

JUST

STANISŁAW JURCZAKIEWICZ

ARCHITEKTURA • KONSTRUKCJA

Rząska, os. Na Stoku 6, 30-199 Kraków

tel. 12 637 01 99, kom. 504 986 827

e-mail: sjurczakiewicz@gmail.com

Projekt Budowlany zamienny

Remont zabytkowego kościoła parafialnego w Baranowie obejmujący naprawę sklepienia za pomocą materiału kompozytowego

Investor: Parafia Rzymskokatolicka p.w. Św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie
ul. Ks. Jana Trzaskomy 6, 06-320 Baranowo

Lokalizacja: ul. Ks. Jana Trzaskomy 6, 06-320 Baranowo,
działka nr 721, obręb ewidencyjny Baranowo 0003
jednostka ewidencyjna Baranowo 141501_2

Kategoria obiektu: X

Autor:

dr inż. Stanisław Jurczakiewicz


dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827

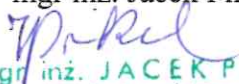
Załącznik do decyzji Nr 762/2023

z dnia 08.11.2023


ZNAK BOŚIR:6740 708/2023

Sprawdzający :

mgr inż. Jacek Pikul


mgr inż. JACEK PIKUL
upr. bud. projektowe
w specj. konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. UAN-Upr. 73/88

Z up. STAROSTY


mgr Małgorzata Szczepańska
Dyrektor Wydziału Budownictwa,
Ochrony Środowiska i Rolnictwa

WOJEWODZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
17-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38

Kraków, sierpień 2023 r.

Spis zawartości opracowania:

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Cel i zakres opracowania	str. 3
2. Podstawy opracowania	str. 3
3. Przeznaczenie i program użytkowy obiektu budowlanego	str. 3
4. Dane techniczne obiektu budowlanego charakteryzujące wpływ obiektu budowlanego na środowisko i jego wykorzystywanie oraz na zdrowie ludzi i obiekty sąsiednie	str. 4
5. Zmiany względem pierwotnego projektu	str. 4
6. Opis konstrukcji sklepienia	str. 4
7. Koncepcja naprawy sklepienia	str. 5
8. Zastosowane materiały kompozytowe	str. 5
9. Kategoria geotechniczna obiektu	str. 6
10. Wykonanie prac remontowych	str. 6
11. Obliczenia statyczno-wytrzymałościowe	str. 9

II. RYSUNKI

Rys. 1 Konstrukcja kratownicowa na poddaszu 1:200	str. 23
Rys. 2 Naprawa sklepienia siatką kompozytową 1:200	str. 24
Rys. 3 Wieniec z siatki kompozytowej 1:200	str. 25

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

III. ZAŁĄCZNIKI FORMALNO-PRAWNE

1. Uprawnienia autorów projektu	str. 26-30
2. Oświadczenia projektanta i sprawdzającego o sporządzeniu projektu zamiennego zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej	str. 31
3. Decyzja Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków	str. 32

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKU
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 14
tel./fax (029) 764-22-38

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Cel i zakres opracowania.

Przedmiotem projektu jest remont ceglanego sklepienia nad nawą główną i nawami bocznymi kościoła w Baranowie polegający na naprawie i powstrzymaniu postępującego procesu jego deformacji i destrukcji. Kościół w Baranowie wpisany jest do Rejestru Zabytków pod numerem A-623. Wykonano do tej pory ekspertyzę konstrukcyjną i projekt wzmocnienia sklepienia przez jego podwieszenie i zespolenie z żelbetową cienkościenną powłoką wykonaną w technologii betonu natryskowego (torkretu) na grzbietowej powierzchni sklepienia [2.2]. Celem niniejszego projektu zamiennego jest wyeliminowanie istniejących sił rozporu od sklepienia przekazywanych na słupy i ściany budynku, a powodujących ich odchylanie od pionu oraz wzmocnienie sklepienia przy niewielkiej ingerencji w jego strukturę i bez jego dociążania. Siły rozporu od sklepienia zostaną zrównoważone za pomocą prętowo-ciężnowej konstrukcji ukrytej w obrębie poddasza. Natomiast do wzmocnienia sklepienia będzie wykorzystany materiał kompozytowy – siatki z włóknem o wysokiej wytrzymałości zatopionym w nieorganicznej matrycy bazującej na cemencie. Dodatkowo pachy sklepienia zostaną częściowo wypełnione lekkim keramzytem. Materiał kompozytowy będzie również zastosowany do wykonania wieńca spinającego koronę murów kościoła.

2. Podstawy opracowania

- 2.1. „Ekspertyza budowlana dotycząca oceny stanu technicznego Kościoła Parafialnego w miejscowości Baranowo ze szczególnym uwzględnieniem sklepień ceglanych oraz wskazaniem zaleceń remontowych”, Biuro Inżynieryjne Konstrukcji Budowlanych i Doradztwa Technicznego, autorzy: mgr inż. Sławomir Szarleja, mgr inż. Michał Dębkowski, data: listopad 2019 r.;
- 2.2. „Projekt remontu budynku kościoła parafialnego p.w. Św. Bartłomieja Apostoła – remont ścian i ceglanych sklepień oraz więźby dachowej”, (projekt budowlany, projekt konstrukcyjny), festgrupa Sp. z o.o. Pracownia architektoniczno-konserwatorska, Aleje Jerozolimskie 47/2a, 00-697 Warszawa, autor: mgr inż. Michał Dębkowski, data: 29 listopada 2019 r.;
- 2.3. „Projekt naprawy elementów konstrukcji więźby dachowej oraz wymiany blaszanego pokrycia dachu nad Kościołem Parafialnym w miejscowości Baranowo”, autor: mgr inż. Kazimierz Chmielnicki, data: wrzesień 2013 r.;
- 2.4. Arkadiusz Kwiecień, „Praca kotew stalowych wklejonych w mur zabytkowy na sztywnych i podatnych warstwach adhezyjnych”, Wydawnictwo Politechniki Krakowskiej, Czasopismo Techniczne Nr 3-B/2011, Zeszyt 19, Rok 108;
- 2.5. Analizy i obliczenia autora.

3. Przeznaczenie i program użytkowy obiektu budowlanego

Sposób użytkowania obiektu pozostaje bez zmian. Po wykonaniu prac remontowych przywracających właściwy stan techniczny sklepieniu, budynek pozostanie obiektem kultu religijnego. Charakterystyczne parametry techniczne obiektu: kubatura, zestawienie powierzchni, wysokość, długość, szerokość i liczba kondygnacji pozostają bez zmian.

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38

4. Dane techniczne obiektu budowlanego charakteryzujące wpływ obiektu budowlanego na środowisko i jego wykorzystywanie oraz na zdrowie ludzi i obiekty sąsiednie pod względem:

- a) zapotrzebowania i jakości wody oraz ilości, jakości i sposobu odprowadzania ścieków,
- b) emisji zanieczyszczeń gazowych, w tym zapachów, pyłowych i płynnych, z podaniem ich rodzaju, ilości i zasięgu rozprzestrzeniania się,
- c) rodzaju i ilości wytwarzanych odpadów,
- d) właściwości akustycznych oraz emisji drgań, a także promieniowania, w szczególności jonizującego, pola elektromagnetycznego i innych zakłóceń, z podaniem odpowiednich parametrów tych czynników i zasięgu ich rozprzestrzeniania się,
- e) wpływu obiektu budowlanego na istniejący drzewostan, powierzchnię ziemi, w tym glebę, wody powierzchniowe i podziemne

Obecne parametry techniczne obiektu budowlanego charakteryzujące wpływ na środowisko i jego wykorzystanie oraz na zdrowie ludzi i obiekty sąsiednie w tym punkty 4a) - 4e) pozostają bez zmian. Planowane prace budowlane nie będą miały wpływu i nie spowodują zagrożeń dla obiektów sąsiednich.

5. Zmiany względem pierwotnego projektu

Względem pierwotnego projektu budowlanego zatwierdzonego decyzją Starosty Ostrołęckiego z dnia 12 sierpnia 2020 r. nr 921/2020 (znak: GBN.6740.830.2020) wprowadzono zmiany w zakresie naprawy sklepienia kościoła. Zastosowano stalową konstrukcję prętowo-ciężnową przeciwdziałającą siłom rozporu od sklepienia, które są przekazywane na filary i ściany powodując ich niebezpieczne wychylenie na boki, a samo sklepienie ma być naprawione za pomocą cementowo-wapiennej iniekcji pęknięć oraz siatką kompozytową klejoną do grzbietu i podniebienia sklepienia w rejonach pęknięć. W ten sposób wyeliminowana zostanie ciężka żelbetowa łupina grubości 6 cm pokrywająca całą górną powierzchnię sklepienia, jaką zastosowano w pierwotnym projekcie remontu [2.2]. Prowadzi to do zmiany schematu statycznego kościoła w porównaniu do projektu pierwotnego [2.2] oraz powoduje znacznie mniejsze dodatkowe obciążenia przekazywane na filary i ściany kościoła w porównaniu do projektu pierwotnego [2.2], co jest korzystne dla bezpieczeństwa zabytkowej konstrukcji budynku.

Kwalifikuję tę zmianę jako istotne odstępstwo od zatwierdzonego projektu [2.2] w przedmiotowej sprawie, jako odstępstwo w zakresie wymagającym uzyskania zmiany decyzji Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków, która jest wymagana do uzyskania decyzji z uwagi, że przedmiotowy obiekt wpisany jest do rejestru zabytków (art. 36a ust. 5 pkt 6 ustawy Prawo Budowlane).

6. Opis konstrukcji sklepienia

Budynek kościoła jest murowany z cegły, fundamenty betonowe i kamienne, dach o konstrukcji tradycyjnej drewnianej. Kościół posiada układ halowy, trójnawowy z dwoma rzędami słupów oraz transeptem. Ceglane sklepienie krzyżowo-żebrowe podzielone jest nad nawą główną na cztery prostokąty o wymiarach: 8,3 × 5,7 m, a nad nawami bocznymi po cztery prostokąty o wymiarach 5,5 × 5,7 m. Nad transeptem rozpiętość sklepień jest większa i wynosi odpowiednio 8,3 × 8,4 m i 5,5 × 8,4 m. Płaszcz sklepienia ma grubość ½ cegły czyli około 13 cm. Główne żebra prowadzone wzdłuż boków prostokątów

**STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce**

**WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38**

i krzyżowo mają wymiary przekroju $b \times h$: 41×41 cm, a żebra drugorzędne (wzmocniające wysklepki) nad transeptem 27×41 cm, a nad nawami 27×28 cm. Wg informacji od autora [2.1] pacy sklepienia były pierwotnie wypełnione gruzem ceglany, który został usunięty w ramach ostatnio prowadzonych remontów.

7. Koncepcja naprawy sklepienia

Żebra sklepienia zostały obliczeniowo sprawdzone w ramach ekspertyzy [2.1]. Podobne obliczenia przeprowadzili autorzy niniejszego projektu. W obu wypadkach wyniki wskazują, że pod obciążeniem ciężarem własnym w murze żeber sklepienia nie występują naprężenia rozciągające mogące prowadzić w materiale o niskiej wytrzymałości na rozciąganie (mur ceglany) do tworzenia przegubów ujawniających się w postaci pęknięć. Formy i krzywizny łuków przyjęte przez pierwszego projektanta sklepienia są więc zgodne z przebiegiem wewnętrznych sił ściskających zwanych liniami ciśnienia, to znaczy mimośrodowość sił ściskających ($e = M/N$) mieszczą się w obszarach rdzeni przekrojów żeber ($e < 1/6$ wysokości przekroju żebra). Dopiero gdy mimośrodowość jest większa od $1/6$ wysokości przekroju, czyli przesunięta poza jego rdzeń, pojawiają się w łuku naprężenia rozciągające.

W tej sytuacji przyczyny powstawania pęknięć sklepienia kościoła w Baranowie należy upatrywać w obserwowanych i pomierzonych poziomych przemieszczaniach podpór – słupów i ścian pod wpływem sił rozporu pochodzących od samego sklepienia.

Naprawa sklepienia powinna więc obejmować redukcję poziomych sił z jakimi sklepienia oddziałują na konstrukcję wsporczą. Już na wstępie wykluczono możliwość umieszczenia tradycyjnych ściągów w poziomie wezłowi sklepienia we wnętrzu nawy kościoła. Zaprojektowano konstrukcje równoważące siły rozporu w obrębie poddasza, jako niewidoczne od wnętrza. Kratownice przestrzenne zostaną oparte na ceglanych słupach podtrzymujących konstrukcję dachu. Nowe siły stabilizujące podpory sklepienia i równoważące rozpór zostaną wprowadzone do istniejącego układu za pomocą ciągów kotwionych nisko, w poziomie wezłowi sklepienia. Takie rozwiązanie ma zapobiec ewentualnemu niekorzystnemu zginaniu ceglanych słupów podpierających dach kościoła do czego dochodziłoby przy zastosowaniu poziomych ściągów nad sklepieniami, w poziomie korony murów.

W płaszczu sklepienia wyodrębniło się szereg segmentów, które należy scalić stosując iniekcję ciśnieniową materiałem o właściwościach zbliżonych do ceramicznego muru na zaprawie wapiennej. Dodatkowo rejon, na których występują pęknięcia zostaną wzmocnione siatką kompozytową, szczególnie w rejonach występowania naprężeń bliskich zeru. Wzmocnione w ten sposób zostaną przede wszystkim żebra sklepienia, a w drugim rzędzie obszary płaszcza między żebrami. Siatki powinny być klejone do powierzchni muru, a nie do tynku.

8. Zastosowane materiały kompozytowe

Niniejszy projekt przewiduje wzmocnienie sklepienia w obrębie występujących uszkodzeń za pomocą kompozytu FRCM z włóknem węglowym o wytrzymałości na rozciąganie $4\ 900$ MPa w matrycy z modyfikowanej zaprawy cementowej. Materiały FRCM posiadają szereg zalet, takich jak: możliwość klejenia w różnych warunkach wilgotności podłoża i temperatury otoczenia, paroprzepuszczalność oraz odporność na wysoką temperaturę w warunkach pożaru, która jest porównywalna z odpornością ppoż podłoża w tym wypadku murowego.

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38

W projekcie zastosowano siatki C-MESH 84/84 i C-MESH 182.

Dwukierunkowa siatka C-MESH 84/84 zawiera na 1,0 m szerokości włókna węglowe o powierzchni: $0,046\text{mm} \times 1000\text{mm} = 46,0\text{mm}^2 = 0,46\text{cm}^2$.

Jeden metr szerokości siatki może więc być ekwiwalentem:

$$0,46 \times 4\ 900/500 = 4,51 \text{ cm}^2 \text{ stali klasy A-IIIN o } f_{yk} = 500 \text{ MPa}$$

Jednokierunkowa siatka C-MESH 182 zawiera na 1,0 m szerokości włókna węglowe o powierzchni: $0,100\text{mm} \times 1000\text{mm} = 100,0\text{mm}^2 = 1,00\text{cm}^2$.

Jeden metr szerokości siatki może więc być ekwiwalentem:

$$1,00 \times 4\ 900/500 = 9,80 \text{ cm}^2 \text{ stali klasy A-IIIN o } f_{yk} = 500 \text{ MPa}$$

Porównuję tu podaną przez producenta wytrzymałość na rozciąganie włókien węglowych siatek kompozytowych z charakterystyczną granicą plastyczności stali. Uzyskanie takich nośności siatki wymaga zapewnienia dostatecznego zakotwienia. Można to uzyskać przedłużając zasięg siatki poza strefę naprężeń rozciągających i dodatkowo za pomocą konektorów C-JOINT wklejanych na systemowej zaprawie MX-JOINT.

9. Kategoria geotechniczna obiektu

Obiekt zaliczono do trzeciej kategorii geotechnicznej przy prostych warunkach gruntowych zgodnie z rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. z 2012 r. poz. 463). Z uwagi na to, że w ramach remontu nie przewiduje się zmian dotyczących posadowienia oraz nie występuje znaczący wzrost obciążeń, nie ma potrzeby wykonywania badań podłoża gruntowego wraz z dokumentacją geologiczno-inżynierską.

10. Wykonanie prac remontowych

**STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce**

10.1. Konstrukcja równoważąca siły rozporu od sklepienia

Montaż konstrukcji należy wykonać wg załączonych rysunków warsztatowych na śruby zwykłe. Wszystkie połączenia spawane powinny być wykonane poza przestrzenią poddasza z uwagi na bezpieczeństwo ppoż.

- Wzmocnienie ceglanych słupów podtrzymujących więźbę dachową. Słupy o wymiarach przekroju około 82×84 cm i wysokości około 2,60 m należy na obwodzie okleić siatką C-MESH 84/84 stosując ciągle poziome pasy szerokości 1,00 m. Narożniki słupów wyokrąglić promieniem 30 mm. Zakłady między pasami siatki po 30 cm. Na boku, do którego przylega drewniany słup, wkleić w poziome spoiny sznur C-JOINT średnicy 6 mm. Sznury wklejać w co 3 spoinę. Poziome pęknięcia muru słupów scalić wklejając skośnie pod kątem 45° dwa pręty zbrojeniowe Ø12 mm. Po każdej stronie pęknięcia pręty powinny być zakotwione minimum 25 cm. Kierunek umieszczenia prętów zgodny z kierunkiem przemieszczenia pęknięcia, równoległe do drewnianej belki spoczywającej na słupie. Tak samo scalić mur zewnętrzny w rejonach pęknięć pod łożyskami belek.

**WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38**

- Montaż podpór pod konstrukcję kratownicową. Po obu stronach ceglanych słupów zamontować pionowo ceowniki C160, na których zostaną oparte kratownice. Ceowniki te powinny mieć wysokości odpowiadające wysokościami słupów i zapewniać uzyskanie poziomego oparcia kratownic w poziomie istniejących stalowych belek z ceowników C180 zamocowanych do drewnianych belek konstrukcji dachu. Słupy C160 powinny opierać się na betonowych wypełnieniach węzłowi (konieczne pomiary na miejscu). Montaż ceowników C160 do ceglanych słupów za pomocą kotew chemicznych M16 wklejanych w nawierconych poziomo otworach, lub gwintowanymi prętami $\varnothing 16$ przenikającymi słupy na wskroś. Osiowy rozstaw podpór z ceowników C160 wynosi 8,25 m. Jedynie w przypadku kratownicy usytuowanej najbliżej transeptu rozstaw osiowy podpór wynosi 7,75 m (ze względu na kolizję z drewnianymi elementami zatopionymi w ceglanych słupach). Mniejsza jest też w tym przypadku rozpiętość samej kratownicy.

- Montaż kratownic. Kratownice należy wprowadzić na poddasze przez pionowe otwory wentylacyjne w ścianie frontowej kościoła. Należy je oprzeć na podporach z ceowników C160 zamontowanych uprzednio po obu stronach ceglanych słupów. Ciężar pojedynczej kratownicy wynosi około 260 kG. Ciężar pary kratownic wraz ze stężeniami mocowanymi na śruby około 650 kG. Stężenia górne i poprzeczne łączyć do blach węzłowych kratownic za pomocą śrub zwykłych. Z uwagi na różne wymiary przekrojów ceglanych słupów, a tym samym odstępów między pionowymi kratownicami, długości prętów stężących ustalić indywidualnie dla każdej pary kratownic. Należy zamontować cztery komplety kratownic wg rysunku.

- Kotwy ciągien wykonać z prętów M20. Zamontować po cztery kotwy chemiczne w każdym węzłowi u dołu ceglanoego słupa na poddaszu oraz po dwie w węzłowiach nad ścianami zewnętrznymi wg projektu wykonawczego. Metodą bezударową wierceć otwory $\varnothing 24$ mm, równoległe do kierunku ciągien, czyli z odchyleniem od poziomu około 30° (kotwy pracują wyłącznie na wyrywanie siłą podłużną, bez udziału siły poprzecznej). Długości otworów 50 cm, ale wypełnienie żywicą tylko na dolnym odcinku 25 cm (przez odpowiedni dobór ilości żywicy wprowadzonej na dno otworu). W przypadku sztywnych, niepodatnych kotew chemicznych M20 taka długość osadzenia kotwy stanowi o jej pełnej możliwej do uzyskania nośności [2.4]. Wykonanie czynnego zakotwienia w głębi muru ma w zamiśle zwiększyć objętość wrywanej bryły muru. Bardzo ważne jest właściwe przygotowanie podłoża oraz technologia wykonywania zakotwienia. Otwory powinny być czyszczone sprężonym powietrzem dostarczonym na dno otworu przez rurkę igielitową. Brak należytego przygotowania powierzchni otworów skutkuje najczęściej zniszczeniem adhezyjnym na granicy mur-klej przy siłach znacząco niższych od projektowanych. Żywice epoksydowe nie potrzebują gruntowania specjalnymi preparatami ze względu na ich dobre parametry zwilżające powierzchnię muru [2.4]

- Montaż i naciąg ciągien. Zamontować po cztery stalowe ciężna $\varnothing 20$ mm do blach węzłowych na dolnych pasach kratownic i do beleczek wykonanych z pary kątowników L100×100×10 przekazujących naciąg z ciągien na kotwy osadzone w murze u węzłowi sklepienia. Nie wprowadzać za pomocą dolnych nakrętek zbyt dużej aktywnej siły naciągu. Ciężna powinny jedynie stabilizować istniejący stan odkształcenia konstrukcji wsporczej sklepienia. W podobny sposób zamontować ciężna $\varnothing 16$ mm nad nawami bocznymi. Montaż i naciąg ciągien powinien odbywać się równomiernie i symetrycznie.

10.2. Naprawa sklepienia

- Pęknięcia należy wypełnić iniekcyjnie zaczynem cementu białego z 20% dodatkiem ciasta wapiennego.
- Wysklepki sklepienia w polach, w których występują pęknięcia należy oczyścić z tynku. Powierzchnię muru przygotować według zaleceń dostawcy siatki C-MESH 84/84. Siatki kleić po obu stronach płaszcza sklepienia oraz wokół żeber nad sklepieniem.
- Łączniki C-JOINT. Po związaniu klejącej zaprawy systemowej MX-C 25 Masonry należy zamontować łączniki ze sznurów C-JOINT na zaprawie MX-JOINT wg projektu wykonawczego. Zadaniem łączników jest przeciwstawienie odrywaniu siatki na dolnych wklęsłych powierzchniach wysklepek oraz od góry w liniach styku żeber z wysklepkami. Łączniki są wklejane w płaszczu sklepienia w przewierconych na wskroś otworach. Należy stosować się do zaleceń producenta materiału kompozytowego. Rozstaw łączników co 25 cm wg projektu wykonawczego.
- Pachy sklepienia wypełnione zostaną keramzytem do poziomu 0,70 m nad betonowym wypełnieniem wezłowi.

10.3. Wieniec stężający ściany kościoła


Wykonanie wieńca wiąże się z naprawą pęknięć istniejących na ścianach zewnętrznych kościoła. Pęknięcia należy wypełnić iniekcyjnie zaczynem cementu białego z 20% dodatkiem ciasta wapiennego.

- Wzdłuż korony murów, od strony wewnętrznej należy nakleić pas siatki C-MESH 182 szer. 25 cm. Jest to ekwiwalent wieńca spinającego koronę murów, którego brak doprowadził do powstania pęknięć. Uzupełnić istniejące ubytki cegieł na koronie muru.

dr inż. Stanisław Jurczakiewicz


dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827

mgr inż. Jacek Pikul


mgr inż. JACEK PIKUL
upr. bud. projektowe
w specj. konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. UAN-Upr. 73/88

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 14
tel./fax (029) 764-22-30

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

11. Obliczenia statyczno-wytrzymałościowe

1. Obliczenie sił rozporu ze sklepienia na filary między nawą główną i nawami bocznymi.

Suma sił rozporu z jednego żebra poprzecznego B (przekrój B-B w ekspertyzie 2.1) oraz dwóch żebier przekątniowych C (przekrój C-C w ekspertyzie 2.1)

Pomijam żebra drugorzędne uwzględniając tylko ich ciężar przez uśrednione powiększenie grubości płaszcza z 13 cm na 16 cm.

Ciężar płaszcza sklepienia: $0,16 \times 18,0 = 2,88 \text{ kN/m}^2$

Ciężar samego łuku o wymiarach przekroju $41 \times 41 \text{ cm}$ (Typ 3 wg ekspertyzy [2.1]) uwzględnia program obliczeniowy RM-Win.

Zakładam za ekspertyzą [2.1] obciążenie dodatkowe sklepienia od warstw izolacyjnych $0,5 \text{ kN/m}^2$ powierzchni (np. 20 cm wełny mineralnej + folia paroprzepuszczalna).

2. Przyjmuję oparcie sklepienia na wezłowiach – głowicach słupów.

Łuk żebra B: rozpiętość 6,00 m, strzałka 2,10 m. Łuk ostry trójprzegubowy złożony z dwóch symetrycznych odcinków o strzałkach 0,40 m.

Łuk żebra C: rozpiętość 8,00 m, strzałka 2,10 m. Łuk ostry trójprzegubowy złożony z dwóch symetrycznych odcinków o strzałkach 0,50 m.

3. Obciążenia w założonych punktach węzłowych łuku żebra B (Rys. 1):

Ciężar płaszcza sklepienia:

$x = 0,00 \quad 2 \times 0,17 = 0,34 \text{ m}, \quad 0,34 \times 2,88 = 1,00 \text{ kN/m}$ (wezłowie)

$x = 0,56 \quad 2 \times 0,36 = 0,72 \text{ m}, \quad 0,72 \times 2,88 = 2,10 \text{ kN/m}$

$x = 1,27 \quad 2 \times 0,61 = 1,22 \text{ m}, \quad 1,22 \times 2,88 = 3,50 \text{ kN/m}$

$x = 2,10 \quad 2 \times 0,89 = 1,78 \text{ m}, \quad 1,78 \times 2,88 = 5,10 \text{ kN/m}$

$x = 3,00 \quad 2 \times 1,20 = 2,40 \text{ m}, \quad 2,40 \times 2,88 = 6,90 \text{ kN/m}$ (klucz)

Ciężar własny żebra: $0,41 \times 0,41 \times 18,0 = 3,00 \text{ kN/m}$

Warstwy izolacyjne: mnożnik obciążenia c.w. $0,50 / 2,88 = 0,17$

4. Obciążenia w założonych punktach węzłowych łuku żebra C (Rys. 1):

Ciężar płaszcza sklepienia:

$x = 0,00 \quad 0,11 + 0,17 = 0,28 \text{ m}, \quad 0,28 \times 2,88 = 0,80 \text{ kN/m}$ (wezłowie)

$x = 0,51 \quad 0,29 + 0,56 = 0,85 \text{ m}, \quad 0,84 \times 2,88 = 2,40 \text{ kN/m}$

$x = 1,11 \quad 0,46 + 0,89 = 1,35 \text{ m}, \quad 1,35 \times 2,88 = 3,90 \text{ kN/m}$

$x = 1,77 \quad 0,63 + 1,23 = 1,86 \text{ m}, \quad 1,86 \times 2,88 = 5,40 \text{ kN/m}$

$x = 2,48 \quad 0,81 + 0,79 = 1,60 \text{ m}, \quad 1,60 \times 2,88 = 4,60 \text{ kN/m}$

$x = 3,23 \quad 0,99 + 0,35 = 1,34 \text{ m}, \quad 1,34 \times 2,88 = 3,90 \text{ kN/m}$

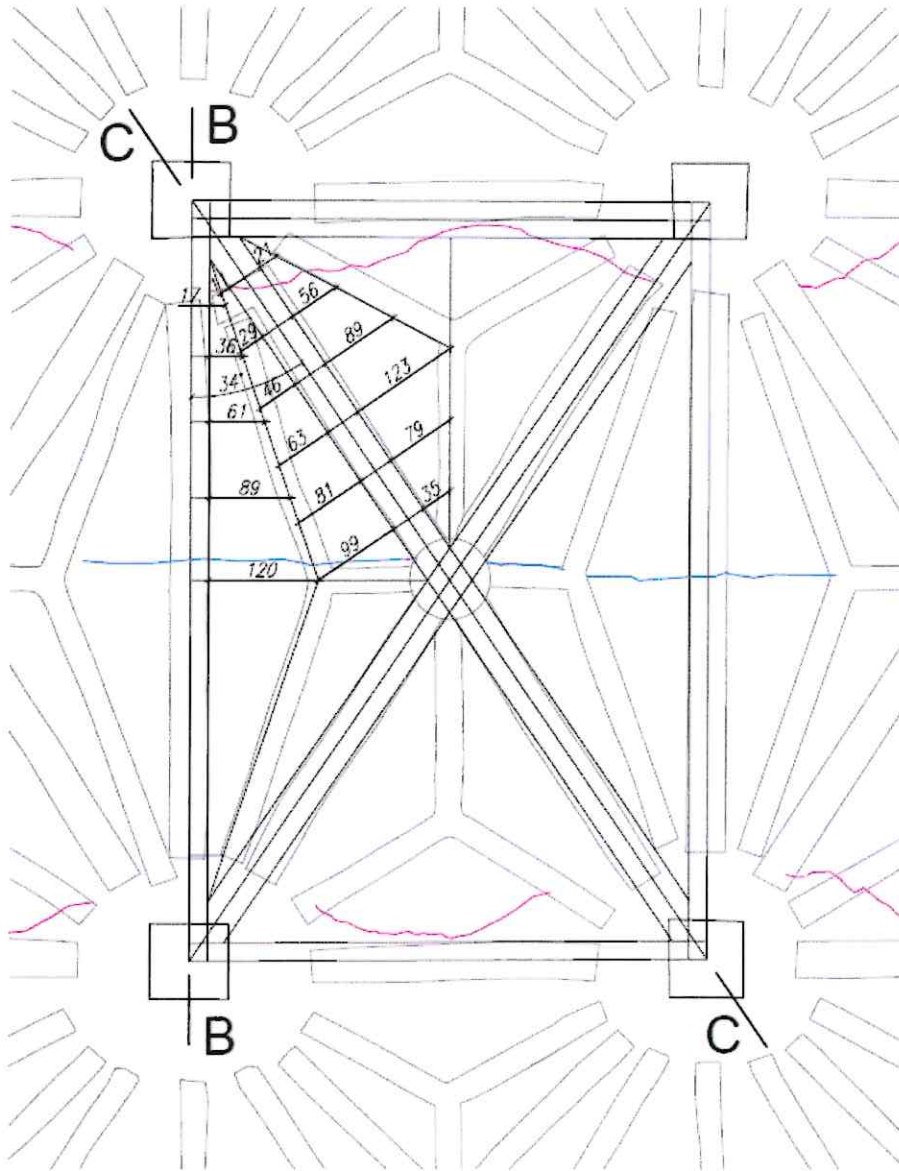
$x = 4,00 \quad 0,00 \text{ m}, \quad 0,00 \text{ kN/m}$ (klucz)

Ciężar własny żebra: $0,41 \times 0,41 \times 18,0 = 3,00 \text{ kN/m}$

Pomijam obciążenie użytkowe sklepienia.

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

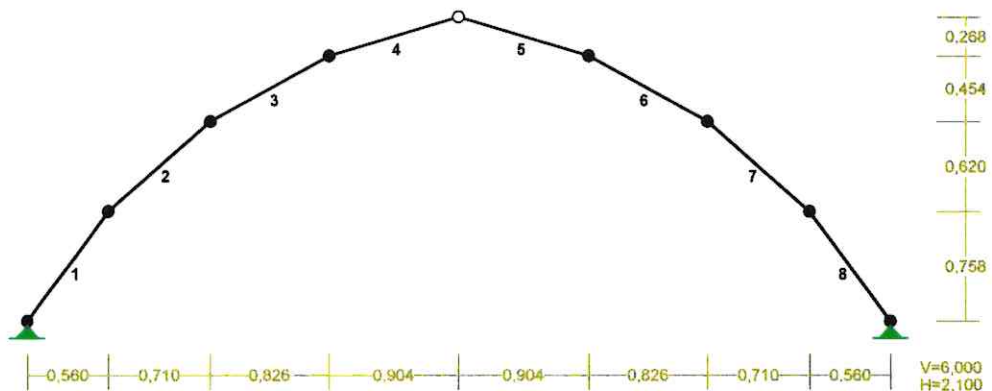
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-30



Rys. 1. Nawa główna. Obszary sklepienia obciążające żebra B i C.

Żebro B

PRĘTY:



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

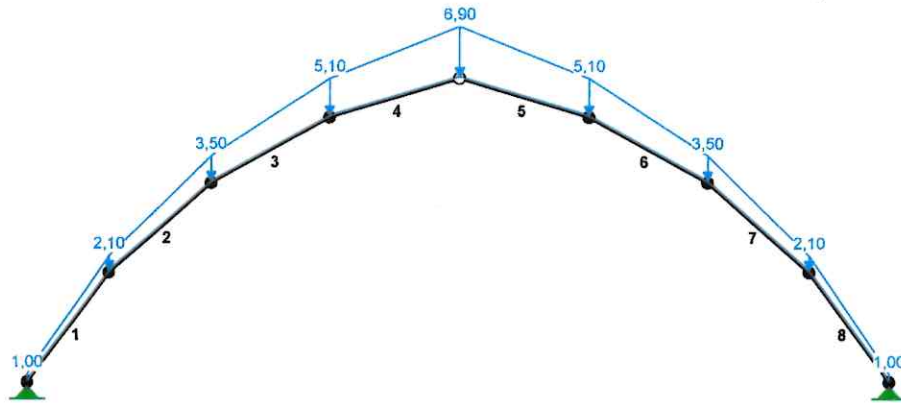
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38

OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

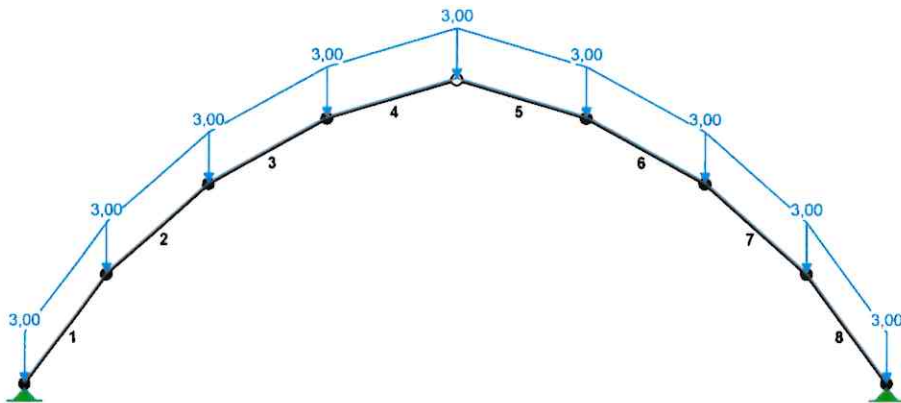
Grupa: A - "płaszcz sklepienia"

Stałe

$\gamma_f = 1,00$



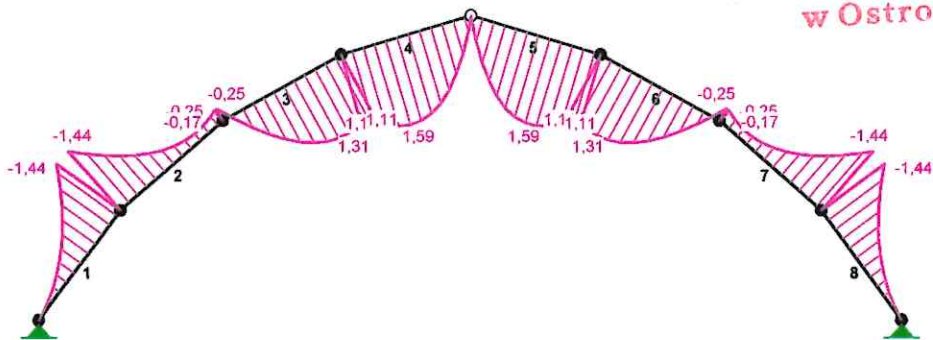
OBCIĄŻENIA: B "ciężar żebra"



W Y N I K I

Obciążenia char.: AB

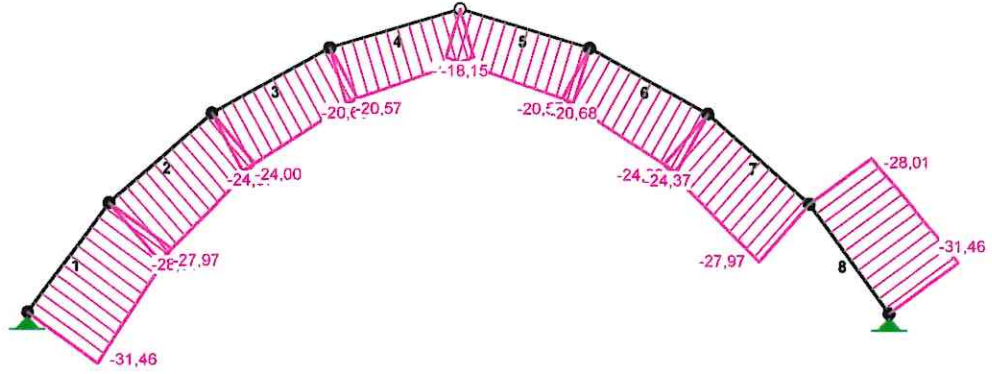
MOMENTY:



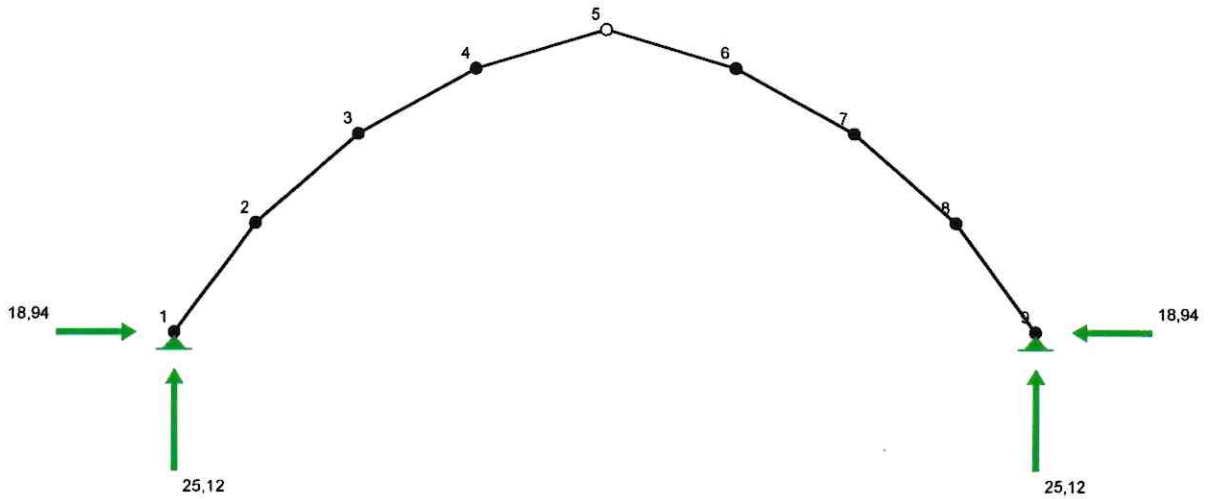
STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 14
tel./fax (029) 764-22-38

NORMALNE :



REAKCJE PODPOROWE :



REAKCJE PODPOROWE:
Obciążenia char.: AB

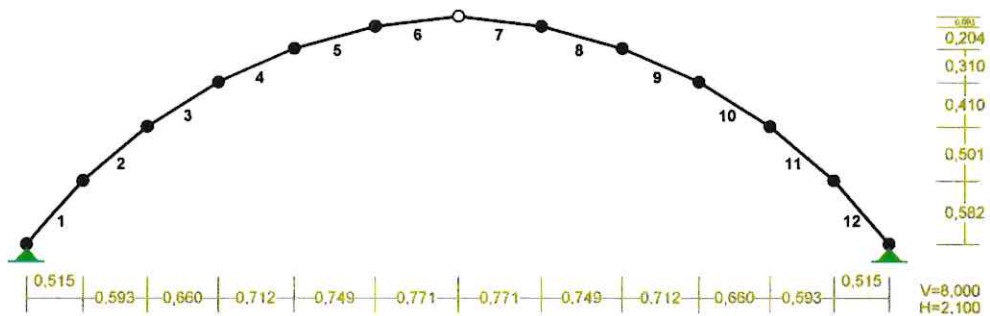
T.I rzędu

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	18,94	25,12	31,46	
9	-18,94	25,12	31,46	

Żebro C

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

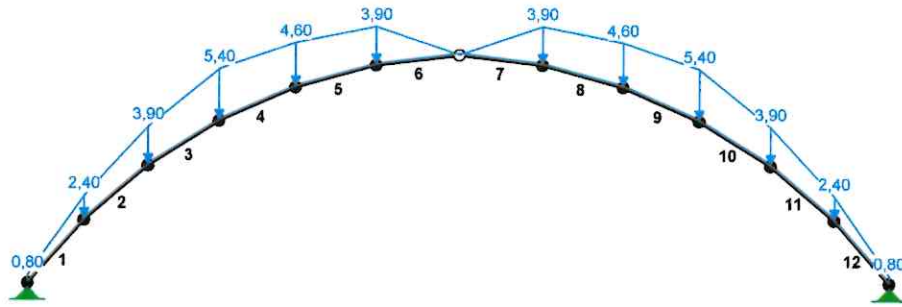
PRĘTY :



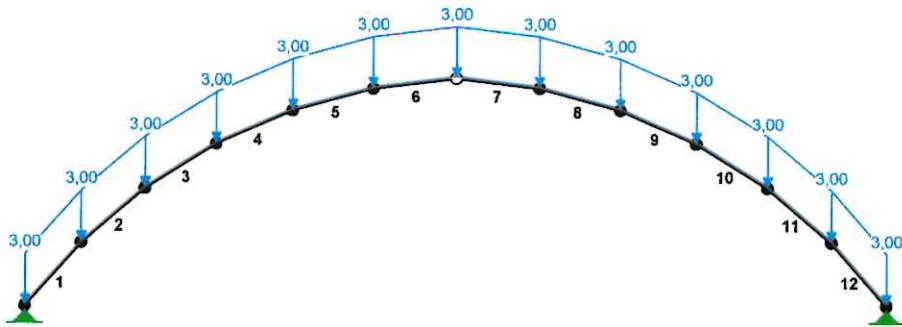
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKU
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38

OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

Grupa: A "płaszczyzna sklepienia" Stałe $\gamma_f = 1,00$



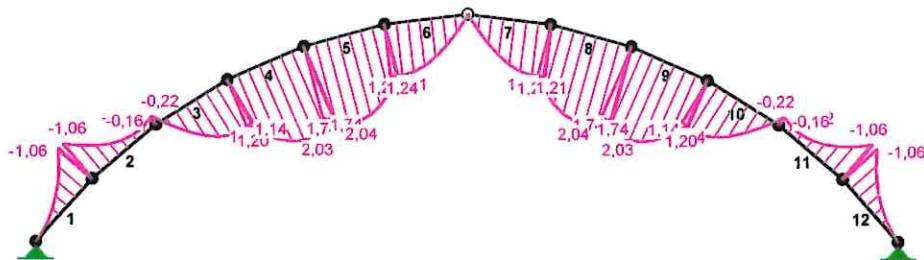
Grupa: B "ciężar żebra" Stałe $\gamma_f = 1,00$



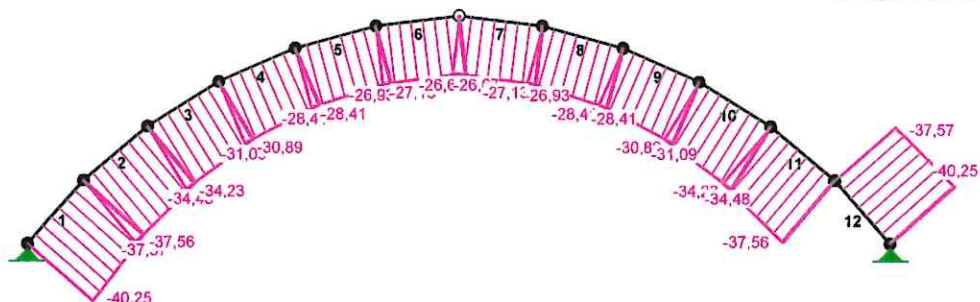
W Y N I K I

Obciążenia char.: AB

MOMENTY:



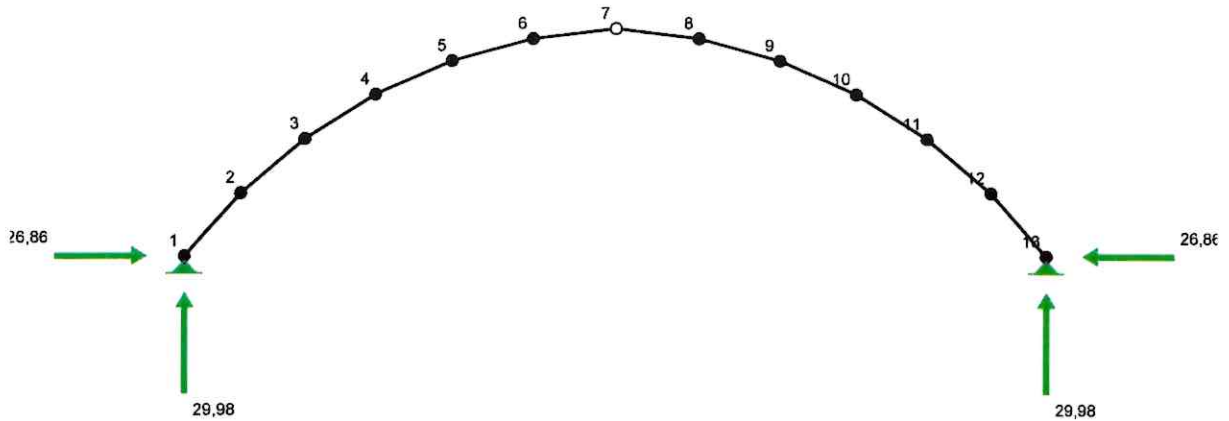
NORMALNE:



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

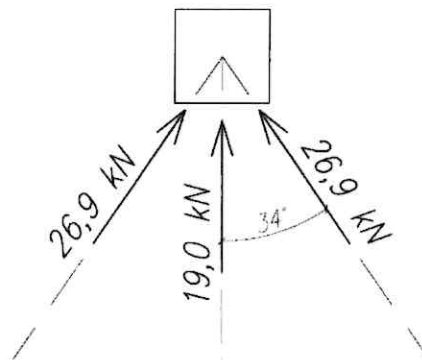
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-30

REAKCJE PODPOROWE:



REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia char.: AB

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	26,86	29,98	40,25	
13	-26,86	29,98	40,25	



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

Rys. 2. Siły rozporu na filar ze sklepienia nad nawą główną bez nawy bocznej.

Łączna siła rozporu ze sklepienia nad nawą główną bez nawy bocznej:

$$N_{1k} = 19,2 + 2 \times 26,9 \times \cos 34^\circ = 63,6 \text{ kN (wartość charakterystyczna)}$$

Do obliczeń stalowej kratownicy przyjmuję współczynnik bezpieczeństwa 2,0.

$$N_{1d} = 2,0 \times 63,6 = 127,0 \text{ kN}$$

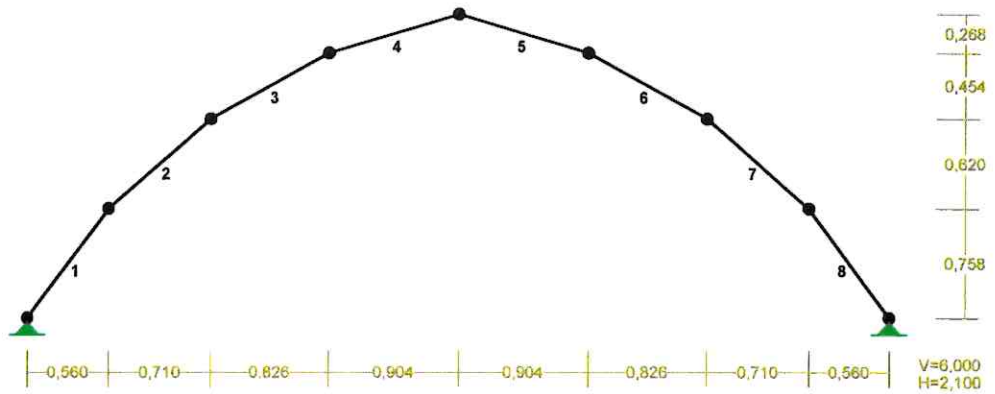
Przybliżona wartość siły rozporu ze sklepienia nad nawą główną obliczona dla schematu sklepienia kolebkowego.

Ciężar sklepienia przypadający na jedno żebro B (rozstaw osiowy żebrow 5,65 m):

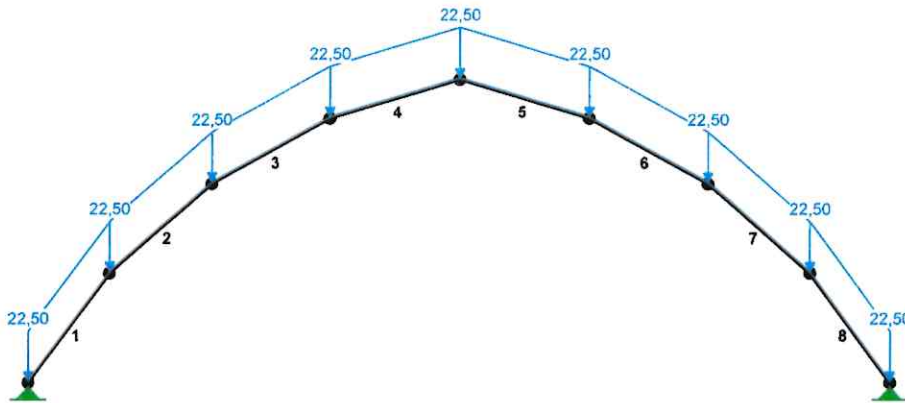
$$2,88 \times 5,65 + 3 \times 0,41 \times 0,28 \times 18,0 = 22,5 \text{ kN/m}$$

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ŚRODOWISKA
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 1
tel./fax (029) 764-22 20

PRĘTY:

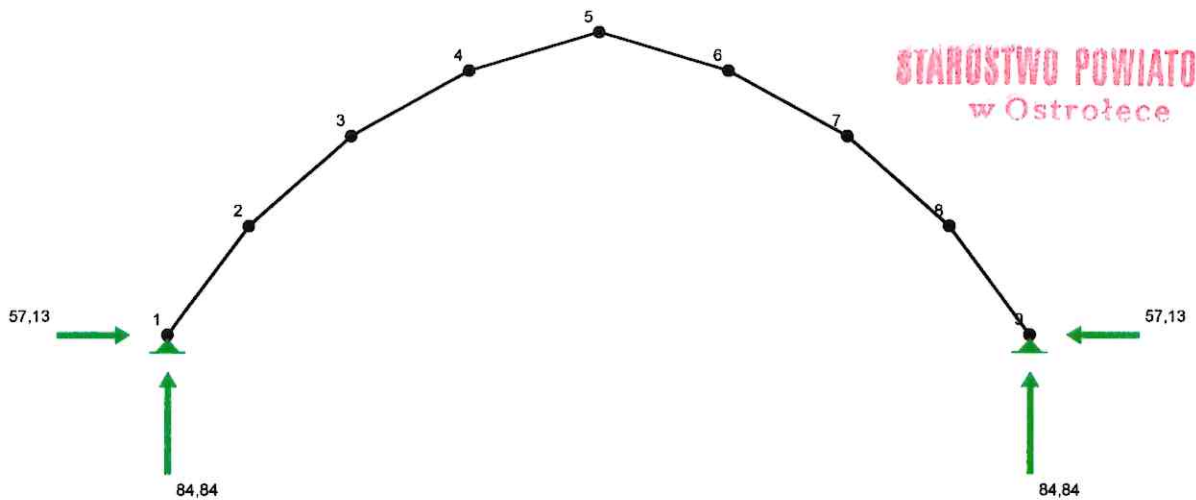


OBCIĄŻENIA: B "płaszczyzna i żebra"



W Y N I K I

REAKCJE PODPOROWE:



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

REAKCJE PODPOROWE:

T.I rzędu

Obciążenia char.: B

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	57,13	84,84	102,28	
9	-57,13	84,84	102,28	

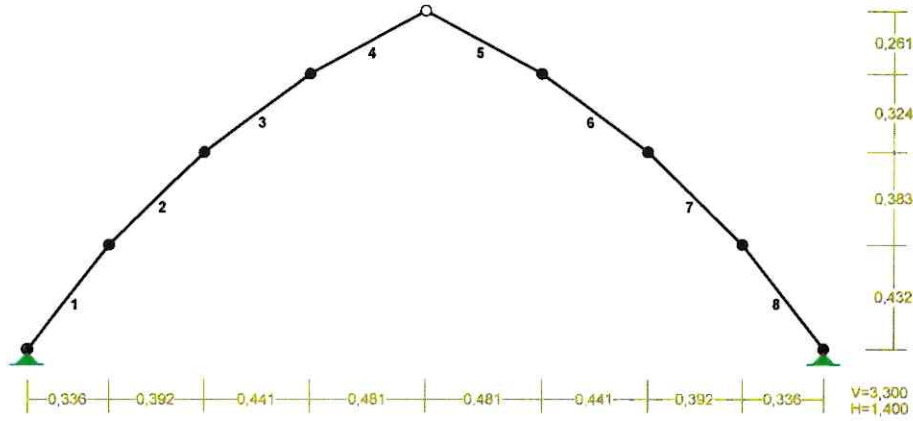
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ŚRODOWISKA
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 1
tel./fax (0291) 764-22-20

Przybliżona wartość siły rozporu ze **sklepienia nad nawą boczną** obliczona dla schematu sklepienia kolebkowego.

Ciężar sklepienia przypadający na jedno żebro (rozstaw osiowy żebrow 5,65 m):

$$2,88 \times 5,65 = 16,3 \text{ kN/m}$$

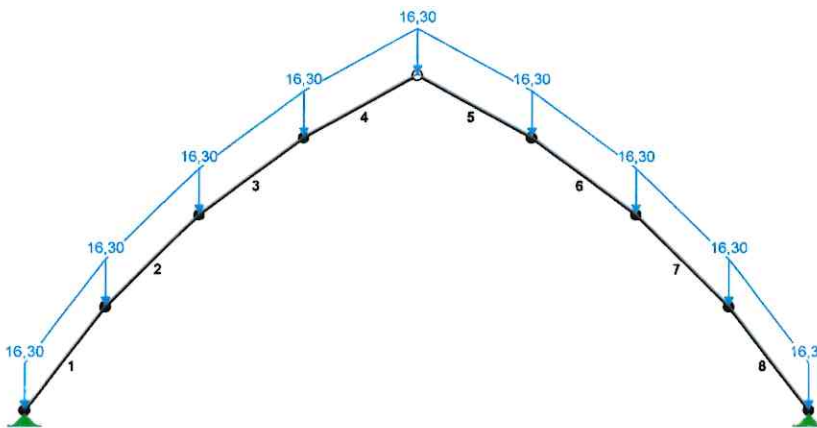
PRĘTY:



OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

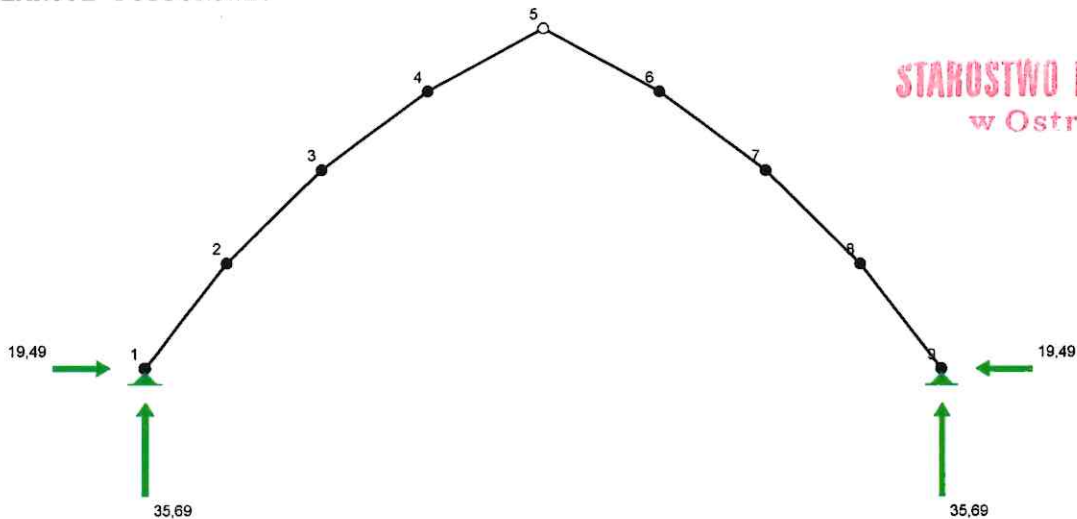
Grupa: A "płaszczyzna sklepienia"

$\gamma_f = 1,00$



W Y N I K I

REAKCJE PODPOROWE:



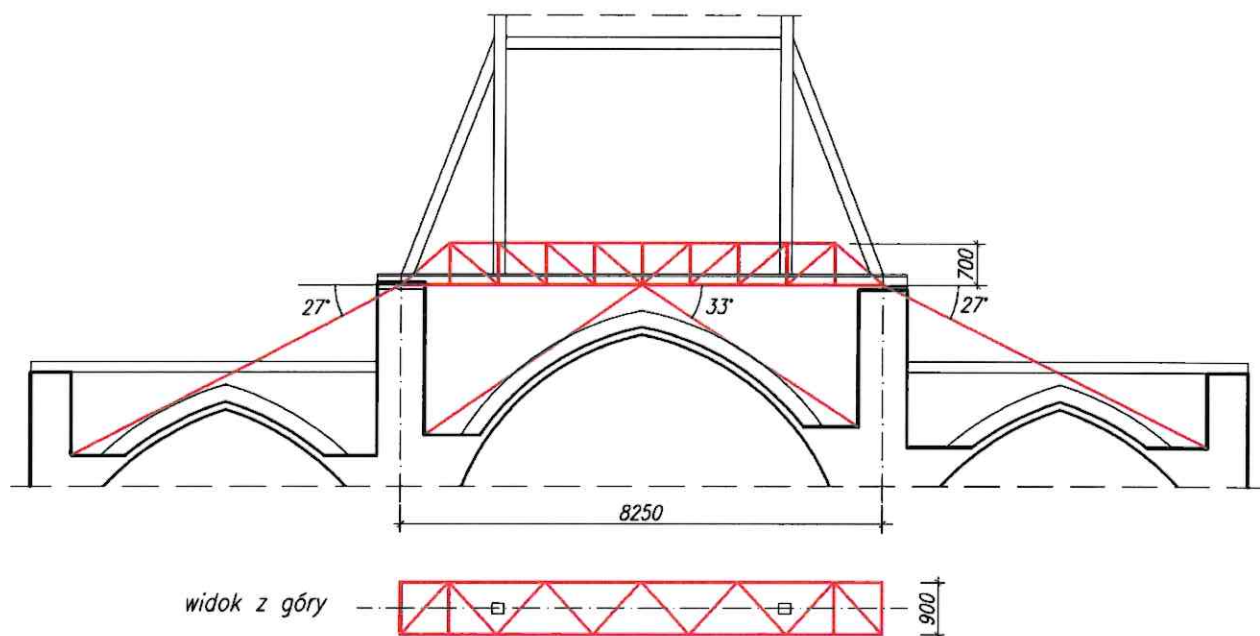
STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTEKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 1.6
tel./fax (029) 764-22-38

REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia char.: A

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	19,49	35,69	40,67	
9	-19,49	35,69	40,67	

Obliczenie kratownicy przestrzennej umieszczonej w osi słupów



Rys. 3. Schemat statyczny kratownicy i układu cięgien stężących wezłowania sklepienia

Parę kratownic obciąża wyliczona siła rozporu ze sklepienia nad nawą główną:

$$63,6 / \cos 33^\circ = 75,8 \text{ kN}$$

A: Cięgna dolne: na jedną kratownicę przypada: $75,8 / 2 = 37,9 \text{ kN}$ (charakt.) $\gamma_f = 2,0$

Obciążenie siłami rozporu ze sklepień nad nawami bocznymi:

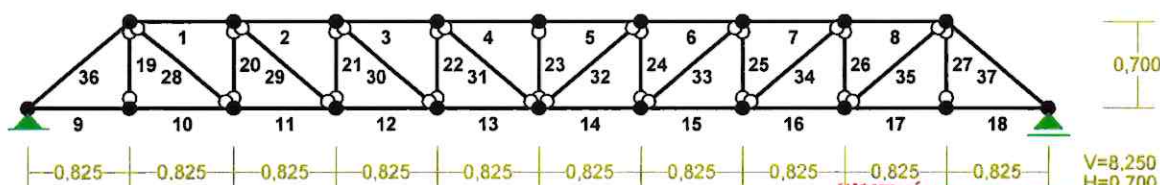
$$19,5 / \cos 27^\circ = 22,0 \text{ kN}$$

B: Cięgna górne: na jedną kratownicę przypada: $22,0 / 2 = 11,0 \text{ kN}$ (charakt.) $\gamma_f = 2,0$

Przyjęto stal gatunku S335 wg normy PN-EN 1993-1-1:2006

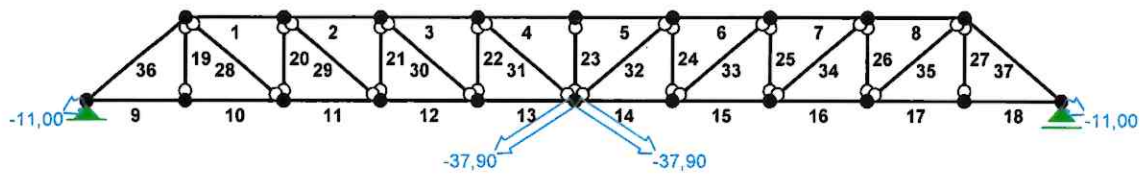
Pasy górny i dolny: rury kwadratowe 70×70×5, słupki: rury kwadratowe 50×50×4, krzyżulce: kątowniki 50×50×5

PRĘTY:



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 1f
tel./fax (029) 764-22-30

OBCIĄŻENIA:

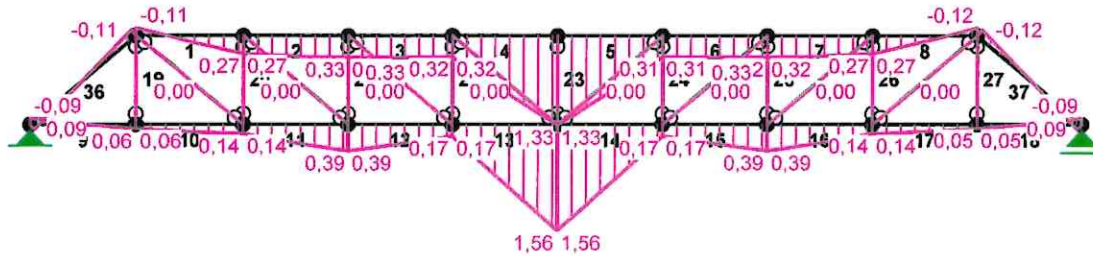


OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

Pręt:	Rodzaj:	Kąt:	P1 (Tg):	P2 (Td):	a[m]:	b[m]:
Grupa:	CW "Ciężar własny"			Stałe	$\gamma_f = 1,10$	
Grupa:	A "nawa główna"			Stałe	$\gamma_f = 2,00/1,00$	
13	Skupione	123,0	-37,90		0,83	
14	Skupione	-123,0	-37,90		0,00	
Grupa:	B "nawy boczne"			Stałe	$\gamma_f = 2,00/1,00$	
9	Skupione	117,0	-11,00		0,00	
18	Skupione	-117,0	-11,00		0,83	

W Y N I K I

MOMENTY:



NORMALNE:



SIŁY PRZEKROJOWE: T.I rzędu

Obciążenia obl.: cw + AB

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	-0,11	0,51	-104,24
2	0,00	0,000	0,27	0,11	-155,77
3	0,00	0,000	0,33	0,03	-207,77
4	0,00	0,000	0,32	1,28	-255,69
5	0,00	0,000	1,33	-1,20	-255,69

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTEK
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 17
tel./fax (029) 764-22-30

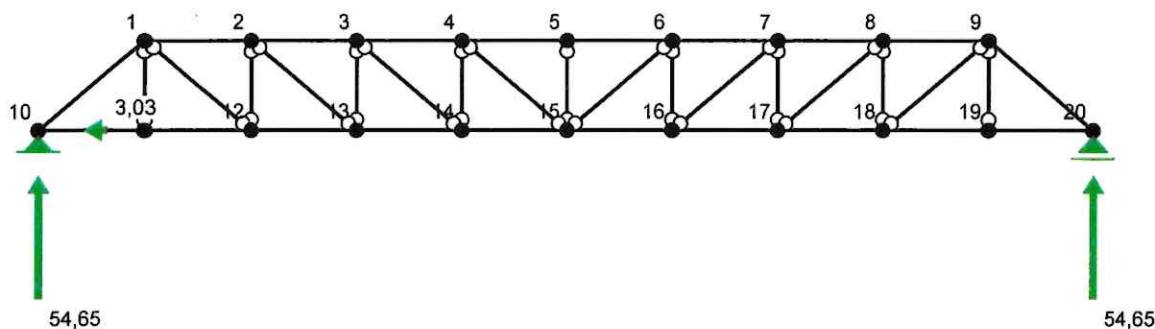
6	0,00	0,000	0,31	0,06	-207,78
7	0,00	0,000	0,32	-0,02	-155,78
8	0,00	0,000	0,27	-0,42	-104,25
9	0,00	0,000	-0,09	0,23	75,26
10	0,00	0,000	0,06	0,13	75,26
11	0,00	0,000	0,14	0,35	126,88
12	0,00	0,000	0,39	-0,22	178,41
13	0,00	0,000	0,17	1,73	230,40
14	0,00	0,000	1,56	-1,65	227,38
15	0,00	0,000	0,17	0,31	175,38
16	0,00	0,000	0,39	-0,26	123,85
17	0,00	0,000	0,14	-0,06	72,24
18	0,00	0,000	0,05	-0,14	72,24
19	0,00	0,000	0,00	0,00	-0,01
20	0,00	0,000	0,00	0,00	-43,47
21	0,00	0,000	0,00	0,00	-44,19
22	0,00	0,000	0,00	0,00	-42,06
23	0,00	0,000	0,00	0,00	2,35
24	0,00	0,000	0,00	0,00	-42,06
25	0,00	0,000	0,00	0,00	-44,19
26	0,00	0,000	0,00	0,00	-43,48
27	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00
28	0,00	0,000	0,00	0,02	67,71
29	0,00	0,000	0,00	0,02	67,60
30	0,00	0,000	0,00	0,02	68,20
31	0,00	0,000	0,00	0,02	62,86
32	0,00	0,000	0,00	0,02	62,82
33	0,00	0,000	0,00	0,02	68,18
34	0,00	0,000	0,00	0,02	67,57
35	0,00	0,000	0,00	0,02	67,67
36	0,00	0,000	0,09	-0,17	-68,87
37	0,00	0,000	-0,12	0,22	-68,84

* = Wartości ekstremalne

**STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce**

**WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTEKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-39**

REAKCJE PODPOROWE:



REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: CW AB

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
10	-3,03	54,65	54,73	
20	0,00	54,65	54,65	

REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia char.: CW AB

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
10	-1,52	27,82	27,86	
20	0,00	27,82	27,82	

Cięgna nad nawą główną:

$75,8 \times 10^3 / 355 = 214 \text{ mm}^2$ przyjęto $\varnothing 20$ (pole przekroju czynnego śruby 245 mm^2)

Cięgna nad nawami bocznymi:

$22,3 \times 10^3 / 355 = 63 \text{ mm}^2$ przyjęto $\varnothing 16$ (pole przekroju czynnego śruby 161 mm^2)

Obliczenie wydłużenia (skrócenia) kratownicy pod wpływem temperatury

Przyjęto $\Delta t = 30^\circ$ (poddasze ocieplone), $L = 8,25 \text{ m}$

$\Delta L = 8,25 \times 30 \times 12 \times 10^{-6} = 3,0 \times 10^{-3} \text{ m} = 3,0 \text{ mm}$

Obliczenie wydłużenia cięgna nad nawą główną pod wpływem teoretycznej siły rozporu sklepienia

Długość cięgna $L = 4,50 \text{ m}$, powierzchnia przekroju $A = 3,14 \text{ cm}^2$, $E = 210 \text{ GPa}$.

Siła rozporu: 38 kN

$\Delta L = (P \times L) / (A \times E) = (38 \times 4,50) / (3,14 \times 10^{-4} \times 210 \times 10^6) = 2,6 \times 10^{-3} \text{ m} = 2,6 \text{ mm}$.

Obliczenie połączeń spawanych

Słupki – rury kwadratowe $50 \times 50 \times 4$ łączone do pasów spoinami czołowymi.

Krzyżulce – kątowniki $50 \times 50 \times 5$ łączone do blach węzłowych spoinami pachwinowymi $a=3\text{mm}$. Łączna długość spoin: $l = N / (a \times f_{yd} \times 0,7) = 68,2 / (0,003 \times 355 \times 10^3 \times 0,7) = 0,09 \text{ m}$
Przyjęto dwie spoiny pachwinowe: $a=3\text{mm}$, $l=50 \text{ mm}$.

Połączenie cięgien $\varnothing 20\text{mm}$ z blachami widelca spoinami pachwinowymi $a=5\text{mm}$.

Łączna długość spoin: $l = N / (a \times f_{yd} \times 0,7) = 75,8 / (0,005 \times 355 \times 10^3 \times 0,7) = 0,06 \text{ m}$

Przyjęto cztery spoiny pachwinowe: $a=5\text{mm}$, $l=50 \text{ mm}$.

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

Obliczenie beleczek łączących cięgna nad nawą główną z kotwami

Cztery kotwy przekazujące siły z cięgien na węzłowie sklepienia:

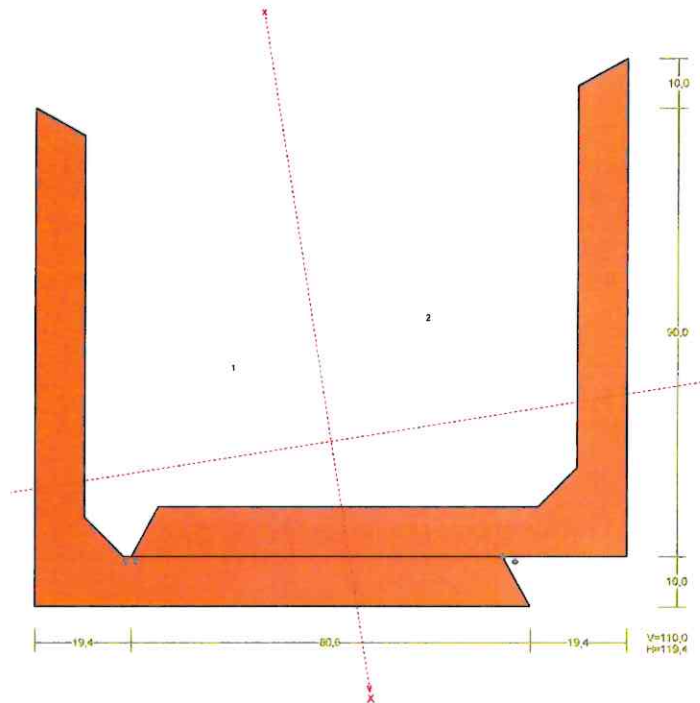
Obciążenie: $0,5 \times 37,9 = 19,0$ kN

Odległość między zamocowaniami cięgien: 0,90 m.

Przekrój beleczki: 2 kątowniki 100×100×10 połączone spoinami ciągłymi wg rysunku.

PRZEKRÓJ Nr: 1

Nazwa: "2 L 100x100x10"



Skala 1:1

CHARAKTERYSTYKA PRZEKROJU:

Materiał: 18G2 (A)

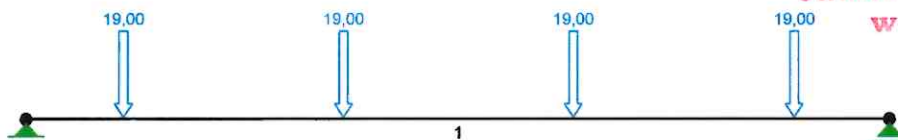
Momenty bezwładności [cm ⁴]:	J _x =	363,6	J _y =	735,0
Gł.momenty bezwładn. [cm ⁴]:	I _x =	744,6	I _y =	354,0
Wskaźniki wytrzymał. [cm ³]:	W _x =	104,9	W _y =	90,5
	W _x =	-116,0	W _y =	-47,0
Powierzchnia przek. [cm ²]:			F=	38,4
Masa [kg/m]:			m=	30,1
Moment bezwładn.dla zginania w płaszcz.ukł. [cm ⁴]:	J _{zg} =			358,6

OBCIĄŻENIA: [kN]

Grupa: A "ciągna"

Stałe

$\gamma_f = 1,50$

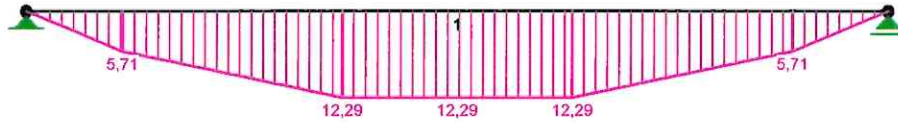


STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

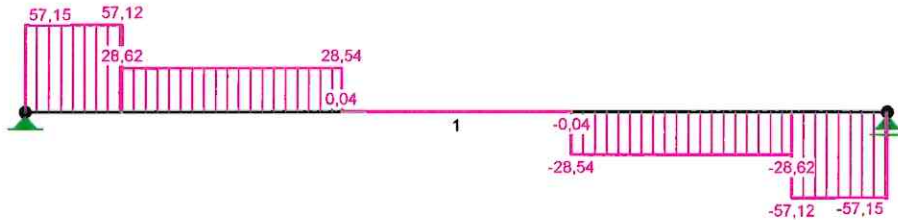
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 1f
tel./fax (029) 764-22-30

W Y N I K I

SIŁY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: CW A
MOMENTY:



TNĄCE:



Obliczenie beleczek łączących cięgna nad nawami bocznymi z kotwami

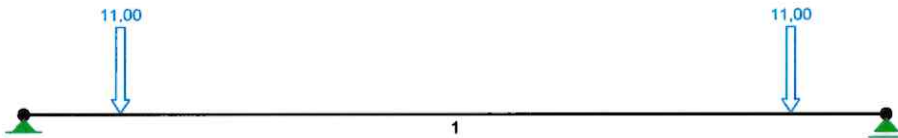
Dwie kotwy przekazujące siły z cięgna na węzłowie sklepienia przy ścianie zewnętrznej:

Obciążenie: 11,0 kN

Odległość między zamocowaniami cięgna: 0,90 m.

Przekrój beleczki: 2 kątowniki 100×100×10 połączone spoinami ciągłymi j.w.

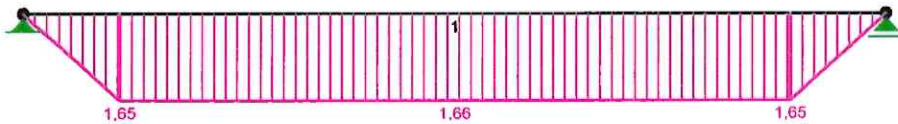
OBCIĄŻENIA:



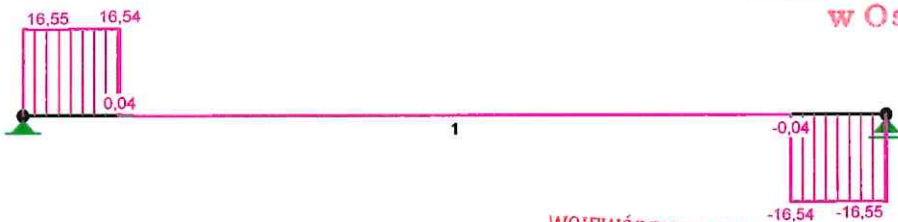
W Y N I K I

SIŁY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: CW A

MOMENTY:

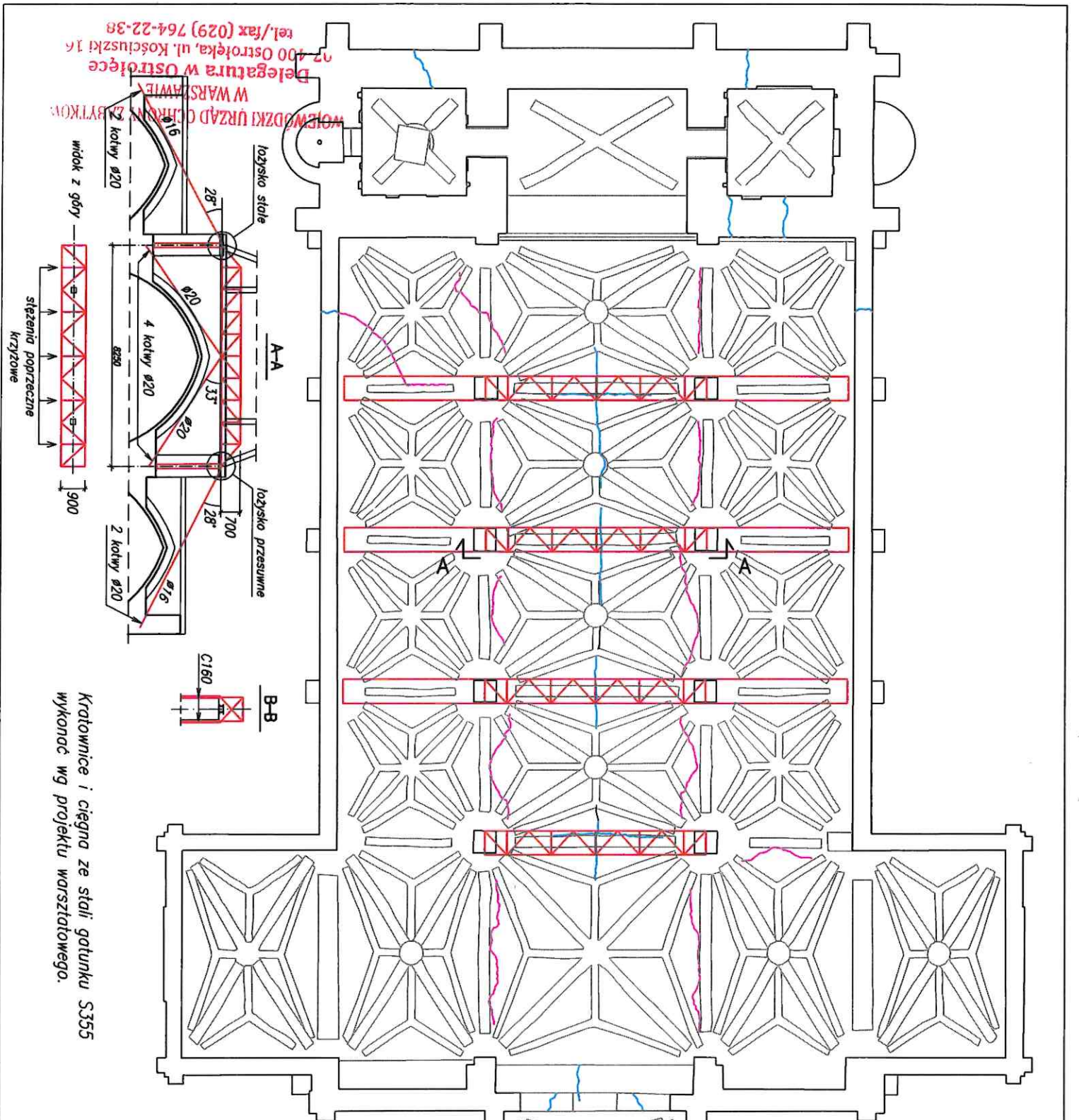


TNĄCE:



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38



Przedmiot rysunku		1:200	
Temat		Nr rys.	
Inwestor		1	
Temat		Ind. 0	
<p>JUST Stanisław Jurczakiewicz usługi projektowe osiedle Na Stoku 6, 30-199 Rzeszka</p> <p>Projekt Budowlany zamienny Remont zabytkowego kościoła parafialnego w Baranowie obejmujący naprawę sklepienia za pomocą materiału kompozytowego</p>			
Autor		Sprawdzający	
dr inż. Stanisław Jurczakiewicz ul. Ks. Jana Trzaskarny 6, 06-320 Baranowo		mgr inż. Jacek Pikał ul. inż. Stanisław Jurczakiewicz ul. inż. Jacek Pikał ul. inż. Jacek Pikał	
Przebieg		Data	
08.2023		21/2/94	

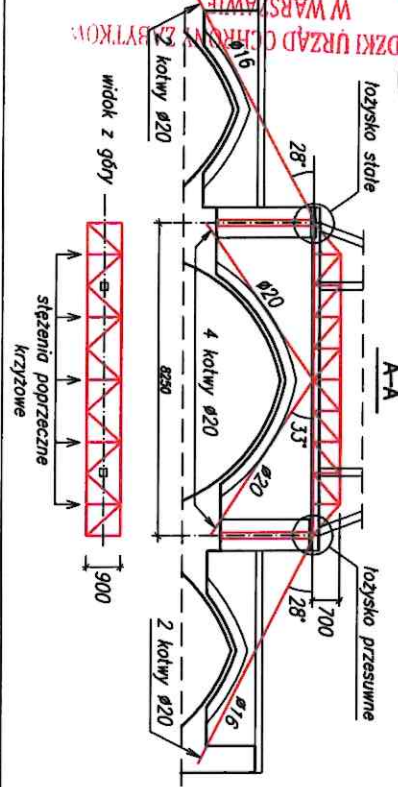
LEGENDA:

- kratownice przestrzenne z ciągłymi wsparte na słupach poddasza
- pęknięcia sklepienia widoczne od dołu i od góry
- pęknięcia sklepienia widoczne od dołu

STANISŁAW JURZAKIEWICZ
W OSTROŁĘCE

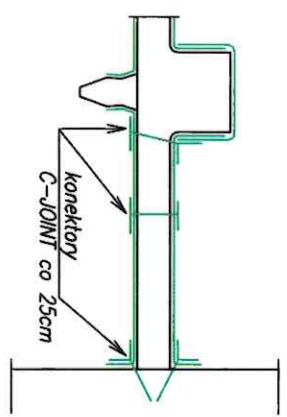
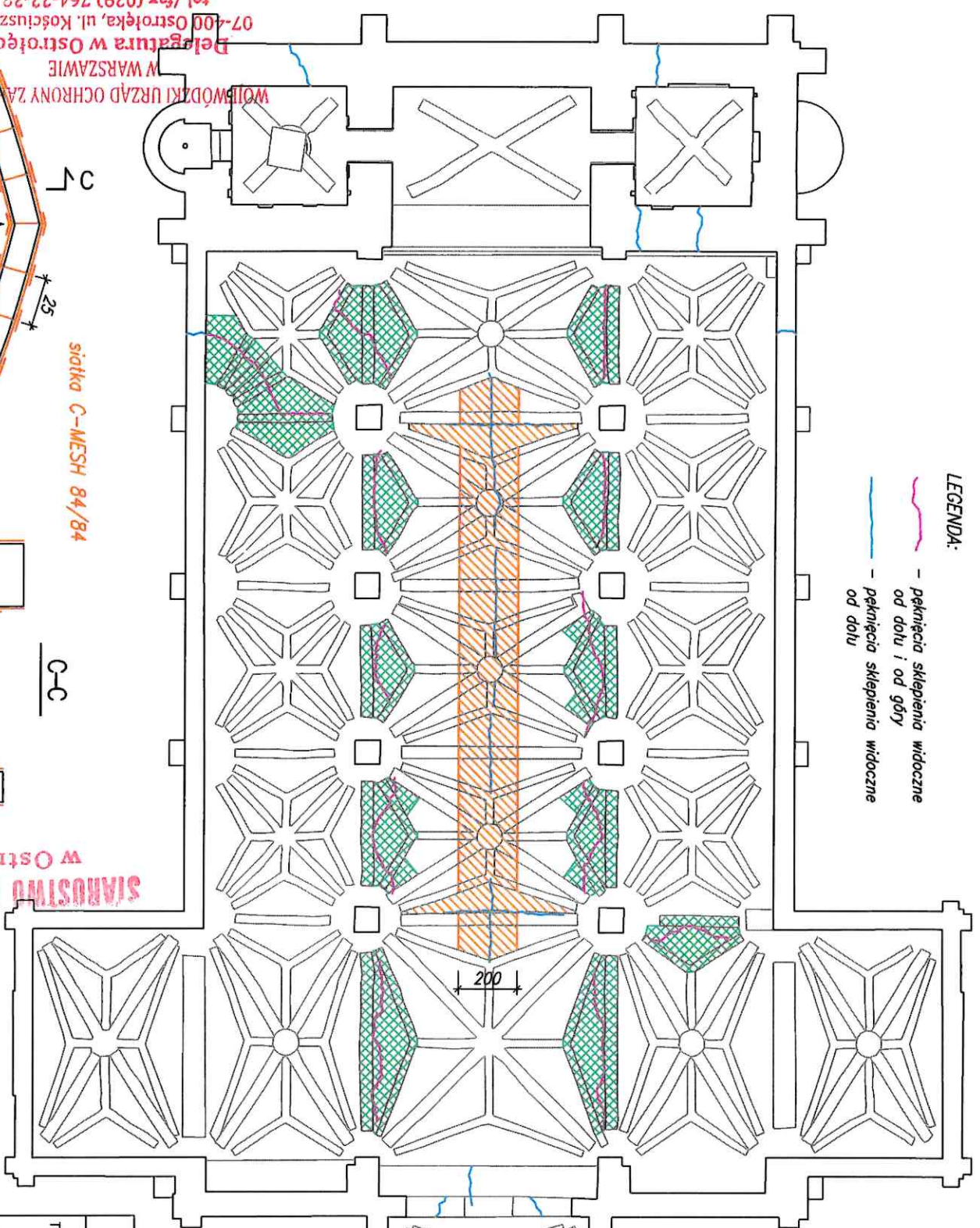
Kratownice i cięgna ze stali gatunku S355
wykonać wg projektu warsztatowego.

Delegatura w Ostrołęce
ul. Kosciuszki 16
02-400 Ostrołęka, ul. Kosciuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38



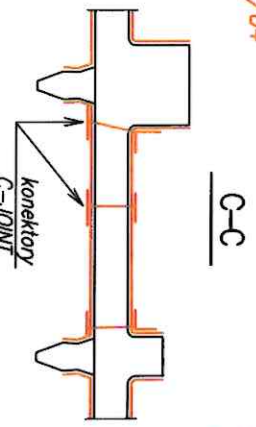
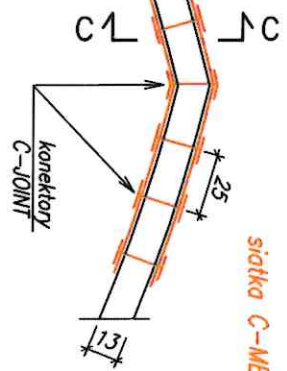
LEGENDA:

- pęknięcia sklepienia widoczne od dołu i od góry
- pęknięcia sklepienia widoczne od dołu



siatka C-MESH 84/84

siatka C-MESH 84/84



STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

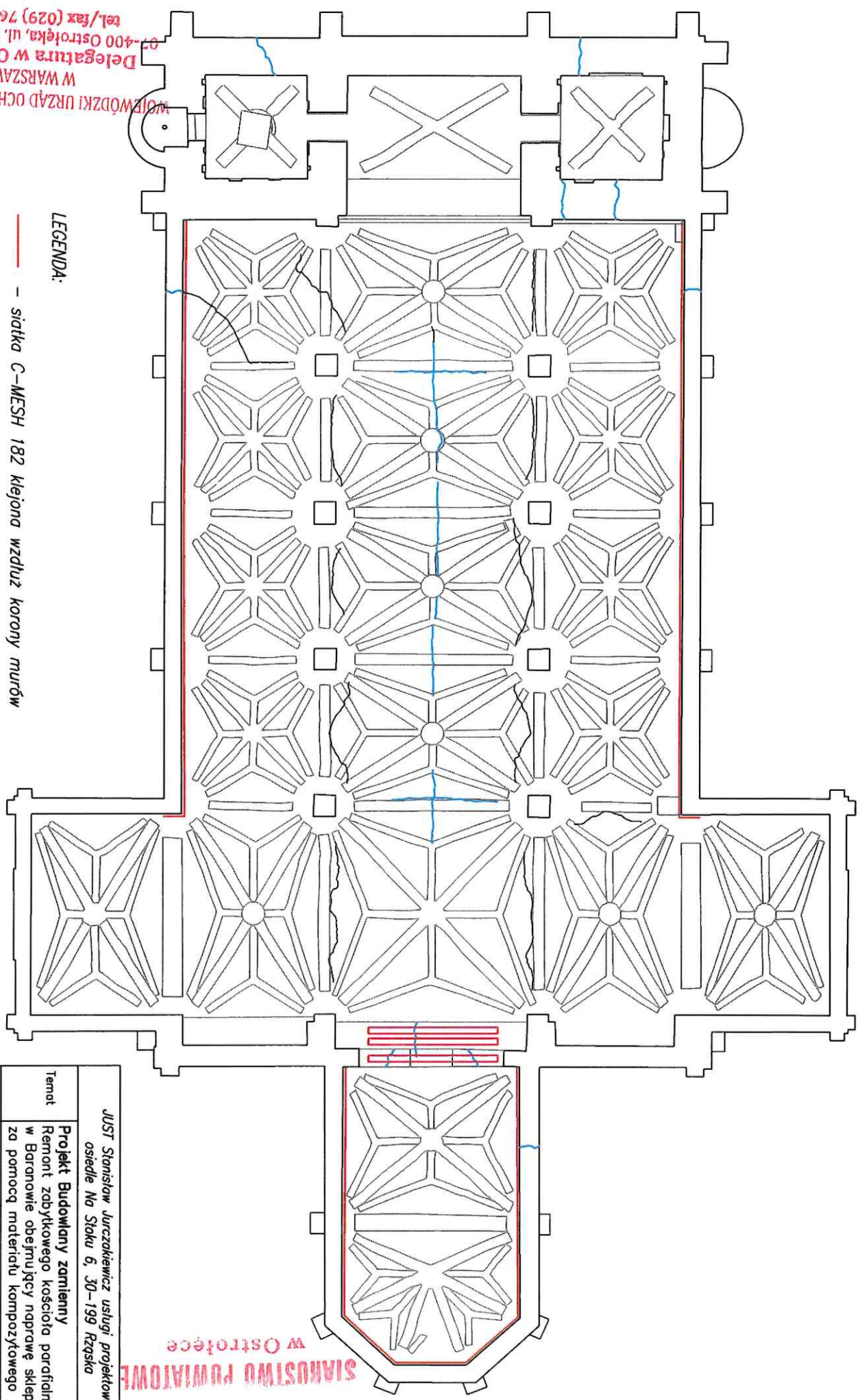
Wojewódzki Urząd Ochrony Zabytków
w Warszawie
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-30

- UWAGA:
1. Na wstępie pęknięcia wypełnić iniekcyjnie zaczynem cementu białego z 20% dodatkiem ciasta wapiennego.
 2. Na bocznych ściankach żeber naciąć siatkę co 25 cm aby umożliwić równe naklejenie siatki na wyskące.
 3. Siatki kleić za pomocą MX-C 25 Masonyr.

JUST Stanisław Jurczkiewicz usługi projektowe
osiedle Na Stoku 6, 30-199 Rzeszów

Temat	Projekt Budowlany zamienny Remont zabytkowego kościoła parafialnego w Baranowie obejmujący naprawę sklepienia za pomocą materiału kompozytowego		
Inwestor	Parafia Rzymskokatolicka w Baranowie ul. Ks. Józef Trzaskowy 6, 08-320 Baranowo		
Przedmiot rysunku	Naprawa sklepienia siatką kompozytową		
Autor rysunku	Sporządzający: mgr inż. Jacek Pichal upr. 212/94		Nr rys. 2
			Ind. 0

Wojewódzki Urząd Ochrony Zabytków
 w Warszawie
 Delegatura w Ostrołęce
 ul. Kościuszki 16
 tel./fax (029) 764-22-38



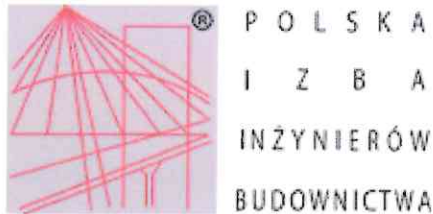
LEGENDA:

- siatka C-MESH 182 klejona wzdłuż korony murów
- siatka C-MESH 182 klejona na łuku tęczowym prezbiterium 3 odcinki długości 5,00m

JUST Stanisław Jurczkiewicz usługi projektowe
 osiedle Na Stoku 6, 30-199 Rzeszka

Temat		Projekt Budowlany zamiatenny Remont zabytkowego kościoła parafialnego w Baranowie obejmujący naprawę sklepienia za pomocą materiału kompozytowego	
Inwestor		Parafia Rzymskokatolicka w Baranowie ul. Ks. Jędr. Trzaskany 6, 06-320 Baranowo	
Przedmiot rysunku		Weniec z ścinki kompozytowej	
Autor : dr inż. Stanisław Jurczkiewicz upr. 212/94		Sprawdzający : mgr inż. Jacek Pikuł UAM upr. 73/88	
Nr rys.		1:200	
Ind. 0		3	

III. ZAŁĄCZNIKI FORMALNO-PRAWNE



Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:
MAP-1HR-2UU-Y6S *

Pan Stanisław Jurczakiewicz o numerze ewidencyjnym MAP/BO/0361/03
adres zamieszkania os. Na Stoku 6, 30-199 Kraków- Rząska
jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-06-01 do 2024-05-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-06-01 roku przez:

Mirosław Boryczko, Przewodniczący Rady Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarcza złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

**STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce**

ZA ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM
31.08.2023

**WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38**

dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

RP-Upr. 212/94

Kraków, dnia 19 kwietnia 1994 r.

D E C Y Z J A
O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
DO PEŁNIENIA SAMODZIELNYCH FUNKCJI TECHNICZNYCH
W BUDOWNICTWIE

Na podstawie art. 54 ustawy z dnia 24.X.1974 r. Prawo budowlane oraz art. 104 KPA, §4 ust. 2, §6 ust. 2, §7 i §13 ust. 1 ust. 1 pkt 2 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.Nr 8 poz. 46 z późniejszymi zmianami) -

s t w i e r d z a s i ę , ż e :

Pan **STANISŁAW JURCZAKIEWICZ** - magister inż. budownictwa urodzony dnia 20 grudnia 1958 r. w Nowym Sączu

posiada przygotowanie zawodowe
upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji
projektanta
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

Pan **STANISŁAW JURCZAKIEWICZ** jest upoważniony do:

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków,
- 3/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego obiektów budowlanych w budownictwie jednorodzinnym, zagrodowym i innych budynków o kubaturze do 1000 m³.

STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce

Otrzymują:

1 x mgr inż. Stanisław Jurczakiewicz
1 x a/a

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-27-38

Z up. Wojewody

dr inż. Stanisław Abrahamowicz
Kierownik Oddziału Nadzoru Budowlanego

ZA ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM
31.08.2023

dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827



**GŁÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

Warszawa, 2010-07-06

DSW/ORZ/601/855/10
AMR

DECYZJA

Na podstawie art. 15 ust. 4 i art. 88a ust. 1 pkt 3 lit. b ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118, z późn. zm.) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, z późn. zm.),

STANISŁAW JURCZAKIEWICZ

magister inżynier budownictwa

ustanowiony na mocy decyzji

wydanej przez Krajową Komisję Kwalifikacyjną Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa
w dniu 26 maja 2010 r. Nr RZE/X/0024/10, znak: KK-0056-0024/10

Rzecznawcą Budowlanym

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

obejmującej projektowanie

w zakresie obiektów budownictwa ogólnego

został wpisany

DO CENTRALNEGO REJESTRU RZECZOZNAWCÓW BUDOWLANYCH

pod pozycją 31/10/R/C

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądania strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa nie wymaga uzasadnienia.

Niniejsza decyzja jest ostateczna. W związku z powyższym, stanowi podstawę do podjęcia czynności rzeczoznawcy budowlanego.

Strona może w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji wystąpić na podstawie art. 127 § 3 Kpa, z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.



**STAROSTWO POWIATOWE
w Ostrołęce**

z upoważnienia
GŁÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUDOWLANEGO
DYREKTOR DEPARTAMENTU SKARG I WNIOSKÓW

Anna Januszevska

ZA ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM
31.08.2010

dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827

Otrzymują:

1. Pan Stanisław Jurczakiewicz
ul. Botaniczna 6/3
31-503 Kraków
2. Polska Izba Inżynierów Budownictwa
3. aa

**WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-38**



MAŁOPOLSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA



30-054 Kraków, ul. Czarnowiejska 80, tel. +48 12 630 40 40, 670 60 63, fax +48 12 632 35 85, www.map.pis.org.pl, e-mail: map@map.pis.org.pl

Kraków, 22 sierpnia 2023 r.

Zaświadczenie

Pan/Pani..... **Jacek Pikul**.....

miejsce zamieszkania..... **ul. Nadrzeczna 6/19**.....

..... **31-411 Kraków**.....

jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym **MAP/BO/1906/01**.....

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia **1 lipca 2023 r.**.....

do dnia **31 grudnia 2023 r.**.....

PRZEWODNICZĄCY RADY
MAŁOPOLSKIEJ OKRĘGOWEJ IZBY
INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
w Krakowie

mgr inż. Mirosław Boryczka...
(pieczęć i podpis przewodniczącego OIIB)

**MAŁOPOLSKA OKRĘGOWA IZBA
INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
W KRAKOWIE**

STAROSTWO POWIATOWE

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
w Ostrołęce

31-08-2023

dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW

W WARSZAWIE

Delegatura w Ostrołęce

07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16

tel./fax (029) 764-22-38

Kraków, dnia 26 stycznia 1988 r.

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
DO PEŁNIENIA SAMODZIELNYCH FUNKCJI TECHNICZNYCH W BUDOWNICTWIE

Na podstawie § 4 ust. 2, § 6 ust. 3 oraz § 7-i § 13
ust. 1 pkt 2 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony
Środowiska z dnia 20 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji
technicznych w budownictwie /Dz.U. Nr 8, poz. 46/ stwierdza się, że
Obywatel JACEK PIKUL magister inżynier budownictwa
urodzony dnia 26 maja 1957 r. w Krakowie posiada przygotowanie
zawodowe-upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji
projektanta w specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

Obywatel JACEK PIKUL jest upoważniony do:

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budo-
wlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów
i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych
i manipulacyjnych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji
wodnych,
- 2/ sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów w zakresie
rozwiązań konstrukcyjnych:
 - a/ budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów
typowych i powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania
planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych
budynków,
 - b/ budowli nie będących budynkami,
- 3/ w budownictwie osób fizycznych - kierowania, nadzorowania
i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania
konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania
staru technicznego obiektów budowlanych

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 11
tel./fax (029) 764-22 38
URZĄD POWIATOWY
w Ostrołęce

Otrzymują:

1. mgr inż. Jacek Pikul
2. a/a

ZA ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM
31.08.2023

dr inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel. 504 986 827

P. S. 1-13 Dyrektor Wydziału
mgr inż. arch. Stefan Teter

Stanisław Jurczakiewicz

(imię i nazwisko) Projektant

212/94

(nr uprawnień)

MAP/BO/0361/03

(nr członkowski izby zawodowej)

Jacek Pikul

(imię i nazwisko) Sprawdzający

73/88

(nr uprawnień)

MAP/BO/1906/01

(nr członkowski izby zawodowej)

Oświadczenie

Projektanta i Sprawdzającego

Zgodnie z art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2016 r. , poz. 290 z późn. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt budowlany zamienny:

Remont zabytkowego kościoła parafialnego w Baranowie obejmujący naprawę sklepienia za pomocą materiału kompozytowego

adres: ul. Ks. Jana Trzaskomy 6, 06-320 Baranowo

(podać nazwę projektu budowlanego i adres inwestycji)

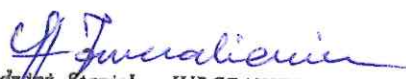
Parafia Rzymskokatolicka p.w. Św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie

ul. Ks. Jana Trzaskomy 6, 06-320 Baranowo

(podać Inwestora)


sporządzony w dniu 31 sierpnia 2023 roku w Krakowie

został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.


inż. Stanisław JURCZAKIEWICZ
uprawniony projektant
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
RP-Upr. 212/94
tel: 504 986 627

(pieczęć wraz z podpisem)
PROJEKTANT

mgr inż. JACEK PIKUL
upr. bud. projektowe
w specj. konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. UAN-Upr. 73/88


(pieczęć wraz z podpisem)
SPRAWDZAJĄCY

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Ostrołęce
07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16
tel./fax (029) 764-22-39

URZĄD POWIATOWY
w Ostrołęce

Ostrołęka, 08 listopada 2023 r.

BOŚiR.6740.708.2023

DECYZJA Nr 742/2023

o zmianie pozwolenia na budowę

Na podstawie art. 36a ust. 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tj. Dz. U. z 2023 r. poz. 628 z późn. zm.), w nawiązaniu do art. 27 ust. 1 ustawy z dnia 13 lutego 2020 r. o zmianie ustawy – Prawo budowlane oraz niektórych innych ustaw (Dz. U. z 2020 poz. 471), oraz art. 104 ustawy z 14 czerwca 1960 r. – Kodeks postępowania administracyjnego (tj. Dz. U. z 2023 r. poz. 775 z późn. zm.) po rozpatrzeniu wniosku z dnia 09.10.2023 r. o zmianę decyzji Starosty Ostrołęckiego Nr 921/2020 z dnia 12.08.2020 r., znak: GBN.6740.830.2020 o pozwoleniu na budowę,

zmieniam powołaną wyżej decyzję w następujący sposób:

zatwierdzam zamienny projekt budowlany dla Parafii Rzymskokatolickiej p. w. Św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie, na inwestycję obejmującą roboty budowlane polegające na remoncie zabytkowego kościoła usytuowanego na działce nr 721 w obrębie ewidencyjnym Baranowo, gm. Baranowo, w zakresie wymagającym uzyskania decyzji Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków.

Roboty budowlane należy prowadzić z zachowaniem warunków określonych w decyzji Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Warszawie Nr 375/23 z dnia 03.10.2023 r. znak: DO.5142.254.2023.

Pozostałe zapisy ostatecznej decyzji Starosty Ostrołęckiego Nr 921/2020 z dnia 12.08.2020 r., znak: GBN.6740.830.2020, pozostają bez zmian.

Autor projektu zamiennego: Stanisław Jurczakiewicz – posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji projektanta w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr ew. RP-Upr.212/94 z dnia 19.04.1994 r., jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa nr ew. MAP/BO/0361/03

Uzasadnienie

W dniu 09.10.2023 r. Parafia Rzymskokatolicka p. w. Św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie wystąpiła z wnioskiem o zmianę decyzji Starosty Ostrołęckiego Nr 921/2020 z dnia 12.08.2020 r., znak: GBN.6740.830.2020 o pozwoleniu na budowę obejmującą roboty budowlane polegające na remoncie zabytkowego kościoła, w zakresie wymagającym uzyskania decyzji Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków.

Do wniosku dołączono:

- cztery egzemplarze projektu budowlanego zamiennego,
- zaświadczenie projektanta i sprawdzającego o wpisie na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, aktualne na dzień opracowania projektu budowlanego,
- decyzję Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Warszawie Nr 375/23 z dnia 03.10.2023 r. znak: DO.5142.254.2023.

Zgodnie z miejscowym planem zagospodarowania przestrzennego gminy Baranowo – uchwała nr XXXIX/248/05 Rady Gminy Baranowo z dnia 17.10.2005 r. w sprawie miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego gminy Baranowo, planowana inwestycja znajduje się na terenie obiektów sakralnych, oznaczonym na rysunku planu symbolem – Us.

Z ustaleń organu wynika, że planowana zmiana dotyczy naprawy sklepienia zabytkowego Kościoła p. w. Narodzenia Najświętszej Maryi Panny w Baranowie, wpisanego do rejestru zabytków nieruchomości województwa mazowieckiego decyzją z dnia 26.01.1998 r. pod nr A-628. W projekcie pierwotnym zaprojektowano wzmocnienie sklepienia przez jego podwieszenie i zespolenie z żelbetową cienkościenną powłoką wykonaną w technologii betonu natryskowego (torkretu) na grzbietowej powierzchni sklepienia. Natomiast, projekt zamienny przewiduje zastosowanie stalowej konstrukcji prętowo-ciężkowej oraz naprawę sklepienia za pomocą cementowo-wapiennej iniekcji pęknięć oraz siatki kompozytowej klejonej do grzbietu i podniebienia sklepienia w rejonach pęknięć. Szczegółowy zakres robót podano w załączonym projekcie budowlanym. Powyższe zmiany wymagały uzyskania decyzji Wojewódzkiego Mazowieckiego Konserwatora Zabytków.

W myśl art. 36a ust. 5 pkt 6 ustawy – Prawo budowlane „Istotne odstępianie od zatwierdzonego projektu zagospodarowania działki lub terenu lub projektu architektoniczno-budowlanego lub innych warunków pozwolenia na budowę stanowi odstępianie w zakresie:

- 6) wymagającym uzyskania lub zmiany decyzji, pozwoleń lub uzgodnień, które są wymagane do uzyskania decyzji o pozwoleniu na budowę lub do dokonania zgłoszenia:
- a) budowy, o której mowa w art. 29 ust. 1 pkt 1–4, lub
 - b) przebudowy, o której mowa w art. 29 ust. 3 pkt 1 lit. a, oraz instalowania, o którym mowa w art. 29 ust. 3 pkt 3 lit. d”.

Projekt budowlany zamienny jest zgodny z ustaleniami miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego gminy Baranowo.

W postępowaniu w sprawie zmiany decyzji o pozwoleniu na budowę, przepisy art. 32-35 ustawy – Prawo budowlane, stosuje się odpowiednio do zakresu tej zmiany.

Projektant i sprawdzający złożyli oświadczenie o sporządzeniu projektu budowlanego, zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Po sprawdzeniu przedłożonej do wniosku dokumentacji stwierdzam, że zostały spełnione wymogi określone w art. 35 ust. 1 oraz w art. 32 ust. 4 ustawy – Prawo budowlane.

W związku z powyższym postanowiono jak w sentencji decyzji.

Od decyzji przysługuje odwołanie do Wojewody Mazowieckiego w Warszawie za pośrednictwem organu, który wydał niniejszą decyzję, w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna.

ADNOTACJA DOTYCZĄCA OPŁATY SKARBOWEJ:

Zgodnie z art. 1 ust. 1 pkt 1 lit. c ustawy z dnia 16 listopada 2006 r. o opłacie skarbowej (tekst jednolity Dz. U. z 2023 r. poz. 2111) wydanie zezwolenia (pozwolenia, koncesji) podlega opłacie skarbowej. Na podstawie załącznika do ww. ustawy wykaz przedmiotów opłaty skarbowej, stawki tej opłaty oraz zwolnienia – wydanie niniejszego pozwolenia zostało zwolnione od opłaty skarbowej.



* Wobec złożenia przez strony oświadczeń o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołań, decyzja niniejsza stała się ostateczna i prawomocna

z dniem 10.11.2023

Ostrołęka, dnia 10.11.2023

/podpis/

Z up. STAROSTY
emula
mgr Małgorzata Szczepańska
Dyrektor Wydziału Budownictwa,
Ochrony Środowiska i Rolnictwa

Z up. STAROSTY
[Signature]

Kinga Słodkiewska
INSPEKTOR
w Wydziale Budownictwa,
Ochrony Środowiska i Rolnictwa

Otrzymują (strony postępowania):

- 1) Proboszcz Parafii Rzymskokatolickiej
p. w. Św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie
- 2) A/a

Do wiadomości:

- 1) Wójt Gminy Baranowo /1 egz./
- 2) Powiatowy Inspektorat Nadzoru Budowlanego w Ostrołęce
- 3) Mazowiecki Wojewódzki Konserwator Zabytków w Warszawie
Delegatura w Ostrołęce

INFORMACJA DLA INTERESANTÓW STAROSTWA POWIATOWEGO W OSTROŁĘCE

Zgodnie z art. 13 ust. 1 Ogólnego Rozporządzenia o Ochronie Danych (RODO) informujemy, że:

1. administratorem Państwa danych osobowych jest: Starostwo Powiatowe w Ostrołęce, adres: pl. Gen. J. Bema 5, 07-410 Ostrołęka;
2. administrator wyznaczył Inspektora Ochrony Danych, z którym mogą się Państwo kontaktować w sprawach przetwarzania Państwa danych osobowych za pośrednictwem poczty elektronicznej: kancelaria@powiatostrolecki.pl;
3. administrator będzie przetwarzał Państwa dane osobowe na podstawie art. 6 ust. 1 lit. c) RODO, tj. w celu wypełnienia obowiązku prawnego ciążącego na administratorze, co wynika z ustawy z dnia 5 czerwca 1998 r. o samorządzie powiatowym oraz ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego;
4. dane osobowe mogą być udostępnione innym uprawnionym podmiotom, na podstawie przepisów prawa, a także na rzecz podmiotów, z którymi administrator zawarł umowę powierzenia przetwarzania danych w związku z realizacją usług na rzecz administratora (np. kancelarią prawną, dostawcą oprogramowania, zewnętrznym audytorem, zleceniobiorcą świadczącym usługę z zakresu ochrony danych osobowych);
5. administrator nie zamierza przekazywać Państwa danych osobowych do państwa trzeciego lub organizacji międzynarodowej;
6. mają Państwo prawo uzyskać kopię swoich danych osobowych w siedzibie administratora.

Dodatkowo zgodnie z art. 13 ust. 2 RODO informujemy, że:

1. Państwa dane osobowe będą przechowywane przez okres wynikający z przepisów prawa, tj. z ustawy z dnia 14 lipca 1983 r. o narodowym zasobie archiwalnym i archiwach oraz z Rozporządzenia Prezesa Rady Ministrów z dnia 7 grudnia 1999 r.;
2. przysługuje Państwu prawo dostępu do treści swoich danych, ich sprostowania lub ograniczenia przetwarzania, a także prawo do wniesienia skargi do organu nadzorczego;
3. w przypadku realizacji zadań ustawowych podanie danych jest obligatoryjne, w pozostałych przypadkach podanie danych osobowych ma charakter dobrowolny. Konsekwencją niepodania danych będzie odmowa załatwienia sprawy przez administratora;
4. administrator nie podejmuje decyzji w sposób zautomatyzowany w oparciu o Państwa dane osobowe.



Ostrołęka, 03 października 2023 r.

DO.5142.254.2023

DECYZJA Nr 375/23

Na podstawie art. 7 pkt 1, art. 36 ust. 1 pkt 1 i art. 92 ust. 6 ustawy z dnia 23 lipca 2003 r. o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami (Dz. U. z 2022 r. poz. 840, ze zm.), § 13 rozporządzenia Ministra Kultury i Dziedzictwa Narodowego z dnia 2 sierpnia 2018 r. w sprawie prowadzenia prac konserwatorskich, prac restauratorskich i badań konserwatorskich przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków albo na Listę Skarbów Dziedzictwa oraz robót budowlanych, badań architektonicznych i innych działań przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków, a także badań archeologicznych i poszukiwań zabytków (Dz. U. z 2021 r. poz. 81) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2023 r. poz. 775, ze zm.), po rozpatrzeniu wniosku z dnia 14.09.2023 r. Parafii Rzymskokatolickiej pw. św. Bartłomieja Apostoła, ul. ks. Jana Trzaskomy 6, 06-320 Baranowo, w sprawie wydania pozwolenia na prowadzenie robót budowlanych, polegających na remoncie ceglanego sklepienia w kościele pw. Narodzenia Najświętszej Maryi Panny w Baranowie,

1. **pozwalam** Parafii Rzymskokatolickiej pw. św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie, na prowadzenie robót budowlanych, polegających na remoncie ceglanego sklepienia w kościele pw. Narodzenia Najświętszej Maryi Panny w Baranowie, wpisanego do rejestru zabytków nieruchomości województwa mazowieckiego decyzją z dnia 26.01.1998 r. pod nr A-623, zgodnie z projektem budowlanym dołączonym do wniosku.
2. Szczegółowy zakres i sposób prowadzenia robót budowlanych określony jest w projekcie budowlanym „Projekt budowlany zamienny naprawy ceglanego sklepienia w kościele parafialnym p.w. Narodzenia Najświętszej Maryi Panny w Baranowie za pomocą materiału kompozytowego” (Kraków, sierpień 2023), sporządzonym przez JUST Stanisław Jurkiewicz, Rząska, osiedle Na Stoku 6, 30-199 Kraków.
3. Określam warunek polegający na obowiązku kierowania robotami budowlanymi albo wykonywania nadzoru inwestorskiego przez osoby spełniające wymagania, o których mowa w art. 37c ustawy o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami.
4. Określam warunek przekazania wojewódzkiemu konserwatorowi zabytków nie później niż w terminie 14 dni przed dniem rozpoczęcia robót budowlanych, a w toku robót budowlanych na 14 dni przed dokonaniem zmiany osoby, o której mowa w pkt 3,
 - a) imienia, nazwiska i adresu osoby, o której mowa w pkt 3,
 - b) dokumentów potwierdzających spełnianie przez tę osobę wymagań, o których mowa w art. 37c ustawy,
 - c) oświadczenia osoby, o której mowa w pkt 3, o przyjęciu przez tę osobę obowiązku kierowania robotami budowlanymi albo wykonania nadzoru inwestorskiego.
5. Określam warunek:
 - a) zawiadomienia wojewódzkiego konserwatora zabytków o terminie rozpoczęcia i zakończenia robót budowlanych,
 - b) niezwłocznego zawiadomienia wojewódzkiego konserwatora zabytków o zagrożeniach lub nowych okolicznościach ujawnionych w trakcie prowadzenia robót budowlanych,
 - c) dokonywania odbioru częściowego i końcowego wykonanych robót budowlanych z udziałem wojewódzkiego konserwatora zabytków.
6. Termin ważności pozwolenia określa się do 30 marca 2024 r.

Uzasadnienie

Parafia Rzymskokatolicka pw. św. Bartłomieja Apostoła w Baranowie, wystąpiła do Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków o wydanie pozwolenia na prowadzenie robót budowlanych, polegających na remoncie ceglanego sklepienia w kościele pw. Narodzenia Najświętszej Maryi Panny w Baranowie, wpisanego do rejestru zabytków nieruchomości województwa mazowieckiego decyzją z dnia 26.01.1998 r. pod nr A-623.

Zgodnie z art. 36 ust. 1 pkt 1 ustawy z dnia 23 lipca 2003 r. o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami (Dz. U. z 2022 r. poz. 840, ze zm.) pozwolenia wojewódzkiego konserwatora zabytków wymaga prowadzenie robót budowlanych przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków.

Przedłożony wniosek spełnia kryteria określone w § 4 ust. 1 i 2 rozporządzenia Ministra Kultury i Dziedzictwa Narodowego z dnia 2 sierpnia 2018 r. w sprawie prowadzenia prac konserwatorskich, prac restauratorskich i badań konserwatorskich przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków albo na Listę Skarbów Dziedzictwa oraz robót budowlanych, badań architektonicznych i innych działań przy zabytku wpisanym do rejestru zabytków, a także badań archeologicznych i poszukiwań zabytków (Dz. U. z 2021 r. poz. 81).

Kościół pw. Narodzenia Najświętszej Maryi Panny w Baranowie stanowi cenny przykład neogotyckiej architektury sakralnej (ważny dokument historii, o wybitnej wartości historycznej, artystycznej i naukowej) i jako taki powinien być bezwzględnie chroniony i zachowany.

W ocenie organu inwestycja jest dopuszczalna z konserwatorskiego punktu widzenia. Idea przyjętego założenia projektowego opiera się na naprawie i powstrzymaniu postępującego procesu deformacji i destrukcji ceglanego sklepienia nad nawą główną kościoła i nawami bocznymi. Planowany zakres prac poprawi stan zachowania zabytku oraz podkreśli jego wartości artystyczne, naukowe i historyczne.

Działając na mocy cyt. ustawy o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami orzeczono jak w sentencji.

Pouczenie

1. Postępowanie w sprawie wydanego pozwolenia może zostać wznowione, a następnie pozwolenie może zostać zmienione lub cofnięte na podstawie art. 47 ustawy o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami.
2. Uzyskanie pozwolenia wojewódzkiego konserwatora zabytków na podjęcie robót budowlanych przy zabytku wpisanym do rejestru nie zwalnia z obowiązku uzyskania pozwolenia na budowę albo zgłoszenia, w przypadkach określonych przepisami Prawa budowlanego.
3. Od niniejszej decyzji służy stronie odwołanie do Ministra Kultury i Dziedzictwa Narodowego w Warszawie za pośrednictwem organu wydającego decyzję w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.
4. Przed upływem terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję. W konsekwencji tego z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna.

Za wydanie niniejszego pozwolenia uiszczono opłatę skarbową zgodnie z ustawą z dnia 16 listopada 2006 r. o opłacie skarbowej (Dz. U. z 2022 r. po. 2142). Pokwitowanie wpłaty z dnia 14..09..2023 r.

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW

W WARSZAWIE

Delegatura w Ostrołęce

07-400 Ostrołęka, ul. Kościuszki 16

tel./fax (029) 764-22-38

Otrzymują:

1. Parafia Rzymskokatolicka pw. św. Bartłomieja Apostoła
ul. ks. Jana Trzaskomy 6
06-320 Baranowo
2. A/a

Decyzja Nr. 575/23 z dnia 3.10.2023r.

stała się ostateczna z dniem 9.10.2023r.

Z up. MAZOWIECKIEGO WOJEWÓDZKIEGO
KONSERWATORA ZABYTKÓW

M. Balcerek
Kierownik Delegatury w Ostrołęce

Z up. MAZOWIECKIEGO WOJEWÓDZKIEGO
KONSERWATORA ZABYTKÓW

M. Balcerek
Kierownik Delegatury w Ostrołęce

Kierownik Delegatury w Ostrołęce