

JLT Projekt Piotr Ukleja
ul. Szlachecka 3
26-600 Radom
Tel. 510 320 324
kontakt@adaptacje.org.pl
www.adaptacje.org.pl
NIP: 948-224-78-37

egz. nr.

2.

STRONA TYTUŁOWA
tom 1z1

PROJEKT TECHNICZNY

nazwa zamierzenia budowlanego:

REMONT ZABYTKOWEGO KOŚCIOŁA

adres obiektu budowlanego

kategoria obiektu budowlanego

nazwa jednostki ewidencyjnej

numer jednostki ewidencyjnej

numer i nazwa obrębu ewidencyjnego, arkusz

nr działek ewidencyjnych:

imię i nazwisko lub nazwa inwestora

adres inwestora

Sucha, ul. Sucha Poduchowna 2, 26-670 Pionki

X

Pionki

142508_2

0007 Sucha, ark. 1

95/1

Parafia św. Idziego w Suchej

Sucha, ul. Sucha Poduchowna 2, 26-670 Pionki

Wojewódzki Urząd
Ochrony Zabytków w Warszawie
Delegatura w Radomiu
DEC.(POT.) N/ 377/DR12/1
z dnia 15.10.2021r.

Projektant w zakresie architektury
w sp. architektonicznej

mgr inż. arch. Piotr Ukleja
MA/075/2015

Data: 07.09.2021

Sprawdzający
w sp. architektonicznej

mgr inż. arch. Witold Malmon
GP-III-7342/130/91

Data: 07.09.2021

Projektant w zakresie konstrukcji
w sp. konstrukcyjno-budowlanej

mgr inż. Henryk Kolczyński
BAU-III-8386/7/90

Data: 07.09.2021

Sprawdzający
w sp. konstrukcyjno-budowlanej

mgr inż. Michał Kolczyński
MAZ/0404/PWBKb/17

Data: 07.09.2021

Projektant w zakresie instalacji
elektrycznych
w sp. instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
elektrycznych i elektroenergetycznych

tech. Henryk Kozak
WBP-II-K-8386/RA/116/83

Data: 07.09.2021

Sprawdzający
w sp. instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
elektrycznych i elektroenergetycznych

inż. Dariusz Kubat
GP-II-63/27/75

Data: 07.09.2021

Data:

Data:

Data:

Data:

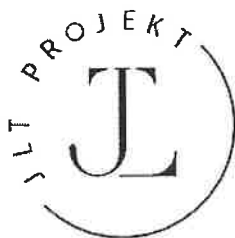
Spis treści

Do projektu technicznego -tom 1z1 – architektura, konstrukcja, instalacje elektryczna odgromowa

• Strona tytułowa	str. 1
• Spis treści	str. 2
• Oświadczenie Projektantów	str. 3
• Uprawnienia projektantów i zaświadczenia z izby	str. 4-15
• Część opisowa	str. 16-23

Część rysunkowa projektu

At-1	Rzut przyziemia i antresoli
At-2	Rzut więźby dachowej
At-3	Rzut dachu
At-4	Elewacje południowa i północna
At-5	Elewacja zachodnia
At-6	Elewacja Wschodnia
At-7	Przekrój A-A, B-B
At-8	Detale
E.1	Rozmieszczenie el. Inst. Odgromowej- rzut dachu.



JLT Projekt Piotr Ukleja
ul. Szlachecka 3
26-600 Radom
Tel. 510 320 324
kontakt@adaptacje.org.pl
www.adaptacje.org.pl
NIP: 948-224-78-37

Radom dn.: 7.09.2021

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW DO PROJEKTU TECHNICZNEGO

Oświadczenie projektanta i projektanta sprawdzającego

My niżej podpisani oświadczamy, że zgodnie z art. 34 ust. 3d pkt 3) Ustawy- Prawo budowlane (Dz.U. 1994 nr 89 poz. 414 z póź. zm., w tym ze zmianami: Dz. U. z 2020 r. poz. 1333, 2127, 2320, z 2021 r. poz. 11, 234, 282, 784..) niniejszy projekt: "REMONTU ZABYTKOWEGO KOŚCIOŁA " zlokalizowany :Sucha, ul. Sucha Poduchowna 2 , 26-670 Pionki , jedn. ew:142508_2 Pionki, obręb 0007 Sucha, ark. 1, dz. nr. ew.:95/1 został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej na dzień opracowania projektu.

Projektant w zakresie architektury
w sp. architektonicznej
mgr inż. arch. Piotr Ukleja
MA/075/2015
Data: 07.09.2021

Sprawdzający
w sp. architektonicznej
mgr inż. arch. Witold Malmon
GP-III-7342/130/91
Data: 07.09.2021

Projektant w zakresie konstrukcji
w sp. konstrukcyjno-budowlanej
mgr inż. Henryk Kolczyński
BAU-III-8386/7/90
Data: 07.09.2021

Sprawdzający
w sp. konstrukcyjno-budowlanej
mgr inż. Michał Kolczyński
MAZ/0404/PWBKb/17
Data: 07.09.2021

Projektant w zakresie instalacji elektrycznych
w sp. instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń elektrycznych i elektroenergetycznych
tech. Henryk Kozak
WBP-II-K-8386/RA/116/83
Data: 07.09.2021

Sprawdzający
w sp. instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń elektrycznych i elektroenergetycznych
inż. Dariusz Kubat
GP-II-63/27/75
Data: 07.09.2021

Data:

Data:

Data:

Data:



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZAŚWIADCZENIE - ORYGINAŁ

(wypis z listy architektów)

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. Piotr Szymon UKLEJA

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **MA/075/2015**, jest wpisany na listę członków Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **MA-2759**.

Członek czynny od: 09-02-2016 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 16-04-2021 r. Warszawa.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: **30-06-2022 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:
Anatol Kuczyński, Sekretarz Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

MA-2759-433A-5CCD-E9CE-Y787

Dane zawarte w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić podając nr weryfikacyjny zaświadczenia w publicznym serwisie internetowym Izby Architektów: www.izbaarchitektow.pl lub kontaktując się bezpośrednio z właściwą Okręgową Izbą Architektów RP.



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

MAZOWIECKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ
KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Znak sprawy: 535/MAOKK/2015
Nr uprawnień: MA/075/2015

Warszawa, dnia 18 stycznia 2016r.

DECYZJA nr 187/MAOKK/2015

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz. U. z 2013r. poz.932 z późn. zm.) w związku z art. 12, art. 13 oraz art. 14 ust.1 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2013r. poz.1409 z późn. zm.), zgodnie z art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2013r. poz.267 z późn. zm.)

stwierdza się, że

Pan mgr inż. arch. Piotr Szymon Ukleja

urodzony w dniu 25 maja 1983r. w Iłży

**posiada odpowiednie wykształcenie techniczne oraz praktykę zawodową
i po zdaniu egzaminu z wynikiem pozytywnym otrzymuje**

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

w specjalności architektonicznej do projektowania bez ograniczeń.

**Powyższe uprawnienia budowlane upoważniają do wykonywania
samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie, obejmującej:**

- 1. projektowanie, sprawdzanie projektów architektoniczno-budowlanych
i sprawowanie nadzoru autorskiego**
- 2. sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych**

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądanie strony nie wymaga uzasadnienia.

Od powyższej decyzji przysługuje Panu odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Izby Architektów RP za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów RP, w terminie 14 dni od dnia doręczenia decyzji.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów RP:

Przewodniczący OKK MAOIA RP arch. Janusz Pachowski

Zastępca Przewodniczącego OKK MAOIA RP arch. Andrzej Sowa

Sekretarz OKK MAOIA RP arch. Elżbieta Dziubak

Członek OKK MAOIA RP arch. Ewa Kaźmierczak

Członek OKK MAOIA RP arch. Radosław Kowalewski

Członek OKK MAOIA RP arch. Andrzej Nasfeter

Członek OKK MAOIA RP arch. Stanisław Stefanowicz



Otrzymują:

1. Wnioskodawca: Piotr Szymon Ukleja Adres: ul. Szlachecka 3 06-600 Radom
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego - w celu wpisania do centralnego rejestru osób posiadających uprawnienia budowlane (po uprawnieniu się decyzji)
3. Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP (po uprawnieniu się decyzji)
4. a/a

URZĄD

Wpisać do:

Nr GP-III-7342/130/91

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 13 ust. 1 pkt 1, § 4 ust. 1 i 2, § 7

i § 13 ust. 1 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:

PAN WITOLD MARIAN MALMONmagister inżynier architekt
(wymienić tytuł zawodowy)urodzony dnia 08 stycznia 1956 r. w Garbatce Letnisko

posiada przygotowanie zawodowe, upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji

projektantaw specjalności architektonicznejPAN WITOLD MARIAN MALMON

jest upoważniony do

1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań :

a/ architektonicznych wszelkich obiektów budowlanych,

b/ konstrukcyjno - budowlanych obiektów budowlanych w budownictwie osób fizycznych, z wyłączeniem konstrukcji fundamentów głębokich i trudniejszych konstrukcji statycznie niewyznaczalnych,

2/ w budownictwie osób fizycznych - do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego obiektów budowlanych - z wyłączeniem konstrukcji fundamentów głębokich i trudniejszych konstrukcji statycznie niewyznaczalnych.

Otrzymuje :

Pan Witold Marian Malmon

Pl. Konstytucji 2 m 8

26 - 600 Radom

[Signature]
mgr inż. Andrzej Darłotka



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZAŚWIADCZENIE - ORYGINAŁ

(wypis z listy architektów)

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. Witold MALMON

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **GP-III-7342/130/91**, jest wpisany na listę członków Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **MA-0506**.

Członek czynny od: 20-01-2002 r.

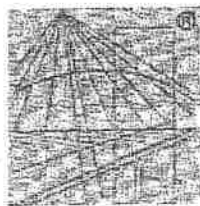
Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 22-03-2021 r. Warszawa.

Żaświadczenie jest ważne do dnia: **30-06-2022 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:
Anatol Kuczyński, Sekretarz Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

MA-0506-21A1-368E-5AY1-7FA7



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-8YZ-6NE-986 *

Pan HENRYK KOLCZYŃSKI o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/2648/01

adres zamieszkania PUŁAWSKA 30C, 26-600 Radom

jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-01-01 do 2021-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-12-04 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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.plib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Radom, 1990-03-28

URZĄD WOJEWÓDZKI
w RADOMIU
WYDZIAŁ BUDOWNICTWA,
URBANISTYKI I ARCHITEKTURY
Nr. BUA-III-8386/7/90

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 13 ust. 1 pkt 2, § 6 ust. 3, § 4 ust. 2, § 7

i § 13 ust. 1 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 HENRYK MIROSLAW KOLCZYŃSKI
magister inżynier budownictwa
(wymienić tytuł zawodowy)

urodzony dnia 10 lipca 1959 r. w Wyszogrodzie

posiada przygotowanie zawodowe, upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji

projektanta
w szczególności konstrukcyjno - budowlanej

OBYWATEL HENRYK MIROSLAW KOLCZYŃSKI

jest upoważniony do

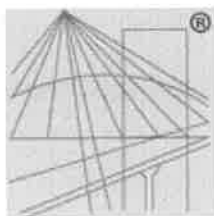
- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno - budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i manipulacyjnych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych :
 - 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 - do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego obiektów budowlanych.

Otrzymuje :

Ob. Henryk Mirosław Kolczyński
ul. Żeromskiego 95/97 m 63
26 - 600 Radom



DYREKTOR WYDZIAŁU
[Signature]
Inż. Korkmierz Korkmierz



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-596-1DV-8UK *

Pan MICHAŁ PIOTR KOLCZYŃSKI o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/0554/17

adres zamieszkania ul. PUŁAWSKA 30 C / 1, 26-600 RADOM

jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-08-01 do 2022-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-06-21 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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 lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Uprawnienia budowlane nadane

Panu mgr inż. Michałowi Piotrowi Kolczyńskiemu
ur. dnia 3 czerwca 1987 roku w Kozienicach

numer ewidencyjny MAZ/0404/PWBKb/17
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
bez ograniczeń

upoważniają do:

- I. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:
projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego, w odniesieniu do konstrukcji obiektu;
- II. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:
- 1) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,
 - 2) kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrolę techniczną wytwarzania tych elementów,
 - 3) wykonywania nadzoru inwestorskiego,
 - 4) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych,
- w odniesieniu do konstrukcji i architektury obiektu;
- III. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

dr hab. inż. Eugeniusz Koda, prof. nadzw.

mgr inż. Irena Churska

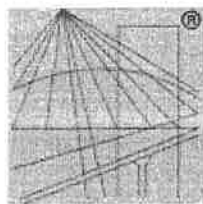
mgr inż. Krzysztof Karol Booss

.....
.....
..... 3



Otrzymują:

1. Pan Michał Piotr Kolczyński
ul. Puławska 30 C m. 1
26-600 Radom,
2. Okręgowa Rada Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



P O L S K A
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-PFJ-CI7-KNF *

Pan HENRYK KOZAK o numerze ewidencyjnym MAZ/IE/5666/01
adres zamieszkania ul. NA STOKU 4/4, 26-600 Radom
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-09-01 do 2022-08-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-08-18 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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 lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.

Nr WBP-II-K-8386/RA/116/83

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 5 ust. 2, § 7, § 13 ust. 1 pkt 4 lit. d,
i § 13 ust. 1 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) § 2 ust. 2 pkt 2, § 6 ust. 4
stwierdza się, że:

OBYWATEL HENRYK EDWARD KOZAK
technik elektryk
(wymienić tytuł zawodowy)

urodzony dnia 16 lipca 1953 r. w Radomiu
posiada przygotowanie zawodowe, upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji
kierownika budowy i robót

w specjalności inst. inż. w zakresie instalacji elektrycznych
OBYWATEL HENRYK EDWARD KOZAK

jest upoważniony do

- 1/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów instalacji oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie instalacji elektrycznych - o powszechnie znanych rozwiązaniach konstrukcyjnych,
- 2/ sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów instalacji elektrycznych - o powszechnie znanych rozwiązaniach konstrukcyjnych i schematach technicznych.

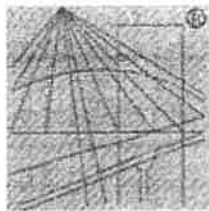
Otrzymuje :

Ob. Henryk Edward Kozak
ul. Saska 15 m 9
26 - 600 Radom



Z up. WOJEWODY

DYREKTOR
[Signature]
inż. arch. Włodzisław Kaczmarek



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-WNV-TUZ-2J4 *

Pan DARIUSZ MELCHIOR KUBAT o numerze ewidencyjnym MAZ/IE/7200/01
adres zamieszkania ul. SADKOWSKA 7 m.13, 26-600 Radom
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-01-01 do 2021-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-12-18 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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.pilb.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.

URZĄD WOJEWÓDZKI

W KIELCACH

WYDZIAŁ GOSPODARKI TERENOWEJ

I OCHRONY ŚRODOWISKA

Kielce, dn. 12.09.1975 r.

Polecenie

DECYZJA

Nr.GP.II-63/27/75

Na podstawie § 4 ust.2, § 5 ust 1 pkt 1, § 7 i § 13
ust.1 pkt 4 lit d i § 6 ust.1 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 DARIUSZ MELCHIOR KUBAT

INŻYNIER ELEKTRYK, urodzony dnia 20 października 1940 roku
w Wincentowie, pow. Radom posiada przygotowanie zawodowe,
upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji projektanta
i kierownika budowy i robót w specjalności instalacyjno-inży-
nieryjnej w zakresie instalacji elektrycznych.

OBYWATEL DARIUSZ MELCHIOR K U B A T jest upoważniony do :

- 1/ sporządzania projektów instalacji elektrycznych w tym
również w budownictwie osób fizycznych,
- 2/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót,
kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych
elementów instalacji oraz oceniania i badania stanu technicz-
nego w zakresie instalacji elektrycznych w tym również
w budownictwie osób fizycznych.

O t r z y m u j ą :

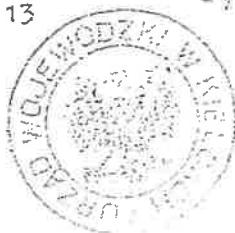
Inż. Dariusz KUBAT

Radom, ul. Sadkowska 7 m.13

z up. Wojewody

Int. Józef Barański
Pierwszy Dyrektor Wydziału

AC/5156



Opis techniczny do projektu Technicznego – Tom 1z1 -Architektura , konstrukcja, in- stalacja elektryczna odgromowa.

1. PRZEDMIOT I ZAKRES ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO.

Przedmiotem zamierzenia budowlanego jest budynek zabytkowego kościoła pw. Św. Idziego w Suchej Jedn. ew: 142508_2 Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1.

Celem opracowania jest projekt budowlany dla zamierzenia budowlanego p.t. „ Remont zabytkowego kościoła”.

2. ZAKRES I STOPIEŃ SKOMPLIKOWANIA ROBÓT BUDOWLANYCH .

Zakresem opracowania objęto wyłącznie elementy zlokalizowane na własności Inwestora. Poniżej wyszczególniono zakres i stopień skomplikowania robót budowlanych:

- ⊕ Remont i konserwacja konstrukcji więźby dachowej m. innymi w zakresie uzupełnienia brakujących , wymiany uszkodzonych i porażonych jej elementów oraz impregnacji całości przeciwgrzybicznie, biobójczo i przeciwpożarowej,
a w szczególności :
 - Usunięcie odchodów z poddasza
 - Przemurowanie uszkodzonych gzymsów i korony murów.
 - Oczyszczenie, impregnacja i wzmocnienie porażonych elementów drewnianych więźby dachowej i konstrukcji pod dzwony.
 - Impregnacja całości konstrukcji drewnianej .
 - Impregnacja murów
 - Wymiana uszkodzonych i odtworzenie brakujących elementów
 - Dokręcenie poluzowanych wieszaków na poddaszu
- ⊕ Remont przekrycia celem zabezpieczenia całego zabytku przed niekorzystnym wpływem warunków atmosferycznych,
a w szczególności :
 - Uzupełnienie deskowania.
 - Odtworzenie brakującej atrapy lukarny
 - Wymiana krzyża i wykonanie kuli na sygnaturce
 - Wykonanie siatek zabezpieczających w otworach wentylacyjnych poddasza.
 - Wykonanie włazów dachowych na dachu pulpitowym nad nawami bocznymi.
 - Wymiana poszycia połaci dachowych
 - Remont instalacji odgromowej.
- ⊕ Wymiana rynien i rur spustowych celem zabezpieczenia zabytku przed niekorzystnym wpływem warunków atmosferycznych.

WYKONAWCA: WZBUDOWA ZABYTEKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

3. PLANOWANE ROBOTY W ODĘBNYCH OPRACOWANIACH.

Roboty przewidziane w niniejszym opracowaniu są pierwszym koniecznym do wykonania etapem prac. Równolegle na podstawie odrębnych opracowań zatwierdzonych odrębnymi pozwoleniem WKZ planuje się wykonania następujących robót:

- ⊕ Odtworzenie w niezbędnym zakresie izolacji poziomej i pionowej przeciwwilgociowej zabezpieczającej zabytek przed niekorzystnym wpływem wilgoci z gruntu.
- ⊕ Remont konstrukcji ścian i nadproży w zakresie naprawy ewentualnych pęknięć.
- ⊕ Wykonania remontu tynków i gzymsów na elewacji w raz z nową kolorystyką .
- ⊕ Wykonanie dodatkowych niezbędnych opierzeń w miejscach nie będących połacią dachową.
- ⊕ Wykonanie remontu tynków wewnętrznych w tym uszkodzeń wynikających z zawilgoceń ścian i przecieków poszycia.
- ⊕ Termoizolacja poddaszy w miejscach nie zaizolowanych.
- ⊕ Remont stolarki drzwiowej i okiennej.
- ⊕ Wykonanie nowego podłączenia rur spustowych do kanalizacji deszczowej.

4. OPIS ZABYTKU I JEGO PRZEKSZTAŁCEN.

Obecny kościół jest efektem gruntownej przebudowy przeprowadzonej w latach 1910-1913 wg projektu Stefana Szyllera. Poprzedni mniejszy kościół projektu Antoniego Coraziego wybudowany został w latach 1839-1843. Szyller prawdopodobnie rozbudował pierwotną bryłę kościoła która mieściła się w obrysie obecnej nawy głównej o nawy boczne, dwie zakrystie i wieżę.

W efekcie powstała budowla o formie eklektycznej z przewagą cech renesansowych o włoskiej i polskiej proweniencji. Murowany z cegły, tynkowany, skierowany prezbiterium na pn. Trójnawowy, bazylikowy, korpus pięcioprzęsłowy z transeptem, poprzedzony czworoboczną wieżą ujętą parą aneksów. Prezbiterium szerokości i wysokości nawy, jednoprzęsłowe, zamknięte półkoliście, z zakrystią i składzikiem po bokach. W nawie głównej i prezbiterium sklepienia beczkowe z lunetami na gurtach, w nawach bocznych kolebkowo-krzyżowe, w ramionach transeptu krzyżowe, na skrzyżowaniu naw pozorną kopułą. Ściany nawy głównej przeprute półkolistymi arkadami, nad którymi wydane belkowanie. Półkoliste arkady skrzyżowania naw wsparte na pilastrach kompozytowych. Ściany naw bocznych rozczłonkowane pilastrami zwieńczonymi odcinkami gzymsu. Chór muzyczny w drugiej kondygnacji wieży, otwarty do nawy półkolistą arkadą. Okna w nawie głównej i prezbiterium zamknięte odcinkowo, w apsydzie i nawach bocznych półkoliście. Elewacje opięte w narożach pilastrami, zwieńczone belkowaniem. Od frontu wysunięta trójkondygnacyjna wieża, w ostatniej kondygnacji cylindryczna; w przyziemiu poprzedzona płytkim ryzalitem ujętym parami pilastrów zwieńczonych odcinkami gzymsu, dźwigających trójkątny naczółek, z wejściem w uszakowym obramieniu na osi. W drugiej kondygnacji dekoracja płycinowa, trzecia opięta pilastrami, przepruta półkoliście zamkniętymi oknami, zwieńczona pełną attyką z cokolikami. Elewacje boczne dołem boniowanie, w partii apsydy opięte pilastrami. Dachy dwuspadowe, nad apsydą półkopuła, nad wieżą kopuła z latarnią, na kalenicy sygnaturka. Dach nad nawą główną i transeptem konstrukcji wieszarowej, nad nawami bocznymi i zakrystiami jednospadowy pulpitowy o konstrukcji nieznanej z powodu braku dostępu. Dach kopułowy nad wieżą wsparty na drewnianej krążynie. Dach kopułowy nad absydą o konstrukcji nieznanej z powodu braku dostępu. W kopule wieży pierwotnie znajdowały się cztery atrapy lukarn z owalną blendą zwieńczone gzymsem odcinkowym zamkniętym kluczem ujęte obustronnie wolutami. Jedna z lukarn (północno wschodnia) uległa zniszczeniu i została zdemontowana o czym świadczy poszycie o odmiennym kolorze w miejscu jej pierwotnego występowania.

Konstrukcja więźby dachowej wykonana została z przetartego nie ciosanego drewna o znacząco przewymiarowanych przekrojach w stosunku (dzięki temu możliwe będzie oczyszczenie porażonych elementów bez konieczności ich wzmocnienia). Wiązary sygnowane są znakami ciesielskimi w postaci liczb rzymskich odpowiadające wartości kolejnym wiązarom. (pierwszy wiązar posiada sygnaturę I, drugi sygnaturę II, trzeci III i t.d.)

Przekręcie połaci dachowych z blachy stalowej ocynkowanej na deskowaniu ażurowym. Blacha na kopule absydy układana w kwadratową łuskę, na latarni wieży i na sygnaturce blacha lutowana na stykach (na kopule wieży sprawia wrażenie spawania arkuszy), na pozostałych połaciach blacha układana na rąbek stojący. Połacie miejscami wykazują oznaki wtórnego wykonania poszycia, Krzyż nad sygnaturką zostały wymieniony na nowe o formie współczesnej z rurek ze stali nierdzewnej.

Szpic nad latarnią kopuły wieży został opierzony kielichem z blachy nierdzewnej, nie jest znana pierwotna forma szpicy nad tą latarnią.

Odwodnienie kościoła zostało zmodernizowane w zakresie włączenia rur spustowych do kanalizacji deszczowej - wpusty wykonano z rur PVC.

Nawa główna i transept zostały od strony poddasza zaizolowane termicznie wełną mineralną, ponad to, w części przestrzeni poddasza nad nawą główną wykonano pomost technologiczny, w przestrzeni poddasza nad ramionami transeptu wykonano podłogę drewnianą pełniącą funkcję pomostu technologicznego na całej powierzchni tych ramion.

5. OPIS STANU TECHNICZNEGO, USZKODZEŃ ORAZ WNIOSKI I ZALECENIA KONSERWATORSKIE W ZAKRESIE OPRACOWANIA.

Na potrzeby niniejszego opracowania wykonano ekspertyzę mykologiczną i techniczną które wskazały że przyczyną uszkodzeń są nieszczelności przekrycia dachowego oraz uszkodzenia orynnowania i rur spustowych.

W wyniku tych nieszczelności została uszkodzona oryginalna zabytkowa substancja w postaci wiązarów dachowych, sklepień, gzymsów i tynków.

W celu zahamowania wpływu niekorzystnych czynników, przywrócenia walorów historycznych, estetycznych i użytkowych, oraz w celu zabezpieczenia substancji zabytkowej przed jej dalszym uszkodzeniem zaleca się wykonanie prac remontowych polegających na:

- ⊕ uszczelnieniu przekrycia poprzez jego wymianę na nowe, nowe pokrycie wykonać korzystając z technik tradycyjnych dekarских np. lutowanie, zagniatanie na rąbek, krycie na łuskę.

- ⊕ zahamowanie rozpoczętego procesu korozji biologicznej i fizycznej poprzez usunięcie części zainfekowanych grzybem i drewno jadami elementów drewnianych.
- ⊕ Zahamowanie korozji fizycznej poprzez przemurowanie odcinków gzymsów w miejscach luźnych i odspojonych cegieł,
- ⊕ Impregnację biobójczą, grzybobójczą i przeciwpożarową narażonych na korozję biologiczną elementów drewnianych i murowanych,
- ⊕ należy przywrócić stylizowany historyczny wygląd wtórnie zmienionym elementom tj wymiana współczesnego krzyża nad sygnaturką na nowy, stylizowany na historyczny. W projekcie proponuje się wykonania krzyża o formie zbliżonej do krzyża istniejącego nad latarnią.
- ⊕ należy odtworzyć brakującą atrapę lukarny północno zachodniej na wzór pozostałych istniejących lukarn po przeciwległych stronach wieży.

6. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE PODSTAWOWYCH ELEMENTÓW KONSTRUKCJI OBIEKTU, PROGRAM PRAC KONSERWATORSKICH.

6.01 Rozbiórki

- ⊕ Rynny i rury spustowe zdemontować.
- ⊕ Poszycie z blachy całkowicie zdemontować.
- ⊕ Sygnaturkę ewentualnie latarnię nad kopułą wieży zdemontować w całości w celu odtworzenia lub odtworzyć na miejscu.
- ⊕ Zdemontować wskazane porażone deskowanie oraz poszycie w miejscach nie zidentyfikowanych oraz w miejscach do których brak jest dostępu.

6.02 Usunięcie odchodów i zanieczyszczeń.

Odchody ptaków i nietoperzy należy usunąć, całą konstrukcję należy oczyścić i odkurzyć z zabrudzeń szczotkami drucianymi. Przy okazji prowadzonych prac całość opukać młotkiem w celu identyfikacji uszkodzeń dotychczas nie rozpoznanych.

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
26-007 KRAKÓW, ul. Żurajska 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

6.03 Przemurowanie uszkodzonych gzymsów i korony murów.

W gzymsie nad południową zakrystią znajduje się ubytek podkonstrukcji ceglanej gzymsu. Prócz tego należy się spodziewać poluzowanych cegieł i wypłukanych spoin w pozostałych partiach gzymsu przy okapach kościoła. W związku z tym należy założyć że konieczne jest przemurowanie luźnych cegieł na gzymsach w ogólnej ilości ok 2 m³. Cegły przemurować cegłą pełną ceramiczną klasy min 150 na zaprawie cementowo wapiennej M5.

Uwaga ! tynkowanie przemurowanych cegieł będzie przedmiotem odrębnego opracowania.

6.04 Oczyszczenie impregnacja i wzmocnienie porażonych elementów drewnianych więźby dachowej i konstrukcji pod dzwony.

Konstrukcja drewniana miejscami jest porażona przez drewnojady i grzyby. Prócz miejsc wskazanych na projekcie zakłada się wystąpienie dodatkowych niezidentyfikowanych dotychczas uszkodzeń np. w miejscach niedostępnych. W związku z tym całość konstrukcji wszystkich więźb dachowych i konstrukcji wsporczej dzwonów w wieży należy opukać młotkiem. Luźne, spożytkowane i spróchniałe elementy należy usunąć ośnikiem. Osłabione elementy przekroju więcej niż 15 % należy wzmocnić nakładkami obustronnie i skrócić śrubami m 15 co 0,3m- 0,5 m z zakładem 0,8m – 1,5 m. Przekrój nakładek dobrać do wysokości wzmacnianego elementu, szerokość nakładek ma być nie mniejsza niż 7 cm. Zakłada się wykorzystanie drewna na wzmocnienia w ogólnej ilości nie większej niż 3m³.

Elementy porażone grzybami i larwami owadów należy zaimpregnować środkiem np. Hylotox Q lub innym o porównywalnych właściwościach metodą smarowania i iniekcji wgłębnej poprzez wstrzykiwanie – dwukrotnie w odstępach 48 godzin zgodnie z zaleceniami producenta- zużycie przy zwalczaniu larw wynosi 0,3 l na 1m²

Nowe drewno stosowane do wymiany i wzmocnień oraz miejsca porażone i oczyszczone z grzyba w obszarze do 0,5m od tych miejsc należy zaimpregnować preparatem grzybobójczym np. Bora-mon grzybobójczy lub innym o porównywalnych właściwościach metodą dwukrotnego smarowania – zużycie 0,2litra roztworu na 1m².

Prócz miejsc wskazanych w projekcie zakłada się oczyszczenie i impregnację w miejscach nie zidentyfikowanych. Ogólną powierzchnie zakwalifikowaną do oczyszczenia i impregnacji należy założyć na poziomie 50 m²

6.05 Impregnacja całości konstrukcji drewnianej.

Całą konstrukcję drewnianą należy zaimpregnować grzybobójczo, biobójczo i przeciwpożarowo do NRO preparatem solnym np. Fobos M-4 lub Ogniochron lub innym o porównywalnych właściwościach i nie toksycznym. Nowe elementy impregnować zanurzeniowo istniejące elementy impregnować natryskowo.

6.06 Impregnacja murów

Mury w miejscach styku elementów drewnianych (np. przy murlatach i w gniazdach belek, na styku muru ze słupami w dachu pulpitowym) zaimpregnować preparatem zapobiegającym przerastaniu grzyba przez konstrukcję muru. Mury impregnować dwukrotnie. W miejscach gdzie jest to możliwe do wykonania np. w przypadku wymiany podwalin lub belek w gniazdach należy na murze zastosować przekładkę izolacyjną z paska papy.

6.07 Wymiana uszkodzonych i odtworzenie brakujących elementów.

Do wymiany stosować drewno w stanie powietrzno suchym klasy min C 24 (sosnowe)

Projekt zakłada wymianę identyfikowanych i uszkodzonych elementów:

- ⊕ Podwaliny/podciągi pod konstrukcję sygnaturki na skrzyżowaniu transeptu należy wymienić na nowe, 2 szt L~750 21cm x 26 cm
- ⊕ Słupy i oczepy sygnaturki prawdopodobnie w raz z całą pozostałą konstrukcją sygnaturki, słupy 8 szt. L~370 14 cm x 19, oczepy ok 24 szt. L~60 cm, 14 x 19,
- ⊕ Prawdopodobnie konstrukcję latarni nad kopułą wieży. Konstrukcja nie zidentyfikowana,
- ⊕ Schodów drabiniastych policzkowych na konstrukcję wsporcza dzwonów w wieży. Policzki 2 szt. L~400 7x26, rozstaw w świetle ok 59 cm, stopnie 9 szt. 26x 64 x 5,5 cm. Nowe schody wykonać jako kopię istniejących.
- ⊕ Deskowanie pełne na konstrukcji wsporczej wieży i na konstrukcji więźby dachowej wieży w ilości ogólnej ok 25 m² z desek gr 3,5 cm.

Poza tym zakłada się wymianę innych niezidentyfikowanych w trakcie oględzin elementów konstrukcji drewnianej w ilości ok 5m³.

6.08 Dokręcenie wieszaków poddasza.

Wszystkie wieszaki więźbów wieży dachowej należy dokręcić ponieważ część wykazuje oznaki poluzowania.

6.09 Uzupełnienie deskowania.

Fragmety deskowania ażurowego przekrycia połaci dachowych w ilości ogólnej ok 80 m² (uwzględniając przerwę między deskami) należy wymienić z powodu porażenia grzybem. Nowe deskowanie wykonać z desek szerokości ok 8-10 cm i grubości 2,5 cm.

6.10 Lukarny.

Brakującą lukarnę należy odtworzyć na wzór istniejących. Pozostałe lukarny wymienić.

Zdobione opierzenia np. woluty i gzymsy wykonać łącząc techniki drykarskie, tradycyjne dekarские, lutowanie, zagniatanie. Zaleca się wykonanie lukarn przez wyspecjalizowane firmy. W celu dokładnego odwzorowania elementów, załamania i zaokrąglenia, przed ich demontażem należy wykonać szablony odwzorowujące dany profil w skali 1:1.

6.11 Krzyż i kula nad sygnaturką

Projekt zakłada również wykonanie nowego krzyża nad sygnaturką. Obecny krzyż jest elementem wtórnym który posiada współczesną formę (prosta rura ze stali nierdzewnej). Projektuje się krzyż nowy krzyż o formie zbliżonej do krzyża istniejącego nad latarnią. Krzyż malować na kolor pokrycia np. farbą poliwinylową.

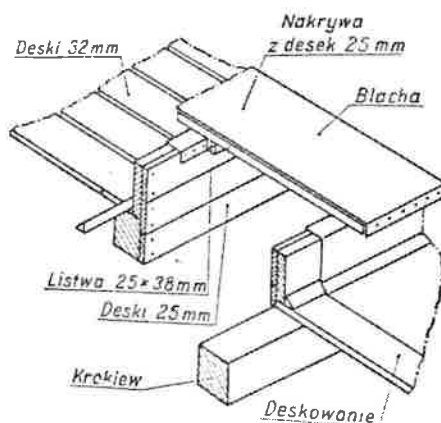
Kule pod krzyżami wykonać techniką drukarską z blachy tytanowo cynkowej.

6.12 Wykonanie siatek zabezpieczających w otworach wentylacyjnych poddasza.

Wszystkie otwory wentylujące poddasze w połaci dachowej zabezpieczyć siatkami aby wykluczyć możliwość zakładania gniazd. Siatkę rozpinać na ramach z drutu ocynkowanego fi 8 kotwionych do ościeży lub gładów. Stosować siatkę PE gr splotu 1.2 mm białą o oczkach 19/19 mm.

6.13 Wykonanie włązów dachowych na dachu pulpitowym nad nawami bocznymi.

W dachu pulpitowym nad nawami bocznymi projektuje się inspekcyjne włązy dachowe jak wskazano na projekcie o wymiarach 80X80 cm w świetle .



WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

6.14 Wykonanie nowego poszycia.

Pokrycie dachowe, obróbki blacharskie, elementy drykarskie wykonać z blachy tytanowo cynkowej naturalnej lub wstępnie patynowanej (jasnoszarej posiadającej wygląd spatynowanego już pokrycia). Uwaga. Blacha nie może być powlekana i musi podlegać naturalnym procesom patynowania z uwagi na powyższe nie dopuszcza się zmiany pokrycia na inne w tym na aluminiowe które zawsze jest powlekane.

Pokrycie wykonać z blachy o gr. min 0,65 mm. Na głównych połaciach wykonać krycie arkuszami o wymiarach ok 70x140 – 150 cm. Kryć na rąbek stojący podwójny o rozstawie rąbków 60 -65 cm.

Na kopule absydy wykonać krycie łuską kwadratową o wymiarach od 30 do 32 cm .

Tytan cynk musi być odizolowany od drewnianej podkonstrukcji zabezpieczonej impregnatami solnymi który wpływa niekorzystnie na blachę i powoduje jej korozję. Z uwagi na powyższe projektuje się pod blachę membranę z geowłókniny z oplotem żyłkowym na całości poszycia.

Przy ścianach i tynkach wykonać opierzenia na wydre z wywinięciem od 7 do 15 cm (w zależności o od lokalizacji)

6.15 Remont instalacji odgromowej

Dokumentację opracowano w oparciu o obowiązujące normy, zarządzenia i przepisy. Dokumentacją objęto wykonanie instalacji odgromowej dla budynku kościoła św. Idziego w Suchej.

1. Ochrona przepięciowa

W rozdzielnicy głównej należy zastosować ochronniki typu 1 i 2 (B+C).

2. Instalacja odgromowa

Dach budynku kościoła wykonano z blachy. Jako zwody poziome instalacji odgromowej na dachu należy wykorzystać drut FeZn fi 8 mm prowadzony na uchwytych odgromowych.

Do instalacji odgromowej na dachu połączyć wszystkie elementy wystające ponad dach takie jak: wywietrzaki, kominy, maszty, krzyże oraz inne.

Rozmieszczenie urządzeń instalacji odgromowej budynku w/g rys. E.1.

Przewody odprowadzające wykonać drutem FeZn fi 8 mm i prowadzić na ścianach budynku. Złącza kontrolne instalować w opasce budynku w obudowach PVC, IK10, odporne na promieniowanie UV. Zwody pionowe przyłączyć do bednarki FeZn 30x4mm ułożone w ziemi tworzącej otok budynku.

Do uziomu odgromowego należy przyłączyć uziemienie rozdzielnicy głównej budynku oraz jej szyny połączeń wyrównawczych bednarką FeZn 20x4. Wartość rezystancji uziemienia instalacji odgromowej nie może być większa niż 10Ω. W przypadku negatywnych wyników należy zabić uziomy pionowe, aż do uzyskania prawidłowych wyników. Wszystkie połączenia uziemień wykonać starannie w sposób zapewniający pewne połączenia elektryczne. Połączenia w ziemi wykonać jako spawane (połączenia spawane skutecznie zabezpieczyć przed korozją).

6.16 Wymiana rynien i rur spustowych celem zabezpieczenia zabytku przed niekorzystnym wpływem warunków atmosferycznych.

Projektuje się wymianę wszystkich rynien i rur spustowych na nowe tytanowo cynowe w kolorze pokrycia.

Rury spustowe z połąci głównych Ø130 i Ø 100 , dopuszcza się zamianę w zakresie 5 mm średnicy.

Rynny Ø150 i Ø125 dopuszcza się zamianę w zakresie 5 mm średnicy.

Uwaga. Rury spustowe podłączyć do istniejących wpustów kanalizacyjnych, W kolejnym etapie wpusty zostaną wymion na dyskretna a rury spustowe zostaną dosztukowane i przedłużone.

Na poszczególnych połąciach wykonano koryta odwadniające z wyprofilowanej odpowiednio blachy. Przy wymianie pokrycia należy skopiować istniejące koryta i wykonać nowe z blachy tytanowo cynkowej.

6.17 Kolorystyka

UWAGA !!!

Przed przystąpieniem do prac należy wykonać próby kolorystyczne z użyciem zaproponowanych w projekcie kolorów farb. Doboru próbek dokonać z pomocą projektanta głównego. Próby kolorystyczne wykonać na fragmentach przeznaczonych do malowania.

krzyże na dachu - farba poliwinylowa lub farba do stali w kolorze spatynowanego pokrycia dachowego RAL 7031 lub RAL 7011 . Pod farbę stosować podkład antykorozyjny dwukrotnie.

Pokrycie , obróbki blacharski , rynny rury spustowe – Blacha tytanowo cynkowa naturalna przeznaczona do pokrycia z czasem patyną lub już wstępnie spatynowana w kolorze jasnoszarym.

7. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE WEWNĘTRZNYCH I ZEWNĘTRZNYCH PRZEGRÓD BUDOWLANYCH.

Bez zmian- poza zakresem opracowania

8. PODSTAWOWE PARAMETRY TECHNOLOGICZNE ORAZ WSPÓŁZALEŻNOŚCI URZĄDZEŃ I WYPOSAŻENIA ZWIĄZANEGO Z PRZEZNA-CZENIEM OBIEKTU I JEGO ROZWIĄZANAMI BUDOWLANYMI – W PRZYPADKU ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO DOTYCZĄCEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO USŁUGOWEGO LUB PRODUKCYJNEGO.- TECHNOLOGIA OBIEKTU

Nie dotyczy

9. ROZWIĄZANIA NIEZBĘDNYCH ELEMENTÓW WYPOSAŻENIA BUDOWLANO-INSTALACYJNEGO, W SZCZEGÓLNOŚCI INSTALACJI I URZĄDZEŃ BUDOWLANYCH:

Bez zmian.

Rury spustowe podłączyć do istniejących wpustów. Zmiana wpustów na nowe dyskretnie i pasujące do historycznego charakteru obiektu będzie przedmiotem odrębnego opracowania . Wpusty te będą wykonane na etapie wykonania izolacji ścian fundamentowych i na etapie remontu elewacji. Brakujące odcinki rynien w stosunku do stanu obecnie projektowanego będą uzupełnione na podstawie wspomnianego odrębnego opracowania.

10. DANE DOTYCZĄCE WARUNKÓW OCHRONY PRZECIWPÓŻAROWEJ, STOSOWNIE DO ZAKRESU PROJEKTU

Na podstawie Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji w sprawie uzgadniania projektu budowlanego pod względem ochrony przeciwpożarowej z dnia 2 grudnia 2015 r. (Dz.U. z 2015 r. poz. 2117), § 3 ust 2 projekt budowlany remontu obiektu budowlanego nie znajdują się w katalogu projektów które wymagają uzgodnień pod względem przeciwpożarowym. Wszystkie projektowane elementy w zakresie opracowania wykonać co najmniej jako N.R.O.

Warunki pożarowe nie ulegają zmianie.

Województwo Świętokrzyskie
WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

10.01 Powierzchnia, wysokość i liczba kondygnacji.

Warunki pożarowe bez zmian.

⊕ Kubatura	6709,1 m ³
⊕ Pow. użytkowa	468,1 m ²
⊕ Pow. zabudowy	600,7 m ²
⊕ Wysokość bezwzględna	29,19 m
⊕ długość	40,53 m
⊕ szerokość	21,52 m
⊕ średnica	Nie dotyczy
⊕ Liczba kondygnacji	II kondygnacje
⊕ budynek użyteczności publicznej ZL1	
⊕ Wielkość strefy pożarowej 500 m ²	
⊕ Wysokość wg. warunków technicznych 12,76 m – budynek średniowysoki	

10.02 Odległość od obiektów sąsiednich

Warunki pożarowe bez zmian

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE

Delegatura w Radomiu

10.03 Parametry pożarowe występujących substancji palnych

Nie przewiduje się. Warunki pożarowe bez zmian.

ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

10.04 Przewidywana gęstość obciążania ogniowego.

Nie dotyczy. Warunki pożarowe bez zmian.

10.05 Kategoria zagrożenia ludzi, przewidywana liczba osób na każdej kondygnacji i w poszczególnych pomieszczeniach

Warunki pożarowe bez zmian.

10.06 Ocena zagrożenia wybuchem pomieszczeń oraz przestrzeni zewnętrznych.

Warunki pożarowe bez zmian, brak pomieszczeń zagrożonych wybuchem.

10.07 Podział obiektu na strefy pożarowe

Warunki pożarowe bez zmian, cały budynek stanowi jedną strefę pożarową ZL 1.

10.08 Sposób zabezpieczenia przeciwpożarowego instalacji użytkowych, a w szczególności: wentylacyjnej, ogrzewczej, gazowej, elektroenergetycznej, odgromowej

Warunki pożarowe bez zmian.

10.09 Klasę odporności pożarowej budynku oraz klasę odporności ogniowej i stopień rozprzestrzeniania ognia elementów budowlanych

Warunki pożarowe bez zmian.

10.10 Dobór urządzeń przeciwpożarowych w obiekcie, dostosowany do wymagań wynikających z przyjętego scenariusza rozwoju zdarzeń w czasie pożaru, a w szczególności: stałych urządzeń gaśniczych, sytemu sygnalizacji pożarowej, dźwiękowego systemu ostrzegawczego, instalacji wodociągowej przeciwpożarowej, urządzeń oddymiających, dźwigów przystosowanych do potrzeb ekip ratowniczych.

Warunki pożarowe bez zmian.

10.11 Wyposażenie w gaśnice.

Warunki pożarowe bez zmian.

10.12 **Zaopatrzenie w wodę do zewnętrznego gaszenia pożaru**

Warunki pożarowe bez zmian.

10.13 **Drogi pożarowe**

Warunki pożarowe bez zmian.

10.14 **Znaki bezpieczeństwa**

Warunki pożarowe bez zmian.

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 5
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

11. **CHARAKTERYSTYKA ENERGETYCZNA**

Nie opracowuje się- obiekty zabytkowe zawinione są z obowiązku sporządzenia charakterystyki energetycznej. Dodatkowo zagadnienia związane z zaopatrzeniem budynku w energię oraz , oraz modernizacja przegród nie są przedmiotem niniejszego opracowania.

12. **UWAGI**

Wszystkie wymiary sprawdzić na budowie!

Stosowanie materiałów budowlanych winny posiadać wymagane atesty i aprobaty techniczne, odpowiadające warunkom wynikających z PN. i oznakowane znakami „CE” i „B”.

Roboty budowlane związane z planowanymi pracami naprawczymi należy wykonywać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” sztuką budowlaną, polskimi normami oraz pod fachowym nadzorem.

Część opisowa i rysunkowa stanowią całość dokumentacji na wykonanie instalacji elektrycznych. Ewentualne zmiany w czasie montażu nanieść na dokumentację, a dokumentację podwykonawczą przekazać inwestorowi.

Projektowali:

W zakresie architektury:

mgr inż. arch. Piotr Ukleja

MA/075/2015



W zakresie konstrukcji: , poz 6.04, 6.07, 6.08, 6.10, 6.11

mgr inż. Henryk Kolczyński

nr upr BAU-III-8386/7/90



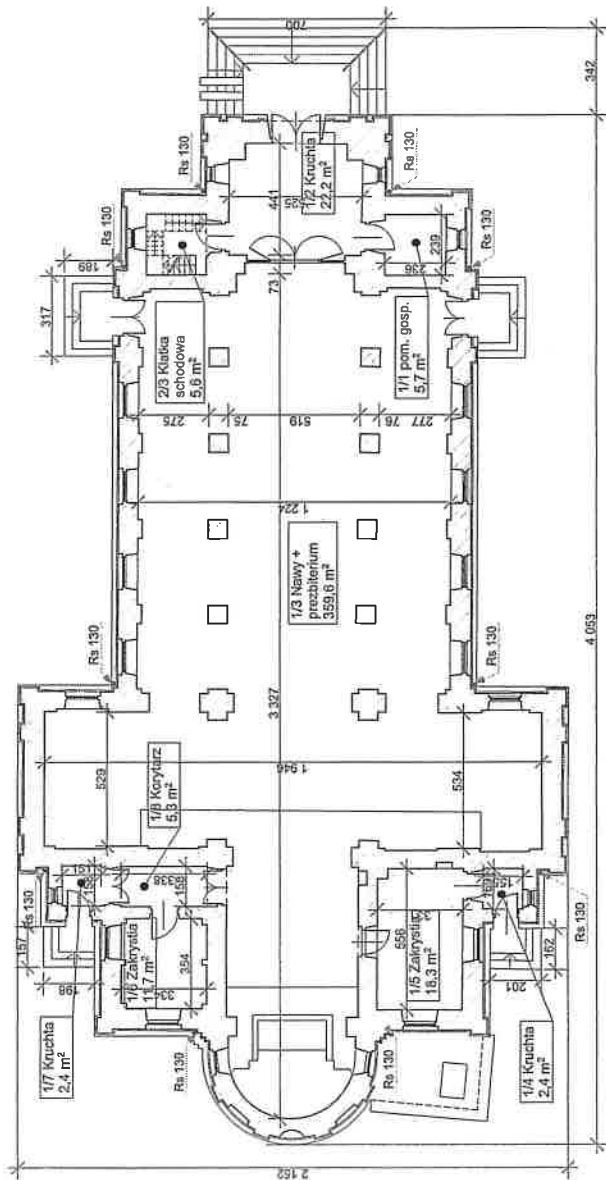
W zakresie instalacji elektrycznej ogromowej poz. 6.15

tech. Henryk Kozak

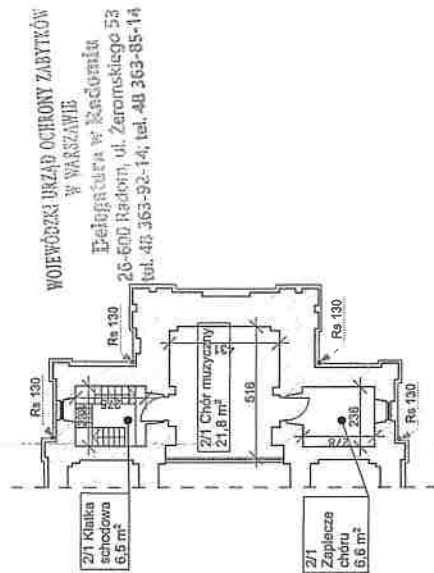
nr upr. WBP-II-K-8386/RA/116/83



Przedział użytkowy		
Nr	Nazwa pomieszczenia	Powierzchnia
1/1	pot. gosp.	5,7
1/2	Kuchnia	22,2
1/3	Nawy + prezbiterium	359,6
1/4	Kuchnia	2,4
1/5	Zakrystia	18,3
1/6	Zakrystia	11,7
1/7	Kuchnia	2,4
1/8	Korytarz	5,3
1/9	Chór muzyczny	21,8
2/1	Kuchnia schodowa	6,5
2/2	Zaplecze chóru	6,6
2/3	Kuchnia schodowa	6,5
		481,7 m ²



Rzut przyziemia



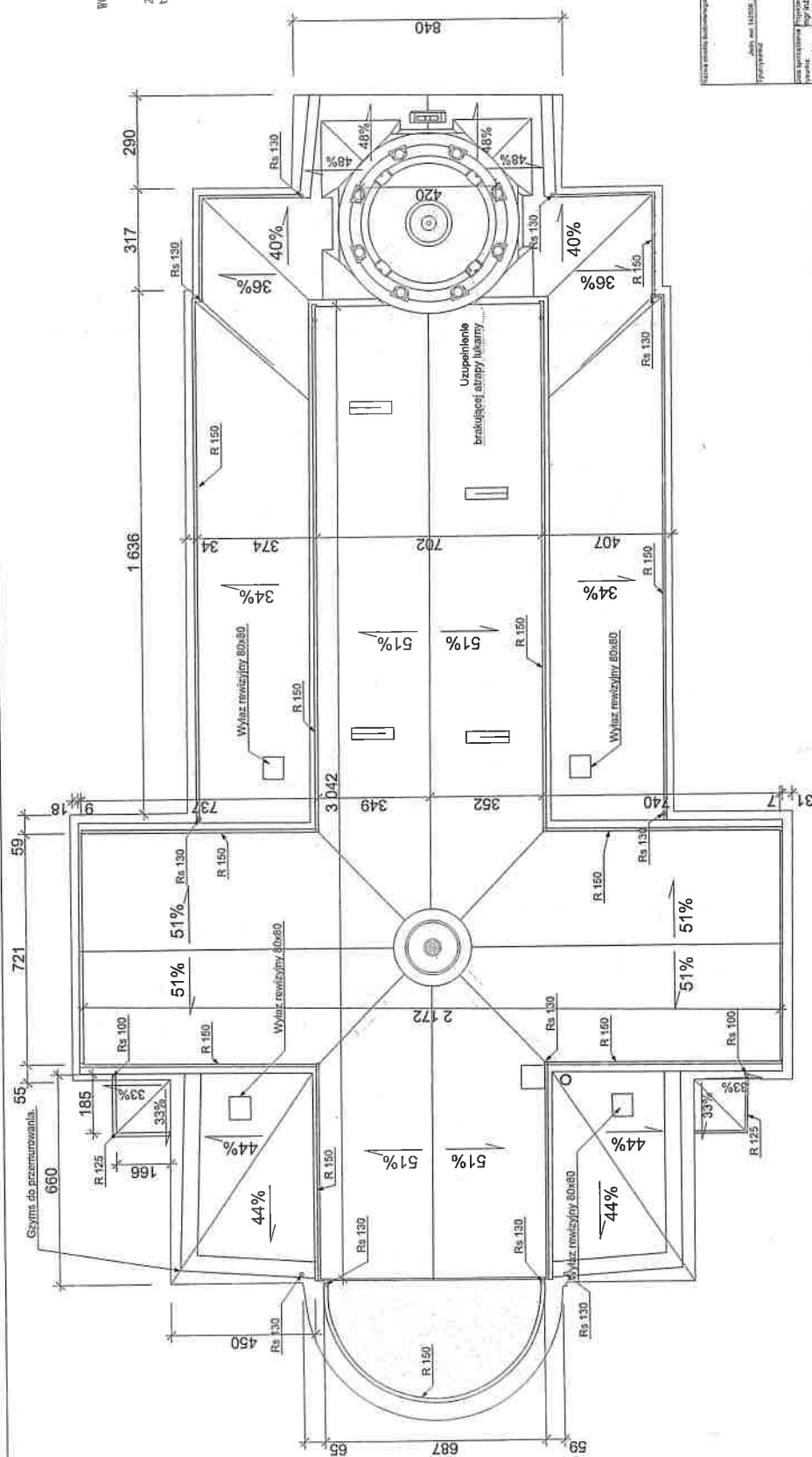
Rzut II kondygnacji

W kolorze niebieskim przedstawiono elementy projektowane (w zakresie opracowania) . Pozostałe elementy na rzucie bez zmian

Link do modelu 3D kościoła:
<https://skfb.ly/ooM9A>

Nazwa obiektu budowlanego:	Budynek kościoła
Nr rysunku:	At-1
Jeżeli, ew. 142508_3Planek, chr.: 0007 Sucha, ul. 1, dz. nr ew. 55/1	
Tytuł rysunku:	Rzut przyziemia i antresoli
Skala:	1:200
Data sporządzenia:	Projektant w zakresie architektury:
07.09.2021	mgr inż. arch. Piotr Ukleja
07.09.2021	mgr inż. arch. Władimir Malin
07.09.2021	mgr inż. arch. Władimir Malin

Wojewódzki Urząd Służony Zabytków
w Warszawie
Delegatura w Łodzi
20-000 Płock, ul. Żeromskiego 53
tel. 46 243-72, 44 tel. 46 363-85-14



Link do modelu 3D kościoła:
<https://skfb.ly/ooM9A>

[illegible]



Lubie rzeźbiarskiego koniarza
pracydawa zacięty element
politycy i ogólnowiedza oraz na
spustowych do wyniany

Uwaga!
Płaszczynę katodę łożamy na słyku z polacją
podstawową opierzyć obróbką na wysokość od 7 do
15 cm równoległe do linii przecięcia się łożamy!
Jej płaszczyzny.

Link do modelu 3D kościoła:
<https://skfb.ly/ooM9A>

[illegible]

Brak dostępu, Zakłada się 5% elementów więźby dachowej do wymiany, 20 deskowania do wymiany, 100 pozostałych elementów do oczyszczenia i impregnacji.

Linia niebieską przedstawiono elementy porażone i skorodowane w słopniu uniemożliwiającym naprawę. Elementy przewidziane do wymiany na nowe.

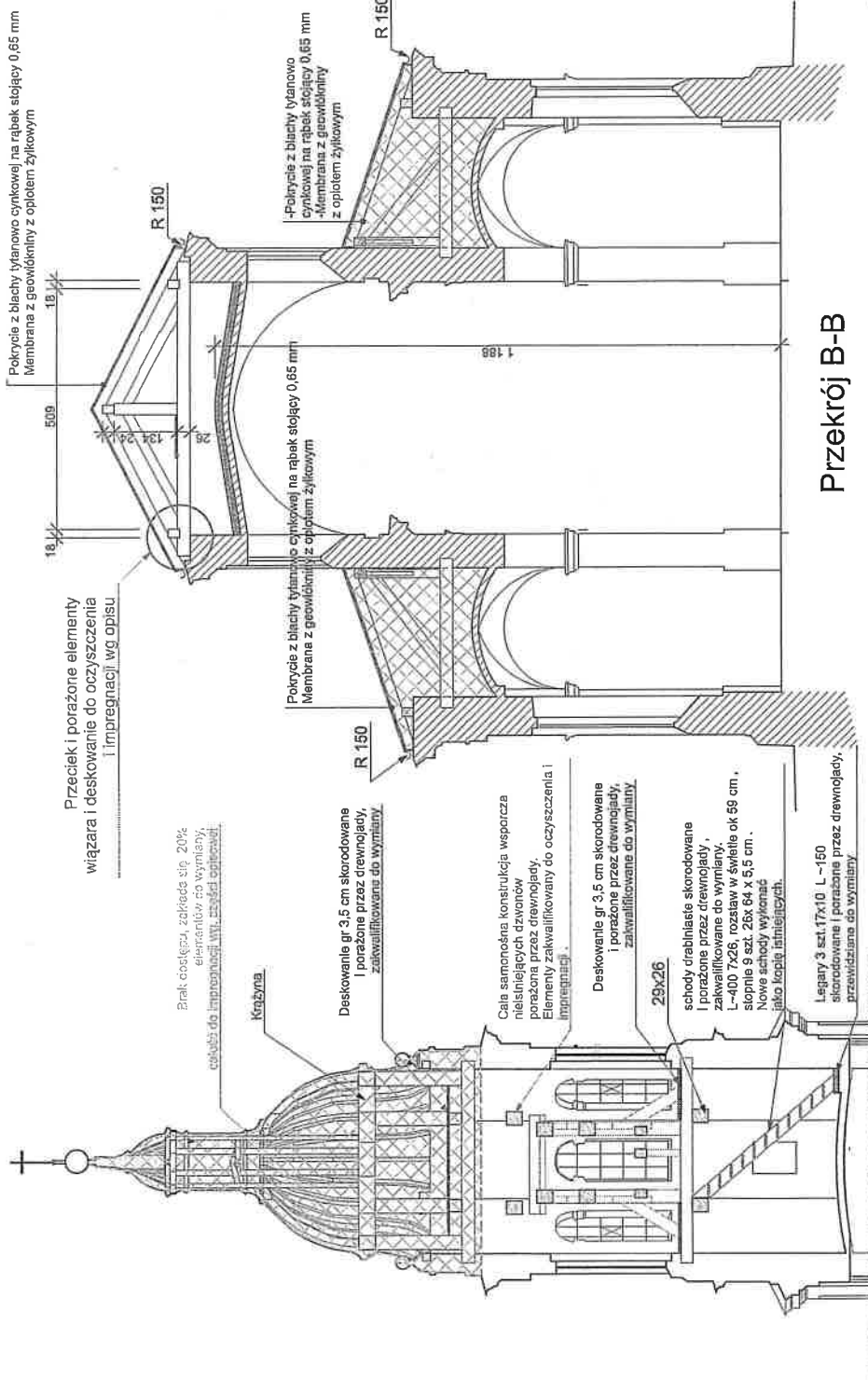
Deskowanie zidentyfikowane jako porażone przez grzyby i zakwalifikowane do wymiany, przez tego zakłada się wymianę deskowania w miejscach nie zidentyfikowanych. Ogólną powierzchnię zakwalifikowaną do wymiany należy złożyć na poziomie 80 m². stosować deski gr 2,5 cm o szerokości od 8 do 10 cm.

Linia różową przedstawiono elementy zidentyfikowane jako porażone i skorodowane i przewidziane do oczyszczenia mechanicznego i impregnacji wg opisu, przez tego zakłada się oczyszczenie i impregnację w miejscach zidentyfikowanych. Ogólną powierzchnię zakwalifikowaną do oczyszczenia i impregnacji należy złożyć na poziomie 50 m².

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE

Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

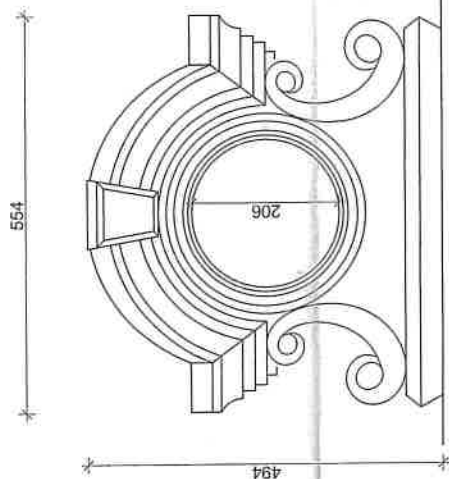
Nazwa obiektu budowlanego:	Budynek kościoła	Nr rysunku:	At-7
Typ rysunku:		Jedn. ew. 1:200, 1:200	
Data sporządzenia projektu w zakresie architektury:	mgr inż. arch. Piotr Ukleja		
rysunku:	MA/07/5/2015		
Data sprawdzenia:	mgr inż. arch. Witold Mamon		
07/09/2021	MA/07/5/2015		
Data sporządzenia projektu w zakresie kosztorysu:	mgr inż. Piotr Ukleja		
07/09/2021	MA/07/5/2015		
Data sprawdzenia:	mgr inż. Michał Kociński		
07/09/2021	MAZ/04/04/PW8Kb/17		



Przekrój A-A

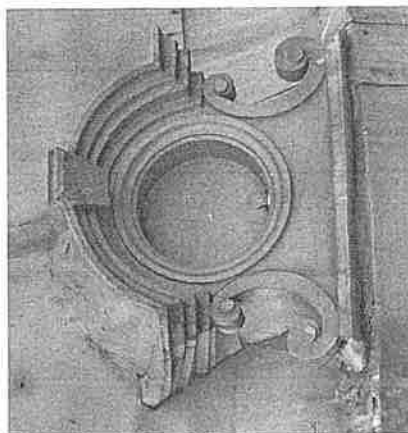
Przekrój B-B

Link do modelu 3D kościoła:
<https://skfb.ly/oolM9A>



WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZASTĘPCY
W WARSZAWIE

atrapa lukarny 1-5
Tel: 40 363-92-14; fax: 40 303-03-14
Rozdíl: 40 303-03-14



Latarnia 1:20

Sygnaturka 1:20

Uwaga,
Przed odtworzeniem gzymsów, lukarn, sygnaturki i latarni wykonać dokładne szablony istniejących detali tak aby możliwe było ich wierne odtworzenie.

[illegible]



+	Zadaję ciem ekspozytor
→	Złogacz koczowniczy (koczowniczy)
—	Udział w konkursie i pokazach w 2010 roku
—	Udział w konkursie i pokazach w 2011 roku

EKSPERTYZA KONSTRUKCYJNA

KONSTRUKCJI KOŚCIOŁA PARAFIALNEGO

P.W. ŚW. IDZIEGO W SUCHEJ PODUCHOWNEJ

Sejmikowski Urząd
ochrony Zabytków w Warszawie
Delegatura w Radomiu
DEC.(POST.) Nr 777.108/21
z dnia 15.10.2021

**Lokalizacja: Sucha, ul. Sucha Poduchowna 2, 26-670 Pionki,
dz. Nr ew. 95/1.**

**Inwestor: Parafia Rzymskokatolicka pw. Św. Idziego
w Suchej, ul. Sucha Poduchowna 2, 26-670 Pionki**



Opracował:
mgr inż. Henryk Koleczyński
BUA-III-8386/7/90

Radom październik 2021

EGZ. 1 ② 3

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

Stwierdzenie przygotowania zawodowego, przynależność do izby.

I. Część opisowa

1. Przedmiot, cel i zakres opracowania.
2. Podstawa opracowania.
3. Opis ogólny istniejącego kościoła.
4. Opis techniczny kościoła.
5. Opis obecnego stanu technicznego konstrukcji kościoła.
6. Wnioski końcowe i zalecenia.

II. Dokumentacja fotograficzna.

1. Widok ogólny - elewacja frontowa południowo-zachodnia.
2. Elewacja północno-zachodnia.
3. Elewacja północno-zachodnia.
4. Elewacja północno-wschodnia.
5. Elewacja południowo-wschodnia.
6. Uszkodzenia rury spustowej przy narożniku południowym.
7. Uszkodzenia gzymsów przy narożniku południowym.
8. Uszkodzenia narożnika gzymsu przy narożniku wschodnim.
9. Uszkodzenia gzymsu od strony wschodniej.
10. Uszkodzenia elewacji i pokrycia wieży od strony wschodniej.
11. Uszkodzenia cokołu od strony północnej.
12. Uszkodzenia cokołu od strony północnej (szczegół).
13. Uszkodzenia cokołu i gzymsów.
14. Uszkodzenia gzymsów i obróbek blacharskich.
15. Wnętrze kościoła (nawa główna).
16. Ślady po zawilgoceniach od strony zachodniej.
17. Ślady po przeciekach dachu od strony zachodniej.
18. Konstrukcja dachu nad nawą główną (widok ogólny).
19. Konstrukcja dachu nad nawą główną (szczegół).
20. Uszkodzenia ściągu dolnego wieszara.
21. Ślady przecieków pokrycia dachowego.

22. Ślady przecieków pokrycia dachowego.
23. Zniszczona belka południowa pod sygnaturką.
24. Zniszczone słupki i poszycie drewniane sygnaturki.
25. Zniszczone schody w wieży pod schodami.
26. Zniszczona podwalina schodów w wieży pod dzwonami.
27. Zniszczone belki w wieży pod dzwonami.
28. Zniszczone belki w wieży pod dzwonami.
29. Konstrukcja drewniana pod dzwony.
30. Konstrukcja drewniana pod dzwony.

III. Obliczenia statyczne sprawdzające.

IV. Część rysunkowa.

Rys. Nr E-1. Plan sytuacyjny.

E-2. Rzut przyziemia i antresoli.

E-3. Rzut więźby dachowej.

E-4. Rzut dachu.

E-5. Przekrój A-A, B-B.

E-6. Elewacja południowa i północna.

E-7. Elewacja zachodnia.

E-8. Elewacja wschodnia.

Radom, 1990-03-28

URZĄD WOJEWODZKI
w RADOMIU
WYDZIAŁ BUDOWNICTWA,
URBANISTYKI I ARCHITEKTURY
N: BUA-III-8386/7/90

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 13 ust. 1 pkt 2, 3, 6, 7, 8, 9, 10, 11, 12, 13, 14, 15, 16, 17
i § 13 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego
1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 9, poz. 46)

stwierdza się, że:

OBYWATEL HENRYK KOLCZYŃSKI
magister inżynier budownictwa
typował przed zawianiem

wzrosty dnia 10.10.1959 r. w Wyszogrodzie
posiada przygotowanie zawodowe, uprawniające do wykonywania samodzielnych funkcji

projektanta
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

OBYWATEL HENRYK KOLCZYŃSKI
jest upoważniony do

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozmiarów konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i młotniaczych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych, urządzeń budowlanych w budownictwie osób fizycznych projektów w zakresie rozmiarów architektonicznych:
 - a/ budowlów inwestycyjnych i gospodarczych, adaptacji projektów typowych i powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanej z realizacją tych budynków,
 - b/ budowli nie będących budynkami,
 - c/ w budownictwie osób fizycznych - do kierowania, nadzorowania i kontroliowania budowy, kierowania i kontroliowania wykonania konstrukcyjno-budowlanego w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

Otrzymał:

Ob. Henryk Mirosław Kolczyński
ul. Żeromskiego 95/97 m 63
26 - 600 Radom

INŻYNIER WYDAJAM
[Podpis]
[Pieczęć]
[Podpis]
[Pieczęć]
[Podpis]
[Pieczęć]



Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:
MAZ-8YZ-6NE-986 *

Pan HENRYK KOLCZYŃSKI o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/2648/01
adres zamieszkania PUŁAWSKA 30C, 26-600 Radom
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-01-01 do 2021-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-12-04 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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).

Za zgodność
z oryginałem

mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI
Upr. budowlane do projektowania
i wykonawstwa bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr BUA-III-8386/7/90

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

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Przedmiot, cel i zakres opracowania.

Przedmiotem opracowania jest ocena stanu technicznego konstrukcji kościoła parafialnego pw. Św. Idziego w Suchej, ul. Sucha Poduchowna 2, na działce nr 95/1, gmina Pionki.

Celem niniejszego opracowania jest zbadanie stanu technicznego konstrukcji obiektu wraz z podaniem sposobu i zakresu ewentualnych napraw lub wzmocnień. Zakres opracowania obejmuje zagadnienia budowlano-konstrukcyjne związane z istniejącym budynkiem kościoła. Opracowanie nie obejmuje zagadnień instalacyjnych, cieplnych, spraw bezpieczeństwa ppoż., bhp oraz analizy kosztów związanych z ewentualnymi naprawami.

2. Podstawa opracowania.

- zlecenie inwestora
- inwentaryzacja budowlana opracowana w wrześniu 2021.
- wizje lokalne i odkrywki wykonane w miesiącu październiku 2021.
- dokumentacja fotograficzna
- obowiązujące normy, przepisy budowlane i literatura techniczna a w szczególności:
Ustawa – Prawo Budowlane z dnia 7 lipca 1994 r (Dz. U. Nr 156 z 2006r, poz.1118 z późniejszymi zmianami). Rozporządzenie Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie. (Dz. U. Nr 15 z 1999 r poz.140 z późniejszymi zmianami).

3. Opis ogólny istniejącego kościoła.

Kościół w stylu eklektycznym z przewagą cech renesansowych na planie krzyża. Murowany z cegły, tynkowany, trójnawowy, bazylikowy, o pięcioprzęsłowym korpusie z transeptem, poprzedzonym czworoboczną wieżą ujętą parą aneksów. Kościół został wybudowany w latach 1839-1843 wg. projektu Antoniego Corazziego a następnie w latach 1910-1913 całkowicie przebudowany wg projektu Stefana Szyllera.

Zadaszenie nad nawą główną dachem dwuspadowym wieszarowym. Nad nawami bocznymi dachy jednospadowe pulpitowe. Dachy kryte blachą stalową ocynkowaną na deskowaniu ażurowym.

Budynek kościoła usytuowany na naturalnym wzniesieniu. Wody deszczowe sprowadzone rurami spustowymi do kanalizacji deszczowej i odprowadzone poza obwód kościoła.

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Zeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

4. Opis techniczny budynku kościoła.

4.1. Dach.

Dach nad nawą główną wykonany jest jako drewniany dwuspadowy wieszarowy z pionowymi stolcami ze słupkami połączonymi z belkami poziomymi (ściągami). Konstrukcja z drewna iglastego.

Wymiary elementów konstrukcyjnych więźby dachowej:

- krokwie 14x20cm w rozstawie co około 0,9m
- płatew kalenicowa 18x24cm
- słupki 19x20cm co około 2,65m
- murlaty 18x24cm
- zastrzały 19x20cm co 2,65m
- belki dolne (ściagi) 22x26cm
- deskowanie deski grubości 2,5cm

Dach kryty blachą stalową ocynkowaną na rąbek stojący malowaną od zewnątrz na deskowaniu ażurowym.

4.2. Stropy(sklepienia).

Nad nawą główną sklepienie ceglane kolebkowe, nad nawami bocznymi sklepienia ceglane krzyżowe.

4.3. Schody.

Schody wewnętrzne w wieży prowadzące z poziomu posadzki w kruchcie na poziom nad sklepieniem wielobiegowe. Schody wewnętrzne w wieży prowadzące z poziomu sklepienia nad kruchtą do pomieszczenia pod dzwonami drewniane policzkowe ze stopniami drewnianymi.

4.4. Ściany fundamentowe i nadziemne.

Fundamenty głównej bryły kościoła są posadowione na głębokości 1,20m poniżej poziomu terenu. Ściany fundamentowe murowane z kamienia łupanego na zaprawie wapiennej. Na ścianie fundamentowej ściany nadziemne murowane z cegły pełnej na zaprawie wapiennej.

4.5. Posadzki.

Posadzki terakotowe.

5. Opis obecnego stanu technicznego elementów konstrukcji budynku kościoła wraz z podaniem sposobu ich naprawy.

Konstrukcja dachu.

Przekroje elementów konstrukcyjnych drewnianej więźby dachowej zostały przyjęte prawidłowo i z dużym zapasem wykorzystania nośności co potwierdziły obliczenia statyczne sprawdzające. Stopień wykorzystania nośności elementów konstrukcyjnych więźby i belek sufitowych nie przekracza 50%. Uszkodzenia biologiczne niektórych elementów konstrukcyjnych ich części lub całości spowodowały znaczne obniżenie ich nośności i kwalifikują się one całkowicie do wymiany na nowe lub naprawy. Uszkodzenia elementów konstrukcyjnych więźby dachowej powstały na wskutek wcześniejszych przecieków pokrycia dachowego lub zniszczenia przez owady.

Stwierdza się silne zniszczenie belek podpierających konstrukcję sygnaturki i elementów samej sygnaturki przez owady fot. 23, 24. Elementy te należy wymienić na nowe o takim samym przekroju i zabezpieczyć preparatem przed grzybami, owadami i ogniem. W okolicach sygnaturki stwierdza się porażenie elementów drewnianych dachu, należy je oczyścić i zabezpieczyć przez impregnację.

Porażone elementy wiązarów i deskowania fot. 21, 22 należy oczyścić i zabezpieczyć. Porażoną belkę dolną wieszara fot. 20 należy oczyścić i zabezpieczyć. Poluzowany wieszak na pierwszym wiążarze należy dokręcić. Konstrukcja wsporcza pod nieistniejące już dzwony fot. 27, 28, 29, 30 skorodowana i porażona przez owady kwalifikuje się do oczyszczenia i zabezpieczenia przez impregnację. W przypadku stwierdzenia elementów całkowicie zniszczonych należy je wymienić na elementy o takim samym przekroju.

Schody i legary pod schodami w wieży fot. 25, 26, całkowicie zniszczone przeznaczone do wymiany na nowe o takich samych parametrach.

Deskowanie dachu w wieży powyżej dzwonów skorodowane i porażone przez owady do wymiany na nowe. Konstrukcja dachu powyżej dzwonów, założono 20% do wymiany, całość do impregnacji.

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Do napraw stosować wysuszone drewno klasy minimum C24. Wszystkie elementy drewniane należy zabezpieczyć preparatem ochronnym Fobos M-4 poprzez dwukrotne malowanie.

Wszystkie elementy drewniane więźby należy poddać dokładnemu przeglądowi podczas robót naprawczych i w przypadku ich uszkodzeń dokonać naprawy lub wymiany w sposób analogiczny jak w niniejszym opracowaniu.

W związku z brakiem dostępu do konstrukcji dachów nad nawami bocznymi i prezbiterium założono 5% do wymiany elementów więźby, 20% deskowania do wymiany, pozostałe elementy istniejące do oczyszczenia i impregnacji. Całość pokrycia dachu z blachy kwalifikuje się do wymiany na nowe również z blachy.

Podczas robót naprawczych i odkryciu miejsc niedostępnych dokonać dokładnych oględzin elementów drewnianych i w przypadku uszkodzeń naprawić lub wymienić w analogiczny sposób jak opisano powyżej.

Ściany i sklepienia.

Na sklepieniach nie stwierdzono występowania rys świadczących o ich złym stanie technicznym. Przekroje ścian przyziemia i ścian fundamentowych są przyjęte z zapasem nośności. Nośność podłoża gruntowego pod ścianami fundamentowymi nie jest przekroczona co potwierdzają również obliczenia statyczne sprawdzające.

Stwierdzono ślady przecieków na sklepieniu fot. 15, 17 wynikłe z nieszczelności pokrycia dachowego. Zawilgocenia i uszkodzenia tynków stwierdzono w dolnej strefie ścian wewnętrznych fot. 16, na zewnątrz fot. 11, 12. Miejscowe uszkodzenia należy poddać naprawie poprzez skucie uszkodzonych tynków, zaimpregnowaniu ściany i wykonaniu miejscowo nowych tynków renowacyjnych.

Występujące uszkodzenia gzymsów, cokołów i obróbek blacharskich fot. 7, 8, 9, 10, 11, 12, 13, 14 należy poddać naprawie. Luźne fragmenty starego tynku na gzymsach należy skuć i tynki odtworzyć na wzór istniejących gzymsów. Wykonać nowe obróbki blacharskie.

Posadzki.

Istniejące posadzki kamienne z płytek terakotowych są o różnym zabarwieniu. Stan techniczny posadzek jest generalnie dobry. Miejscami występują znaczne wytarcia powierzchni płytek i ich obłuzowanie. Dokonać miejscowych napraw płytek terakotowych

Roboty budowlane związane z planowanymi pracami naprawczymi należy wykonywać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” tom.I., sztuką budowlaną, polskimi normami oraz pod fachowym nadzorem.

Roboty budowlane naprawcze wykonać wg wykonanego projektu budowlanego i ekspertyzy mykologicznej.

6. Wnioski końcowe i zalecenia.

Na podstawie analizy istniejącego stanu technicznego budynku kościoła, szczegółowych oględzin oraz obliczeń statycznych sprawdzających stwierdza się co następuje:

Przekroje elementów konstrukcyjnych więźby dachowej zostały przyjęte prawidłowo i spełniają warunki nośności i użytkowania. Uszkodzone elementy konstrukcji dachu należy naprawić lub wymienić na nowe wg opisu powyżej.

Omawiana konstrukcja murowana ścian i fundamentów kościoła jest w stanie technicznym dobrym, przekroje elementów konstrukcyjnych zostały przyjęte prawidłowo.

Występujące uszkodzenia ścian wewnątrz i na elewacji należy naprawić wg opisu powyżej..

Opracował:

mgr inż. HENRYK KOLCZYNSKI
Upr. budowlane do projektowania
i wykonawstwa bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr BUA-113-8384/7/90

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

II. DOKUMENTACJA FOTOGRAFICZNA.



1. Widok ogólny – elewacja frontowa południowo-zachodnia.



2. Elewacja północno-zachodnia.



3. Elewacja północno-zachodnia.



4. Elewacja północno-wschodnia.



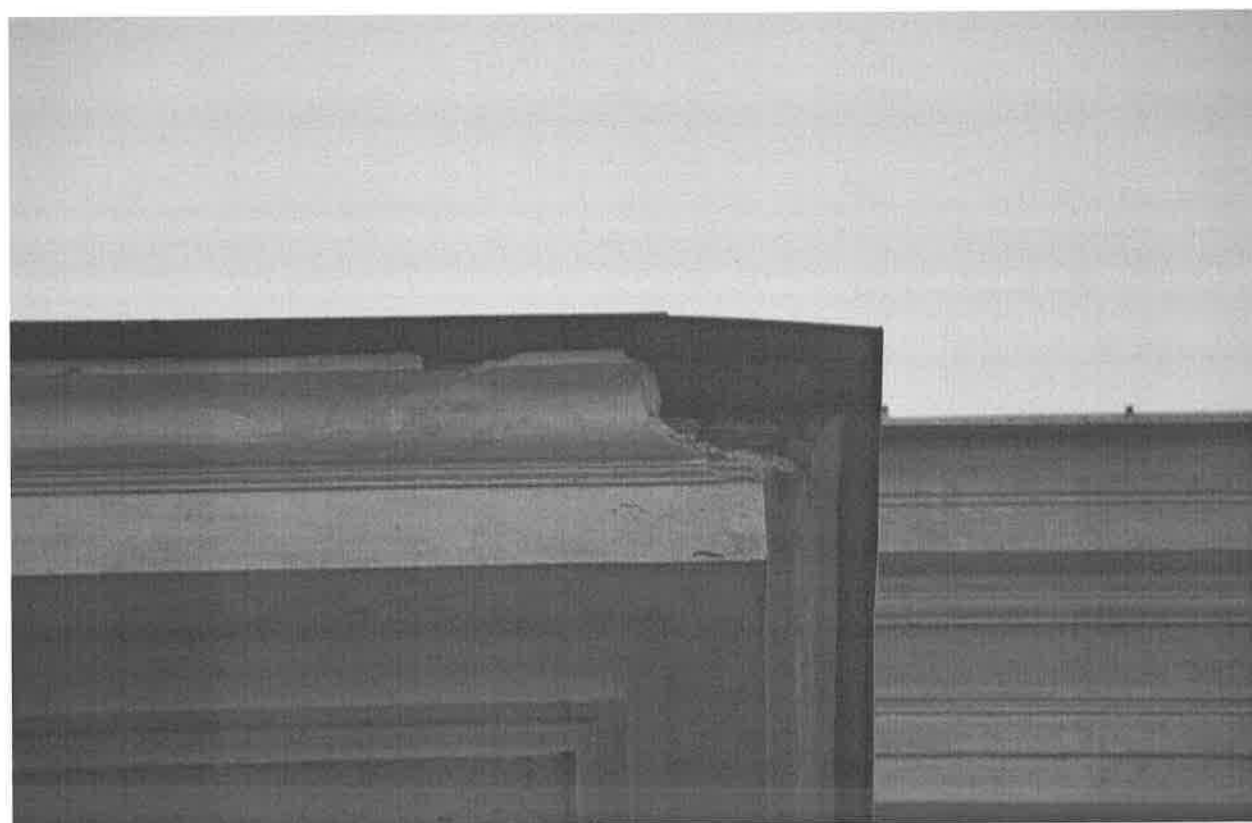
5. Elewacja południowo-wschodnia.



6. Uszkodzenia rury spustowej przy narożniku południowym.



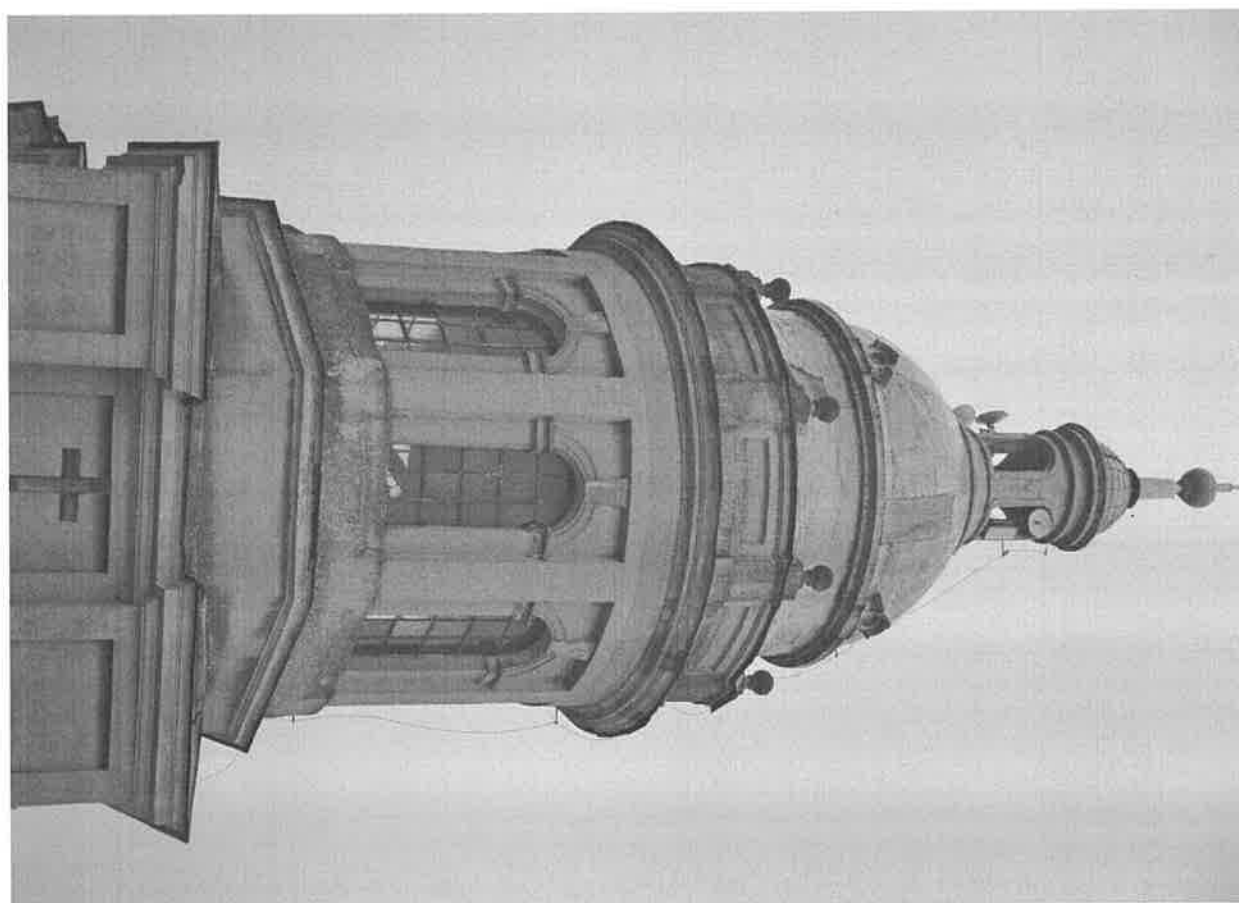
7. Uszkodzenia gzymsów przy narożniku południowym.



8. Uszkodzenia narożnika gzymsu przy narożniku wschodnim.



9. Uszkodzenia gzymsu od strony wschodniej.



10. Uszkodzenia elewacji i pokrycia wieży od strony wschodniej.



11. Uszkodzenia cokołu od strony północnej.



12. Uszkodzenia cokołu od strony północnej (szczegół).



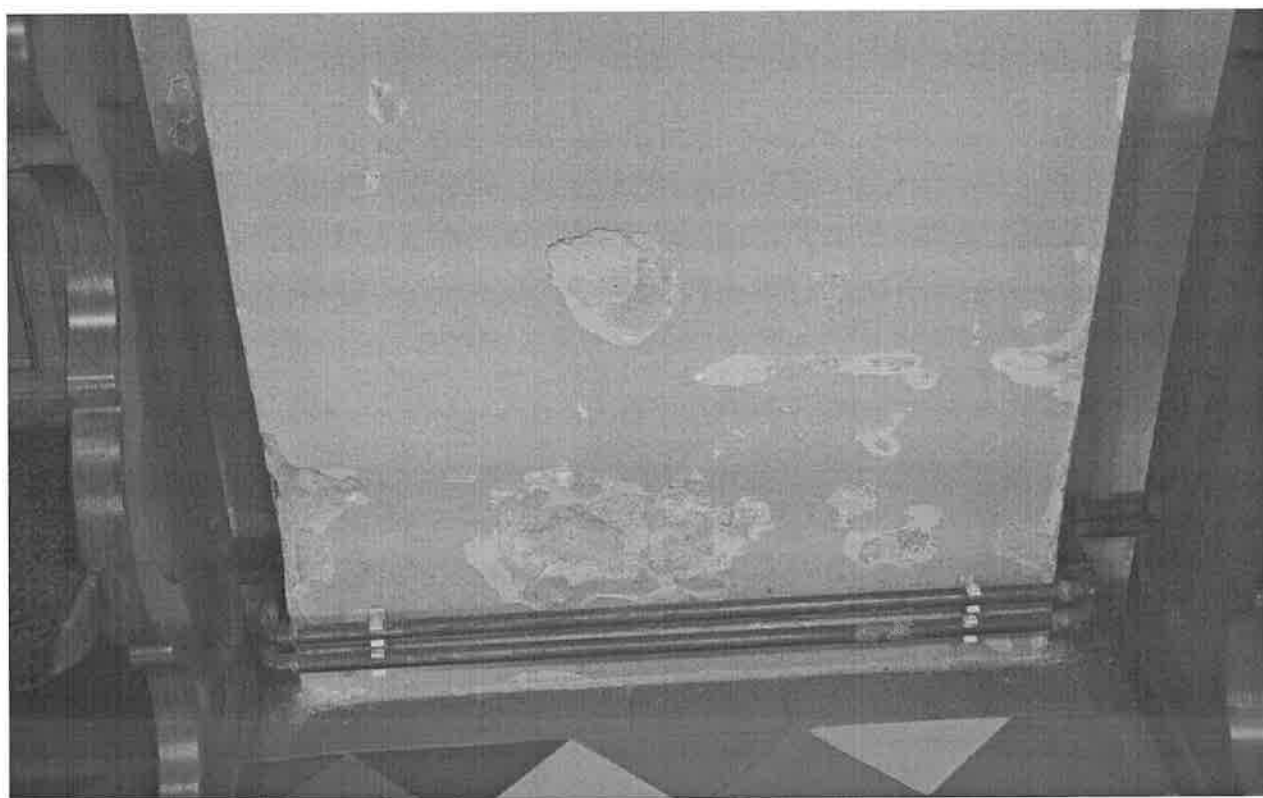
13. Uszkodzenia cokołu i gzymsów.



14. Uszkodzenia gzymsów i obróbek blacharskich.



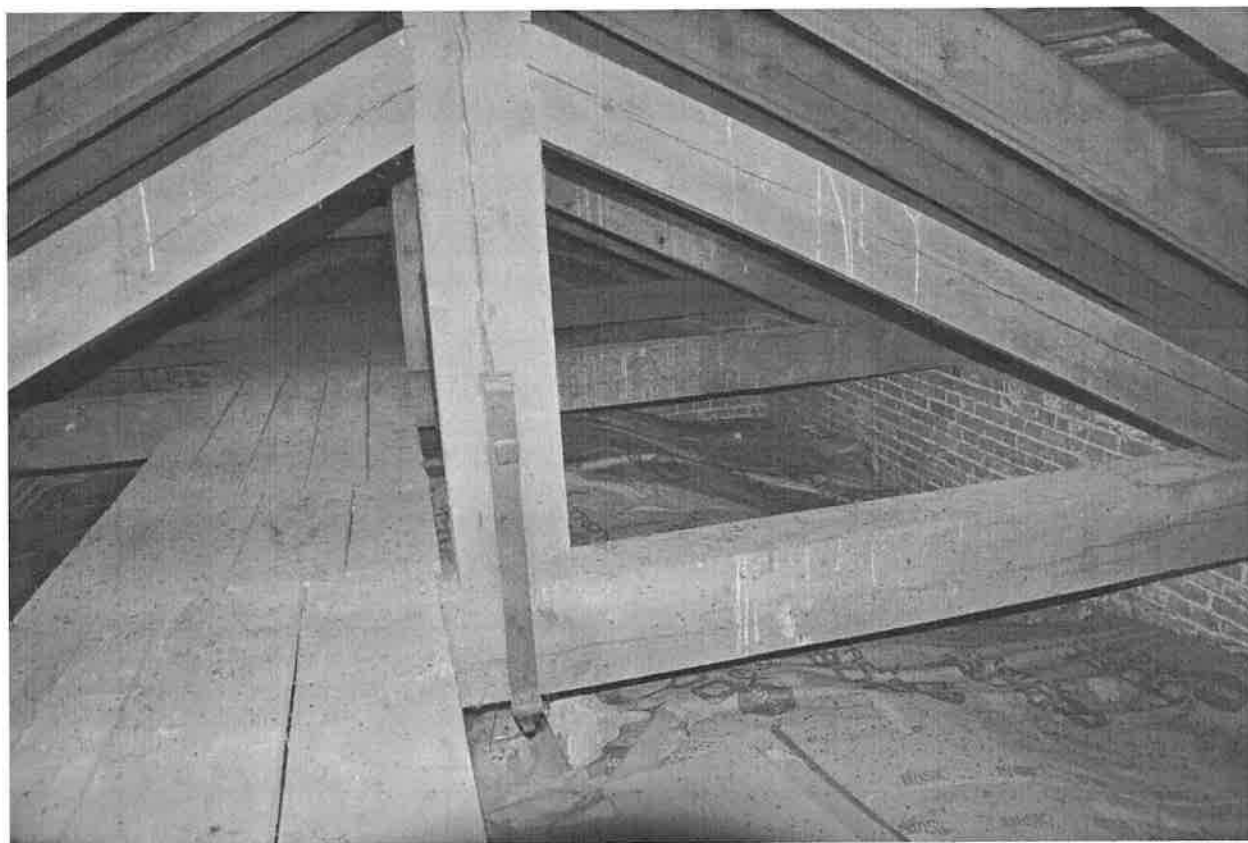
15. Wnętrze kościoła (nawa główna)



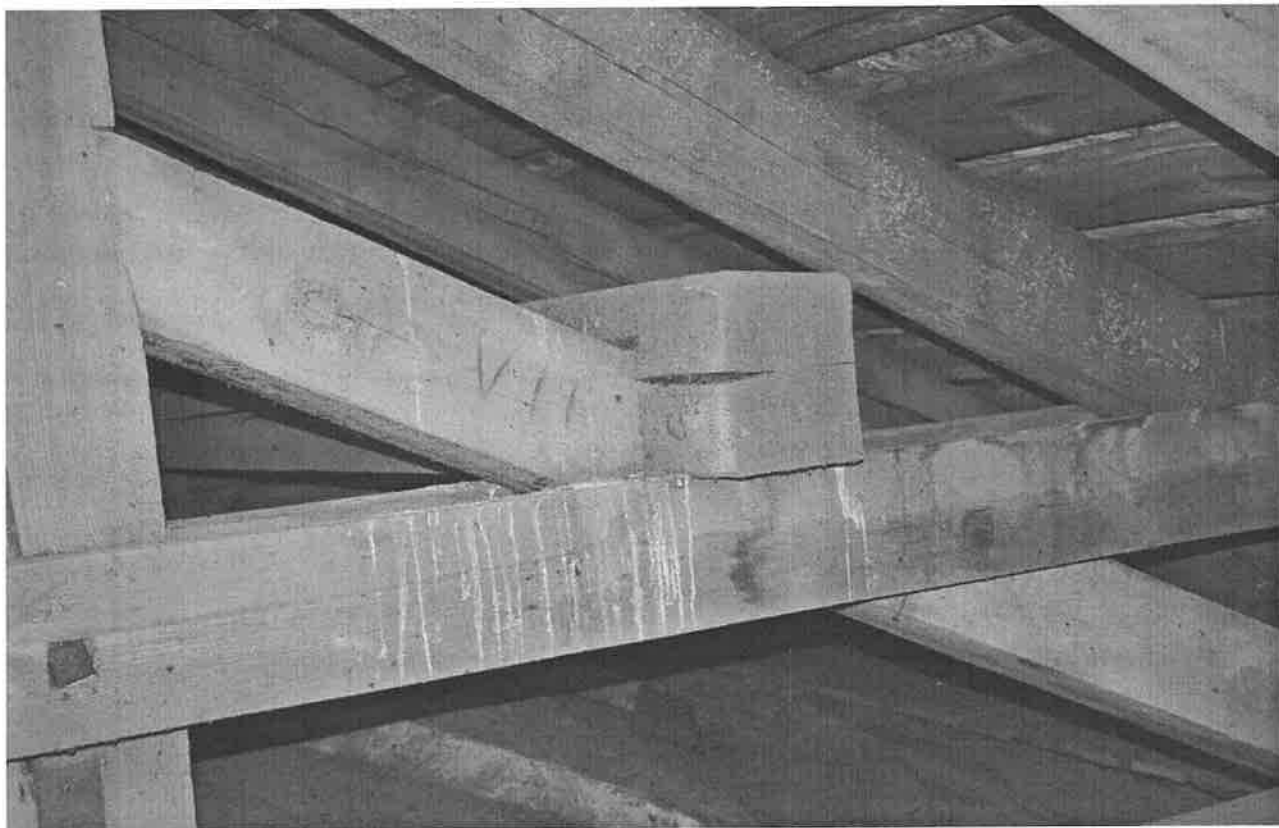
16. Ślady po zawilgoceniach od strony zachodniej.



17. Ślady po przeciekach dachu od strony zachodniej.



18. Konstrukcja dachu nad nawą główną (widok ogólny)



19. Konstrukcja dachu nad nawą główną (szczegół).



20. Uszkodzenia ściągu dolnego wieszara.



21. Ślady przecieków pokrycia dachowego.



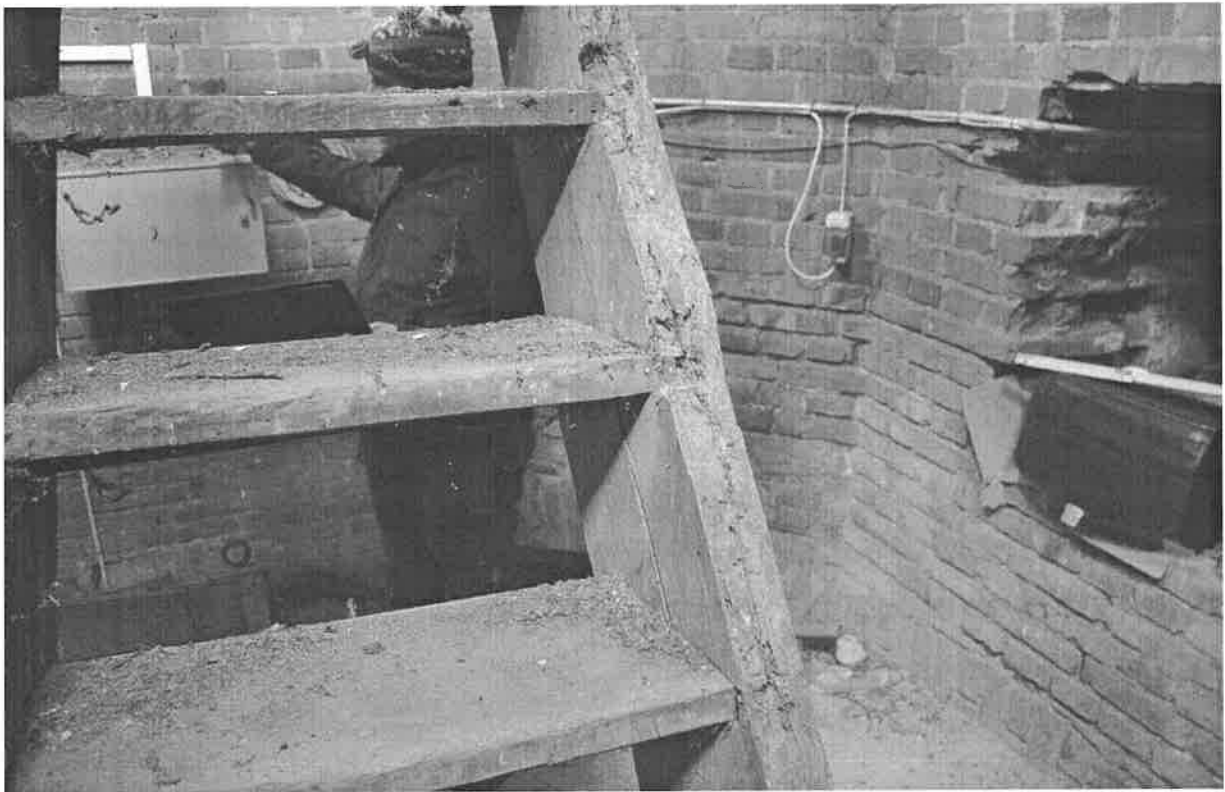
22. Ślady przecieków pokrycia dachowego.



23. Zniszczona belka południowa pod sygnaturką.



24. Zniszczone słupki i poszycie drewniane sygnaturki.



25. Zniszczone schody w wieży pod dzwonami.



26. Zniszczona podwalina schodów w wieży pod dzwonami.



27. Zniszczone belki w wieży pod dzwonami.



28. Zniszczone belki w wieży pod dzwonami.



29. Konstrukcja drewniana pod dzwony.



30. Konstrukcja drewniana pod dzwony.

III. OBLICZENIA STATYCZNE SPRAWDZAJĄCE.

OBLICZENIA STATYCZNE

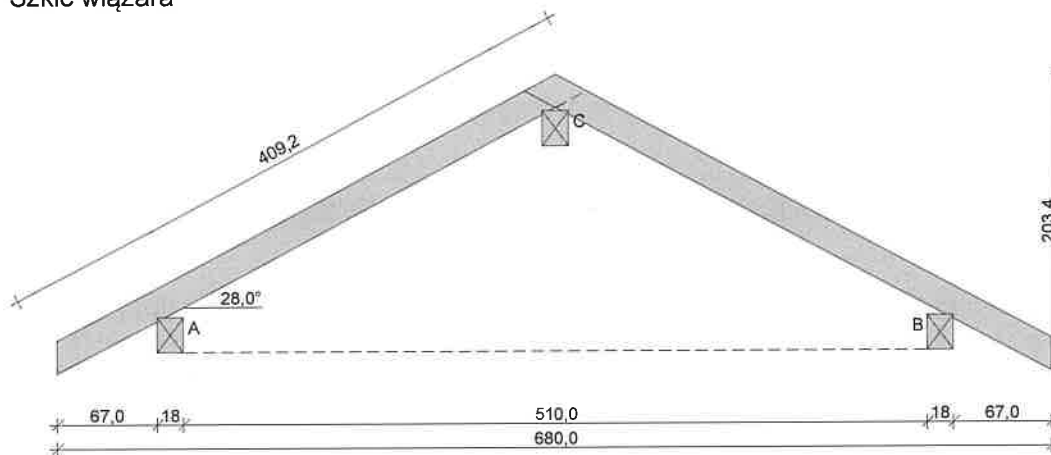
SPRAWDZENIE NOŚNOŚCI KONSTRUKCJI KOŚCIOŁA P.W. ŚW. IDZIEGO W SUCHEJ,
UL.SUCHA PODUCHOWNA 2, 26-670 PIONKI, DZ. NR EW. 95/1.

1.0. WIEŻBA DACHOWA NAD NAWĄ GŁÓWNĄ.

DŹWIGAR DACHOWY W ROZSTAWIE CO 0,9 M.

DANE:

Szkic więzara



Geometria ustroju:

- Kąt nachylenia połaci dachowej $\alpha = 28,0^\circ$
- Rozpiętość więzara $l = 6,80 \text{ m}$
- Rozstaw murłat w świetle $l_s = 5,10 \text{ m}$
- Rozstaw więzarów $a = 0,90 \text{ m}$
- Usztywnienia boczne krokwi - na całej długości elementu
- Rozstaw podparć poziomych murłaty $l_{mo} = 2,50 \text{ m}$
- Wysięg wspornika murłaty $l_{mw} = 0,50 \text{ m}$

Dane materiałowe:

- krokiew 14/20 cm (zaciosy: murłata - 3 cm) z drewna C24
- murłata 18/24 cm z drewna C24

Obciążenia (wartości charakterystyczne):

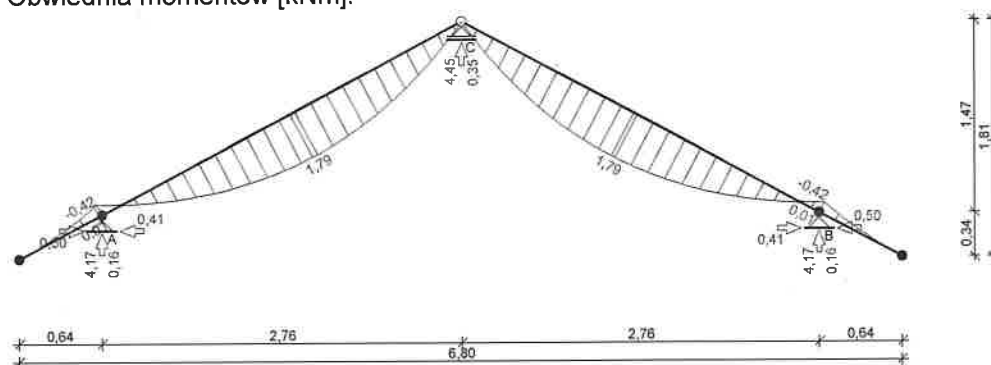
- pokrycie dachu : $g_k = 0,30 \text{ kN/m}^2$
- uwzględniono ciężar własny więzara
- obciążenie śniegiem (wg PN-80/B-02010/Az1/Z1-1: połac bardziej obciążona, strefa 2, nachylenie połaci 28,0 st.):
 - na połaci lewej $s_{kl} = 1,03 \text{ kN/m}^2$
 - na połaci prawej $s_{kp} = 0,72 \text{ kN/m}^2$
 - obciążenie śniegiem traktuje się jako obciążenie średniotrwale
- obciążenie wiatrem (wg PN-B-02011:1977/Az1:2009/Z1-3: strefa I, teren A, wys. budynku $z = 14,0 \text{ m}$):
 - na połaci nawietrznej $p_{kl I} = -0,31 \text{ kN/m}^2$
 - na połaci nawietrznej $p_{kl II} = 0,13 \text{ kN/m}^2$
 - na połaci zawietrznej $p_{kp} = -0,23 \text{ kN/m}^2$
- obciążenie ociepleniem dolnego odcinka krokwi $g_{kk} = 0,00 \text{ kN/m}^2$

Założenia obliczeniowe:

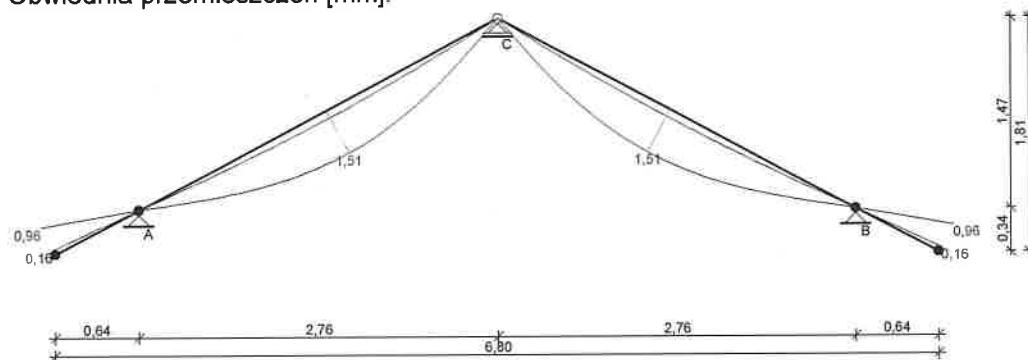
- klasa użytkowania konstrukcji: 2

WYNIKI:

Obwiednia momentów [kNm]:



Obwiednia przemieszczeń [mm]:



Ekstremalne reakcje podporowe:

węzeł (podpora)	V [kN]	H [kN]	kombinacja SGN
2 (A)	4,17	-0,38	K4: stałe-max+śnieg+0,90-wiatr z lewej-wariant II
	0,46	0,50	K28: stałe-min+wiatr z prawej-wariant II
	3,91	-0,41	K16: stałe-max+wiatr z lewej-wariant II+0,90-śnieg
3 (C)	4,45	--	K2: stałe-max+śnieg
4 (B)	4,17	0,38	K11: stałe-max+śnieg-wariant II+0,90-wiatr z prawej-wariant II
	3,91	0,41	K23: stałe-max+wiatr z prawej-wariant II+0,90-śnieg-wariant II
	0,46	-0,50	K26: stałe-min+wiatr z lewej-wariant II

WYMIAROWANIE wg PN-B-03150:2000drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C24**→ $f_{m,k} = 24 \text{ MPa}$, $f_{t,0,k} = 14 \text{ MPa}$, $f_{c,0,k} = 21 \text{ MPa}$, $f_{v,k} = 2,5 \text{ MPa}$, $E_{0,mean} = 11 \text{ GPa}$, $\rho_k = 350 \text{ kg/m}^3$ **Krokiew 14/20 cm** (zaciosy: murłata - 3 cm)Smukłość

$$\lambda_y = 54,2 < 150$$

$$\lambda_z = 0,0 < 150$$

Maksymalne siły i naprężenia w przęśledecyduje kombinacja: **K11** stałe-max+śnieg-wariant II+0,90-wiatr z prawej-wariant II

$$M = 1,79 \text{ kNm}, N = -0,21 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 14,77 \text{ MPa}, f_{c,0,d} = 12,92 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{m,y,d} = 1,92 \text{ MPa}, \sigma_{c,0,d} = -0,01 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,131 < 1$$

Maksymalne siły i naprężenia na podporze - murłaciedecyduje kombinacja: **K4** stałe-max+śnieg+0,90-wiatr z lewej-wariant II

$$M = -0,42 \text{ kNm}, N = 1,06 \text{ kN}$$

$$f_{m,y,d} = 14,77 \text{ MPa}, f_{c,0,d} = 12,92 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{m,y,d} = 0,63 \text{ MPa}, \quad \sigma_{c,0,d} = 0,04 \text{ MPa}$$

$$(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,043 < 1$$

Maksymalne ugięcie krokwi (pomiędzy murlatą a kalenicą)

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$u_{fin} = 1,51 \text{ mm} < u_{net,fin} = l / 200 = 3129 / 200 = 15,65 \text{ mm} \quad (9,6\%)$$

Maksymalne ugięcie wspornika krokwi

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

$$u_{fin} = 0,96 \text{ mm} < u_{net,fin} = 2 \cdot l / 200 = 2 \cdot 722 / 200 = 7,22 \text{ mm} \quad (13,2\%)$$

Murlata 18/24 cm

Część murlaty leżąca na ścianie

Ekstremalne obciążenia obliczeniowe

$$q_{z,max} = 4,64 \text{ kN/m}, \quad q_{y,max} = -0,56 \text{ kN/m}$$

Maksymalne siły i naprężenia

decyduje kombinacja: **K15** stałe-max+wiatr z lewej-wariant II

$$M_z = 0,38 \text{ kNm}$$

$$f_{m,z,d} = 16,62 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{m,z,d} = 0,290 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,017 < 1$$

Część wspornikowa murlaty

Ekstremalne obciążenia obliczeniowe

$$q_{z,max} = 4,64 \text{ kN/m}, \quad q_{y,max} = -0,56 \text{ kN/m}$$

Maksymalne siły i naprężenia

decyduje kombinacja: **K4** stałe-max+śnieg+0,90·wiatr z lewej-wariant II

$$M_y = 0,58 \text{ kNm}, \quad M_z = 0,06 \text{ kNm}$$

$$f_{m,y,d} = 14,77 \text{ MPa}, \quad f_{m,z,d} = 14,77 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{m,y,d} = 0,34 \text{ MPa}, \quad \sigma_{m,z,d} = 0,04 \text{ MPa}$$

$$k_m = 0,7$$

$$\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + k_m \cdot \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,025 < 1$$

$$k_m \cdot \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} = 0,019 < 1$$

Maksymalne ugięcie:

decyduje kombinacja: **K2** stałe-max+śnieg

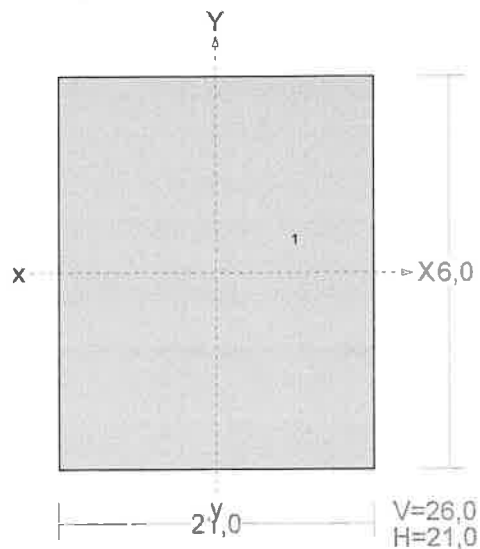
$$u_{fin} = 0,02 \text{ mm} < u_{net,fin} = 2 \cdot l / 200 = 2 \cdot 500 / 200 = 5,00 \text{ mm} \quad (0,3\%)$$

Wniosek: Nośność dźwigara dachowego zapewniona.

WIESZAR DACHOWY.

Rozstaw wieszarów co trzecią krokiew tj. $a = 0,9 \times 3,0 = 2,70 \text{ m}$

Reakcja na wieszar z dźwigarów dachowych $P = 4,45 \times 3 = 13,35 \text{ kN}$



Skala 1:5

CHARAKTERYSTYKA PRZEKROJU:

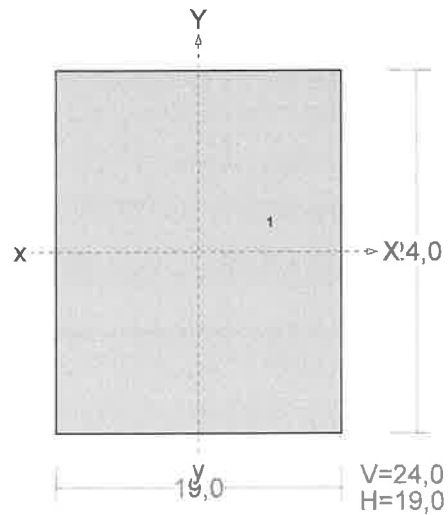
Materiał: 71 Drewno C24

Gł.centrosie bezwładn. [cm]:	Xc= 10,5	Yc= 13,0
		alfa= -0,0
Momenty bezwładności [cm4]:	Jx= 30758,0	Jy= 20065,5
Moment dewiacji [cm4]:		Dxy= 0,0
Gł.momenty bezwładn. [cm4]:	Ix= 30758,0	Iy= 20065,5
Promienie bezwładności [cm]:	ix= 7,5	iy= 6,1
Wskaźniki wytrzymał. [cm3]:	Wx= 2366,0	Wy= 1911,0
	Wx= -2366,0	Wy= -1911,0
Powierzchnia przek. [cm2]:		F= 546,0
Masa [kg/m]:		m= 22,9
Moment bezwładn.dla zginania w płaszcz.ukł. [cm4]:		Jzg= 30758,0

Nr.	Oznaczenie	Fi: [deg]	Xs: [cm]	Ys: [cm]	Sx: [cm3]	Sy: [cm3]	F: [cm2]
1	B 26,0x21,0	0	0,00	0,00	0,0	0,0	546,0

PRZEKRÓJ Nr: 2

Nazwa: "B 24,0x19,0"



Skala 1:5

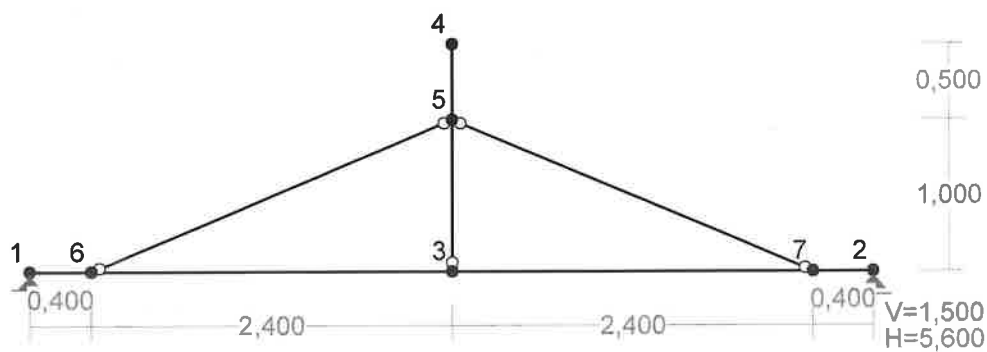
CHARAKTERYSTYKA PRZEKROJU:

Materiał: 71 Drewno C24

Gł.centrosie bezwładn. [cm]:	$X_c=$	9,5	$Y_c=$	12,0
			alfa=	-0,0
Momenty bezwładności [cm ⁴]:	$J_x=$	21888,0	$J_y=$	13718,0
Moment dewiacji [cm ⁴]:			$D_{xy}=$	0,0
Gł.momenty bezwładn. [cm ⁴]:	$I_x=$	21888,0	$I_y=$	13718,0
Promienie bezwładności [cm]:	$i_x=$	6,9	$i_y=$	5,5
Wskaźniki wytrzymał. [cm ³]:	$W_x=$	1824,0	$W_y=$	1444,0
	$W_x=$	-1824,0	$W_y=$	-1444,0
Powierzchnia przek. [cm ²]:			$F=$	456,0
Masa [kg/m]:			$m=$	19,2
Moment bezwładn.dla zginania w płaszcz.ukł. [cm ⁴]:			$J_{zg}=$	21888,0

Nr.	Oznaczenie	F_i [deg]	X_s [cm]	Y_s [cm]	S_x [cm ³]	S_y [cm ³]	F [cm ²]
1	B 24,0x19,0	0	0,00	0,00	0,0	0,0	456,0

WĘZŁY: Skala 1:50



WĘZŁY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:	Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000	5	2,800	1,000
2	5,600	0,000	6	0,400	0,000
3	2,800	0,000	7	5,200	0,000
4	2,800	1,500			

PODPORY:

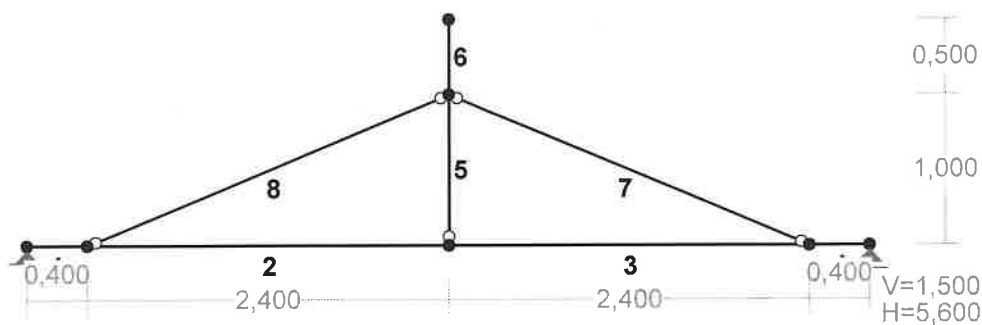
P o d a t n o ś c i

Węzeł:	Rodzaj:	Kąt:	Dx(Do*): [m / k N]	Dy:	DFi: [rad/kNm]
1	stała	0,0	0,000E+00	0,000E+00	
2	przesuwna	0,0	0,000E+00*		

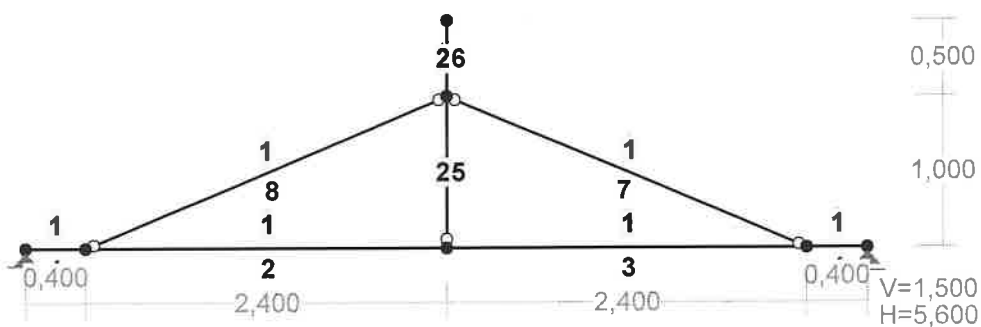
OSIADANIA:

Węzeł:	Kąt:	Wx(Wo*) [m]:	Wy[m]:	Fio[grad]:
B r a k O s i a d a ń				

PRĘTY: Skala 1:50



PRZEKROJE PRĘTÓW: Skala 1:50



PRĘTY UKŁADU:

Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
 10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
 22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	6	0,400	0,000	0,400	1,000	1 B 26,0x21,0
2	00	6	3	2,400	0,000	2,400	1,000	1 B 26,0x21,0
3	00	3	7	2,400	0,000	2,400	1,000	1 B 26,0x21,0
4	00	7	2	0,400	0,000	0,400	1,000	1 B 26,0x21,0
5	10	3	5	0,000	1,000	1,000	1,000	2 B 24,0x19,0
6	00	5	4	0,000	0,500	0,500	1,000	2 B 24,0x19,0
7	11	5	7	2,400	-1,000	2,600	1,000	1 B 26,0x21,0
8	11	6	5	2,400	1,000	2,600	1,000	1 B 26,0x21,0

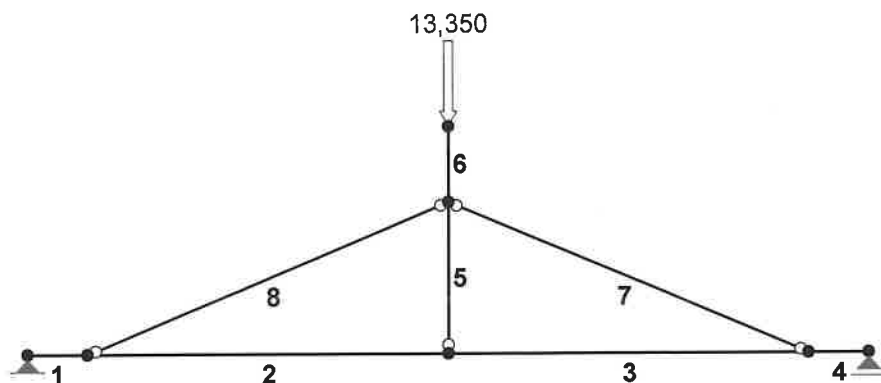
WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:

Nr.	A[cm ²]	Ix[cm ⁴]	Iy[cm ⁴]	Wg[cm ³]	Wd[cm ³]	h[cm]	Materiał:
1	546,0	30758	20066	2366	2366	26,0	71 Drewno C24
2	456,0	21888	13718	1824	1824	24,0	71 Drewno C24

STAŁE MATERIAŁOWE:

Materiał:	Moduł E: [kN/mm ²]	Napręż.gr.: [N/mm ²]	AlfaT: [1/K]
71 Drewno C24	11	24,000	5,00E-06

OBCIĄŻENIA: Skala 1:50



OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

Pręt:	Rodzaj:	Kąt:	P1 (Tg):	P2 (Td):	a[m]:	b[m]:
-------	---------	------	----------	----------	-------	-------

Grupa:	A ""			Zmienne	$\gamma_f = 1,00$	
6	Skupione	0,0	13,350		0,50	

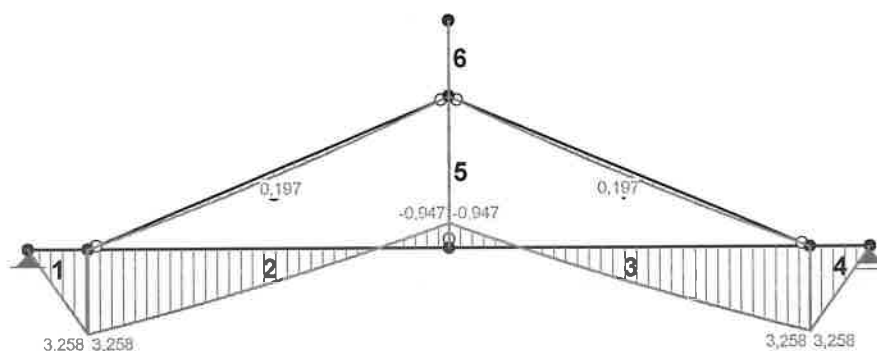
W Y N I K I wg PN 82/B-02000
Teoria I-go rzędu

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

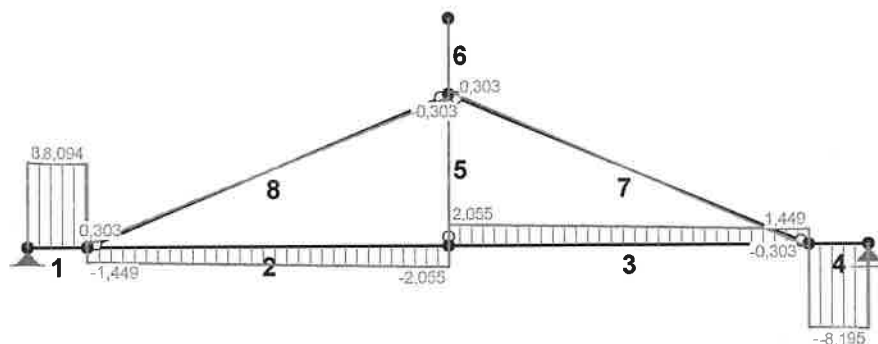
Grupa:	Znaczenie:	ψ_d :	γ_f :
--------	------------	------------	--------------

Ciężar wł.			1,10
A -""	Zmienne	1	1,00

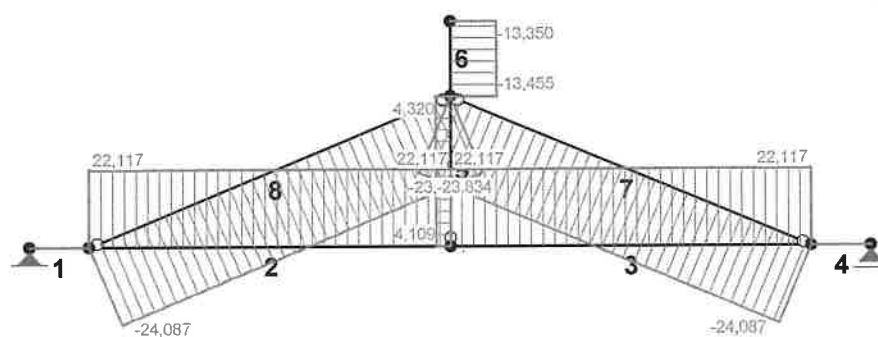
MOMENTY: Skala 1:50



TNĄCE: Skala 1:50



NORMALNE: Skala 1:50



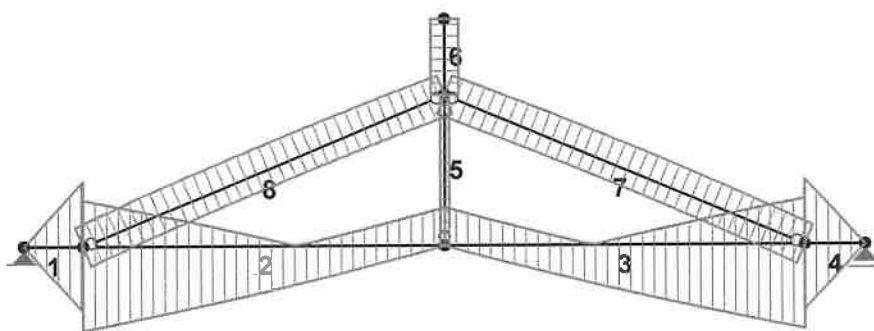
SIŁY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt:	x/L:	x [m]:	M [kNm]:	Q [kN]:	N [kN]:
1	0,00	0,000	-0,000	8,195	-0,000
	1,00	0,400	3,258	8,094	-0,000
2	0,00	0,000	3,258	-1,449	22,117
	1,00	2,400	-0,947	-2,055	22,117
3	0,00	0,000	-0,947	2,055	22,117
	1,00	2,400	3,258	1,449	22,117
4	0,00	0,000	3,258	-8,094	0,000
	1,00	0,400	0,000	-8,195	0,000
5	0,00	0,000	0,000	-0,000	4,109
	1,00	1,000	-0,000	-0,000	4,320

6	0,00	0,000	-0,000	0,000	-13,455
	1,00	0,500	0,000	0,000	-13,350
7	0,00	0,000	0,000	0,303	-23,834
	0,50	1,300	0,197*	0,000	-23,960
	1,00	2,600	0,000	-0,303	-24,087
8	0,00	0,000	0,000	0,303	-24,087
	0,50	1,300	0,197*	0,000	-23,960
	1,00	2,600	0,000	-0,303	-23,834

* = Wartości ekstremalne

NAPRĘŻENIA: Skala 1:50



NAPRĘŻENIA: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt:	x/L:	x[m]:	SigmaG:	SigmaD:	SigmaMax/Ro:
			[MPa]		

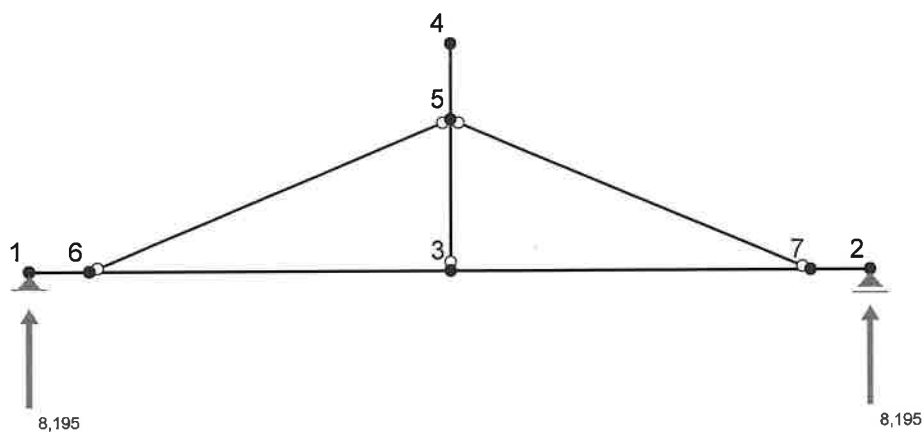
71 Drewno C24

1	0,00	0,000	0,000	-0,000	0,000
	1,00	0,400	-1,377	1,377	0,057*
2	0,00	0,000	-0,972	1,782	0,074*
	1,00	2,400	0,805	0,005	0,034
3	0,00	0,000	0,805	0,005	0,034
	1,00	2,400	-0,972	1,782	0,074*
4	0,00	0,000	-1,377	1,377	0,057*
	1,00	0,400	-0,000	0,000	0,000
5	0,00	0,000	0,090	0,090	0,004
	1,00	1,000	0,095	0,095	0,004*
6	0,00	0,000	-0,295	-0,295	0,012*
	1,00	0,500	-0,293	-0,293	0,012
7	0,00	0,000	-0,437	-0,437	0,018
	0,50	1,310	-0,522	-0,356	0,022*
	1,00	2,600	-0,441	-0,441	0,018

8	0,00	0,000	-0,441	-0,441	0,018
	0,49	1,280	-0,522	-0,356	0,022*
	1,00	2,600	-0,437	-0,437	0,018

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE: Skala 1:50



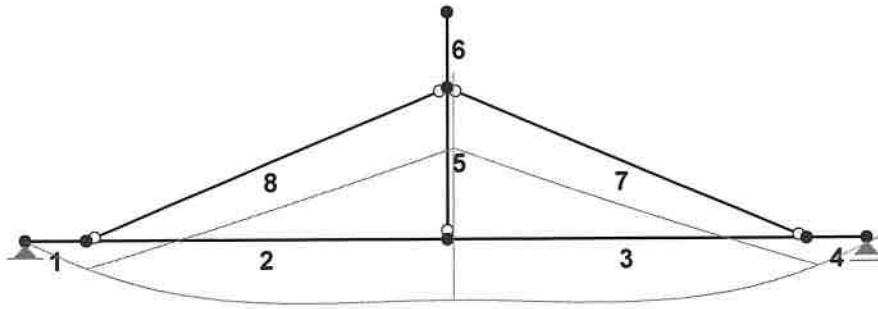
REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	0,000	8,195	8,195	
2	0,000	8,195	8,195	

PRZEMIESZCZENIA WĘZŁÓW: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Węzeł:	Ux [m]:	Uy [m]:	Wypadkowe [m]:	Fi [rad] ([deg]):
1	-0,00000	-0,00000	0,00000	-0,00110 (-0,063)
2	0,00018	-0,00000	0,00018	0,00110 (0,063)
3	0,00009	-0,00090	0,00091	-0,00000 (-0,000)
4	0,00009	-0,00091	0,00091	-0,00000 (-0,000)
5	0,00009	-0,00090	0,00090	-0,00000 (-0,000)
6	-0,00000	-0,00041	0,00041	-0,00091 (-0,052)
7	0,00018	-0,00041	0,00045	0,00091 (0,052)

PRZEMIESZCZENIA: Skala 1:50

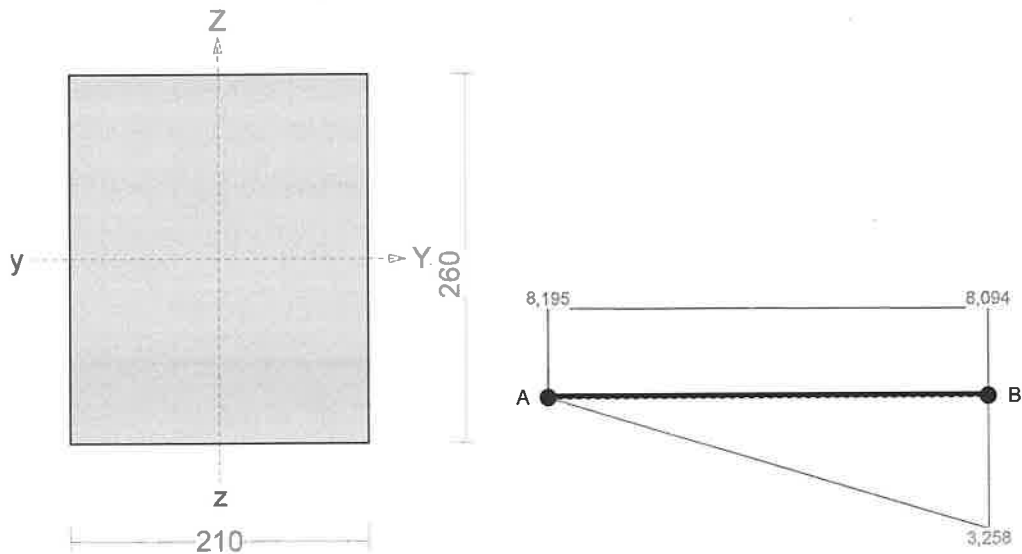


DEFORMACJE: T.I rzędu
 Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt:	Wa[m]:	Wb[m]:	F _{Ia} [deg]:	F _{Ib} [deg]:	f[m]:	L/f:
1	-0,0000	-0,0004	-0,063	-0,052	0,0000	40412,4
2	-0,0004	-0,0009	-0,052	-0,000	0,0003	8127,0
3	-0,0009	-0,0004	-0,000	0,052	0,0003	8127,0
4	-0,0004	0,0000	0,052	0,063	0,0000	40412,4
5	-0,0001	-0,0001	0,000	-0,000	0,0000	1,47E+19
6	-0,0001	-0,0001	-0,000	-0,000	0,0000	4,92E+19
7	-0,0008	-0,0003	0,008	0,013	0,0000	63492,1
8	-0,0004	-0,0009	-0,013	-0,008	0,0000	63492,1

Pręt nr 1

Zadanie:



Przekrój: 1 „B 26,0x21,0”

Wymiary przekroju:

$h=260,0$ mm $b=210,0$ mm.

Charakterystyka geometryczna przekroju:

$J_y=30758,0$; $J_z=20065,5 \text{ cm}^4$; $A=546,00 \text{ cm}^2$; $i_y=7,5$; $i_z=6,1 \text{ cm}$; $W_y=2366,0$; $W_z=1911,0 \text{ cm}^3$.

Własności techniczne drewna:

Przyjęto 1 klasę użytkowania konstrukcji (*temperatura powietrza 20° i wilgotności powyżej 65% tylko przez kilka tygodni w roku*) oraz klasę trwania obciążenia: **Stale** (*więcej niż 10 lat, np. ciężar własny*).

$$K_{mod} = 0,60$$

$$\gamma_M = 1,3$$

Cechy drewna: **Drewno C24.**

$$f_{m,k} = 24,00$$

$$f_{m,d} = 11,08 \text{ MPa}$$

$$f_{t,0,k} = 14,00$$

$$f_{t,0,d} = 6,46 \text{ MPa}$$

$$f_{t,90,k} = 0,50$$

$$f_{t,90,d} = 0,23 \text{ MPa}$$

$$f_{c,0,k} = 21,00$$

$$f_{c,0,d} = 9,69 \text{ MPa}$$

$$f_{c,90,k} = 2,50$$

$$f_{c,90,d} = 1,15 \text{ MPa}$$

$$f_{v,k} = 2,50$$

$$f_{v,d} = 1,15 \text{ MPa}$$

$$E_{0,mean} = 11000 \text{ MPa}$$

$$E_{90,mean} = 370 \text{ MPa}$$

$$E_{0,05} = 7400 \text{ MPa}$$

$$G_{mean} = 690 \text{ MPa}$$

$$\rho_k = 350 \text{ kg/m}^3$$

Sprawdzenie nośności pręta nr 1

Sprawdzenie nośności przeprowadzono wg PN-B-03150:2000. W obliczeniach uwzględniono ekstremalne wartości wielkości statycznych.

Nośność na zginanie:

Wyniki dla $x_a=0,40 \text{ m}$; $x_b=0,00 \text{ m}$, przy obciążeniach „A”.

Długość obliczeniowa dla **pręta swobodnie podpartego, obciążonego równomiernie lub momentami na końcach**, przy obciążeniu przyłożonym do powierzchni górnej, wynosi:

$$l_d = 1,00 \times 400 + 260 + 260 = 920 \text{ mm}$$

$$\lambda_{rel,m} = \sqrt{\frac{l_d h f_{m,d}}{\pi b^2 E_k}} \sqrt{\frac{E_{0,mean}}{G_{mean}}} = \sqrt{\frac{920 \times 260 \times 11,08}{3,142 \times 210^2 \times 7400}} \times \sqrt{\frac{11000}{690}} = 0,102$$

Wartość współczynnika zwichrzenia:

$$\text{dla } \lambda_{rel,m} \leq 0,75$$

$$k_{crit} = 1$$

Warunek stateczności:

$$\sigma_{m,d} = M / W = 3,258 / 2366,00 \times 10^3 = 1,38 < 11,08 = 1,000 \times 11,08 = k_{crit} f_{m,d}$$

Nośność dla $x_a=0,40 \text{ m}$; $x_b=0,00 \text{ m}$, przy obciążeniach „A”:

$$\frac{\sigma_{m,y,d}}{f_{m,y,d}} + k_m \frac{\sigma_{m,z,d}}{f_{m,z,d}} = \frac{1,38}{11,08} + 0,7 \times \frac{0,00}{11,08} = 0,124 < 1$$

$$k_m \frac{\sigma_{m,y,d}}{f_{m,y,d}} + \frac{\sigma_{m,z,d}}{f_{m,z,d}} = 0,7 \times \frac{1,38}{11,08} + \frac{0,00}{11,08} = 0,087 < 1$$

Nośność na ścinanie:

Wyniki dla $x_a=0,00 \text{ m}$; $x_b=0,40 \text{ m}$, przy obciążeniach „A”.

Naprężenia tnące:

$$\tau_{z,d} = 1,5 V_z / A = 1,5 \times 8,195 / 546,00 \times 10 = 0,23 \text{ MPa}$$

$$\tau_{y,d} = 1,5 V_y / A = 1,5 \times 0,000 / 546,00 \times 10 = 0,00 \text{ MPa}$$

Przyjęto $k_v = 1,000$.

Warunek nośności

$$\tau_d = \sqrt{\tau_{x,d}^2 + \tau_{y,d}^2} = \sqrt{0,23^2 + 0,00^2} = 0,23 < 1,15 = 1,000 \times 1,15 = k_v f_{v,d}$$

Stan graniczny użytkowania:



Wyniki dla $x_a=0,23 \text{ m}$; $x_b=0,18 \text{ m}$, przy obciążeniach „A” liczone od cięciwy pręta.

Ugięcie graniczne

$$u_{\text{net,fin}} = l / 150 = 2,7 \text{ mm}$$

Ugięcia od obciążeń stałych (ciężar własny + „”):

$$u_{z,\text{fin}} = u_{z,\text{inst}} [1 + 19,2 (h/L)^2] (1 + k_{\text{def}}) = 0,0 \times [1 + 19,2 \times (260,0/400)^2] (1 + 0,60) = 0,0 \text{ mm}$$

$$u_{y,\text{fin}} = u_{y,\text{inst}} [1 + 19,2 (h/L)^2] (1 + k_{\text{def}}) = 0,0 \times [1 + 19,2 \times (210,0/400)^2] (1 + 0,60) = 0,0 \text{ mm}$$

Ugięcia od obciążeń zmiennych („A”):

Klasa trwania obciążeń zmiennych: **Stale** (więcej niż 10 lat, np. ciężar własny).

$$u_{z,\text{fin}} = u_{z,\text{inst}} [1 + 19,2 (h/L)^2] (1 + k_{\text{def}}) = 0,0 \times [1 + 19,2 \times (260,0/400)^2] (1 + 0,60) = -0,1 \text{ mm}$$

$$u_{y,\text{fin}} = u_{y,\text{inst}} [1 + 19,2 (h/L)^2] (1 + k_{\text{def}}) = 0,0 \times [1 + 19,2 \times (210,0/400)^2] (1 + 0,60) = 0,0 \text{ mm}$$

Ugięcie całkowite:

$$u_{z,\text{fin}} = 0,0 + -0,1 = 0,1 < 2,7 = u_{\text{net,fin}}$$

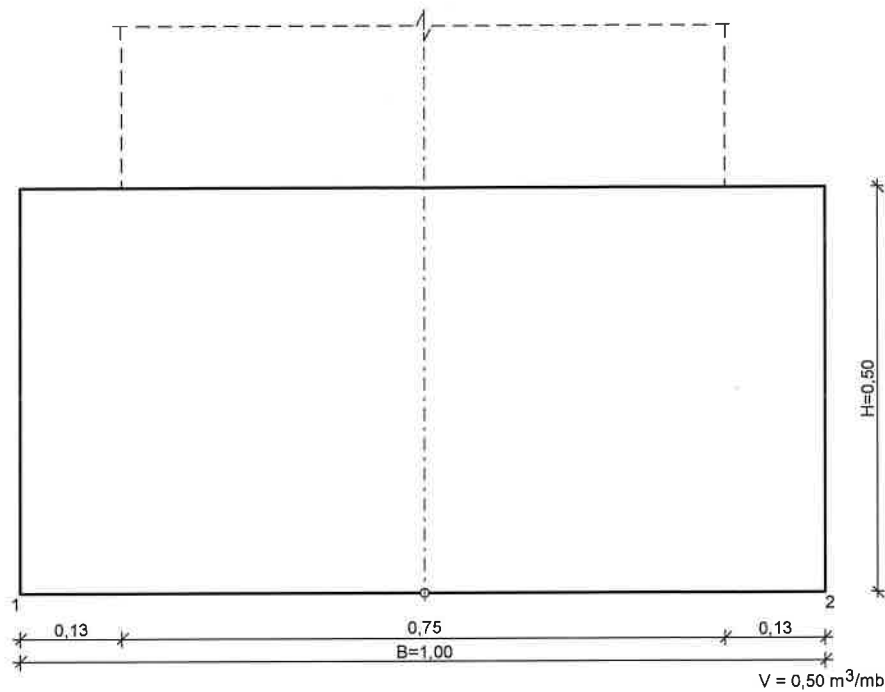
Wniosek: Nośność wieszara dachowego zapewniona.

2.0. SPRAWDZENIE ŚCIANY FUNDAMENTOWEJ.

OBCIĄŻENIA:

• z dachu z wieszara dachowego	8,20/2,6 = 3,15 kN/m
• ze sklepienia	0,25x18,0x1,2x5,30x0,5 = 14,31 -,-
• ze sklepienia bocznego	0,25x18,0x1,2x2,7x0,5 = 7,29 -,-
• ściana zewnętrzna	0,8x6,5x18,0x1,2 = 112,32 -,-
• filary	0,8x0,8x6,0x18,0x1,2/3,2 = 25,92 -,-
• ściana fundamentowa z kamienia	1,0x1,0x28,0x1,2 = 33,60 -,-
	$q_0 = 196,60 \text{ kN/m}$

SKZIC FUNDAMENTU



GEOMETRIA FUNDAMENTU

Wymiary fundamentu :

Typ: **ława prostokątna**

$B = 1,00 \text{ m}$ $H = 0,50 \text{ m}$

$B_s = 0,75 \text{ m}$ $e_B = 0,00 \text{ m}$

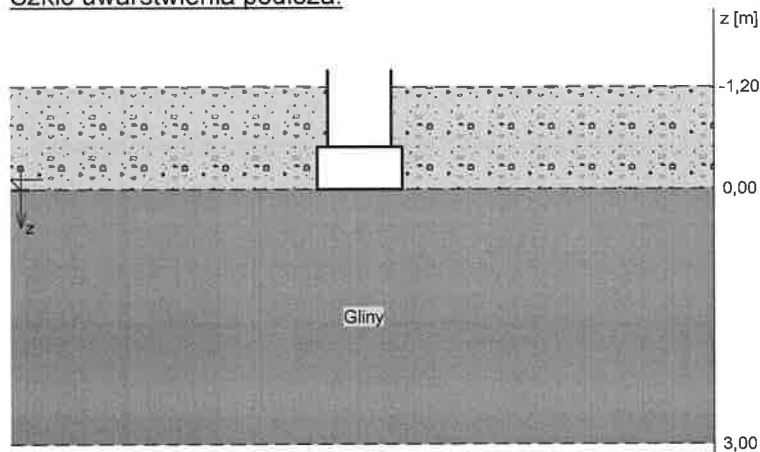
Posadowienie fundamentu:

$D = 1,20 \text{ m}$ $D_{\min} = 1,20 \text{ m}$

Brak wody gruntowej w zasypce

OPIS PODŁOŻA

Szkic uwarstwienia podłoża:



Zestawienie warstw podłoża

N	nazwa gruntu	h [m]	nawodn iona	$\rho_o^{(m)}$ [t/m³]	$\gamma_{f,\min}$	$\gamma_{f,\max}$	$\phi_u^{(f)}$ [°]	$c_u^{(f)}$ [kPa]	M_0 [kPa]	M [kPa]
1	Gliny	3,00	nie	2,05	0,90	1,10	14,76	25,20	29253	38994

OBCIĄŻENIA FUNDAMENTU

Kombinacje obciążeń obliczeniowych:

N r	typ obc.	N [kN/m]	T _B [kN/m]	M _B [kNm/m]	e [kPa]	Δe [kPa/m]
1	długotrwałe	196,60	0,00	0,00	0,00	0,00

DANE MATERIAŁOWE

Zasyпка:

Ciężar objętościowy: 20,0 kN/m³

Współczynniki obciążenia: $\gamma_{f,min} = 0,90$; $\gamma_{f,max} = 1,20$

Parametry betonu:

Klasa betonu: **B25** (C20/25) → $f_{cd} = 13,33$ MPa, $f_{ctd} = 1,00$ MPa, $E_{cm} = 30,0$ GPa

Ciężar objętościowy $\rho = 24,0$ kN/m³

Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 16$ mm

Współczynniki obciążenia: $\gamma_{f,min} = 0,90$; $\gamma_{f,max} = 1,10$

Zbrojenie:

Klasa stali: A-IIIN (**RB500**) → $f_{yk} = 500$ MPa, $f_{yd} = 420$ MPa, $f_{tk} = 550$ MPa

Średnica prętów wzdłuż boku B $\phi_B = 12$ mm

Maksymalny rozstaw prętów $\phi_L = 20,0$ cm

Otulinie:

Nominalna grubość otulenia na podstawie fundamentu $c_{nom} = 50$ mm

Nominalna grubość otulenia na bocznych powierzchniach $c_{nom,b} = 30$ mm

ZAŁOŻENIA

Współczynniki korekcyjne oporu granicznego podłoża:

- dla nośności pionowej $m = 0,81$
- dla stateczności fundamentu na przesunięcie $m = 0,72$
- dla stateczności na obrót $m = 0,72$

Współczynnik tarcia gruntu o podstawę fundamentu: $f = 0,50$

Współczynniki redukcji spójności:

- przy sprawdzaniu przesunięcia: 0,50

Czas trwania robót: powyżej 1 roku ($\lambda = 1,00$)

Stosunek wartości obc. obliczeniowych N do wartości obc. charakterystycznych N_k $N/N_k = 1,20$

WYNIKI-PROJEKTOWANIE

WARUNKI STANÓW GRANICZNYCH PODŁOŻA wg PN-81/B-03020

Nośność pionowa podłoża:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje nośność w poziomie: **posadowienia fundamentu**

Obliczeniowy opór graniczny podłoża $Q_{fN} = 366,2$ kN/mb

$N_f = 214,0$ kN/mb $< m \cdot Q_{fN} = 0,81 \cdot 366,2$ kN/mb = 296,7 kN/mb (72,1%)

Nośność (stateczność) podłoża z uwagi na przesunięcie poziome:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje nośność w poziomie: **posadowienia fundamentu**

Obliczeniowy opór graniczny podłoża $Q_{fT} = 68,1$ kN/mb

$T_f = 0,0$ kN/mb $< m \cdot Q_{fT} = 0,72 \cdot 68,1$ kN/mb = 49,0 kN/mb (0,0%)

Stateczność fundamentu na obrót:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Decyduje moment wywracający $M_{oB,2} = 0,00$ kNm/mb, moment utrzymujący $M_{uB,2} = 105,27$ kNm/mb

$M_o = 0,00$ kNm/mb $< m \cdot M_u = 0,72 \cdot 105,3$ kNm/mb = 75,8 kNm/mb (0,0%)

Osiadanie:

Decyduje: **kombinacja nr 1**

Osiadanie pierwotne $s' = 0,76$ cm, wtórne $s'' = 0,09$ cm, całkowite $s = 0,85$ cm

$s = 0,85$ cm $< s_{dop} = 1,00$ cm (84,6%)

OBLICZENIA WYTRZYMAŁOŚCIOWE FUNDAMENTU wg PN-B-03264:2002

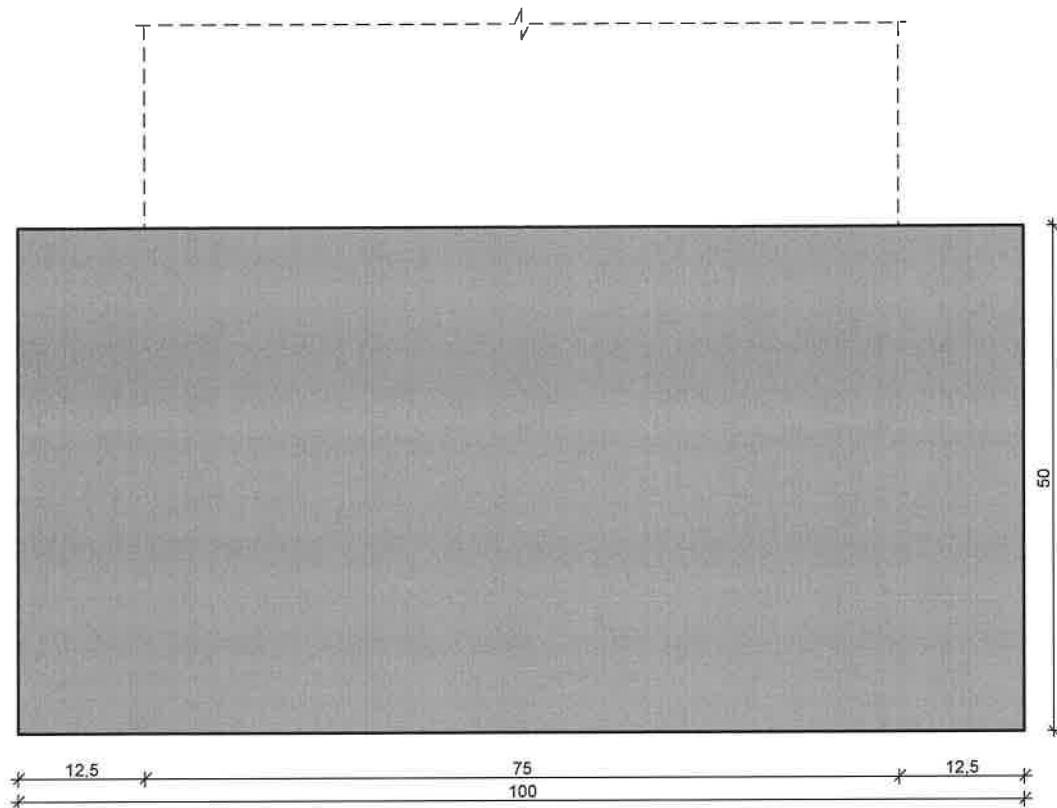
Nośność na przebicie:

dla fundamentu o zadanych wymiarach nie trzeba sprawdzać nośności na przebicie

Wymiarowanie zbrojenia:

nie zadeklarowano obliczeń zbrojenia

SZKIC ZBROJENIA



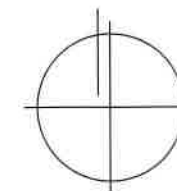
Wniosek: Nośność ściany fundamentowej zapewniona.

Obliczenia wykonał:

mgr inż. HENRYK KOLCZYNSKI
Upr. budowlane do projektowania
i wykonawstwa bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr BUA-III-8386/7/00

IV. CZĘŚĆ RYSUNKOWA.

Pn

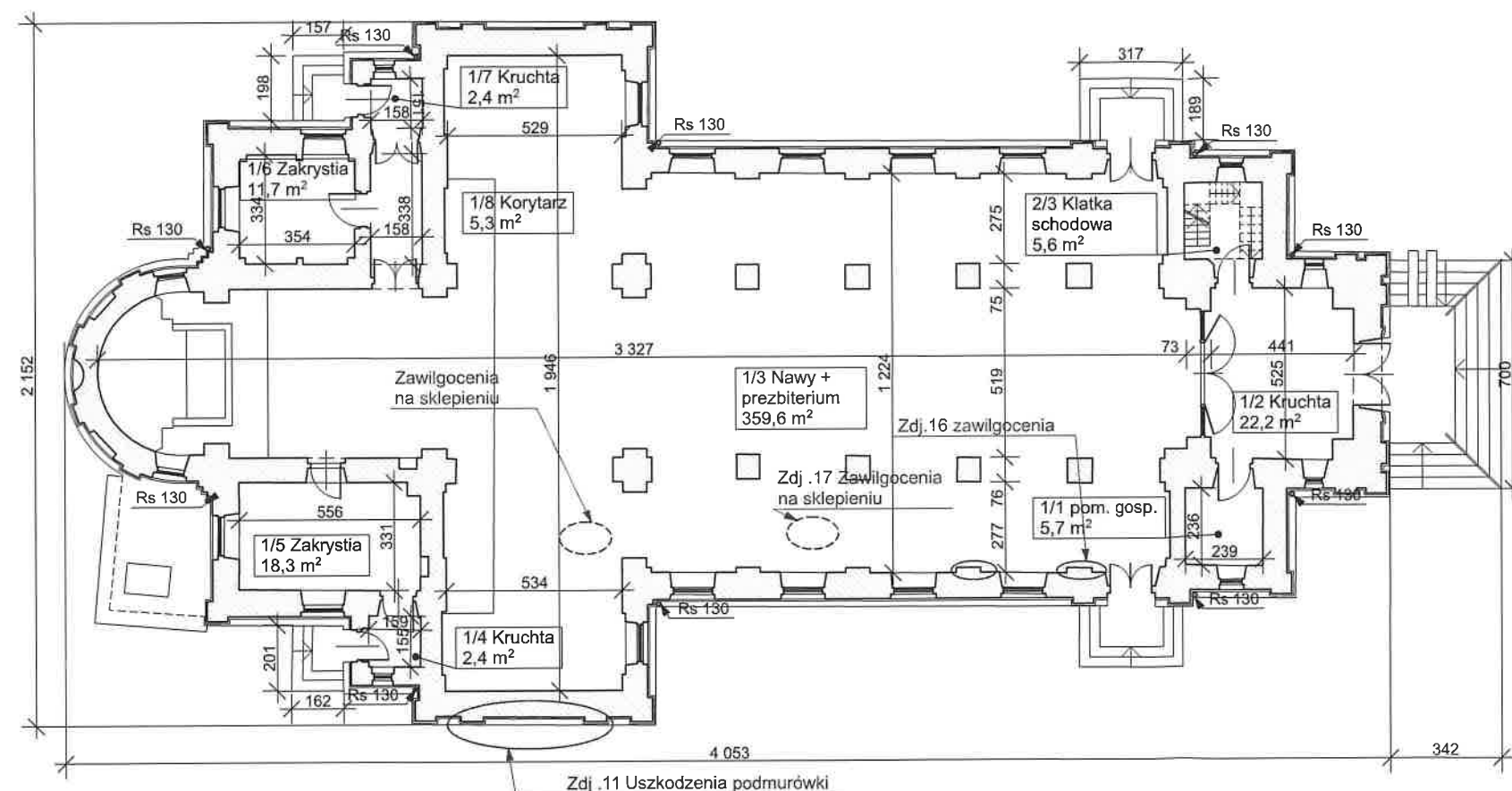


1. Przedmiotowy budynek - zabytkowy kościół

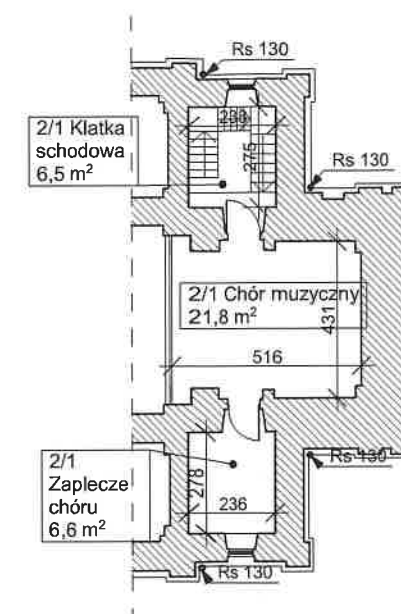
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Nazwa obiektu budowlanego:	Ekspertyza techniczna/mykologiczna kościoła	Nr rysunku:	E-1
Jedn. ew. 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz. nr ew.: 95/1		Skala:	1:500
Tytuł rysunku:	Plan sytuacyjny		
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021	mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BUA-III-8386/7/90		

Powierzchnia użytkowa		
Nr	Nazwa pomieszczenia	Powierzchnia
1/1	pom. gosp.	5,7
1/2	Kruczta	22,2
1/3	Nawy + prezbiterium	359,6
1/4	Kruczta	2,4
1/5	Zakrystia	18,3
1/6	Zakrystia	11,7
1/7	Kruczta	2,4
1/8	Korytarz	5,3
2/1	Chór muzyczny	21,8
2/1	Klatka schodowa	6,5
2/1	Zaplecze chóru	6,6
2/3	Klatka schodowa	5,6
		468,1 m²



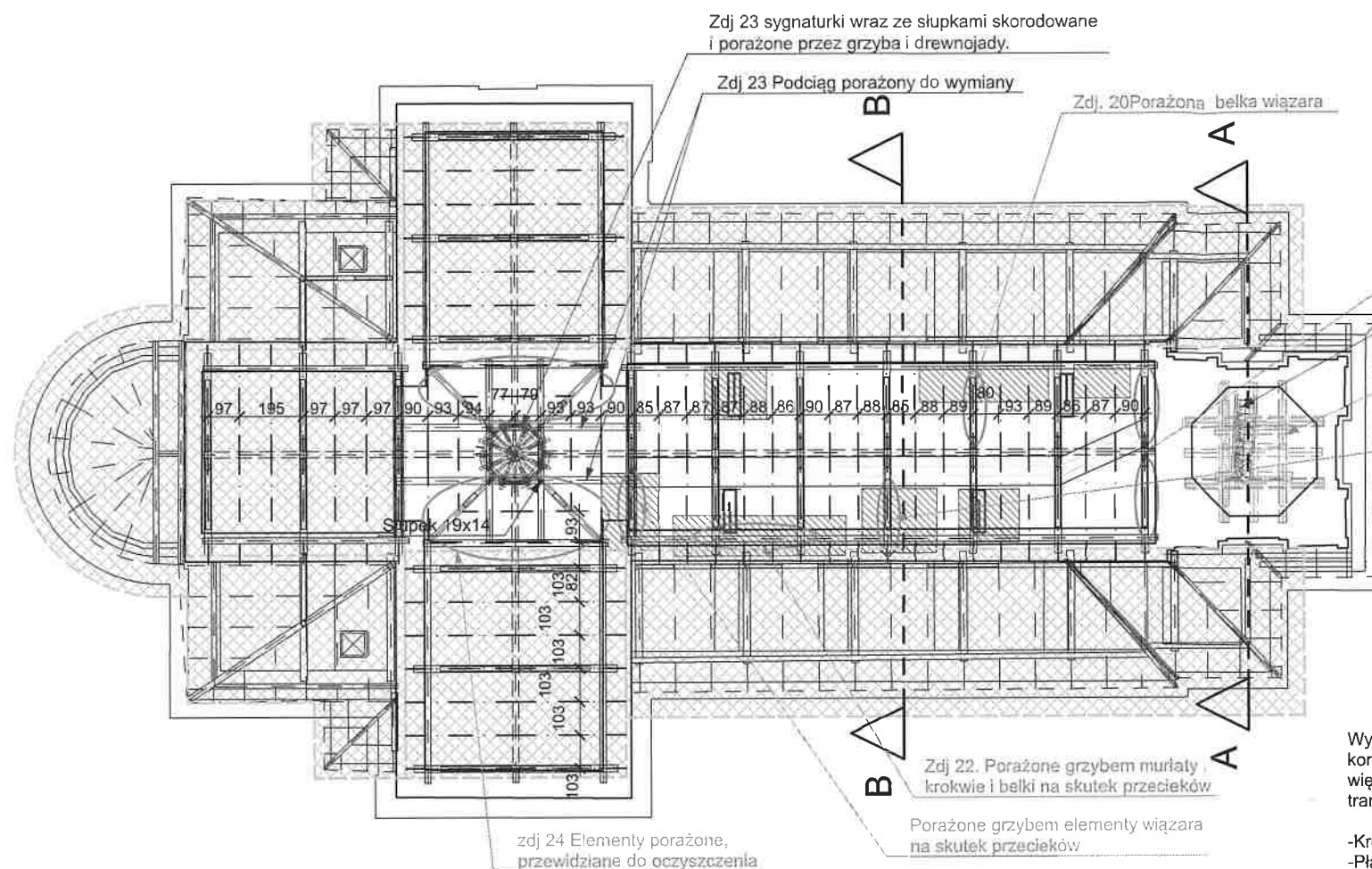
Rzut przyziemia



Rzut II kondygnacji

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Nazwa obiektu budowlanego: Ekspertyza techniczna/mykologiczna kościoła		Nr rysunku: E-2
Jedn. ew. 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1		
Tytuł rysunku: Rzut przyziemia i antresoli		Skala: 1:200
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021		mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr DUA III 8386/7/90



Wymiary dostępnych elementów konstrukcji więźby dachowej (więźba nad nawą główną i transeptem)

- Krokwie 14x20
- Płatew kalenicowa 18x24
- Stolce 19/24
- Belki 21/26
- Muryły 18x24



Brak dostępu, Zakłada się 5% elementów więźby dachowej do wymiany, 20 % deskowania do wymiany. 100 % pozostałych elementów do oczyszczenia i impregnacji.



Linia niebieską przedstawiono elementy porażone i skorodowane w stopniu uniemożliwiającym naprawę. Elementy przewidziane do wymiany na nowe.



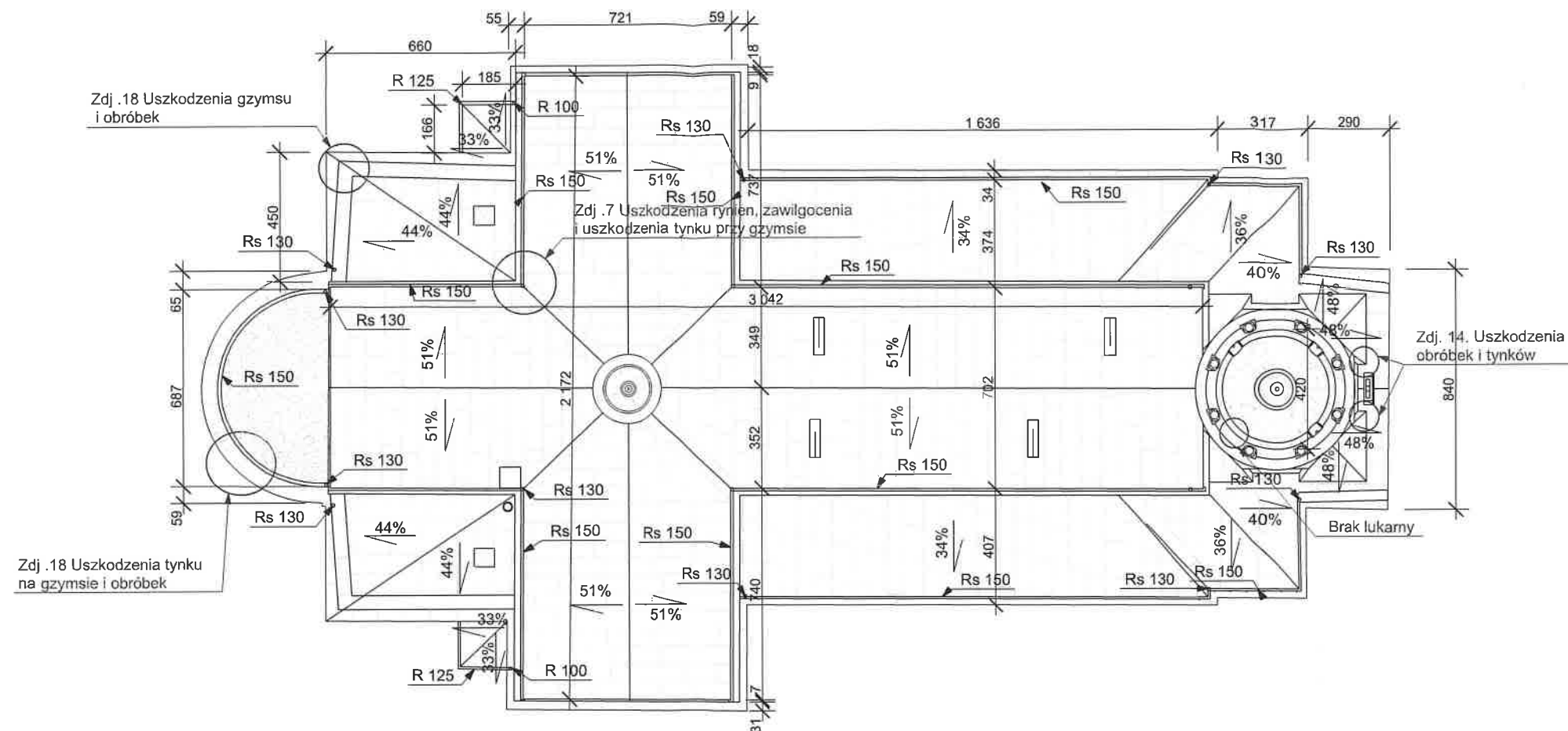
Deskowanie porażone przez grzyba, zakwalifikowane do wymiany.



Linia różową przedstawiono elementy porażone i skorodowane w stopniu umożliwiających ich oczyszczenie i impregnację.

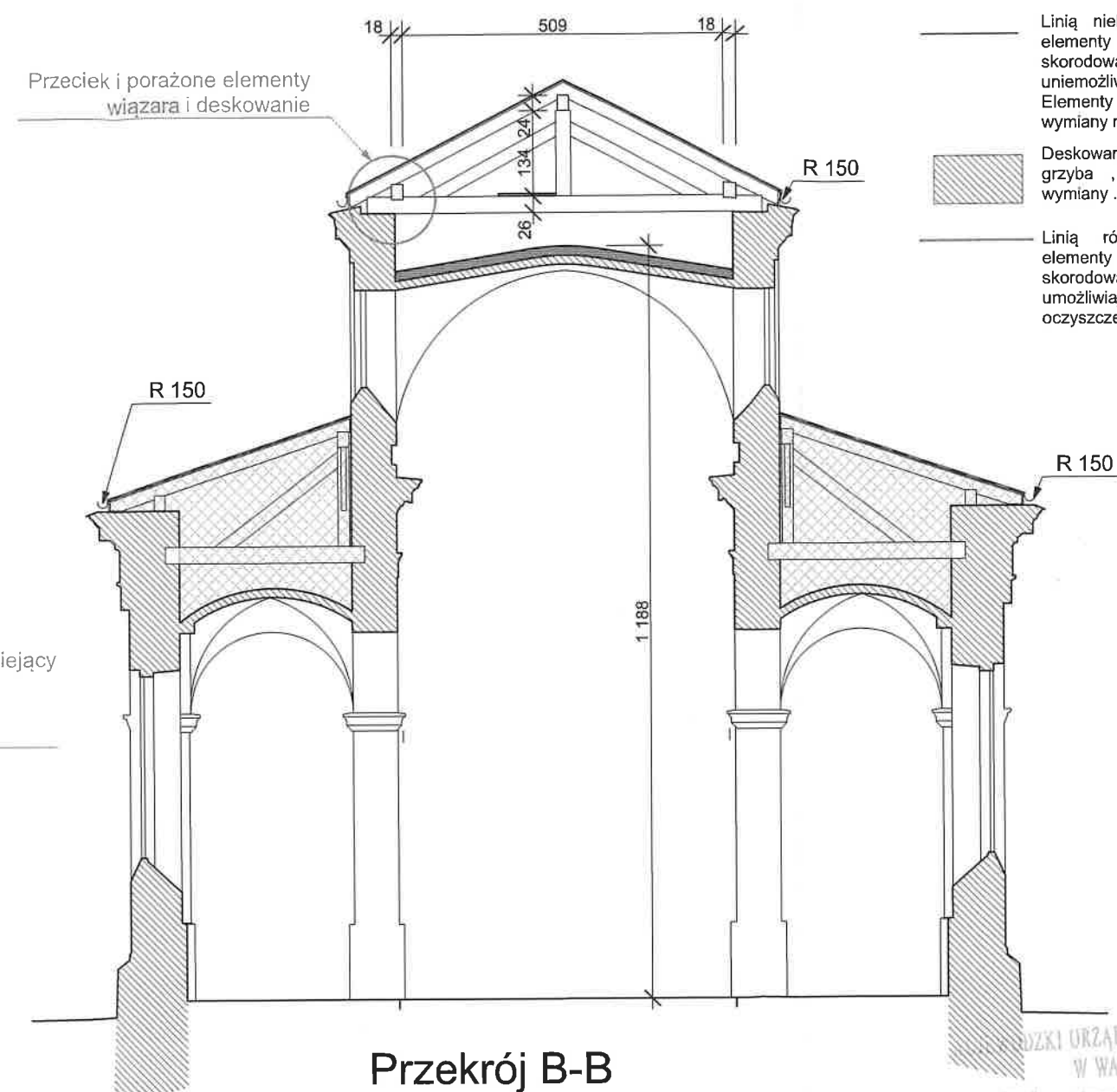
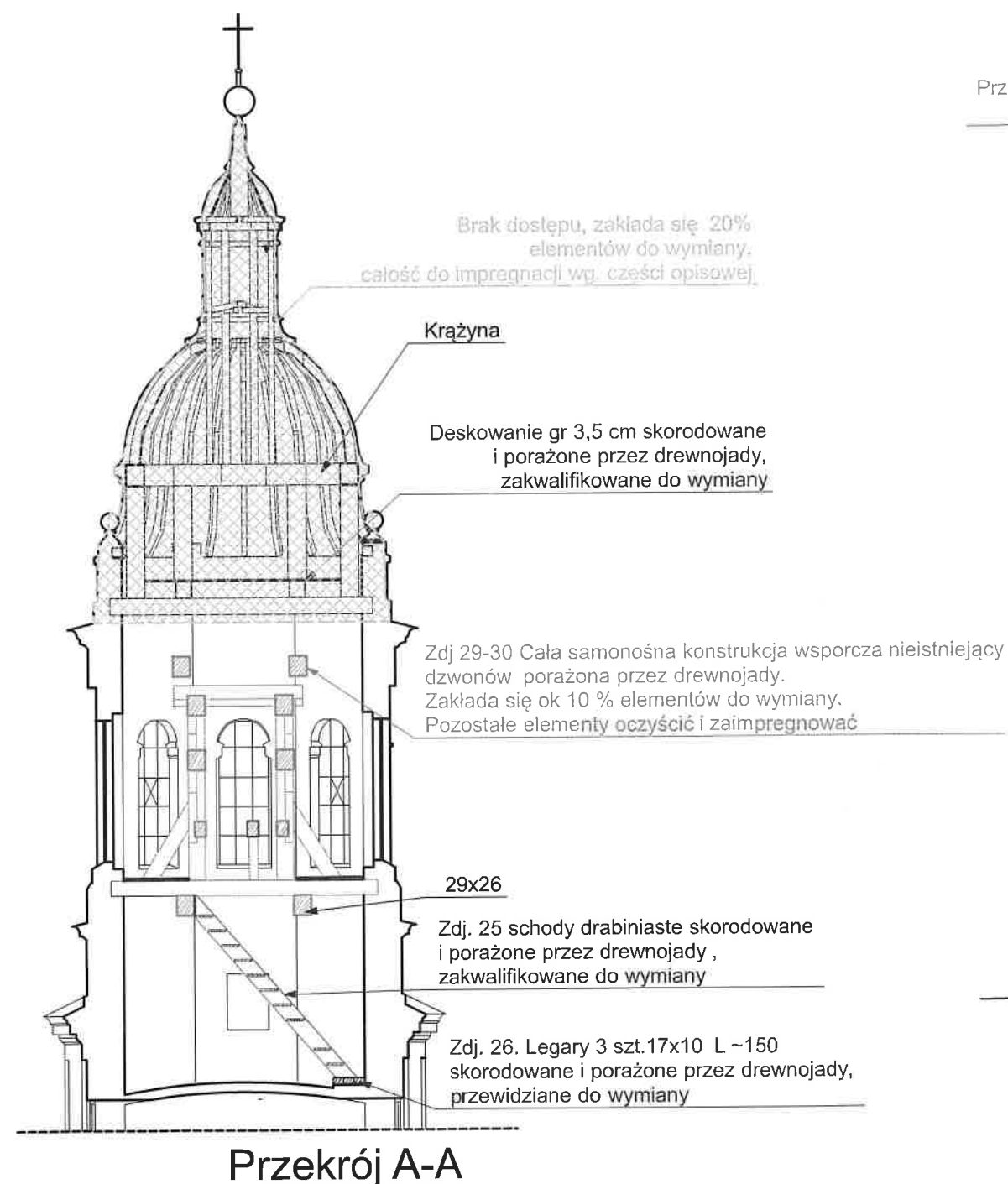
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Nazwa obiektu budowlanego: Ekspertyza techniczna/ mykologiczna kościoła Jedn. ew: 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1	Nr rysunku: E-3
Tytuł rysunku: Rzut więźby dachowej	Skala: 1:200
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021 mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BUA-III-83867/90	



WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-17

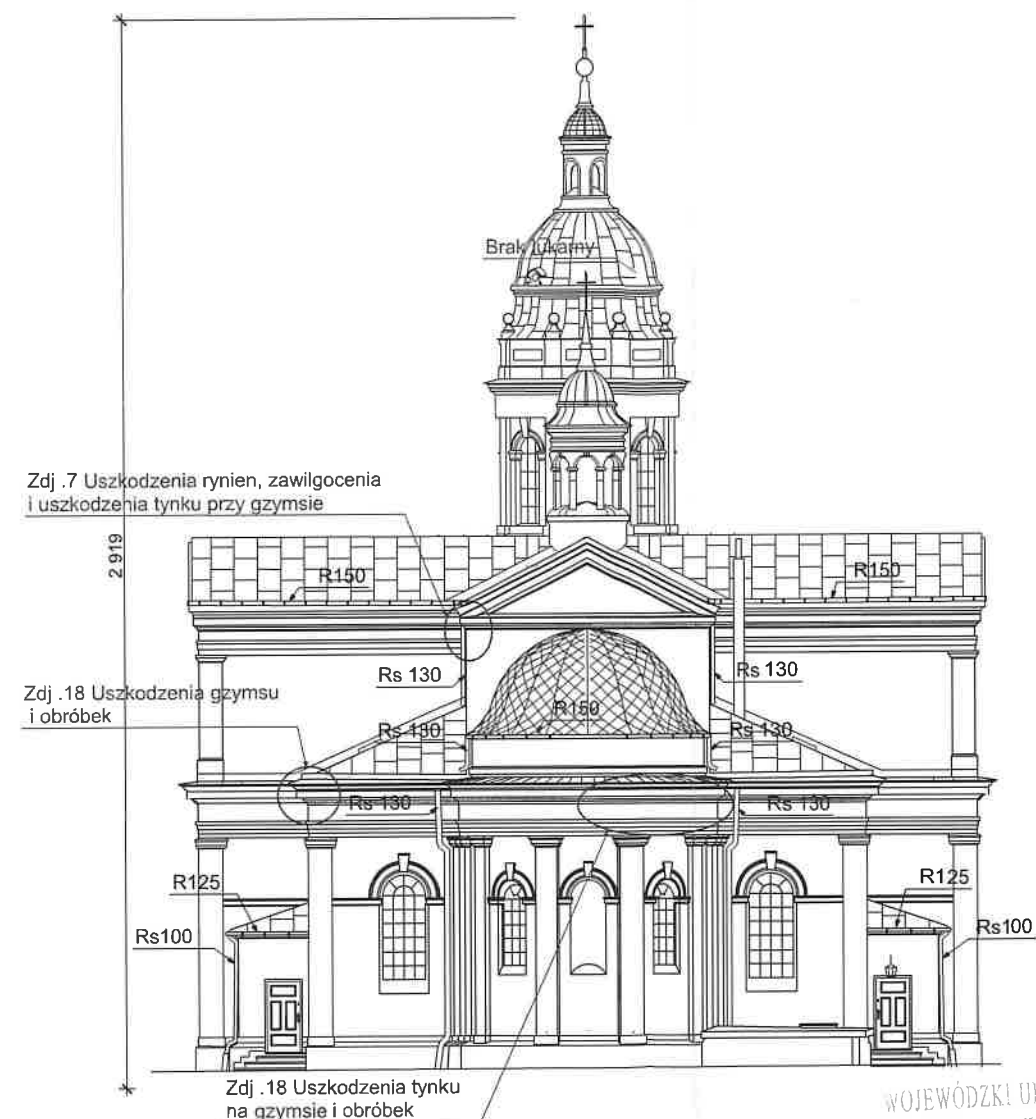
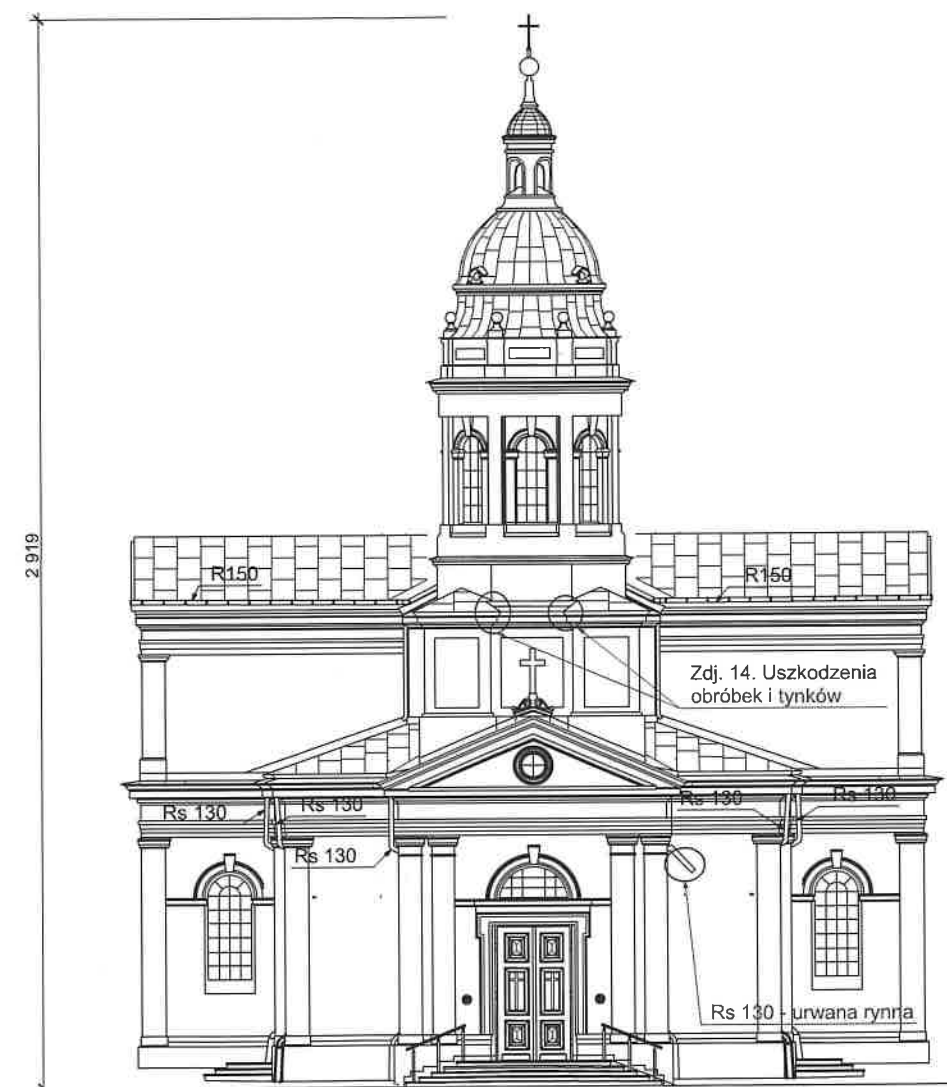
Nazwa obiektu budowlanego: Ekspertyza techniczna/mykologiczna kościół Jedn. ew: 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1	Nr rysunku: E-4
Tytuł rysunku: Rzut dachu	Skala: 1:200
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021	mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BUA III 83807/90



- Brak dostępu, Zakłada się 5% elementów więzby dachowej do wymiany, 20 % deskowania do wymiany, 100 % pozostałych elementów do oczyszczenia i impregnacji.
- Linia niebieską przedstawiono elementy porażone i skorodowane w stopniu uniemożliwiającym naprawę. Elementy przewidziane do wymiany na nowe.
- Deskowanie porażone przez grzyba, zakwalifikowane do wymiany.
- Linia różową przedstawiono elementy porażone i skorodowane w stopniu umożliwiającym ich oczyszczenie i impregnację.

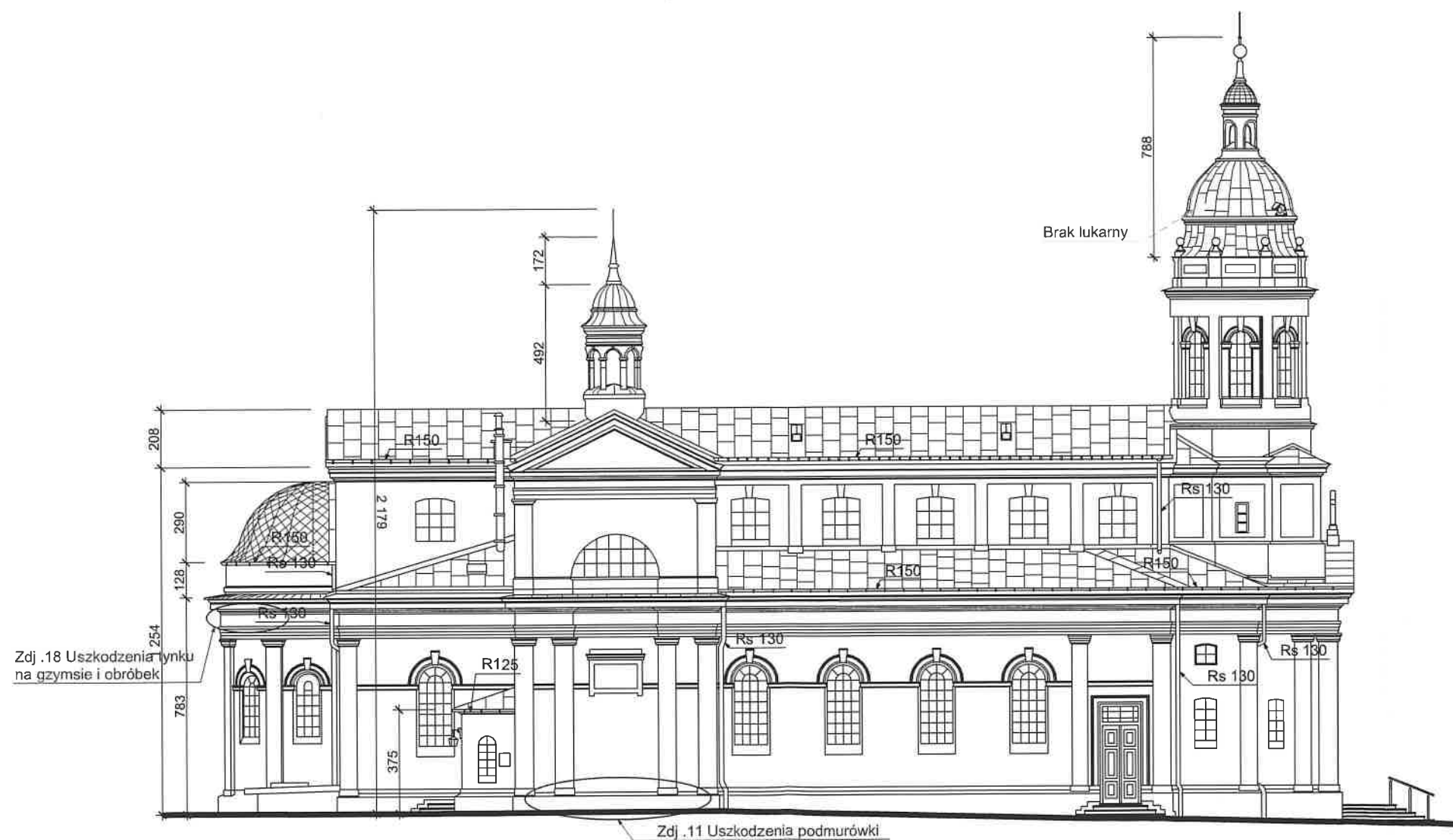
DELEGACJA URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Nazwa obiektu budowlanego:	Ekspertyza techniczna/mykologiczna kościoła	Nr rysunku:	E-5
Jedn. ew: 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz. nr ew.: 95/1			
Tytuł rysunku:	Przekrój A-A, B-B	Skala:	1:100, 1:200
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021	mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BJA-III-8886/7/90		



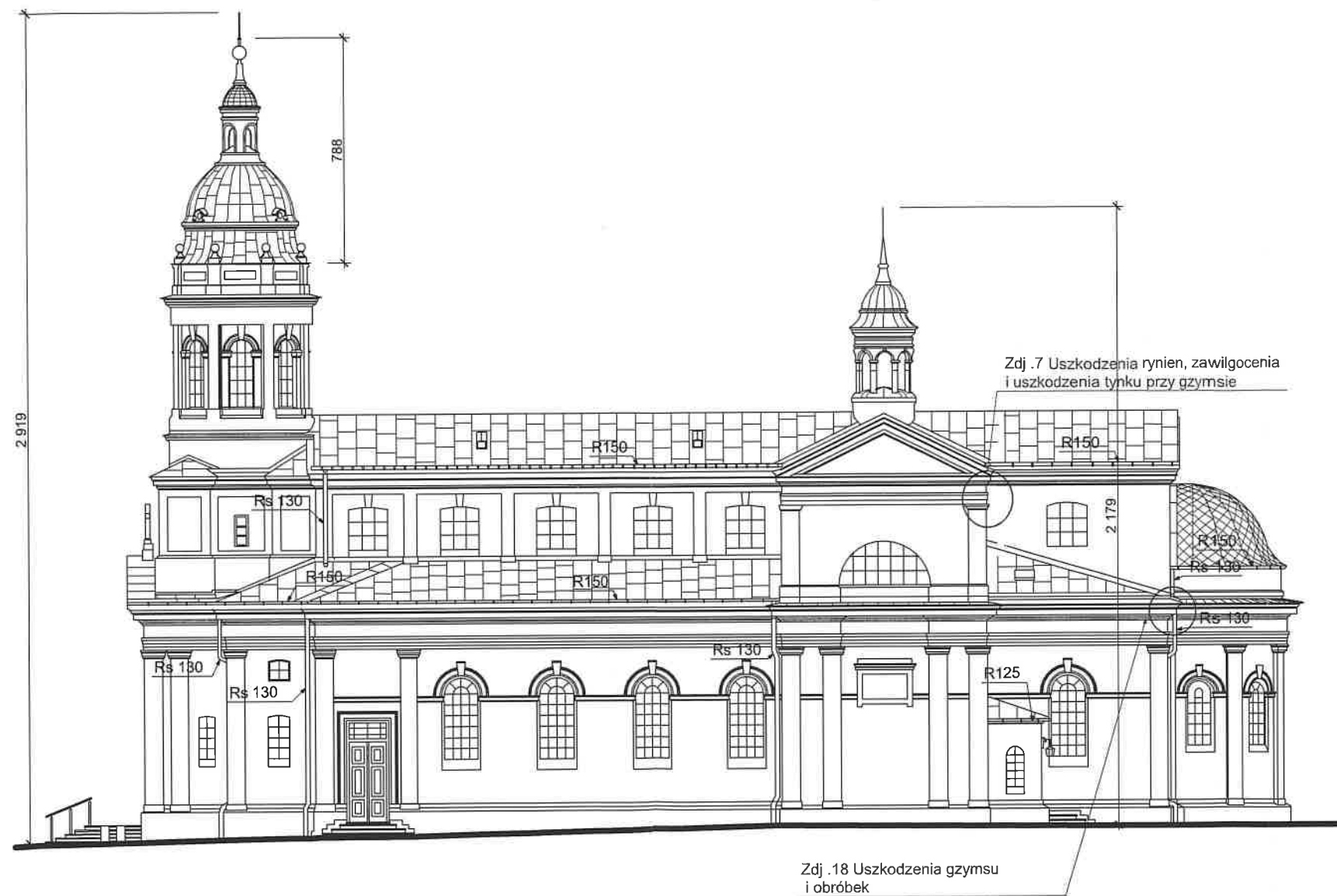
WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTEKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Nazwa obiektu budowlanego: Ekspertyza techniczna/mykologiczna kościoła Jedn. ew: 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1	Nr rysunku: E-6 Skala: 1:200
Tytuł rysunku: Elewacja południowa i północna Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021 mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BUA-III-8386/7/90	



WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-14

Nazwa obiektu budowlanego: Ekspertyza techniczna/mykologiczna kościoła	Nr rysunku: E-7
Jedn. ewr. 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1	Skala:
Tytuł rysunku: Elewacja zachodnia	1:200
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021	mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BUA-III-83867790



WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTEK
W WARSZAWIE
Delegatura w Radomiu
26-600 Radom, ul. Żeromskiego 53
tel. 48 363-92-14; tel. 48 363-85-11

Nazwa obiektu budowlanego: Ekspertyza techniczna/ mykologiczna kościoła Jedn. ew: 142508_2Pionki, obr.: 0007 Sucha, ark. 1, dz, nr ew.:95/1	Nr rysunku: E-8
Tytuł rysunku: Elewacja wschodnia	Skala: 1:200
Data sporządzenia rysunku: 07.09.2021	mgr inż. HENRYK KOLCZYŃSKI Upr. budowlane do projektowania i wykonawstwa bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej Nr BUA-III.8385/1/00



JLT Projekt Piotr Ukleja
ul. Szlachecka 3
26-600 Radom
Tel. 510 320 324
kontakt@adaptacje.org.pl
www.adaptacje.org.pl
NIP: 948-224-78-37

egz. nr.

2.

KARTA TYTUŁOWA PROJEKTU BUDOWLANEGO

nazwa zamierzenia budowlanego:

REMONT ZABYTKOWEGO KOŚCIOŁA

adres obiektu budowlanego

Sucha, ul. Sucha Poduchowna 2 , 26-670 Pionki

kategoria obiektu budowlanego

X

nazwa jednostki ewidencyjnej

Pionki

numer jednostki ewidencyjnej

142508_2

numer i nazwa obrębu ewidencyjnego, arkusz

0007 Sucha, ark. 1

nr działek ewidencyjnych:

95/1

imię i nazwisko lub nazwa inwestora

Parafia św. Idziego w Suchej

adres inwestora

Sucha, ul. Sucha Poduchowna 2, 26-670 Pionki

spis zawartości projektu
budowlanego i wykaz załączników do
projektu budowlanego :

Element I :Projekt architektoniczno budowlany + BIOZ

Element II :Projekt techniczny - architektura + konstrukcja + ins odgromowa

Element III :Dokumenty o których mowa w art.33 ust 2 pkt 1