



ALE SIE TWORZY – ALEKSANDRA SIERADZKA

Ul. Prusa 2, 59-300 Lubin

NIP 691-203-63-96

Regon: 020426901

kom. +48 500 274 942

e-mail: sieradzkola@wp.pl

PROJEKT BUDOWLANY – projekt zmian

REMONT KOŚCIOŁA PARAFIALNEGO P.W. ŚWIĘTEJ TRÓJCY W MIŁORADZICACH

OBIEKT	KOŚCIÓŁ PARAFIALNY
ZABYTEK	Wpisany do rejestru zabytków pod nr A/2230/596/L z dnia 14.04.1981r.
ADRES	Miłoradzice 42, 59-323 Miłoradzice
DZIAŁKA	Dz. 389 obręb Miłoradzice

INWESTOR	Parafia Rzymskokatolicka w Miłoradziach
ADRES	59-323 Miłoradzice 42

JEDNOSTKA PROJEKTOWA	„ALE SIE TWORZY” ALEKSANDRA SIERADZKA
ADRES	Ul. SPORTOWA 2B, 59-307 RASZÓWKA
KONTAKT	Tel. +48 500 274 942, sieradzkola@wp.pl



BRANŻA	PROJEKTANT, UPRAWNIENIA	PODPIS
ARCHITEKTURA PROJEKTANT	<b>mgr inż. arch. Wojciech SIERADZKI</b> uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności architektonicznej nr ewid. 59/07/DOIA	<b>MGR INŻ. ARCH. WOJCIECH SIERADZKI</b> Uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności architektonicznej nr ewid. 59/07/DOIA
KONSTRUKCJA PROJEKTANT	<b>inż. Juliusz BOŃCZAK</b> Uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr 3/DOŚ/14	<b>Inż. Juliusz BOŃCZAK</b> uprawnienia budowlane w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do projektowania bez ograniczeń nr 3/DOŚ/14

Data opracowania: 12.11. 2019

## II OŚWIADCZENIA PROJEKTANTÓW

### OŚWIADCZENIE

Zgodnie z art. 20 ust. 4 ustawy Prawo Budowlane z dnia 7 lipca 1994 roku (Dz.U.2013.1409 z późniejszymi zmianami) oświadczam, że niniejszy projekt **REMONTU KOŚCIOŁA PARAFIALNEGO P.W. ŚWIĘTEJ TRÓJCY W MIŁORADZICACH – PROJEKT ZMIAN** w Miłoradzice 42, 59-323 Miłoradzice został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz z zasadami wiedzy technicznej.

#### PROJEKTANCI

##### ARCHITEKT

INGR. inż. ANDRZEJ MICHAŁ BIERADZKI  
Uprawnienia budowlane do projektowania  
bez ograniczeń w specjalności architektonicznej  
nr ewid. 577/C7/DDIA

.....  
(pieczęć i podpis)

##### KONSTRUKTOR

inż. JACEK KOŃCZAK  
uprawnienia budowlane w specjalności  
konstrukcyjnej budowlanej  
do projektowania bez ograniczeń  
nr 3/DD/14

.....  
(pieczęć i podpis)

Data opracowania: 12.11. 2019

<b>III</b>	<b>SPIS ZAWARTOŚCI</b>	1
I	STRONA TYTUŁOWA.....	2
II	OŚWIADCZENIA PROJEKTANTÓW .....	3
III	SPIS ZAWARTOŚCI.....	4
IV	PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY .....	4
	1. Cel opracowania.....	4
	2. Podstawa opracowania .....	5
	3. Zakres opracowania.....	5
	4. Wyciąg z oceny stanu technicznego dotyczący wieży .....	5
	4.1 Przyziemie wieży (+0,17) .....	5
	4.2 Poziom I (+2,98) .....	6
	4.3 Poziom II (+6,42) .....	7
	4.4 Poziom III (+9,90).....	8
	4.5 Poziom IV (+12,80).....	9
	4.6 Poziom V (+15,30).....	10
	4.7 Poziom VI (+21,77).....	10
	4.8 Zwieńczenie wieży .....	11
	4.9 Podsumowanie .....	11
	5. OCIEPLENIE STROPU NAWY GŁÓWNEJ .....	12
	6. PROJEKT SCHODÓW STRYCHOWYCH Z KRUCHTY NA WIEŻĘ.....	12
	7. REMONT WIEŻY .....	12
	7.1 Remont stropów wraz z podłogą oraz wszystkich elementów drewnianych konstrukcji wieży .....	12
	7.2 Wymiana pokrycia hełmu wieży .....	13
	7.3 Orynnowanie wieży.....	13
	7.4 Remont krat okiennych wieży .....	14
	7.5 Wykończenie ścian wnętrza wieży .....	15
V	CZĘŚĆ RYSUNKOWA .....	15
VI	WYKAZ ZAŁĄCZNIKÓW .....	15

## IV PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY

### 1. Cel opracowania

Celem opracowania jest wykonanie dokumentacji projektowej w zakresie niezbędnym dla uzyskania pozwolenia konserwatora zabytków oraz zmiany pozwolenia na budowę dla inwestycji polegającej na remoncie kościoła parafialnego pod wezwaniem Świętej Trójcy, zlokalizowanego w Miłoradzicach nr 42, gmina Lubin, na działce nr 389, obręb Miłoradzice. Zmiana polega na rozszerzeniu zakresu remontu.

### 2. Podstawa opracowania

- Umowa ze zleceniodawcą;
- Dokumentacja fotograficzna;
- Wizja lokalna;
- Informacje przekazane od zleceniodawcy;
- Studium Środowiska Kulturowego Gminy Lubin
- przepisy budowlane:
  - o [1] ustawa z dnia 07.07.1994r. - Prawo Budowlane (Dz.U.1994.89.414 z późn. zm.)
- normy
  - o PN-B-02000:1982 - Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości,
  - o PN-B-02001:1982 - Obciążenia budowli. Obciążenia stałe,
  - o PN-B-02003:1982 - Obciążenia budowli. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe,
  - o PN-B-02010:1980 oraz Az1:2006 - Obciążenia w obliczeniach statycznych – Obciążenie śniegiem.
  - o PN-B-02011:1977 oraz Az1:2009 - Obciążenia w obliczeniach statycznych – Obciążenie wiatrem.
  - o PN-B-03150:2000 oraz Az1:2001, Az2:2003, Az3:2004 – Konstrukcje drewniane. Obliczenia statyczne i projektowanie.
  - o PN-B-03200:1990 – Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.

- inwentaryzacja, ocena stanu technicznego oraz projekt budowlany, który uzyskał pozwolenie na budowę decyzją nr.....z dnia...

### 3. Zakres opracowania

Zakres opracowania projektu, który uzyskał pozwolenie na budowę obejmował remont elewacji, dachu oraz prace budowlane wewnątrz i wokół budynku:

- Remont partii cokołowych
- remont elewacji – tynki oraz malowanie
- remont stolarki okiennej i drzwiowej
- remont opierzeń i parapetów
- remont rynien i rur spustowych
- remont dachu wraz z pokryciem oraz obróbkami
- demontaż sufitu podwieszanego wewnątrz kościoła oraz wykonanie nowego wykończenia wnętrza

Niniejsze opracowanie zwiększa zakres o:

- ocieplenie stropu nawy głównej (z wyłączeniem stropu łoża kolatorskiej)
- projekt schodów strychowych z poziomu kruchty, wraz z powiększeniem otworu w stropie
- remont wieży :
  - remont stropów wraz z podłogą oraz wszystkich elementów drewnianych konstrukcji wieży
  - wymiana pokrycia hełmu wieży wraz z podkonstrukcją
  - renowacja stalowych ram okiennych z siatką
  - wykończenie ścian wnętrza wieży

- orynnowanie wieży

#### **4. Wyciąg z oceny stanu technicznego dotyczący wieży**

Wieża kościoła o wysokości ok. 30m zlokalizowana jest od strony elewacji zachodniej i stanowi główne wejście do kościoła. Dostęp do wieży możliwy jest poprzez klapę wylazową zlokalizowaną w stropie kruchty kościoła. W dawnych czasach dostęp do wieży odbywał się z klatki schodowej znajdującej się w obecnej kruchcie lub poprzez balkon od wnętrza świątyni - na poziom II (+6,42). Wieża zbudowana jest z kamienia i cegły. Dół wieży wykonany jest na rzucie prostokąta, zaś góra (od +15,30) na rzucie ośmiokąta zbliżonego do foremnego. Nie posiada stolarki okiennej, a w miejscu otworów okiennych wstawione są ramy stalowe wypełnione siatką. Zadaszona jest dachem o podstawie ośmiokąta i zwieńczona jak kopuła – na półokrągło. Obita blachą malowaną w kolorze szarym. Bezpośrednio na dachu wieży umiejscowiona jest kopuła w konstrukcji drewnianej również obita blachą o wysokości ok. 1,8m. Opis elementów konstrukcyjnych podzielono na poziomy.

##### **4.1 Przyziemie wieży (+0,17)**

Strop nad przyziemem wykonany jest jako żelbetowy gr. 8cm. Dostęp do wieży odbywa się przez wylaz i dostawianą drabinę. Strop w stanie technicznym dobrym.

##### **4.2 Poziom I (+2,98)**

Strop drewniany z otworem przelotowym na „sznur” do dzwonnicy. Deski gr. 4cm wsparte na belkach stropowych rozstawionych co ok. 1,25m stanowią podłogę stropu. Dwie belki nośne zniszczone są mechanicznie, poprzez wycięcie ok. 1/2 z jej szerokości (rys. 1 i 2). Brak otworów okiennych. Na poziomie ok. +4,0m widoczne jest przewężenie ściany wieży o ok. 30-50cm. Dostęp na wyższy poziom jest możliwy tylko za pomocą dostawianej drabiny poprzez otwór wykonany w stropie.



RYS 1



RYS 2

##### **4.3 Poziom II (+6,42)**

Strop drewniany, deski podłogowe gr. 2,5-4cm oparte na 3 legarach w rozstawie osiowym ok. 1,6m. Środkowa belka jest uszkodzona mechanicznie poprzez jej znaczne wycięcie i pęknięcie (rys. 3). Deski podłogowe są wybrakowane, niektóre zostały zniszczone przez wycięcie otworu i stanowią zagrożenie zapadnięcia się pod stopą, gdyż nie posiadają obustronnego podparcia. Na tym poziomie występują trzy otwory okienne – po jednym na każdej elewacji oraz zamurowane wejście do przestrzeni świątyni (rys. 4). Wejście na poziom III odbywa się poprzez stałe schody drewniane.



RYS 3



RYS 4

#### 4.4 Poziom III (+9,90)

Strop drewniany, deski gr. 4cm oparte na 4 legarach w rozstawie osiowym ok.1,1m. Środkowa belka jest o znacznie mniejszym przekroju niż pozostałe, prawdopodobnie wstawiona została w innym czasie. Belka przy wejściu na poziom IV jest uszkodzona mechanicznie poprzez jej wycięcie na szerokości (rys. 5). Deski podłogowe są wybrakowane, widoczny jest jasny nalot pleśni spowodowany zawilgoceniem poprzez zaciekającą wodę. Fragment podłogi został zniszczony poprzez wycięcie otworu (rys. 6). Na tym poziomie występują trzy otwory okienne – po jednym na każdej elewacji oraz wejście do przestrzeni strychu nad świątynią (rys. 7). Wejście na poziom IV odbywa się poprzez stałe schody drewniane.



RYS 5



RYS 6





RYS 7

#### 4.5 Poziom IV (+12,80)

Na tym poziomie występują trzy otwory okienne – po jednym na każdej elewacji oraz umiejscowiona jest część mechanizmu zegara (rys. 8), druga część zlokalizowana jest na poziomie V. Wejście na poziom V odbywa się poprzez stałe schody drewniane (rys. 9), które prowadzą na konstrukcję nośną dzwonnicy. Brak w tym miejscu klasycznego stropu.

Konstrukcja nośna pod dzwonicę wykonana jest z kilku poziomów belek drewnianych. Pierwszy poziom stanowią 3 belki (35x24) wsparte na ścianach, na tych belkach opiera się druga konstrukcja przypominająca gwiazdę a wykonana z belek (35x24), złączonych ze sobą w postaci dwóch krzyży obróconych względem siebie o 45° (oznaczona na rysunku jako „Gwiazda.3”). Na gwieździe.3 oparta jest konstrukcja dzwonnicy wykonana z dwóch belek podłużnych (30x24cm), na których wspierają się kolejne 3 belki w układzie poprzecznym o wymiarach (25x20cm) (rys. 10 i 11).

Na niektórych belkach widoczny jest jasny nalot pleśni spowodowany zawilgoceniem poprzez zaciekającą wodę, pozostałe belki są w stanie dobrym.



RYS 8



RYS 9



RYS 10



RYS 11

#### 4.6 Poziom V (+15,30)

Na tym poziomie występuje konstrukcja dzwonnicy (rys. 12), której stanu technicznego nie oceniano oraz mechanizm zegara obsługującego trzy tarcze zlokalizowane w górnych częściach otworów okiennych (rys. 13).

Strop poziomu V stanowi konstrukcja nośna dachu, która swym kształtem przypomina „gwiazdę” (oznaczona na rysunku jako „Gwiazda.2”), wykonana jest z 2 krzyży obróconych w stosunku do siebie o 45° (rys. 14). „Gwiazda.2” wsparta jest na ścianach zewnętrznych oraz na słupach posadowionych na belkach pod konstrukcją dzwonnicy, usztywnionych mieczami.

Na słupach konstrukcji stwierdzono występowanie otworów o średnicy ok. 3-5mm świadczących o występowaniu owada z rodziny kołatkowatych (*Anobium punctatum*).





RYS 12



RYS 13



RYS 14

#### 4.7 Poziom VI (+21,77)

Na tym poziomie znajduje się konstrukcja drewniana dachu nad wieżą. Mniejsza „gwiazda.1” (rys. 15) stanowi konstrukcję nośną dla latarni i pokrycia dachu. Dolna część konstrukcji nośnej dachu - „gwiazda.2” wsparta jest na ścianach i słupach i stanowi podparcie dla gwiazdy górnej (oznaczonej jako „gwiazda.1”). Stwierdzono zacieki na deskowaniu dachu oraz w obrębie wylazu dachowego (rys. 16 i rys. 17, a także brunatne naloty pleśni w okolicach styku drewna z murem (rys.18). **Główną konstrukcję nośną dachu wieży ocenia się, że jest w stanie dobrym.**



RYS 15



RYS 16



RYS 17



RYS 18

#### 4.8 Zwieńczenie wieży

Latarnia umiejscowiona nad ośmiokątnym dachem wieży (rys. 19) wykonana jest w konstrukcji drewnianej, obita blachą powlekana. Od wewnątrz drewno nie jest zabezpieczone, widoczne są ubytki niektórych elementów (rys. 20). Z uwagi na brak bezpiecznego dostępu, nie oceniono stanu technicznego konstrukcji nośnej kopuły.



RYS 19



RYS 20

#### 4.9 Podsumowanie

Konstrukcja nośna stropów na różnych poziomach wieży oraz konstrukcja schodów wymaga pilnej naprawy. Konstrukcja dachu jest w stanie dobrym. Należy przeprowadzić remont, polegający na uzupełnieniu brakujących elementów usztywniających, naprawę elementów skorodowanych biologicznie \* oraz wymiany pokrycia z blachy.

**\* Przy naprawie elementów konstrukcyjnych wieży należy w maksymalnym stopniu zachować oryginalne drewniane elementy oraz zachować tradycyjne sposoby ich łączenia. Skorodowane elementy w miarę możliwości ociosać, oskrobać, zastosować nadbitki ewentualnie wymieniać przegniłe części z zastosowaniem połączeń ciesielskich. Wymiana elementów może być zastosowana w ostateczności, z zastosowaniem tego samego rodzaju drewna oraz przekrojów i rodzajów połączeń.**

Zaleca się również renowację tarcz zegarowych



## 5. OCIEPLENIE STROPU NAWY GŁÓWNEJ

W celu polepszenia warunków cieplnych w kościele projektuje się ocieplenie z wełny mineralnej układane pomiędzy belkami stropu.

Należy zastosować zgodnie z projektem budowlanym (nawa główna):

- Należy odtworzyć deskowanie na podstawie zachowanych fragmentów podsufitki, a w przypadku braku fragmentów oryginalnego sufitu należy wykonać podsufitkę z szerokich desek na pióro-wpust (szer. ok. 20 cm), frezowanych na krawędziach, długości około 3 m-4 m, grubości 2,8 cm, układanych wzdłuż kościoła, montowanych do podkonstrukcji. Łączenia poprzeczne (w poprzek kościoła) zasłonić maskownicami o szerokości 20 cm i grubości 2,8 cm frezowanymi na krawędziach. Sufit malować farbą do drewna w kolorze RAL 9001,

na zdjęciu pokazany jest układ deskowania sufitu



Projekt zmian zakłada ocieplenie stropu pomiędzy belkami wełną mineralną miękką, zabezpieczoną od spodu siatką heksagonalną, ocynkowaną, o oczku 25x25 mm, oraz folią paroizolacyjną ROCKTECT INTELLO PLUS.

Dodatkowo projektuje się 2 otwory wentylacyjne w stropie nawy głównej wyprowadzone w przestrzeń poddasza na wysokość 1,5 m. Od wnętrza, w poziomie podsufitki, otwór wykończyć rozetką ozdobną, powyżej zastosować rurę PCV owiniętą wełną mineralną grubości 5 cm, a następnie folią na całej długości, wlot zabezpieczony siatką (przed ptakami).

Powierzchnia stropu do ocieplenia – około 190 m<sup>2</sup>

## 6. PROJEKT SCHODÓW STRYCHOWYCH Z KRUCHTY NA WIEŻĘ

W celu ułatwienia dostępu na wieżę kościelną projektuje się schody strychowe typu nożycowego zamontowane w stropie żelbetowym nad kruchtą wejściową. W tym celu należy powiększyć istniejący otwór w stropie tak aby uzyskać wymiar w świetle 60/120 cm.

Kłapę schodów od spodu należy pomalować w kolorze sufitu.

UWAGA:

Strop żelbetowy gr. 8 cm, wylewany na budowie. Nie jest znane zbrojenie ani orientacyjny czas wykonania stropu. Zakłada się, że jest to płyta jednokierunkowo zbrojona.

1. Biorąc pod uwagę powyższe założenia projektuje się wykonanie belki B1 i B2 o wysokości 12 cm i szerokości 20 cm zbrojonych górą i dołem 2#12. Belki wykonać po rozkuciu betonu w miejscu ich lokalizacji, ale przed wycięciem płyty. Istniejące zbrojenie płyty przenikające przez belki nie należy usuwać.

2. Po wykonaniu belek B1 i B2 można przystąpić do wycięcia powiększonego otworu poprzez cięcie mechaniczne płyty.

3. Dopuszcza się zastosowanie w miejscu B1 i B2 kształtowników stalowych np. C80 zamiast belek żelbetowych.

## **7. REMONT WIEŻY**

### **7.1 Remont stropów wraz z podłogą oraz wszystkich elementów drewnianych konstrukcji wieży**

#### **Poziom I (+2,98)**

Strop – 3 belki o przekroju 20/22 długości około 330 cm. 2 belki kwalifikują się do wymiany lub wzmocnienia.

Schody drabiniaste -50 % elementów schodów do wymiany lub wzmocnienia. Szerokość schodów około 80 cm, długość 3,5 m.

#### **Poziom II (+6,42)**

Podłoga z desek grubości 4 cm – całkowicie do wymiany z maksymalnym odzyskiem materiału.

Zastosować deski o tej samej grubości z podobnego materiału. Powierzchnia podłogi 10,2 m<sup>2</sup>

Strop – 3 belki o przekroju 20/22 długości około 330 cm. Środkowa belka kwalifikuje się do wymiany lub wzmocnienia poprzez flekowanie. Pozostałe belki do ociosania.

Schody drabiniaste -50 % elementów schodów do wymiany lub wzmocnienia. Szerokość schodów około 80 cm, długość 3,8 m.

#### **Poziom III (+9,90)**

Podłoga z desek grubości 4 cm – całkowicie do wymiany z maksymalnym odzyskiem materiału.

Zastosować deski o tej samej grubości z podobnego materiału. Powierzchnia podłogi 11 m<sup>2</sup>

Strop – 4 belki o przekroju 20/20 długości około 330 cm. Środkowa belka o innym przekroju niż pozostałe – do wymiany na element o przekroju 20/20. Pozostałe belki do ociosania.

Schody drabiniaste -50 % elementów schodów do wymiany lub wzmocnienia. Szerokość schodów około 80 cm, długość 3,3 m.

#### **Poziom IV (+12,80)**

Podłoga z desek grubości 4 cm – całkowicie do wymiany z maksymalnym odzyskiem materiału.

Zastosować deski o tej samej grubości z podobnego materiału. Powierzchnia podłogi 12 m<sup>2</sup>

Strop – 4 belki o przekroju 35/24 długości około 330 cm. Na tych belkach opiera się druga konstrukcja przypominająca gwiazdę a wykonana z belek (35x24 długości 420 cm), złączonych ze sobą w postaci dwóch krzyży obróconych względem siebie o 45° (oznaczona na rysunku jako „Gwiazda.3”). Na gwieździe.3 oparta jest konstrukcja dzwonnicy wykonana z dwóch belek podłużnych (30x24cm długości), na których wspierają się kolejne 3 belki w układzie poprzecznym o wymiarach (25x20cm)

Na niektórych belkach widoczny jest jasny nalot pleśni spowodowany zawilgoceniem poprzez zaciekającą wodę, pozostałe belki są w stanie dobrym. Zakłada się 15 % elementów do oczyszczenia, ociosania, flekowania lub wymiany

Schody drabiniaste -50 % elementów schodów do wymiany lub wzmocnienia. Szerokość około 80 cm, długość 3,3 m.

#### **UWAGA:**

Przy remoncie elementów konstrukcyjnych wieży należy w maksymalnym stopniu zachować oryginalne drewniane elementy oraz zachować tradycyjne sposoby ich łączenia. Skorodowane elementy w miarę możliwości ociosać, oskrobać, zastosować nadbitki ewentualnie wymieniać przegniłe części z zastosowaniem połączeń ciesielskich.

Wymiana elementów może być zastosowana w ostateczności, z użyciem tego samego rodzaju drewna oraz przekrojów i rodzajów połączeń.

Wszystkie konstrukcyjne elementy drewniane wieży należy zabezpieczyć przed ogniem, owadami, grzybami i pleśniami poprzez kilkukrotne malowanie impregnatem FOBOS M-4 zgodnie z zaleceniami producenta.

### **7.2 Wymiana pokrycia hełmu wieży**

Pokrycie hełmu wieży jest nieszczelne (liczne zacieki), zwieńczenie lekko pochylone, co może wskazywać na zły stan konstrukcji, która jest narażona na niekorzystne warunki atmosferyczne. Ze względu na brak bezpiecznego dostępu do hełmu, nie można ocenić stanu technicznego elementów drewnianych

konstrukcji, dlatego zakłada się wymianę elementów w 80 % na elementy o tych samych wymiarach. Pokrycie blachy do wymiany w 100% na blachę tytan cynk grubości 0,8 mm. Podbitka z desek także do wymiany w 100%.

Konstrukcję drewnianą zadaszenia wieży wraz z helmem należy zabezpieczyć przed ogniem, owadami, grzybami i pleśniami poprzez kilkukrotne malowanie impregnatem FOBOS M-4 zgodnie z zaleceniami producenta.

Pokrycie z blachy tytan-cynk (jasna patynowana) układać na pełnym deskowaniu z desek obrzynanych grubości 25 mm i szerokości 120-150 mm.

Krycie z blachy grubości 0,8 mm wykonać zgodnie z normą PN-61/B-10245. Krycie rozpoczynać od dołu, od zamontowania pasu podrynnowego, usztywniającego oraz okapowego. W szwach prostopadłych do linii okapu należy zastosować rąbki stojące podwójne wysokości 25 mm, w szwach równoległych należy stosować rąbki leżące podwójne. W narożach zastosować rąbki stojące wysokości 45 mm.

#### **UWAGA:**

**Przy remoncie elementów konstrukcyjnych wieży należy w maksymalnym stopniu zachować oryginalne drewniane elementy oraz zachować tradycyjne sposoby ich łączenia. Skorodowane elementy w miarę możliwości ociosać, oskrobać, zastosować nadbitki ewentualnie wymieniać przegniłe części z zastosowaniem połączeń ciesielskich.**

**Wymiana elementów może być zastosowana w ostateczności, z zastosowaniem tego samego rodzaju drewna oraz przekrojów i rodzajów połączeń.**

**Wszystkie konstrukcyjne elementy drewniane wieży należy zabezpieczyć przed ogniem, owadami, grzybami i pleśniami poprzez kilkukrotne malowanie impregnatem FOBOS M-4 zgodnie z zaleceniami producenta.**

### **7.3 Orynnowanie wieży**

Należy wykonać orynnowanie wieży wraz z pasem pod i nadrynnowym z blachy tytan-cynk w kolorze naturalnym.

Przy zadaszeniu wieży zastosować rynny szerokości 15 cm z odprowadzeniem wody na główną połąć dachu kościoła za pomocą rur spustowych o średnicy 10 cm zakończonych -rzygaczami.

Długość rynny – 20 m, rury spustowe 2 x 5 m

Dolne zadaszenia muru zaopatrzyć w rynny szerokości 8 cm, z zastosowaniem rzygaczy o śr. 6 cm.

Długość rynny – 4 x 3m , rury spustowe 4 x 1 m

### **7.4 Remont krat okiennych wieży**

Zgodnie z zestawieniem stolarki (rys. AZ4).

Okna O1 i O2 -należy obecne kraty okienne poddać renowacji; wymienić zniszczone elementy, w miarę możliwości wyprostować zwichrowane fragmenty, (w razie potrzeby zmniejszyć ramy tak aby nie było styku bezpośredniego z parapetem), usunąć obecne warstwy farby, zabezpieczyć antykorozyjnie antykorozyjnie powłokami do metalu do zastosowania zewnętrznego -pierwsza warstwa - farba podkładowa minia, a następnie farba chlorokauczukowa kolor grafit, matowy.

Parapety zewnętrzne wykończyć z zastosowaniem tynków renowacyjnych np. firmy KEIM lub Quik-mix z ukształtowaniem spadku na zewnątrz. Dopuszcza się zastosowanie robionych na miejscu tynków piaskowo-wapiennych.

Gruntowanie preparatem gruntującym, wzmacniającym podłoże na bazie wody. Świeże tynki należy gruntować po wyschnięciu.

Impregnacja – powierzchnię parapetów należy zabezpieczyć środkiem hydrofobowym np. KEIM LOTEXAN.

Zestawienie stolarki:

O1 – 38/107 – 9 szt.

O2 – 85/225 –4 szt.



## **7.5 Wykończenie ścian wnętrza wieży**

Ściany wnętrza wieży wykonane są z muru mieszanego cegła +kamień.

Mury są miejscowo uszkodzone (około 10 % murów) zaprawy wapienne zwietrzałe z licznymi ubytkami. Należy mury oczyścić z odspojonych elementów, wymienić i uzupełnić przy użyciu tego samego materiału (zastosować cegłę w zbliżonym kolorze i formacie, możliwe jest zastosowanie cegły rozbiórkowej z okolicy – do zatwierdzenia przez komisję konserwatorską). Spoiny oczyścić z luźnych elementów, z zapraw cementowych, uzupełnić z zastosowaniem zaprawy wapiennej, tak aby nie zabrudzić zaprawą lica kamieni i cegieł, uzyskując estetyczne wykończenie muru.

Powierzchnia całkowita muru do renowacji około 270 m<sup>2</sup>.

## V CZĘŚĆ RYSUNKOWA

NR RYS	NAZWA	SKALA
AZ1	PRZEKRÓJ A-A	1:100
AZ2	RZUTY POZIOMÓW II, III, IV , V, PRZEKRÓJ B-B	1:100
AZ3	SCHODY NA WIEŻĘ	1:50
AZ4	ZESTAWIENIE STOLARKI	

## VI WYKAZ ZAŁĄCZNIKÓW

NR ZAŁ.	TREŚĆ	PISMO/ OPRACOWANIE
Z1	Kopia uprawnień oraz zaświadczenie o przynależności do izby projektanta architektury	
Z2	Kopia uprawnień oraz zaświadczenie o przynależności do izby projektanta konstrukcji	



IZBA ARCHITEKTÓW  
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

DOLNOŚLĄSKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW  
OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

L.dz. DOIA /39/2008

sygnatura akt: OKK/7131/62/07

Wrocław, dnia 07.01.2008 r.

## DECYZJA

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 13 ust. 1 pkt 1 i art. 14 ust. 1 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.), art. 11 i 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm.) oraz art. 104 i 107 § 1 i 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. - Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity: Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.) oraz § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2008 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2008 r. Nr 63, poz. 578 z późn. zmianami),

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Dolnośląskiej Okręgowej Izby Architektów**

**stwierdza, że**

**Pan mgr inż. arch. Wojciech Marek Sieradzki**

**posiada odpowiednie wykształcenie techniczne i praktykę zawodową**

**i nadaje**

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE**

**w specjalności architektonicznej do projektowania bez ograniczeń**

**nr ewidencyjny 59/07/DOIA**

Decyzja niniejsza uwzględnia w całości zgłoszenie strony i nie wymaga uzasadnienia.

Od niniejszej decyzji przysługuje odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Izby Architektów, Opodlenie wnosi się za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej DOIA, w terminie 14 dni od dnia doręczenia decyzji.

Włodzisław Wilczawski - przewodniczący OKK

Leszek Link - v-ce przewodniczący OKK

Juliusz Modlinger - sekretarz OKK

Elżbieta Cecielska - członek OKK

Jerzy Chmiel - członek OKK

Krzysztof Czerkas - członek OKK

Wanda Grochowska - członek OKK

Piotr Kociulek - członek OKK

Jan Matkowski - członek OKK



Odrzucając:

1. Pan Wojciech Sieradzki, ul. Gen. K. Świerczewskiego 2B, 59-307 Raszków
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. Dolnośląska Okręgowa Rada Izby Architektów
4. A/a



IZBA ARCHITEKTÓW  
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

Dolnośląska Okręgowa Rada Izby Architektów RP

## ZASWIADCZENIE - ORYGINAL

(wypis z listy architektów)

Dolnośląska Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

**mgr inż. arch. Wojciech Marek Sieradzki**

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **59/07/DOIA**, jest wpisany na listę członków Dolnośląskiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **DS-1195**.

Członek czynny od: 06-05-2008 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 17-07-2019 r. Wrocław.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: **30-06-2020 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:  
Anna Kościuk, Przewodnicząca Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

**DS-1195-46Y3-ADDD-BB47-Y6F3**

Dane zawarte w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić podając nr weryfikacyjny zaświadczenia w publicznym serwisie internetowym Izby Architektów: [www.izbaarchitektow.pl](http://www.izbaarchitektow.pl) lub kontaktując się bezpośrednio z wiceprzewodniczącą Okręgowej Rady Architektów RP.

## DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*jednolity tekst: Dz.U. z 2013r., poz. 932, z późniejszymi zmianami*), art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (*jednolity tekst: Dz.U. z 2013r., poz. 1409, z późniejszymi zmianami*) oraz art. 5 ustawy z dnia 28 lipca 2005r. o zmianie ustawy Prawo budowlane oraz o zmianie niektórych innych ustaw (*Dz.U. Nr 163, poz. 1364*) i § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz.U. Nr 83, poz. 578, z późniejszymi zmianami*), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

**Pan Juliusz Adam Bończak**

inżynier z kierunku budownictwo  
urodzony dnia 11 stycznia 1973r. w Lubinie

**otrzymuje**

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE  
numer ewidencyjny 3/DOŚ/14**

**w specjalności konstrukcyjno-budowlanej  
do projektowania bez ograniczeń**

**Pan Juliusz Adam Bontczak jest uprawniony:**

W specjalności **konstrukcyjno-budowlanej** - na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w związku z art. 5 ustawy z dnia 28 lipca 2005r. o zmianie ustawy Prawo budowlane oraz o zmianie niektórych innych ustaw i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz.U. z 2005r. Nr 96, poz. 817*) - do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
  - sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
  - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń w zakresie w/w specjalności.**

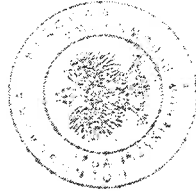
Na podstawie § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - uprawnienia niniejsze uprawniają do sporządzania projektów zagospodarowania działki lub terenu w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

## UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa we Wrocławiu, na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu stwierdza, że Pan Juliusz Adam Bontczak posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do projektowania bez ograniczeń.

### Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane - podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanym przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej DOIIB we Wrocławiu w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.



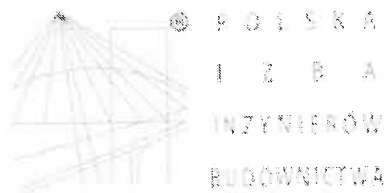
Skład orzekający OKK

DOLNOŚLĄSKA  
OKRĘGOWA  
IZBA INŻYNIERÓW  
BUDOWNICTWA  
Miejsce i data: Wrocław, 11.06.2014 r.

Otrzymują:

1. Pan Juliusz Adam Bończak  
Państw Legnicki 10E  
59-216 Kunice
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor  
Nadzoru Budowlanego
4. a/a

1. prof. dr inż. Kazimierz Czapiński
2. dr inż. Zofia Żwierczowska
3. mgr inż. Małgorzata Mikołajewska-  
Janaczek



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

DOŚ-ID3-984-TH7 \*

Pan Juliusz Adam Bończak o numerze ewidencyjnym DOŚ/BO/0271/14  
adres zamieszkania Pątnów Legnicki 10E , 59-216 Kunice  
jest członkiem Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2019-02-01 do 2020-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-01-18 roku przez:

Rainer Bulla, Zastępca Przewodniczącego Rady Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

\* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa [www.piib.org.pl](http://www.piib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

