

PROJEKT BUDOWLANY

DPI MALACHIT 

JEDNOSTKA PROJEKTOWA:

D. P. I. Malachit sp. z o. o.

WROCŁAW ul. Kętrzyńska 27

51-411 WROCŁAW

tel. (071) 325-16-90

email: biuro@dpimalachit.pl

PRZEDSIĘWZIĘCIE:	REMONT BUDYNKU ŚWIETLICY WIEJSKIEJ
ADRES INWESTYCJI:	GADÓW
INWESTOR:	NR. DZIAŁKI 65/2, OBRĘB GADÓW – JASZKOTLE , GMINA KĄTY WROCŁWSKIE
	GMINA KĄTY WROCŁWSKIE
	RYNEK - RATUSZ 1,
	55-080 KĄTY WROCŁAWSKIE
DATA OPRACOWANIA:	MARZEC 2010 r.

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW:

Na podstawie art.. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo Budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2000 r. Nr 106, poz. 1126 z późniejszymi zmianami, my niżej podpisani, oświadczamy że niniejszy projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

AUTORZY

ARCHITEKTURA

Projektant:

mgr inż. arch. MICHAŁ WYCZAŁKOWSKI

Nr upr. 73/93/UW

inż. Paweł Wolny

Sprawdzający:

mgr inż. arch. JERZY POTYRAŁA

Nr upr. 564/87/UW

KONSTRUKCJA

Projektant:

inż. HUBERT SABAŁA

Nr upr. 307/98/UW i 157/94/UW

mgr inż. Daniel Sabała

mgr inż. Grzegorz Górczyński

Sprawdzający:

inż. MACIEJ KEHL

Nr upr. DOŚ/BO/2507/01

1 SZCZEGÓŁOWY SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA:

1	SZCZEGÓŁOWY SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA:	2
2	OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU BUDOWLANEGO	3
2.1	PODSTAWA OPRACOWANIA	3
2.2	PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA	3
2.3	OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU	3
2.3.1	OPIS GŁÓWNYCH ROZWIĄZAŃ KONSTRUKCYJNYCH	3
2.3.2	OCENA STANU TECHNICZNEGO	3
2.3.3	ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ KONSTRUKCYJNYCH	4
2.4	ROZWIĄZANIA TECHNICZNE I MATERIAŁOWE	4
2.4.1	ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCYCH ELEMENTÓW	4
2.4.2	WYMIANA ORAZ UZUPEŁNIENIA BELEK STROPOWYCH	4
2.4.3	WYMIANA MURŁATY I PODPORY SKRAJNEJ	5
2.4.4	WYMIANA CZĘŚCIOWA PŁATWI ORAZ WSTAWIENIE NOWYCH PODPARĆ POD PŁATWIĘ I MURŁATĘ	5
2.4.5	WZMOCNIENIE WIĄZARÓW STREFIE PODPOROWEJ	5
2.4.6	UZUPEŁNIENIE ORAZ WSTAWIENIE ELEMENTÓW KONSTRUKCJI DACHU	5
2.4.7	ŚCIĄGI STALOWE WZDŁUŻ ŚCIAN ZEWNĘTRZNYCH	6
2.4.8	UZUPEŁNIENIE RYS W ŚCIANACH I TYNKACH	6
2.4.9	ZAMUROWANIA OTWORÓW	6
2.4.10	IMPREGNACJA ELEMENTÓW DREWNIANYCH	6
2.4.11	REMONT ŚCIAN I DACHU I POSADZKI POMIESZCZENIA 0.4-MAGAZYNU	6
2.4.12	WYMIANA POKRYCIA	7
2.4.13	RYNNY I RURY SPUSTOWE	7
2.5	ZABEZPIECZENIA PRZECIWPOŻAROWE	7
2.6	INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA	7
2.6.1	PODSTAWA OPRACOWANIA	7
2.6.2	ZAKRES ROBÓT I KOLEJNOŚĆ REALIZACJI	7
2.6.3	WYKAZ ISTNIEJĄCYCH OBIEKTÓW BUDOWLANÝCH	7
2.7	ELEMENTY ZAGOSPODAROWANIA TERENU MOGĄCE STWARZAĆ ZAGROŻENIE BEZPIECZEŃSTWA I ZDROWIA LUDZI	8
2.8	WSKAZANIA DOTYCZĄCE PRZEWIDYWANYCH ZAGROŻEŃ PODCZAS REALIZACJI ROBÓT BUDOWLANÝCH	8
2.9	INSTRUKTAŻ PRACOWNIKÓW	8
2.10	ŚRODKI TECHNICZNE I ORGANIZACYJNE ZAPOBIEGAJĄCE NIEBEZPIECZEŃSTWU W STREFACH SZCZEGÓLNEGO ZAGROŻENIA	8
2.11	WNIOSKI KOŃCOWE	8
3	ZESTAWIENIE RYSUNKÓW	9
4	ZAŁĄCZNIKI	9

2 OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU BUDOWLANEGO

2.1 PODSTAWA OPRACOWANIA

Podstawą niniejszego opracowania jest zlecenie od Gminy Kąty Wrocławskiej , Rynek - Ratusz 1, 55-080 Kąty Wrocławskie , umowa nr PRII – 2222 /10 z dnia 06.01.2010r.

2.2 PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest budynek świetlicy wykonany w technologii tradycyjnej murowanej, przekryty drewnianą więźbą dachową pokrytą papą .

Zakres opracowania obejmuje inwentaryzację przedmiotowego budynku, projekt prac remontowych pozwalający na bezpieczną eksploatację budynku. Proponowane rozwiązania nie powodują zmiany bryły budynku i spadków dachu.

2.3 OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU

2.3.1 OPIS GŁÓWNYCH ROZWIĄZAŃ KONSTRUKCYJNYCH

Budynek wykonano jako parterowy w technologii tradycyjnej – murowanej z cegły pełnej na zaprawie. Ściany w części głównej mają grubość 44cm, w części bocznej 25cm. Nad otworami okiennymi zastosowano nadproża ceglane – odcinkowe.

Podłogę w części głównej wykonano jako deskowanie na legarach drewnianych z otworami w ścianach zewnętrznych umożliwiających wentylację.

Przekrycie stanowi drewniana więźba dachowa. Głównym ustrojem nośnym dachu są cztery więzary wieszarowe w rozstawie co ok. 3,80m. Krokwie opierają się na murłatach oraz na płatwiach podłużnych. Obciążenia z płatwi przekazywane są na słupki więzarów głównych. Do pasów dolnych przymocowano żebra podłużne i przybito deskowanie. Pokrycie połaci dachu stanowi papa ułożona na deskowaniu.

2.3.2 OCENA STANU TECHNICZNEGO

Po dokonaniu analizy stanu technicznego budynku stwierdzono wiele uszkodzeń jego podstawowych i zarazem bardzo ważnych elementów konstrukcyjnych. Wpływ na obecny stan rzeczy niewątpliwie ma wieloletni okres eksploatacji budynku.

W analizowanym budynku stwierdzono uszkodzenia ścian zewnętrznych nośnych i konstrukcji więzby dachowej. Ściana frontowa jest zarysowana w kilku miejscach. Ściana szczytowa północna w poziomie parteru posiada kilkanaście cegieł zmurszałych, a powyżej poziomu parteru wymurowana jest ściana z bloczków żużłobetonowych, która nie jest powiązana ze ścianami prostopadłymi.

Główne więzary więzby dachowej są w generalnie dobrym stanie, budzą jednak zastrzeżenia uszkodzenia zastrzałów w więzarach skrajnych , brak zastrzałów, oraz stan słupków, gdzie zauważono niewielką korozję biologiczną. Większość krokwi jest w dobrym stanie technicznym. Murłata od strony zachodniej jest w całości skorodowana biologicznie. Dach i strop nad częścią komunikacyjną wymaga remontu. Liczne uszkodzenia elementów mających zabezpieczać budynek przed wpływem czynników atmosferycznych powodują w dalszym ciągu pogarszanie się jego stanu technicznego.

2.3.3 ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ KONSTRUKCYJNYCH

Obliczenia konstrukcyjne wykonano na podstawie norm:

[1] Obciążenie budowli	PN-82/B-02000 PN-82/B-02001 PN-82/B-02003
[2] Obciążenie śniegiem	PN-EN 1991-1-3
[3] Obciążenie wiatrem	PN-77/B-02011
[4] Posadowienie bezpośrednie	PN-81/B-03020
[5] Konstrukcje betonowe, żelbetowe...	PN-B-03264
[6] Konstrukcje z drewna ...	PN-81/B-03150/00-03
[7] Konstrukcje murowe	PN-87/B-03002

Obliczenia elementów konstrukcyjnych dostępne są do wglądu u projektanta.

ZESTAWIENIE DZIAŁAJĄCYCH OBCIĄŻEŃ

Lp.	Nazwa	Jednostki	wart. char	γ_f	war. obl.
1	Ciężar deskowania gr. 20mm	[kN/m ²]	0,11	1,2	0,13
2	Papa na deskowaniu 2x	[kN/m ²]	0,35	1,3	0,46
3	Ciężar własny krokwi	[kN/m]	0,09	1,1	0,10
4	Śnieg połać lewa ($\mu=0,8$)	[kN/m ²]	0,56	1,5	0,84
5	Śnieg połać prawa ($\mu=0,4$)	[kN/m ²]	0,28	1,5	0,42
6	Wiatr połać nawietrzna	[kN/m ²]	-0,32	1,3	-0,42
7	Wiatr połać zawietrzna	[kN/m ²]	-0,14	1,3	-0,19
8	Obciążenie technol. - podwieszane	[kN/m ²]	0,5	1,4	0,70

2.4 ROZWIĄZANIA TECHNICZNE I MATERIAŁOWE

2.4.1 Rozbiórka istniejących elementów

W pierwszej kolejności należy usunąć skorodowane biologicznie belki nad częścią parteru oraz zabezpieczyć otwór stropu ze względów bezpieczeństwa .

W drugiej kolejności należy usunąć istniejące przekrycie dachu przewidzianego do wymiany zgodnie z rys. (w załączeniu do opracowania) oraz usunąć skorodowane biologicznie elementy : krokwie, części płatwi .

Ścianę szczytową północną na czas remontu należy zabezpieczyć przez jej zawaleniem poprzez jej podstemplowanie.

2.4.2 Wymiana oraz uzupełnienia belek stropowych

W miejscu oparcia belek należy wykonać gniazda podporowe oraz „poduszkę” betonową. Belki stropowe o wym. 14 x14 cm klasy C24 należy zamocować za pomocą kotew chemicznych wklejanych firmy Hilti HIT HY50+HAS-E M12/190 lub równoważnych oraz przy pomocy łączników kątowych firmy Koelner D-LA -3,0 /300 lub równoważnych dla podparcia skrajnego . Dla podparci środkowych dostosować łączniki do wysokości belek stropowych.

Na belkach stropowych należy wykonać deskowanie z desek o gr. 25mm . Końcówki belek drewnianych owinąć w gniazdach papką.

2.4.3 Wymiana murłaty i podpory skrajnej

Istniejące krokwie należy podeprzeć na klinach pod konstrukcją tak ,aby umożliwiły montaż i demontaż istniejącej murłaty. Murłatę od strony zachodniej należy zdemontować odcinkowo pomiędzy wiązarami . Nową murłatę należy wykonać z drewna klasy C24 o wymiarach 14x14 cm . Montaż murłaty należy wykonywać za pomocą klinów. Łączenie murłaty na długości wykonać poprzez połączenia ciesielskie.

Po obu stronach ściany północnej szczytowej należy wstawić słupek i miecz o wym. 14x14cm klasy C24 . Miecze należy łączyć do murłaty za pomocą łączników Koelner D-ZS-105-90 (perforowana blacha odgięta pod odpowiednim kątem) lub równoważnych i gwoździ pierścieniowych bądź wkrętów . Słupki z murłatą łączyć za pomocą łączników Koelner D-T lub równoważnych i gwoździ pierścieniowych bądź wkrętów. Elementy drewniane opierające się na murze należy zabezpieczyć przez ułożenie ich na papie .

2.4.4 Wymiana częściowa płatwi oraz wstawienie nowych podparć pod płatwie i murłatę

W części północnej, przy ścianie szczytowej należy wstawić dwa nowoprojektowane słupy o wym. 16x20cm oraz miecze o wym. 16 x 8 cm klasy C24 . Każdy ze słupów należy oprzeć na podwalinie o dł. 80 cm.

Miecze należy łączyć do płatwi za pomocą łączników Koelner D-ZS-105-90 (perforowana blacha odgięta pod odpowiednim kątem) lub równoważnych i gwoździ pierścieniowych bądź wkrętów , a słupy z płatwią łączyć za pomocą łączników Koelner D-T lub równoważnych i gwoździ pierścieniowych bądź wkrętów.

Słup z płatwią łączyć na połączenie ciesielskie. Podwaline należy oprzeć na warstwie betonowej wyrównawczej . Podwalina zamocowana jest do ściany za pomocą czterech kotem chemicznie wklejanych firmy Hilti HIT HY50+HAS-E M14/300

Słupy należy ściągnąć przy płatwiach kleszczem o wymiarach 4 x16cm klasy C24 . Elementy drewniane opierające się na murze należy zabezpieczyć przez ułożenie ich na papie

2.4.5 Wzmocnienie wiązarów strefie podporowej

W strefie podporowej dwa wiązary środkowe należy wzmocnić przez zastosowanie nakładek stalowych z ceowników C140 obustronnie. Połączenie ceowników bocznych prętami gwintowanymi ϕ 12 sztuk 5z. z zastosowaniem pierścieni jednostronnych wciskanych firmy MultiGrip 75 lub równoważnych oraz dwóch prętów stężających ϕ 16 na początku i na końcu ceownika.

Przy wzmacnianiu wiązarów może zaistnieć konieczność lokalnego podkucia muru .

Wzmocnienia obustronne ceownikami bocznymi wykonać na 2 wiązarach środkowych.

Bezpośrednio w miejscu oparcia elementów na murze należy wykonać poduszkę betonową. Elementy drewniane opierające się na murze należy zabezpieczyć przez ułożenie ich na papie

2.4.6 Uzupełnienie oraz wstawienie elementów konstrukcji dachu

W wiązarze skrajnym WD1 należy wymienić brakujący zastrzał na zastrzał o wymiarach 14x 7cm , drewno klasy C24. W wiązarze WD3 należy wymienić oraz wstawić brakujące zastrzały o wymiarach 7 x 14 cm i 12x12 cm drewno klasy C24 .

W wiązarze WD-3 przy wymianie uszkodzonego zastrzału należy rozebrać cześć ściany, która uległa uszkodzeniu. Rozebraną część ściany należy powtórnie wymurować, przywracając pierwotne wymiary ściany.
Wszelkie połączenia wykonać jako ciesielskie.

2.4.7 Ściąg stalowe wzdłuż ścian zewnętrznych

Wzdłuż ścian wschodniej i zachodniej projektuje się ściąg stalowy z pręta $\phi 24$ z nakrętkami napinającymi otwartymi (tzw. śruby rzymskie). Ściąg należy kotwić z jednej strony w ścianie szczytowej za pomocą blachy 30x30cm, a z drugiej strony przy pomocy kątownika równoramiennego L90x90x10 oraz poprzez dwa pręty gwintowane $\phi 20$. Nakrętki napinające umożliwiają regulację naciągu w ściągach, całość pozwoli usztywnić ściany szczytowe zapobiegając ich wychyleniu od pionu. Długość ściągów należy dopasować przed montażem mając na uwadze, że nakrętki napinające mają możliwość regulacji w zakresie 0-10cm.

W części północnej przy ścianie szczytowej projektuje się dodatkowo w dwóch słupach połączonych z podwaliną po 3 sztuki ściągu stalowego z dwóch prętów $\phi 16$. Ściąg należy kotwić po obu stronach w ceowniku C140.

2.4.8 Uzupelnienie rys w ścianach i tynkach.

Rysy w ścianach należy oczyścić i poszerzyć. Wcześniej przygotowane rysy wypełnić zaprawą rozprężną M20.

W ścianie szczytowej cegły zmurszałe należy odcinkowo usunąć i uzupełnić nowymi cegłami klasy 15 na zaprawie M10.

Miejsca braków tynków zewnętrznych i wewnętrznych należy uzupełnić tynkiem cementowo-wapiennym.

2.4.9 Zamurowania otworów.

Otwory (zaznaczone na rysunkach) należy zamurować cegłą pełną oraz otynkować tynkiem cementowo-wapiennym.

2.4.10 Impregnacja elementów drewnianych

Należy zaimpregnować wszystkie elementy drewniane poprzez natrysk lub moczenie w preparacie solnym i przeciwgrzybicznym firmy Fobos lub równoważnym.

Elementy z korozją biologiczną nie będące wymienione należy ociosać i zaimpregnować preparatem solnym i przeciwgrzybicznym firmy Fobos lub równoważnym.

2.4.11 Remont ścian i dachu i posadzki pomieszczenia 0.4-Magazynu

Należy (wg załączników graficznych) wyburzyć istniejącą ścianę z cegły pełnej do wysokości 30cm nad poziom posadzki.

W miejscu wyburzonej części ściany projektuje się ścianę o konstrukcji szkieletowej drewnianej z drewna klasy C24 (warstwy wg załącznika graficznego).

Należy zdemontować istniejącą więźbę dachową wraz z pokryciem z papy.

W miejscu zdemontowanego dachu projektuje się więźbę dachową z krokwi o wymiarach 12x10cm w rozstawie 80cm, z wypełnieniem wełną mineralną (warstwy dachu wg załącznika graficznego).

Jako posadzkę projektuje się płytę betonową gr. 15cm z betonu B15, na podbudowie z ubitego piasku i gruzu (warstwy wg załącznika graficznego)

2.4.12 Wymiana pokrycia

Przewiduje się zastosowanie na wszystkich połaciach dachowych blachodachówki wraz z uzupełnieniem i uszczelnieniem pokrycia papą podkładową ułożoną na sucho. Styk papy starej z nową przesmarować lepikiem na zimno.

2.4.13 Rynny i rury spustowe

Projektuje się rynny i rury spustowe z PVC w kolorze szarym. Rynny o przekroju \varnothing 70mm i \varnothing 100mm. Rury spustowe o przekroju \varnothing 50mm i \varnothing 100mm.

2.5 ZABEZPIECZENIA PRZECIWPOŻAROWE

Istniejące oraz nowe elementy konstrukcji drewnianej należy zabezpieczyć środkiem typu Fobos lub równoważnym.

2.6 INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

2.6.1 Podstawa opracowania

Niniejszą informację opracowano na podstawie Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003 w sprawie informacji dotyczącej Bezpieczeństwa i Ochrony Zdrowia oraz Planu Bezpieczeństwa i Ochrony Zdrowia (Dz.U. nr 120, poz. 1126, z dnia 10 lipca 2003).

2.6.2 Zakres robót i kolejność realizacji

Zakres robót obejmuje wykonanie metodą tradycyjną prac budowlano-montażowych i instalacyjnych związanych z remontem budynku :

Prace przygotowawcze: usunięcie ażurowego podwieszenia sufitu, deskowania pod belkami podwieszanymi oraz usunięcie lokalnej konstrukcji dachu i stropu nad parterem tj. deskowania, krokwi, murłaty, belek stropowych, części płatwi,

Prace pomiarowe: określenie powstałych ugięć głównych wiązarów i płatwi,

Prace zabezpieczające: podstemplowanie i poziomowanie więźby,

Prace ciesielskie: belki stopowe nad parterem, słupy, miecze, płatwie, murłata,

Prace stalowe: wykonanie wzmocnień wiązarów i ściągów,

Wykonanie nowego pokrycia,

Przygotowanie obiektu do odbioru oraz wykonanie dokumentacji powykonawczej.

2.6.3 Wykaz istniejących obiektów budowlanych

W chwili obecnej na działce znajduje się budynek ze świetlica wiejską z dwoma przybudówkami.

2.7 ELEMENTY ZAGOSPODAROWANIA TERENU MOGĄCE STWARZAĆ ZAGROŻENIE BEZPIECZEŃSTWA I ZDROWIA LUDZI

Uznano, że na zagospodarowywanym terenie z wyjątkiem przedmiotowego obiektu nie występują elementy mogące stwarzać zagrożenie dla bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

2.8 WSKAZANIA DOTYCZĄCE PRZEWIDYWANYCH ZAGROŻEŃ PODCZAS REALIZACJI ROBÓT BUDOWLANYCH

Uznano, że podczas realizacji robót budowlanych mogą wystąpić zagrożenia w rozumieniu cytowanego w poz. 2.5.1. Rozporządzenia Ministra Infrastruktury. Zagrożenia te mogą przede wszystkim wystąpić podczas realizacji prac wzmocnienia ściany szczytowej poprzez ściągi oraz wymiany konstrukcji części dachu, jak również związanych z montażem nowych elementów drewnianych, , oraz prace dekarstwo – blacharskie stwarzające zagrożenie upadkiem z wysokości powyżej 5m.

2.9 INSTRUKTAŻ PRACOWNIKÓW

Poza szkoleniem podstawowym, nie przewiduje się dodatkowego szkolenia specjalistycznego pracowników.

2.10 ŚRODKI TECHNICZNE I ORGANIZACYJNE ZAPOBIEGAJĄCE NIEBEZPIECZEŃSTWU W STREFACH SZCZEGÓLNEGO ZAGROŻENIA

Kierownik budowy zobowiązany jest opracować Plan BIOZ z uwagi na roboty rozbiórkowe, roboty montażowe wykonywane przy pomocy dźwigów oraz ze względu na wystąpienie zagrożenia upadkiem z wysokości ponad 5 m.

Ze względu na stan techniczny budynku należy zachować ostrożność podczas prac rozbiórkowych. Ścianę szczytową północną na czas remontu należy zabezpieczyć przez jej zawaleniem poprzez jej podstemplowanie.

Robotnicy, podczas wykonywania prac wysokościowych, powinni być zabezpieczeni pasami asekuracyjnymi przed upadkiem z wysokości. Należy zachować szczególną ostrożność podczas robót wykonywanych w sąsiedztwie dźwigów.

2.11 WNIOSKI KOŃCOWE

Kierownik budowy zobowiązany jest do opracowania Planu BIOZ z uwagi na zagrożenia wymienione w punkcie 2.5.5. w rozumieniu Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003 r., w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz. U. Nr 120 z dnia 10.07.2003r., poz.1126 § 6) oraz szczegółowego zakresu robót budowlanych, o których jest mowa w art.21a, ust.2 ustawy z dnia 07.07.1994r. – Prawo Budowlane).

3 ZESTAWIENIE RYSUNKÓW

A.1	LOKALIZACJA	SKALA 1:500
A.2	RZUT PARTERU	SKALA 1:100,1:50,1:10
A.3	RZUT DACHU	SKALA 1:100
A.4	PRZEKRÓJ A - A	SKALA 1:50
A.5	PRZEKRÓJ 1-1	SKALA 1:50
A.6	ELEWACJA PÓŁNOCNA I POŁUDNIOWA	SKALA 1:100
A.7	ELEWACJA WSCHODNIA I ZACHODNIA	SKALA 1:100
K.1	RZUT PODDASZA NIEUŻYTKOWEGO	SKALA 1:50
K.2	PRZEKRÓJ A-A	SKALA 1:50
K.3	PRZEKRÓJ B -B	SKALA 1:50
K.4	PRZEKRÓJ C-C	SKALA 1:50
K.5	PRZEKRÓJ D-D	SKALA 1:50 , 1:20
K.6	PRZEKRÓJ E -E	SKALA 1:50, 1:20, 1:10
K.7	WZMOCNIENIE KONSTRUKCJI DACHU – SZCZEGÓŁY	SKALA 1:50, 1:20, 1:10
K.8	WZMOCNIENIE KONSTRUKCJI – ŚCIĄGI STALOWE	SKALA 1:50, 1:20, 1:10

4 ZAŁĄCZNIKI

ZAŚWIADCZENIE O PRZYNALEŻNOŚCI PROJEKTANTÓW DO DOLNOŚLĄSKIEJ IZBY
INŻYNIERÓW I TECHNIKÓW BUDOWNICTWA
DECYZJE O NADANIU PROJEKTANTOM UPRAWNIENI DO PROJEKTOWANIA
WYPIS Z MIEJSCOWEGO PLANU ZAGOSPODAROWANIA PRZESTRZENNEGO