których koryta zalewu Wisły zaliczać niemożemy, to jednakowoż znając zwarty profil powodzi powyżej klasztoru zwierzynieckiego, będziemy mogli wzór ten zastosować dla przybliżonego przynajmniej obliczenia tego nadzwyczajnego dopływu, bacząc przytém na to, aby przepływ tymże profilem obliczono oddzielnie dla koryta zalewu a oddzielnie dla łożyska letniego.

Wiedząc o tém, że przekrój poprzeczny powodzi z 1813 roku wynosi w łożysku letniem:

$$F = 1178 \text{ m. } \square, R = \frac{1178 \text{ m}}{200 \text{ m}} = 5.79 \text{ m.}$$

$$J = 0.000304, n = 0.032, c = 43.29$$

a w profilu koryta zalewu

$$f = 768 \text{ m. } \square$$

$$r = \frac{768 \text{ m.}}{332 \text{ m.}} = 2.31 \text{ m.}$$

$$i = 0.000304$$

$$n = 0.034$$

$$c = 35.32 \text{ będzie wynosić dla koryta le-$$

tniego:

$$Q = 1179 (43.29) \sqrt{5.89.0.000304} = 2156 \text{ m. sz.}$$

$$q = 768 (35.32) \sqrt{2.31.0.000304} = 724 \text{ m. sz.}$$

cały więc dopływ Wisły poniżej Pychowic wynosi 2880 m. sz.

Ilość wody przepływającej na jedną sekundę pod Zamkiem.

$$\text{Doliczywszy do powyższego dopływu Wisły objętości 2880 m. sz.}$$

$$\text{jeszcze wody rzeki Rudawy, wynoszące w czasie jej wezbrania (według wspomnianej broszury) około 170 m. sz.}$$

$$\text{otrzymamy jako największy dotychczas znany dopływ wezbrania z roku 1813 około 3050 m. sz.}$$

Nie cała jednak ta ilość wody przepływała pod Wawelem, część jej bowiem płynęła terenem zalewu w kierunku Podgórze.

Gdyby więc boczny ten odpływ był znany, można by już z pewną dokładnością obliczyć ilość wody mającej spływać przez profil pod Wawelem i następnie zastosować do tego przepływu otwór mostu.

Ponieważ jednak boczny ten odpływ z braku danych, nie da się dokładnie ocenić, trzeba więc o upływie tym wywiedzieć się na podstawie innych czynników hydrotechnicznych, a do tego mogą posłużyć uwagi następujące:

Według wspomnianej broszury dopływało w roku 1813 na przestrzeni między Starą Wisłą a mostem Franciszka Józefa 2779 m. s. a że w miejscu, gdzie obecnie jest most Fr. Józefa przepływało 2356 m. s. przeto musiało około 423 m. s. uchodzić bocznymi dolinami zalewu tuż przy Stariej Wisły i w Podgórzu; mniej więc w takim stosunku przekroju poprzecznego zalanych obszarów jak 150 m. \square do 400 m. \square .

Z uwagi, że boczny odpływ Stariej Wisły mógł przeważnie powstać z dopływu wód pod Zamkiem, w Podgórzu zaś z bocznego upływu pod Pychowicami, przeto przyjąć będziemy mogli, iż terenem zalewu Stariej Wisły około 115 metrów sześć. a obszarem zalewu pod Podgórzem 308 m. s. odlewać się mogło.

Przypuściwszy, iż doliną zalewu pod Pychowicami spłynie cały wyżej wspomniany boczny odpływ o objętości 420 m. k. otrzymamy jako przepływ pod Zamkiem (3050—420) = 2730 metrów sześć. i do tego dopływu zastosować należy wymiary otworu mostu.

Wskutek zamierzonego przez gminę miasta Krakowa zasypania Stariej Wisły, którą to okoliczność uwzględnić tu musimy, będą się nadal wody jej odlewać korytem właściwej Wisły; następstwem tego będzie to, że poziom wody podniesie się w ostatecznym już razie o 0.24 m. ponad zwierciadło powodzi z roku 1813 a spadek poziomu w górę wody zmniejszy się.

Gdyby to podniesienie miało miejsce na początku Stariej Wisły, spiętrzone wody cofnąłby się musiały na odległość, którą w przybliżeniu obliczyć można ze wzoru:

$$W = 2. \frac{1}{J}. h, \text{ gdzie oznacza } J \text{ względny spadek między punktami 5 i 13, a } h \text{ wysokość spiętrzenia.}$$

$$\text{Cofnięcie to wynoszące } 2. \left(\frac{291}{65-6.16} \right) 0.24 = 410 \text{ m.}$$

dosięgnie punktu 6go, mając w punkcie 13 wzniesienie czyniące 0.24 $\left(\frac{261}{410} \right) = 0.15 \text{ m.}$ a w przestrzeni 5—13 spadek względny równający się

$$6.50 - \left(\frac{6.16 + 0.15}{291} \right) = 0.000653 \text{ m.}$$

który to spadek zastosować należy do obliczenia objętości wody w miejscu proponowanym na budowę mostu. Uwzględnivszy tylko odpływ wezbrania z roku 1813 właściwem korytem, będziemy mogli ilość wody, która w przestrzeni rzeki między profilem 5 i 15 przepływała, obliczyć z wzoru:

$$Q = F. v. = F. c. \sqrt{RJ}, \text{ gdzie są dane:}$$

F , średnie poprzeczne przecięcie profilów Nr 9, 10 i 11, przyjmując, że szerokość poziomu powodzi równa się szerokości koryta letniego wynoszącego

$$\left(\frac{611 + 538 + 678}{3} \right) = 625 \text{ met. } \square$$

v , prędkość średnia wody w profilu F ,

p , średni obwód zwilżony wynoszący

$$\left(\frac{87 + 86 + 98}{3} \right) = 90 \text{ m.}$$

b , szerokość średnia zwierciadła powodzi między

$$\text{brzegami} = \left(\frac{82 + 78 + 91}{3} \right) = 84 \text{ m.}$$

$$R = \frac{F}{p} = \frac{625}{90} = 6.94 \text{ m.}$$

J , spadek na 1 m. oznaczony jak powyżej = 0.000653, n , współczynnik chropowatości, który przyjęliśmy = 0.028 dlatego, że profil przepływu był ściśniony, a obwód zwilżony (p) i średni promień koryta (R) zwiększony, które to okoliczności, współczynnik (n) bezwarunkowo zmniejszają.

Obliczywszy że

$$c = \left[\frac{23 + \frac{1}{0.028} + \frac{0.00155}{0.000653}}{1 + \left(23 + \frac{0.00155}{0.000653} \right) \cdot \frac{0.028}{\sqrt{6.94}}} \right] =$$

$$\frac{23 + 35.71 + 2.374}{1 + (25.374) 0.0106} = 48.47, \text{ będzie wynosić objętość powodzi w korycie letnim.}$$

$$Q = F. c. \sqrt{RJ} = 625 (48.47) \sqrt{6.94 \cdot 0.000653}.$$

$$Q = F. v. = 625 \times 3.26 = 2040 \text{ met. sześć.}$$

Porównawszy tę ilość wody z przepływem r. 1813 pod Wawelem widzimy, iż w zaznaczonym profilu o powierzchni 625 met. \square , około (3050—2040) = 1010 met. sześć., a zatem $\frac{1}{3}$ część całego dopływu pomieściłby się nie mogła; zachodzi więc pytanie, jak wielki może być przepływ doliną zalewu w tymże profilu?

Wezbranie z roku 1813 upływało strumieniem 1.70 m. wysokiem; gdyby więc przyczołki budować się mającego mostu, założono po lewym brzegu tuż przy granicy zalewu w odległości 30 m., a po prawym na odległość 19 met., wskutek czego szerokość mostu w świetle wynosiłaby 30 + 84 + 19 = 133 m., natomiast przepływ naziomem zalewu równałby się:

$Q = F. c. \sqrt{RJ} = 83.3 (36.57) \sqrt{1.58 \cdot 0.000653}$
a zatem $Q = 83.3 \times 1.17 = 98 \text{ m. sześć.}$ w przypuszczeniu, że woda będzie mogła swobodnie upływać terenem, że spadek pozostanie ten sam jak we właściwem korycie tj. 0.000653, i że: (n) ze względu na nierówny naziom oznaczy się 0.03 a $R = \frac{F}{p} =$

$$\frac{(30 + 19) 1.7}{30 + 19 + 2 (1.70)} = \frac{83.3}{52.4} = 1.58 \text{ met.}$$

Przepływ ten jednak niemógłby tu nastąpić w całości wskutek bowiem zabudowań po obu brzegach przejśćby mogło ściśnionym tym profilem co najwięcej $\frac{98}{2} = 50 \text{ m. kub.}$; cała więc objętość przepływu wynosiłaby 2040 + 50 = 2090 m. sześć., a zatem (3050—2090) = 960 met. sześć. nie mogłoby się pod most zmieścić.

Ponieważ jednak most Franciszka Józefa jest w świetle 133 metrów szeroki a powierzchnia przecięcia jego wolnego przepływu wynosi 807 m. kw., to pomimo tej samej szerokości mostu, tenże nie mógłby całą masę wezbrania o rozmiarach takich jak w r. 1813 pomieścić; chcąc przeto zatrzymać to miejsce pod budowę mostu, musianoby profil przepływu albo przez odpowiednie skopanie brzegów przed i za mostem powiększyć albo też most po brzegu prawym stósownie do potrzebnej powierzchni profilu koryta powodzi przedłużyć.

Dokończenie nastąpi.

SGRAFFITO

pod względem

historycznym, technicznym i artystycznym.

Napisał

Jan Wdowiszewski,

Architekt.

I.

Liczne są artystyczne motywa dekoracyj, a niemięjszy zasób środków technicznych ich stosowania, wybór więc tych środków wymaga zastanowienia ze strony artysty. W każdej sprawie estetycznej jest sędzią uczucie, które ma kierować wyborem motywów, tak jak w wyborze techniki rozstrzyga doświadczenie i próba. Bez tych prób nie może się obejść i strona estetyczna, jak nas o tęp poucza historia wielkich włoskich dekoratorów epoki odrodzenia; tę też drogę obiera i sztuka dzisiejsza biorąca gotowe dzieła ze skarbcza przeszłości i przerabiająca je do swoich potrzeb, pojęć i stosunków sobie właściwych. Nie udały się nie tak dawne usiłowania stworzenia nowego stylu w architekturze i po staremu używamy dawnych form sztuki a wtajemniczeniem się w ich zasady z uwagą na klimatyczne

warunki przychodzimy powoli do samodzielności. Wtajemniczenie się w ducha twórczości dobrych epok sztuki i badanie środków technicznych *in natura* jako też w zabytkach piśmienniczych jest dziś na porządku dziennym.

Szczęśliwe narody, które posiadając odpowiednie środki materialne i nieprzerwaną nić tradycji sztuki, umieją w budowlach monumentalnych rozwijać zasób potężnego uczucia piękna! Ież jednakże takich narodów, które rozpoczynając niemal dopiero zawód sztuki przy skromnych zaledwie środkach finansowych muszą poprzestać na tém, co konieczne w budowie domów i gmachów publicznych! W tém położeniu jesteśmy zapewne w części i my; nić tradycji ze sztuką przeszłości zaledwie teraz nawiązujemy w nowych budowlach skromnemi dysponując środkami. Nie wszystkie też budowle w mieście naszym wchodzą w zakres dzieł sztuki; ich dekoracye nie zawsze odpowiadają warunkom estetyki. Niechcąc zostać dłużnikami pod względem bliższego umotywowania tych zapytrań rzucimy okiem na ornamentacyjny stan naszego budownictwa.

Ornamentację w architekturze można podzielić na dwa rodzaje, z których pierwszy polega na jakości materiału budowlanego i form architektonicznych, drugi zaś na różnych artystycznych sposobach ożywiania dzieł sztuki, którego pomocniczemi środkami są: rysunek, barwa i plastyka.

Przeciwny charakter naszego budownictwa nie odznacza się ani jedną ani drugą ozdobnością. Materiałem, z jakiego wznosimy nasze domy, wille, pałace i publiczne gmachy monumentalne jest: *cegła i kamień*. Gdy jednakże użycie ostatniego jest tylko częściowe i obliczone prawie wyłącznie na materialną trwałość budowy w posadzce, pozostaje sama cegła, jako materiał budowlany, w którym należy uzyskać momenta dekoracyi. Nie da się zaprzeczyć, że cegła, jako ornamentacyjny materiał, ustępuje bezwarunkowo przed wartością kamienia, a zwłaszcza szlachetniejszych jego rodzajów, którym sama natura nadaje szczególny charakter monumentalności i których istota pozwala na przedstawienie wszelkich form, mogących podnieść zdobność samego materiału; tymczasem cegła mniej trwała i mniej się dająca nagiąć do motywów możebnych w kamieniu, zmusza do użycia pośrednictwa w innych materiałach, jeżeli nie chcemy użyć form, odpowiadających ściśle naturze cegły.

Ten niedobór powodował prawie zawsze trojaki jej zastosowanie; raz jako materiału o samodzielnych formach dekoracyi w tak zwanym czystym stylu nietynkowanego ceglanego budownictwa, powtóre jako materiału na pół dekoratywnego obok form czyto w kamieniu, czy w terrakocie, wreszcie jako materiału li czysto budowlanego bez charakteru zdobności, skrytego poza inny materiał, który ma stanowić albo *tle* dla form archite-

ktonicznej i artystycznej dekoracyi albo też samą dekoracyę. To ostatnie użycie cegły jest niemal wyłączną właściwością naszego budownictwa. Takie jej użycie może tłumaczyć wyjątkowy brak innego szlachetniejszego materiału, wyjątkowy brak środków materialnych w społeczeństwie albo wreszcie niedostateczne poczucie piękna sztuki. Bo ceglane budownictwo powyższego charakteru, nazwane słusznie architekturą pozorną zdobności, nie nastęrcza w pewnych razach żadnych estetycznych korzyści nie mówiąc już o tém, że jest wystawionem na szybkie działanie niszczących wpływów zewnętrznych. Jedyną ornamentacją, jaką mu zwykliśmy nadawać, jest zastosowanie form konstruktywnych i architektonicznych, wykonanych najczęściej w zwykłym tynku, cemencie, gipsie a najrzadziej cynku, jako surrogatach lepszego materiału budowlanego i ornamentacyjnego. To sprawia, że wszelkie dążenia do dekoracyjności są nietylko pozorną dekoracyą, ale nadto wydają nudną monotonię i martwość zamiast prawdziwie ożywającego przyozdobienia.

Biały lub żółtawy kolor, jaki się zwykło nadawać zewnętrznemu tynkowi, nie jest bynajmniej w stanie podnieść sennego namaszczenia naszych fasad do wyrazu życia; owszem nadając im ponury charakter jednostajności czyni je tem starszemi i brzydszemi, im więcej kurzu na nich osiedzie i im jaskrawiej uwydatnia miejsca, z których wypapały części form lub całe formy zwietrzałego tynku (dom Rappaporta przy ul. św. Jana). Podobnych przykładów mamy u siebie pod dostatkiem i musimy szczęśliwym nazwać architekta, który uznając słabe strony tynkowego gospodarstwa w prawdziwej architektonice dekoracyi, stara się naturę podanego sobie materiału zastosować prawdziwie i skutecznie do rodzaju budowy, (dom p. Kaczmarskiego na Kleparzu), byle tylko uniknąć tynkowego fałszerstwa w całości dzieła. Przykładem takiego zastosowania się do warunków skromnego materiału jest fasada austriackiego Muzeum w Wiedniu w surowej cegle, której dekoracyę stanowią formy architektoniczne w kamieniu i artystyczne przyozdobienie fryzu sgraffitowym rysunkiem.

Jeżeli się jednak z jakichkolwiek trudnych na razie do usunięcia powodów musi cierpieć tynkowe fałszerstwo architektury w naszych stosunkach, to należy przynajmniej wymagać, aby się w tym względzie osiągało możebne architektoniczne piękno drogą ornamentacyi, któraby wynagradzała choć w części skromność materiału. Tynkowa architektura staje się tém podléjszą, im niezgrabniejszemi są formy i konstrukcye całego budynku w ogólności; im niedołączniejszemi i mniej zrozumianemi w zastosowaniu architektoniczne formy gźemsów, obramień okiennych, pilastrów, słupów i t. d. słowem form, wyrażających funkcyę i podział masy materiału (dom pod wałami przy ul. Lubicz). Kanoniczne i patronowe zastosowanie w ogólnem budowni-

ctwie równie złych form szablonowych jest stanowczym ciosem zadany architekturze, jako sztuce. Silenie się na plastyczną cementową, gipsową, tynkową lub cynkową dekorację staje się daremnym, jeżeli jej formy niewłaściwe same przez się, zostają przyklepione do jednostajnej białej fasady z tynku, jak na to mamy między innymi przykład w fasadzie pałacu ks. Czwertyńskich przy ul. Batorego, (jednej z najodpowiedniejszych do pięknego zabudowania).

Jeżeli jesteśmy przekonani, że zdobność jest w architekturze jednym z warunków piękna, a zdolności tej nie osiągamy opisaną już drogą, to nam wypada zwążyć, czy się takowa nie da osiągnąć innym sposobem, suponując, że pozostaniemy w granicach danych nam społecznie, klimatycznie i materialnie warunków. Tynkowa architektura ma do dyspozycji drugi rodzaj ornamentacji w różnych sposobach artystycznego ożywiania dzieł budownictwa. Rodzaj ten, u nas prawie nieznan, jest rzeczywiście w stanie wynagradzać skromność budowlanego materiału.

Złoty wiek włoskiego budownictwa otwiera w tym względzie dla nowszych czasów obfite i ważne źródło znakomitych wzorów nie tylko z technicznego ale i artystycznego stanowiska. We włoskim renesansie znajdujemy wzory wewnętrznej i zewnętrznej dekoracji, osiągnięte drogą: inkrustacji, mozaikowania, plastyki, freskowego malarstwa, sgraffitowego rysunku i t. d. Mistrzowie włoscy okazują właśnie największe zdolności w ornamentacyjnym traktowaniu budownictwa i trzeba przyznać, że jeżeli komu, to im należy się palma pierwszeństwa w odkrywaniu znakomitych środków do artystycznego ożywienia dzieł architektury.

Zrozumienie i zasadnicza prawda, z jakimi renesans wypełniał jak najpiękniej wszelkiego rodzaju płaszczyzny ornamentacyjnymi formami; zmysł, z jakim w jednym miejscu podnosił wartość materiału lub godził różnorodną jego naturę i barwę, a w innym starał się wypełniać nierówność materiału z artystycznym pomysłem z pomocą wspomnianych środków, stał się nie tylko szczególną i odrębną cechą włoskiego budownictwa, ale nawet *istotnie nową stroną* architektury w ogóle. Wobec potrzeb nowego budownictwa a zwłaszcza budownictwa w naszych stosunkach, pod względem zdolności, urasta ta strona architektury do znaczenia nader ważnego momentu.

Cechami owej dekoracji renesansu jest różnorodność w układzie i w technicznym postępowaniu, unikanie wszelkiego pozoru, wszelkiego fałszowania materiału formą, a formy materiałem, jasne a lubie wyrażenie istoty każdego przedmiotu najprostszymi znamionami i kształtami natury. Ale jedną z najważniejszych i najgodniejszych uwagi cech włoskiego budownictwa w złotym okresie jest okoliczność, że jego dzieła dowodzą i wyraźnie wskazują, iż architektura nawet w wypad-

kach szczupłych funduszy ze strony budującego i wykonującego architekta, ma jeszcze zawsze środki na zawołanie, które artyście pozwalają postąpić z rzetelnym artyzmem a budującemu cieszyć się łatwo osiągniętym pięknym budowy. Te środki podnoszą nawet monumentalną wartość *tanięj* pracy.

Takimi zaletami odznacza się szczególnie sgraffito, jako środek ornamentacyjny; przy całej bowiem łatwości i taniości wykonania nastęrcza artystyczną możebność ścisłego nagięcia się i zastosowania do architektury.

Zastosowanie sgraffita dokonane skutecznie przez pierwszych architektów nowoczesnej Europy (de Fabris, Semper, Ferstel, Thomas, Neureuter itd.) przyczyniło się do utrwalenia jego wartości i znaczenia nawet w naszym północnym klimacie. Przykłady nadto, jakimi rozpoczęto wprowadzać u nas ten rodzaj dekoracji, znane w domach pp. Kaczmareckiego i Pareńskiego, działają zbyt wymownie, abyśmy się mogli wahać z uznaniem korzyści, jakie nastęrcza sgraffito.

(*Ciąg dalszy nastąpi*).

WODOCIĄGI MIASTA AUGSBURGA.

Jak długo sprawa zaopatrzenia miast naszych w dostateczną ilość wody będzie niezafatwioną, tak długo ogół techników śledzić będzie zapewne uważnie różnorodne urządzenia wodociągów. W tej myśli podajemy niżej Czytelnikom naszym streszczony artykuł z „Deutsche Bauzeitung” o wodociągach w Augsburgu.

Mało jest miast, coby tak umiały wyzyskać położenie swoje nad rzekami, jak Augsburg. Lech i Wertach, zanim się złączą poniżej tego miasta, pracują dla jego zakładów przemysłowych z siłą przeszło 6000 koni. A daje się to łatwo wytłomaczyć znacznym spadkiem i obfitością wody; obfitością, co i na zawodzenie kilkunastu kanałów pozwala. Tym szczęśliwym okolicznościom zawdzięczają i wodociągi augsburskie swoją siłę popędową.

Wody Lecha, podniesione jazem, przelévają się w dwa główne kanały, a z tych rozdzielają się w pomniejszych. Nad jednym z tych głównych kanałów ustawiono pompy dla wodociągów, poruszane siłą 300 koni. A siłę tą dają zawsze wody kanału, pracując tu blisko dwumetrowym spadkiem i z dopływem 12 metr. sześć. na sekundę. Tylko na czas zimy, jako motor rezerwowy, użyta będzie maszyna parowa do pędzenia pomp.

Ujęcie źródeł wody gruntowej. Na południe od Augsburga rozciąga się wyżyna Lechfeld, a jej woda spływa częścią do rzeki Lech, częścią do Wertach. Otóż, te strumienie wody gruntowej, które pod wierzchnią spływają ku rzece Lech i w swym biegu doty-

kają lasu Siebentischwald, będącego własnością gminy, ujęto dla zaopatrzenia miasta w wodę.

Położenie wspomnianego lasu względem rzeki, wraz z ukształtowaniem wierzchnicy na całej badanej przestrzeni, usuwają obawę wyczerpania naturalnych zbiorników wody gruntowej, lub obniżenia ich zwierciadła, albo wreszcie zanieczyszczenia dopływem wody rzecznej.

Wodę gruntową ujęto prawie w środku lasu w trzech wielkich studniach, po 100 metr. od siebie oddalonych, mających 4 mtr. średnicy w otworach, a zanurzonych 6·5 m. w wodzie. Łączy je pomiędzy sobą galerya 0·8 m. szeroka, 3·5 m. zagłębiona poniżej zwierciadła wody gruntowej. Budowę tych galeryj utrudniała niezwykle miękkość gruntu i niska temperatura wody, zmieniająca się w ciągu roku od 5·8^o do 9·5^o R.

Ze środkowej studni, do budynku machin, sprowadza wodę rura żelazna o średnicy 0·6 m, mająca na całej 1000 metrowej długości, 2·5 m. spadku.

Budynek machin. Kilkaset kroków poniżej jazu, wznosi się dominujący budynek, 37 m. wysoki, 17 m. szeroki, służący do pomieszczenia 4 pomp. Dla każdej pompy przeznaczono jako motor po jednej turbinie systemu Jonvala. Są to poziome pompy bliźniaki, wydające każda po 80 litrów wody na sekundę, przy zwiększonej chyżości można w potrzebie do 100 litrów doprowadzić. Obecnie pracują 2 pompy, a więc i 2 turbiny. Trzecia służy jako zapasowa w przypadku ognia, naprawy i t. p. Ustawianie czwartą odłożono na później.

Woda z pompy dostaje się do bani powietrznej, a ztąd do wspólnej rury tłoczącej.

Podłoga w budynku maszyn leży 10 m. poniżej najwyższych chodników miejskich, odstąpiono przecież od zamiaru zbudowania wyższego zbiornika, gdyż ten musiałby być wzniesiony 52·5 m. ponad podłogę i pomieszczonym w wieży, co sprowadziłoby znaczne koszty. Starano się zatem, tosamo ciśnienie, odpowiadające 5·5 atmosferom, inną osiągnąć drogą.

Umieszczono ponad główną rurą tłoczącą 4 wielkie kotły, wypełnione powietrzem, mające po 24 m. sześć. objętości. Woda, tłocząc się do kotła, zgęszcza powietrze w nim zamknięte, aż do naprężenia 5·5 atmosfery, wtedy powietrze oddziaływając, sprowadza wymagane w sieci rur ciśnienie.

Jasnym jest, że w chwilowej potrzebie można tym sposobem i większe uzyskać ciśnienie, a więc i szybciej doprowadzać wodę na dany punkt.

Dla czuwania nad ujednostajnieniem ruchu wody w rurach, urządzone są na kotłach przy manometrach elektryczne dotykalniki, aby te w chwili największego ciśnienia wprowadzały w ruch dzwonki sygnałowe; następnie ustawia się zegar elektryczny, zaznaczający gra-

ficznie chyżość przepływu i wysokość ciśnienia w rurze głównej.

Rozprowadzenie wody. Główna rura (50 cmtr. w świetle) prowadzi wodę z pomp w długości 4000 m. do środka miasta; tu rozdziela się na 3 ramiona, rozgałęziając się później po ulicach w pomniejszych rury. Cała sieć ma 54000 metr. długości i jest zaopatrzona w 650 wytrysków ulicznych. Rury przed użyciem wypróbowano pod ciśnieniem 18 atmosfer. Niemale trudności przy zakładaniu rur przedstawiały tak liczne w Augsburgu kanały robocze, a nawet i sama Wertach. Wszystkie ztąd wynikłe krzyżowania wypadło wykonywać poniżej zwierciadła wody. Przy tych robotach używano kołnierzowego połączenia rur.

Wydajność wody dla miasta. Dwie pompy, pracujące obecnie, dostarczają 160 litrów wody na sekundę, co zaspokoić może zwykle potrzeby 120,000 ludności, (a więc dwa razy większej niż ludność Augsburga), licząc po 150 litrów na dobę i osobę. Ten zbytek tylko miejscowymi warunkami da się wytłómaczyć. Cenę spotrzebowanej wody ustanowiono tu dwojako — albo woda przyplywa stale, co przy danym przekroju rurki wyniesie 1440 litrów na dobę, i za co płaci się rocznie 16 marek albo oblicza się zużytą wodę i opłaca się 8 fenigów za 1 metr. sześcienny.

Przy takich cenach, dochód z wodociągów wypadnie na 153,600 marek. Straciwszy 33,600 marek rocznych kosztów utrzymania, dostaniemy 120,000 m. jako czysty dochód roczny, sumę, wystarczającą na oprocentowanie po 6% kapitału 2,000,000, a tyle właśnie kosztowało założenie wodociągu augsburgskiego. W tej sumie objęte są i koszty robót przygotowawczych.

Wszystkie roboty wykonano według planów i pod kierunkiem starszego inżyniera p. Endres, założenia sieci rur podjął się inżynier Gruner.

O rozsudzaniu zatorów.

Nadzwyczaj ostra i obfita w śniegi zima w listopadzie i grudniu 1879, budziła już wcześniej obawy w razie nagłej odwilży. — Rzeczywiście z końcem grudnia a początkiem stycznia b. r. nagle odwilż i temperatura wyżej zera spowodowała, że Wisła już 3go b. m. w nocy pod Oświęcimem zrzuciła lody, pod Krakowem tego samego dnia rano, a Raba podobnie 3go. W czasie puszczania lodów, utworzyło się, o ile nam wiadomo, kilka zatorów, a mianowicie pierwszy pod Niepołomicami, drugi pod Wolą Zabierzowską a trzeci przy ujściu Raby. Ponieważ zima nanowo powstała i rzeki zamarzają, a wobec przebytej już klęski zachodzić może obawa powtórzenia się tej katastrofy, zwłaszcza, że lody tworzące zatory pozostały, — dlatego odzywają się już teraz głosy za usunięciem ile możności tegoż niebez-

pieczeństwa, a mianowicie, by utworzone już zatory, a mogące się ponowić w razie odwilży, usunąć, to jest rozsadzić prochem lub dynamitem. Uważamy więc na czasie, Czytelników obznajmić ze sposobami używanymi dotychczas do rozsadzania zatorów, i podajemy według *Zeitschrift für Bauwesen* von Erbkam 1865 w skróceniu opis usunięcia zatoru prochem w lutym 1862 na rzece Odrze powyżej Głogowa.

W zimie z r. 1861 na 1862 mrozy dochodziły peryodycznie do -13° R. a Odra w styczniu 1862 pokryta była lodem (28 do 31 cm.) grubym. Z końcem miesiąca nastąpiła odwilż połączona z gwałtownym deszczem, co spowodowało, że już 4 lutego lody zaczęły puszczać. Takowe z powodu grubości i wielkiej objętości, tworzyły w kilku miejscach zatory sięgające do dna. Jeden ze znaczniejszych zatorów utworzył się pod Maltsch i wstrzymywał kry przed sobą tygodniami. Poniżej Maltsch z początku poruszał się lód bez zatrzymania, a dopiero w dniu 4 lutego 1862 przy stanie wody (2.35 m.) na wodoskazy Głogowskim, utworzył się tamże zator powyżej i poniżej mostu miejskiego. Główną przyczyną tego było niezwykle zwężenie koryta rzeki w tym miejscu, ponieważ z szerokości Odry powyżej wynoszącej (150 m.), zwężono takową pomiędzy przyczółkami mostowemi do (71 m.). W przeciagu kilku dni zapełniła się tak zwana nowa Odra od rozdziału tejże powyżej Weidisch aż do mostu w Głogowie w długości (3.4 kilometr.) gęsto lodami, a objętość tychże powiększyła się tym więcej, zwłaszcza gdy do dnia 12 lutego stan wody (4.00 m.) wynosił. Po zapełnieniu się lodami całej tej przestrzeni, płynęły świeżo idące lody tak zwaną starą Odrą, chociaż przy jej górnym początku zamknięta jest jarem 0.94 m. nad zerem wysokim dla małych wód. Podobnie i woda płynęła przez dłuższy czas tylko starą Odrą.

W dalszym przebiegu lód z powodu opadnięcia wody z 4 m. na 1.88 m., uległ większemu wgnieceniu a zwłaszcza wskutek kilkodniowego silnego mrozu, który kry na ich powierzchni znacznie ztężył.

Część nową Odry w długości (3.4 kilometr.) tak została zapchaną lodami od (1.50 do 3.10 met.) grubości do dna sięgającemi, że poniżej zatoru we wolnej wodzie prawie żadnego ruchu nie było. Stan taki dla Odry był bardzo zatważający, bo nie zważając na żeglugę i tak wstrzymaną, potrzeba się było spodziewać znacznego zapiaszczenia części rzeki, w której utworzył się zator i prąd został przerwany. W końcu można się było spodziewać, że puszczenie lodów z gór nagromadzi taką ilość piasku przy rozdziale powyżej Weidisch, z kąd się rozpoczynał zator, że spowoduje spiętrzenie wody a w następstwie rozerwanie wałów po obu brzegach na (600 metr.) od siebie oddalonych. Tę okoliczność uznano za takważną, że ze strony królewskich władz wyszedł rozkaz rozsadzania lodów powyżej mostu w Głogowie.

Na podstawie tego, królewski Zarząd budowlami wodnemi, któremu oddano te roboty, postawił sobie za zadanie, ażeby w tym zatorze a mianowicie ile możliwości w prądzie gdzie woda najgłębsza, wykonać otwór czyli rodzaj rynny (26 do 34 met.) szeroki i do dna sięgający, dla skoncentrowania prądu a w ten sposób i pogłębienia rzeki. Uskutecznienie tej rynny starano się z początku użyciem siekier do lodu, dźwigni, dłut i kilofów wykonać, co jednak z powodu znacznej grubości lodu zwartego nie było możliwem. Postanowiono zatem rozsądzenie lodów prochem skutecznie. W tym celu przysposobiono drewniane skrzynki naboje z lontami granatowemi, których czas palenia wynosił $\frac{3}{4}$ minuty. Ładunek zaś wynosił od (1 do 7.5 kilo). W celu należytego umieszczenia tychże naboji, za pomocą długich dłutek i łopat w kształcie łyżek, robiono formalne szyby (0.25 do 0.34 m. □) mające według grubości lodu od (1.50 do 3.10 met.) głębokie, na spód których zapuszczano te skrzynki a po zapaleniu lontu starano się jeszcze dalej popod lód takową posunąć. Przytem okazało się, że z powodu tak skupionych lodów a przez to porowatych, mniejsze ładunki od (1 do 1.5 kilo) nie wywierały żadnego wpływu na skorupy lodów, i takowych nie rozrywały. Przy ładunkach nawet (2.5 do 5 kilo) wynoszących, nie udało się lody w grubości (1.5 do 1.8 met.) tak rozsądzić, ażeby kry bez wielkiej pomocy mogły same odpływać. Przy grubościach lodu od (2.5 do 3.1 met.) okazały się ładunki (5 do 7.5 kilo) wynoszące jako niezbędne, ażeby taką masę lodu w promieniu (7.7 do 10.8 met.) przynajmniej częściowo połupać i rozrzucić, ażeby przy użyciu siły ludzkiej pojedyncze kry odłączyć i na wodę spuścić można było. Po wyczerpaniu się tych zapasowych naboji, sporządzono nowe przez artylerję, przyczem się okazało, że pomimo wszelkich ostrożności zachowywanych w takich razach, przepisany czas palenia się lontów nie zawsze był jednakowy, i zdarzyło się, że jeden nabój (7.5 kilo) wybuchł zaraz po zapaleniu lontu nad lodem, przyczem zginął jeden robotnik. Wskutek tej katastrofy i nabranego doświadczenia o niedostateczności takich pyrotechnicznych robót, zaniechano tego postępowania, a zapalenie odtąd jedynie zapomocą baterji galwanicznej skuteczniano. Ta metoda chociaż bezpieczniejsza, jednak w nagłych razach nie może być tak prędko zastosowaną jak za pomocą lontów granatowych.

Ostatecznie co do czasu trwania tych rozsadań i skutku tychże nadmieniam się, że takowe od 25 lutego 1862 trwały, i później zostały wstrzymane, ponieważ masy lodów z powodu deszczu i odwilży tak rozmiękły, że można się było spodziewać puszczenia tychże w krótkim czasie i co rzeczywiście nastąpiło.

Długość cała wzdłuż tego zatoru skutecznionej rynny wynosiło (900 metrów), więc przy szerokości średniej (30 met.) w powierzchni (27,000 m. □). Dni

roboczych było w ogóle 331 i 83 ładunków prochu razem ważącego (391 kilo) tak, że na (14.0 m. □) usuniętej masy lodu (1.5 do 1.8 met.) grubiej wypada $\frac{1}{6}$ dnia roboczego i (12 kila) prochu. Kosztów włącznie z dostarczonemi nabojami rezerwowemi i wielu innemi narzędziami wyniosła (1578 złr) czyli 1 m. □ usunięcie zatoru średnie 1,6 met. grubego kosztowało 5.84 centa.

Przytem nadmieniam się, że sposób zapalania baterią galwaniczną, według nowszych doświadczeń, ustąpić musi przed tak zwanym podwójnym wodnym lontem Bickforda. O tymże, jakoteż różnych sposobach zapalania przy rozsadzaniu lodów i postępowaniu przy tymże, w krótkości co następuje:

Ciała rozsadzające albo skrzynki rozsadzające.

Każda skrzynka jestto kostka z drzewa, przeznaczeniem której jest mieścić w sobie ładunek z prochu zwykłego lub armatniego. Objętość zastosowaną jest do siły i ciężaru ładunku. Dla ładunku (0,5 kila wynosi każda wewnętrzna krawędź kostki (8,2 cm.) w długości.

(1 k.) = (10.2 cm.) (2 $\frac{1}{2}$ k.) = (14 cm.)

(1 $\frac{1}{4}$ k.) = (11.8 cm.) (5 k.) = (17.6 cm.)

(2 k.) = (12.9 cm.) (15 k.) = (20.1 cm.)

Skrzynkę zbija się z desek (26 do 32 mm.) grub., gwoździami drewnianymi, dla dna i przykrywy dla uniknięcia wgniecenia tychże, robi się w ścianach falce, o które one opierają się. Dla wstrzymania od wilgoci naboju, wylewa się wewnątrz skrzynek smołą szczególnie w fugach, podobnie i przykrywy przeznaczone do umieszczenia lontu; podobnie postępuje się i z zewnątrz ze skrzynkami. Oprócz tego umocowuje się zewnątrz skrzynki dla łatwiejszej manipulacji z takową na 4 końcach najlepiej druciane strzemiona czyli kabłąki.

Postępowanie przy rozsadzaniu. Takowe już w części zostało powyżej opisane.

W miejscu mającym być rozsadzonym robi się otwór a właściwie szyb i wsuwa się na drążku drewnianym długim okutym zawieszoną na końcu taką skrzynkę z nabojem, obciążaną prócz tego ciężarem i umocowuje się linę, którą w odległości 15 do 20 kroków trzyma pomocnik, aby po wybuchu wyciągnąć drąg z pozostałościami. Obciążenie to ma za cel umieszczenie jak najgłębiej naboju. Nadmieniam się przytém, iż jest koniecznością, aby odpływ rozsadzonych lodów tuż poniżej zatoru mógł nastąpić swobodnie.

Zapalenie zapomocą lontów Bickforda. Lont Bickforda albo lont patentowy lub podwójny wodny, jest 4 mm. w średnicy gruby i używany bywa do robót górniczych i rozsadań podwodnych skał na rzekach. Składa się z właściwego lontu owionionego konopiami i następnie powłoką z gutta-perchy, pali się i zapala pod wodą z wielką siłą, a czas palenia bieżącej stopy (0,31 m.) wynosi 30 sekund. Jest się zatem w stanie dla każdego

ładunku oznaczyć czas dojścia, a z powodu tanioci tegoż, gdyż stopa bieżąca kosztuje (1,25 cent.) i pewności dojścia do naboju, gdyż nawet w głębokościach (3.1 met.) pod wodą nie gaśnie, jakoteż łatwego sposobu połączenia tegoż lontu z nabojem, nadaje się szczególnie do tego rodzaju robót z pominięciem nawet zapalenia baterią galwaniczną — jako wymagającą więcej trudności i dokładności, zwłaszcza, że powiększeniem tegoż w długości, osiąga się zupełne bezpieczeństwo osób. Umieszczanie naboju następuje w sposób powyżej opisany. *(Dalszy ciąg nastąpi).*

Najnowsze postępy w różnych gałęziach przemysłu

W. Łatkiewicz. Inż.-mech.

(dalszy ciąg, patrz Nr. 1).

Daleko donioślejszego znaczenia aniżeli poprzednio opisany gatunek, są walce do śrótowania, czyli śrótowniki; a chociaż ich znaczenie nie występuje tak wybitnie tam, gdzie zboże przechodząc przez gniotniki, zostaje raz tylko ześrótowane, a następnie wprost wymielone, to za to przy młowie żyta i w całym młowie wysokiem, w swém zastosowaniu wykazują tak wielkie korzyści, że młynarz nie może się wahać w ich wyborze. Porównyując walce te z kamieniami, spostrzeżemy zaraz, że droga, jaką przebiega ziarno poddane działaniu kamieni, o wiele jest dłuższa, aniżeli przy walcach. Ziarno przebiegając niemal całą płaszczyznę kamienia kilkakrotnie jest uderzane, a tém samém i rozdrabniane; gdy tymczasem poddane działaniu walców, spotyka się z właściwem nacięciem i bywa rozmiadzone od razu na stycznej linii walców. Ztąd też przy śrótowaniu na kamieniach, daleko więcej otrzymujemy mąki stosunkowo do ilości śrótów i kaszek, aniżeli przy śrótowaniu walcami. Z tego, co wyżej powiedziano, wypływa także, że walce wykonywując tę samą robotę raz tylko, daleko mniej siły popędowej potrzebują aniżeli kamienie. Korzyści z wprowadzenia w młynach walców, uwidocznią praktyka. Dostyc porównać mąkę otrzymaną podczas śrótowania kamieniami a walcami, by rozpoznać, że ta ostatnia jest niemal o trzy numera ładniejszą aniżeli pierwsza. To dowodzi stanowczo, że podczas procesu śrótowania, plewka ziarna zostaje mniej naruszoną, Uderzającym jest także znaczny ubytek tak zwanych otrąb lotnych.

Przejdźmy teraz do konstrukcyjnej części śrótowników. Na koźle żelaznym zazwyczaj umieszcza się dwie pary walców, wykonanych z leizny twardej, o średnicy od 90 do 210 mm., długości od 350—480 mm. Powierzchnia ich nie jest gładką ale prążkowaną, prążki przecięcia trójkątego. Liczba tychże bywa rozmaita w granicach od 9 do 15 na 25 mm. obwołu walca. Biegają one w pozdłuż walca, jednakowoż nie równolegle do osi, tworząc linię śrubową o dużym bardzo skrócie, wynoszącym

15 do 20 długości walca. Skutkiem tego skośnego prążkowania jest łatwiejsze pochwycenie i przecinanie ziarna, gdyż otrzymuje się przez to działanie przecinające podobne działaniu nozyc. Obawa, jakoby prążki te szybko się ścierały jest, jak wykazuje praktyka płonna, gdyż doświadczenie poucza, że takowe w ciągłej robocie półtora roku wytrzymać mogą, co w porównaniu z kamieniami, które niemal co tydzień nasiekiwać trzeba, znaczną przedstawia korzyść. Walce pracujące z przyspieszeniem, o wiele są korzystniejsze, a chcąc takowe w zupełności wyzyskać, musi się nadać walcem chyżość w stosunku jak 1:2 i więcej. Walce są stosownie obciążone bądź to za pomocą sprężyn, bądź z przeciwwagami. Nacisk ten bywa stosownie regulowany i wynosi około 4 do 7 kg. na millimetr długości. Ustawienie walców winno być tak przeprowadzone, iżby walce nigdy nie były w bezpośredniem ze sobą zetknięciu, coby mogło szkodliwie oddziaływać na ich trwałość. Najważniejszą jednakową rzeczą jest stosowne urządzenie czopów i panwi, te bowiem największy procent siły popędowej zużywają. Procent ten całkowity wynosi na jednem złożeniu walcowem od $\frac{3}{4}$ do $2\frac{1}{2}$ konia. Głównym też usiłowaniem konstruktora jest pomniejszenie tych znacznych strat spowodowanych tarciami czopów w panwiach, już to przez nadanie stosownych wymiarów czopom, już to przez tak zwane odciążenie łożysk. Widzimy też przy walcach długie bardzo czopy, (dochodzące od 3 do 5 średnic) jak też i przeprowadzenie mniej lub więcej ułatnie odciążenia łożyska.

(Dalszy ciąg nastąpi).

NEKROLOGIA.

Józef Stawiński, inżynier, członek krak. Tow. techn. Urodzony 1830 r. w mieście Krakowie, wstąpił po ukończeniu ówczesnego Instytutu technicznego, jako mierniczy w służbę rządową w Warszawie. Po upływie lat kilku udał się do Paryża, celem uzupełnienia studiów technicznych, a po powrocie swym do Warszawy zajmował się, jako przedsiębiorca, budową dróg żelaznych, już to w Królestwie Polskiem już to w Rosyi. Po ukończeniu budowy drogi żelaznej Libawskiej, zmuszony wypadkami, osiadł stałe w swém rodzinnem mieście, jako przedstawiciel warszawskiego towarzystwa asfaltowego, gdzie w dniu 29 stycznia 1880 r. dokonał swego czynnego i prawnego żywota.

Literatura techniczna.

Nr. 26 *Budownictwa i inżynierii* czasopisma wychodzącego w Warszawie zawiera następująca artykuły:

Konkurs na tramwaje warszawskie. Wodociąg i kanalizacja w Warszawie. Załamanie się mostu nad r. Tay. Rzecz o tramwajach p. W. Czerlińskiego (illustr.) O wykreślnem obliczeniu wytrzymałości więzarów dachowych, podług metody prof. Cremona p. W. Soltana. Praca zawarta w funkcje pary. Motor gazowy „The Nottingham Eclipse Engine” (illustr.) Przyrząd do wycierania kominów, zapobiegający jednocześnie dymieniu takowych (illustr.). Przystępny wykład prowadzenia poszukiwań za pomocą szurfowania p. Z. Woysława (illustr. c. d.) — Korespondencye rolnicza. Od Redakcyi. Cztery ryciny.

Nr. 1. *Dźwigni* zawiera:

Sprawy tow. i sprawozdania z posiedzeń zgromadzenia i zarządu. O wpływie techniki na cywilizacye, odczyty prof. Maszkowskiego. O przewietrzaniu mieszkań i sposobach oznaczenia stopnia zepsucia powietrza M. Zajęczkowski. Rozmaitości Literatura techniczna. Rycina plan przytuliska w Auieres projekt konkursowy architekta Stanisława Bauera. Jako dodatek półarkusza wyrazownictwa technicznego.

ROZMAITOŚCI.

Zastosowanie Betonu w budownictwie. — Beton znajduje coraz większe zastosowanie w budownictwie, a mianowicie w Niemczech południowych. I tak firma Diss & Wayss we Frankfurcie nad Menem, wykonała w betonie sufit i podesta schodowe w nowym teatrze we Frankfurcie.

Stropy korytarzy w tymże budynku wykonane są na żelaznych tragarzach o formie podwójnego T. odległych od osi do osi 75—90 cm. — Kasety wykonane są w ten sposób, że na szalówce gładkiej ustawione były formy skrzynkowe, o kształtach i głębokości kasetów, — około których ubijano masę betonową. Podesta schodowe częścią o prostą, częścią o sklepionej formie, wykonane są w pierwszym razie na prostej szalówce, w drugim zaś na szalówce, na której był nasyp piasku, pokryty szalówką o krzywiznie, którą miały podesta otrzymać. — Tragarze oddalone są od osi do osi 1,30 metr. strzałka wynosi $5\frac{1}{2}$ cm. — Podesta te po wyjęciu krążyn, podane były próbom obciążania jednostajnego, na 1 m. kwad. 600 kg. Do obciążania przypadkowego przez nagłe upuszczanie ciężaru, używano worków napełnionych piaskiem. Przy próbach tych podesta nie poniosły żadnej szkody. Stropów i podestów takich wykonano we frankfurckim teatrze (1700) m. kw.

Taż sama fabryka wykonała i w innych budynkach stropy o takiejże samej konstrukcyi — jako to: w bazarze miejskim (Markthalle), w mleczarni, w młynie i piekarni w Hausen pod Frankfurtem. — Ważnem jest również zastosowanie betonu przy wykonaniu chodników we Frankfurcie i Baden. (*Deutsche Bau-Zeitung*).

Sprostowanie:

W numerze pierwszym na stronie 5 w kolumnie prawej w 25 wierszu od góry licząc, czytaj łukowego zamiast takowego.

Na teź samej stronnicy i kolumnie w wierszu przedostatnim, czytaj: gdyż most musiałby leżeć.

Zarząd uprasza Szanowych Członków, którzy wypożyczyli czasopisma z biblioteki Tow. techn., by takowe łaskawie na ręce bibliotekarza zwrócić zechcieli.

W Piątek dnia 6 lutego o godzinie 2 po południu odbędą się w gmachu Inst. tech. przemysłowego próby Portland cementów, na które Tow. tech. zaprasza niniejszym swych członków.

Najbliższe posiedzenie Tow. techn. krak. odbędzie się w Poniedziałek dnia 9 Lutego b. r. o godzinia 6 wieczór. Porządek dzienny: Przyjęcie członków. Wniosek p. K. Knausa. Odczyt architekta J. Wdowiszewskiego o ustawach dla murarzy, cieślów i kamieniarzów z r. 1554.

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.