

PROJEKT BUDOWLANY

KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO X

Remont kościoła parafialnego w Królewie
dz. nr 93/1, Królewo 27, 82-220 Stare Pole
jednostka i obręb ewidencyjny: 220908_2.0009.AR_1

INWESTOR:

Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie
Królewo 27, 82-220 Stare Pole,

JEDNOSTKA PROJEKTOWA:

Biuro Usług Projektowych Janusz Winnicki
ul. Kopernika 3
82-500 Kwidzyn

PROJEKTANCI:

Specjalność architektoniczna:	Specjalność konstrukcyjno - budowlana:
Projektant: mgr inż. arch. Zdzisława Negowska nr upr. 148/POOKK/W/2016 arch. te. - inż. arch. - d. - inż. arch. - d. Nr 148/POOKK/W/2016	Projektant: mgr inż. Janusz Winnicki nr upr. POM/0129/POOK/08 mgr inż. Janusz Winnicki upr. inż. - inż. bud. - d. - inż. bud. - d. nr Projektant - Sprawdzający: 01/08 mgr inż. Bogdan Guzanowski nr upr. 1239/EL/87. Bogdan Guzanowski upr. 1239/EL/87
Opracował: mgr inż. arch. Michał Kwasek	Opracował: mgr inż. Adam Obuchowski

SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU BUDOWLANEGO:

1. CZĘŚĆ OPISOWA: 1.1. Opis projektu zagospodarowania działki 1.2. Opis techniczny projektu budowlanego remontu 1.2.1. Inwentaryzacja 1.2.2. Ocena stanu technicznego więźby dachowej 1.2.3. Analiza nośności konstrukcji stropu i sposób wzmocnienia 1.2.4. Opis przyjętych rozwiązań projektowych 1.2.5. Plan diagnostyki rys 1.2.6. Naprawa murów w obrębie wieży 1.2.7. Badania geotechniczne 1.2.8. Postanowienia ogólne 2. ZAŁĄCZNIKI: 2.1. Program prac konserwatorskich kościoła pw. św. Mikołaja w Królewie, autor: B. Jesionowski 2.2. Serwis fotograficzny 2.3. Decyzja Pomorskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków 3. POZOSTAŁE DOKUMENTY: 3.1. Oświadczenie o sporządzeniu projektu bud., 3.2. Uprawnienia budowlane i zaświadczenia izby samorządu zawodowego. 4. INFORMACJA BIOZ.	5. CZĘŚĆ RYSUNKOWA: rys. 1 Plan sytuacyjny 1:500 rys. 11 Inwentaryzacja stanu murów - elewacje zachodnia i wschodnia 1:100 rys. 12 Inwentaryzacja stanu murów - elewacja północna 1:100 rys. 13 Inwentaryzacja stanu murów - elewacja południowa 1:100 rys. 14 Inwentaryzacja stanu murów - serwis fotograficzny -:- rys. 15 Rzut dachu - inwentaryzacja 1:100 rys. 16 Przekrój poprzeczny - wiązar niepełny - inwentaryzacja 1:100 rys. 17 Przekrój poprzeczny - wiązar pełny - inwentaryzacja 1:100 rys. 18 Przekrój podłużny - inwentaryzacja 1:100 rys. K1 Przekrój A-A 1:100 rys. K2 Szczegóły A, B, C i D -:- rys. K3 Wzmocnienie podciągów - wariant 1 1:100 rys. K4 Wzmocnienie podciągów - wariant 2 1:100
--	---

KWIDZYN grudzień 2016 r.

EGZ. NR: 1, 2, 3, 4, 5, 6.

Załącznik nr ... 1 ... do decyzji

nr 94/2017 dnia 04.04.2017
Z up. STAROSTY
podpis: *[Signature]*
Mariusz Markus
Dyrektor Wydziału Architektury i Budownictwa

1.1. Opis projektu zagospodarowania działki

STANISŁAW MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

Podstawa opracowania:

1. Umowa z inwestorem;
2. Oględziny budynku;
3. Inwentaryzacja obiektu do celów projektowych;
4. Kopia mapy zasadniczej;
5. Dokumentacja fotograficzna sporządzona na potrzeby niniejszej oceny technicznego stanu budynku;
6. Program prac konserwatorskich opracowywanego obiektu autorstwa Bernarda Jesionowskiego z kwietnia 2016 r.;
7. Uzgodnienia z Inwestorem;
8. Literatura przedmiotowa i normy związane;
9. Przepisy prawa.

Przedmiot inwestycji:

Roboty budowlane polegające na wymianie pokrycia dachowego, wzmocnieniu elementów stropu i naprawie murów kościoła parafialnego pw. św. Mikołaja w Królewie.

Zakres robót przyjęto na podstawie umowy z inwestorem.

Istniejący stan zagospodarowania działki:

Działka zabudowana, wzniesiono na niej kościół. W bezpośrednim sąsiedztwie budynku zlokalizowano cmentarz parafialny. Kościół wraz z cmentarzem i otaczającym ceglany murem cmentarnym oraz układem zieleni wysokiej jest wpisany do rejestru zabytków województwa pomorskiego pod nr 1457 (dawny nr 360/94) (wpisany dnia 27.05.1994 r. przez Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Elblągu).

Nie przewiduje się zmian w zagospodarowaniu działki.

Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę lub teren zamierzenia budowlanego, znajdującego się w granicach terenu górniczego:

Przedmiotowy teren nie znajduje się na terenach eksploatacji górniczej.

Informację i dane o charakterze i cechach istniejących i przewidywanych zagrożeń dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników projektowanych obiektów budowlanych i ich otoczenia w zakresie zgodnym z przepisami odrębnymi:

Nie przewiduje się wpływu projektowanych robót budowlanych na środowisko.

Inne konieczne dane wynikające ze specyfiki, charakteru i stopnia skomplikowania obiektu budowlanego lub robót budowlanych:

Obiekt zlokalizowany jest w bezpośrednim sąsiedztwie cmentarza parafialnego.

Należy opracować plan BIOZ.

1.2. Opis techniczny:

1.2.1. INWENTARYZACJA

STAROSTA MALBORSKI
62-200 Malbork

1.2.1.1. Przeznaczenie, program użytkowy oraz podstawowe parametry techniczne:

Przedmiotowy budynek jest czynnym obiektem kultu religijnego. Pełni funkcję kościoła parafialnego.

1.2.1.2. Forma architektoniczna i ogólne przedstawienie obiektu budowlanego:

Kościół pw. św. Mikołaja w Królewie jest budynkiem neogotyckim powstałym w latach 1820-21 w miejscu, w którym stał dawny (XV wieczny) kościół o konstrukcji szachulcowej. Dostawiona od strony zachodniej wieża kościelna została wybudowana w roku 1844 r., kiedy to zniszczeniu uległa stara, wolnostojąca wieża działająca jeszcze za czasów użytkowania starego budynku kościelnego. Błędy w trakcie wykonywania prac fundamentowych nowej, ceglanej wieży były powodem postępującego odchylania się jej od pionu. Proces ten powstrzymany został dzięki wykonaniu w latach 1894-95 prac ratunkowych prowadzonych pod kierownictwem inspektora budowlanego Abessera. Fundamenty wieży zostały wzmocnienie¹.

Budynek o konstrukcji ceglanej murowanej (wątek ceglany krzyżkowy), wzniesiony na podmurówce kamiennej, na niewielkim sztucznym wzniesieniu terenu. Część ścian w niższych (cokołowych) partiach otynkowana. Tynk nałożony niedbale, zapewne w celu doraźnej ochrony części najbardziej zniszczonych.

Kościół przekryty dachem dwuspadowym o konstrukcji drewnianej i pokryciu z dachówki ceramicznej holenderki. Dostawiona wieża na planie kwadratu z dachem czterosпадowym pokrytym z blachą ocynkowaną.

Korpus kościoła na planie prostokąta o wymiarach 21,22x12,69 m z ukośnię ustawionymi przyporami na narożnikach oraz dodatkowo po 1 w środkowej części każdej z podłużnych ścian. Przypory z dwoma uskokami pokrytymi blachą ocynkowaną malowaną w kolorze muru. Na ścianach podłużnych każde pole pomiędzy przyporami wypełnione parą otworów okiennych lub otworem okiennym i blendą. W ścianie szczytowej po stronie wschodniej 1 centralnie ustawione okno i 2 symetrycznie rozlokowane blendy po bokach okna środkowego. Nieco niżej 2 dodatkowe, niewielkie otwory okienne z kratami. Od strony zachodniej, obok dostawionej wieży kościelnej, w ścianie szczytowej kościoła 2 otwory okienne zamurowane do połowy swojej wysokości. Szczyty budynku trójkątne z pionowymi filarkami zwieńczonymi niewielkimi ceglanymi, czterosпадowymi czapkami.

Wieża kościelna pochylona w kierunku południowo-zachodnim. Szczeliny, które powstały na skutek braku stateczności obiektu zostały zamurowane. W górnych partiach widoczne ślady po pociskach niewielkiego kalibru. W czasie działań wojennych wieża była ostrzeliwana.

Wnętrze kościoła jedoprzestrzenne (kościół salowy), z 4 kolumnami wspierającymi podłużne belki nośne. Utworzony został w ten sposób podział przypominający układ trójnawowy. Nawa główna przekryta stropem płaskim, nawy boczne kolebkami o niewielkiej strzałce łuku. Strop tynkowany, najprawdopodobniej na macie z trzciny (nie dokonano odkrywki).

1.2.1.3. Konstrukcja obiektu budowlanego:

Konstrukcja budynku tradycyjna, murowana wykonana z cegły ceramicznej pełnej na zaprawie wapiennej grubości ~2 cegły (64 cm z tynkiem wewnętrznym). Ściany wzmocniane w narożnikach oraz w środku długości (ściany podłużne) ceglanymi przyporami zewnętrznymi - szkarpami. Mur ceglany posadowiono na fundamencie kamiennym z 5-10 cm odsadzką od muru ceglanoego, jest zwieńczony gzymsem z kształtek ceglanych.

¹[1] J E S I O N O W S K I, B., Kościół pw. św. Mikołaja w Królewie Malborskim, Program prac konserwatorskich, Malbork, kwiecień 2016 r., nie publikowane

Układ konstrukcyjny budynku podłużny. Nad nawą główną i prezbiterium z pomieszczeniami pomocniczymi wykonano strop na belkach drewnianych o przekroju poprzecznym 33x28 cm w rozstawie 100 cm opartych na ścianach zewnętrznych i drewnianych podciągach o przekrojach 20x21 cm i 21x27 cm wspartych na czterech kolumnach.

Dach dwuspadowy o konstrukcji drewnianej, kryty dachówką holenderką. Wiązar jętkowy dwustolcowy. Krokwie o zróżnicowanym przekroju od 14x20 cm do 19x26 cm oparto na płatwiach o przekroju 17x20 cm. Jętki o przekroju 17x19 cm w pełnych wiązarach podparto mieczami o przekroju 12x16 cm. Słupy ścian stolcowych o przekroju 15x18 cm oparto na belkach stropowych.

1.2.2. OCENA STANU TECHNICZNEGO BUDYNKU.

1.2.2.1. Pokrycie dachowe:

Pokrycie z dachówki holenderki na zaprawie wapiennej w złym stanie technicznym - zużyte technicznie. W obrębie okapów ubytki dachówki. Od strony północnej pokrycie silnie zasiedlone przez glony i porosty. Styk pokrycia ze ścianami szczytowymi uszczelniono zaprawą. Nie oceniano stanu technicznego łąt i podkładu z papy. Pokrycie wymaga wymiany.

Poszycie w postaci pełnego deskowania - deski przybite na styk. Na części desek widoczna sinizna. Pełna ocena stan technicznego deskowania jest możliwa po demontażu pokrycia, łączenia i papy. Należy wymienić deski „miękkie-zbutwiałe” zniszczone przez korozję biologiczną.

1.2.2.2. System odwodnienia:

Odwodnienie dachu wykonano za pomocą stalowych rynien i rur spustowych – rozwiązanie systemowe. Woda opadowa odprowadzono powierzchniowo, za pomocą dwóch „przykanalików” za mur cmentarny od strony drogi. Miejsce zrzutu wód opadowych mieści się w obrębie działki nr 93/1.

Odwodnienie dachu wykonano w bieżącym roku, jest w dobrym stanie technicznym.

1.2.2.1. Więżba dachowa:

Elementy więźby w zadowalającym stanie technicznym. Widoczne przemieszczenia na połączeniu płatwi, wynikające prawdopodobnie z nadmiernego ugięcia się belek stropowych. W trakcie prowadzenia prac remontowych – wymiana pokrycia należy sprawdzić w szczególności stan kocówek przypustnic osadzonych w gzymsie koronującym. W razie zniszczenia – wymienić.

Słupy ścian stolcowych w obrębie połączenia z belką stropową oraz końcówki krokwi opartych na namurnicach i przypustnicie zabezpieczano prawdopodobnie przepalonym olejem mineralnym – widoczne ciemne przebarwienia. Brak widocznego aktywnego żerowania owadów. Należy przeprowadzić impregnację elementów więźby w celu zabezpieczenia ich przed działaniem szkodliwych czynników tj. korozji biologicznej oraz przed działaniem ognia.

Wykonano analizę nośności elementów więźby dachowej. Stwierdzono, że stany graniczne nośności są zachowane. Jedynie przekroczony został nieznacznie warunek smukłości krokwi.

1.2.2.1. Strop:

Belki stropowe w stanie technicznym zadowalającym. Jedynie w obrębie końcówek belek opartych na murze widoczne naprawy w postaci nadbitek drewnianych – belki uszkodzone wyniku korozji biologicznej (przegniłe końcówki w murze). Widoczne nadmierne ugięcia belek stropowych (od strony strychu) – analiza przyczyn powstania w oddzielnym punkcie.

Stan techniczny dolnego pułapu z otynkowanymi deskami zadowolający.

STAROSTA MALBORSKI

82-200 Malbork

1.2.2.4. Ściany budynku:

Wzdłuż ścian zewnętrznych kościoła i wieży, na całej długości obwodu obiektu wykonano opaskę betonową. Opaska ta utrudnia odparowywanie wody z gruntu przylegającego do ścian fundamentowych, co przyczynia się do zawilgocenia samego muru ceglanego i może prowadzić do powstawania wysoleń na jego powierzchni. W dolnej części muru stan cegieł widocznie gorszy. Cegły w wielu miejscach zniszczone, zawilgocenie powstałe od odbijania się wód opadowych od opaski betonowej.

Ściany pokryte są miejscowo zaprawą. Wypełniają one spoiny w miejscach ich ubytku, stanowią wypełnienie szczelin (dawne naprawy), a także pokrywają powierzchnie w celu jej wzmocnienia (głównie w przyziemnej części murów).

Widoczne są ubytki cegieł będące wynikiem spękania muru (w rejonie szczelin i spękań), a także będące wynikiem murszenia zawilgoconych cegieł (*zniszczenia mrozowe cegieł*). Lokalnie zniszczeniu uległ również ceglany gzyms przy okapie. Widoczne jest pogorszenie stanu zaprawy w murze, które nastąpiło poprzez wypłukanie kalcytu.

Występujące łatania, wygładzenia (pokrycia tynkiem) lica ścian oraz wypełnienia ubytków spoin spoinami cem.-wap. Te wszystkie działania, mające za zadanie wzmocnić mury, przyczyniają się do jego destrukcji na skutek zastosowania niewłaściwego materiału. Użycie zapraw opartych na cemencie, materiału mocniejszego i o niższej przepuszczalności pary wodnej niż podstawowy budulec (cegła ceramiczna) powoduje zniszczenie cegieł.

Spękania w murach widoczne są zarówno po zewnętrznej (nieotynkowanej) jak i wewnętrznej (otynkowanej) stronie ścian kościoła. Występują one w miejscach określonych w części rysunkowej dokumentacji. Są to przede wszystkim strefy podokienne oraz nadokienne, przy łękach kolistych odcinkowych. Pionowe rysy pod oknem przechodzą przez całość wysokości ściany podokiennej. Jak sugeruje autor programu prac konserwatorskich tego typu zniszczenia mogą być ściśle związane z faktem posadowienia kościoła na sztucznie usypanym wzniesieniu, a więc na gruncie słabo skonsolidowanym w trakcie wznoszenia obiektu, a także samych błędów przy pracach fundamentowych, które popełniono również przy budowie wieży.

Część spękań została w trakcie ostatnich prac naprawczych wypełniona zaprawą. W części z nich wystąpiły ponowne spękania, pozostałe nie wykazują rys. Dodatkowo w licu pojawiły się kolejne zarysowania, które, najpewniej, zaistniały już po poprzednich pracach naprawczych. Może to świadczyć o postępującej, acz niewielkiej deformacji obiektu.

Cegły w ścianie wieży w złym stanie technicznym. Część z nich grozi wypadnięciem z lica.

Pomiary wykazały, że kąt wychylenia wieży od pionu wynosi ~3 stopnie, co przy dużej wysokości obiektu daje na samej górze wychylenie wielkości ~1,1 m w kierunku zachodnim i ~1 m w kierunku południowym. Na skutek prac naprawczych z lat 1894-95 proces wychylania wieży od pionu został zatrzymany. Należy jednak monitorować ewentualne zmiany w tym zakresie poprzez obserwację rozwarcia rys pomiędzy korpusem kościoła a wieżą.

W miejscu zamurowanej pionowej szczeliny między korpusem kościoła, a wieżą widoczne są spękania wzdłuż spoin. Konieczna jest obserwacja kształtu i wielkości rys w celu określenia czy powiększają się. Ich wystąpienie może być efektem braku dylatacji pomiędzy niską częścią właściwą kościoła, a wysoką wieżą. Wg informacji zawartych w programie prac konserwatorskich [1] spękania występujące w tym miejscu nie wykazują tendencji do poszerzania się.

Podczas oględzin muru stwierdzono:

- fragmenty muru (szczególnie najniższe partie oraz cała północna ściana wieży porośnięta jest przez glony lub porosty;
- ubytki spoin;
- wypełnienie spoin zaprawą cem.-wap., co doprowadziło do destrukcji cegieł;
- opaska betonowa wokół budynku kościoła, przyczyniająca się do destrukcji muru;
- liczne spękania muru w strefie nad oknami i pod oknami oraz na łączeniach przypór ze ścianami;
- znaczną destrukcję i ubytki lica muru, głównie w wyższych partiach wieży – grozi odspajaniem się fragmentów cegieł lub ich całkowitym wypadaniem;
- uszkodzenia gzymsu w strefie przy okapie;
- wychylenie wieży od pionu w wielkości $\sim 1 \div 1,1$ m.

Ściany korpusu kościoła w średnim stanie technicznym. Mury wieży w wyższych partiach w złym stanie technicznym, poniżej w zadowalającym stanie technicznym.

Zalecenia dotyczące naprawy murów:

- w miejscu uzupełniania muru (zaprawa spoinująca lub uszkodzone/brakujące cegły), w pierwszej kolejności należy usunąć zwietrzałe spoiny wapienne, a do mocowania używać materiału o podobnym składzie chemicznym;
- wszystkie spoiny cem.-wap. usunąć i zastąpić je spoinami o składzie chem. zbliżonym do oryginalnego
- luźne cegły ponownie wmurować za pomocą wapiennej zaprawy murarskiej;
- uzupełnić lico muru wieży;
- zszyć rys w murach poprzez wprowadzenie do spoin nierdzewnych prętów stalowych w technologii HELIFIX lub równoważnej;
- usunąć glony i porosty;
- rozebrać opaskę betonową.

1.2.3. ANALIZA NOŚNOŚCI KONSTRUKCJI STROPU I SPOSÓB WZMOCNIENIA.

W związku z zaobserwowanymi nadmiernymi ugięciami belek stropowych, przeprowadzono ocenę nośności konstrukcji stropu.

Założono schemat statyczny belki stropowej jako trójprzęsłową belkę ciągłą statycznie niewyznaczalną, opartą na ścianach zewnętrznych i podciągach. Policzono w dwóch wariantach - wiązaru pustym i pełnym. Stany graniczne nośności i użytkowania są zachowane.

Następnie sprawdzono podciągi, na których oparto belki stropowe. Założono najbardziej niekorzystny schemat belki jednoprzęsłowej – brak możliwości sprawdzenia połączeń (uciąglenia) podciągów drewnianego. Wyniku obliczeń stwierdzono, że przekroczono są wielokrotnie normowe graniczne stany zarówno nośności jak i użytkowania.

Wzmocnienie konstrukcji zaproponowano w dwóch wariantach. Pierwszy poprzez montaż w poziomie istniejącego podciągu dwóch gorącocalcowanych profili stalowych C 240. Drugi wariant w formie naciągów wykonanych z gorącocalcowanych profili stalowych dwuteowych HEB 220 na strychu budynku do których podwieszono belki stropowe.

Dodatkowo należy wykonać odkrywki słupów w celu stwierdzenia z czego są wykonane i oceny stanu technicznego słupów. Dane są niezbędne do analizy nośności słupów.

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
17 (11)

1.2.4. OPIS PRZYJĘTYCH ROZWIĄZAŃ PROJEKTOWYCH

1.2.4.1. Dach:

Zakres prac:

Wymiana pokrycia dachu:

1. rozbiórka rynien i rur spustowych – do odzysku,
2. rozbiórka pokrycia z dachówki ceramicznej,
3. rozbiórka łąt,
4. rozbiórka papy,
5. przemurowanie korony murów,
6. wymiana zniszczonych lub zawilgoconych elementów więźby i deskowania,
7. wykonanie impregnacji elementów więźby i deskowania,
8. montaż izolacji wodochronnej,
9. montaż kontr łąt i łąt,
10. montaż obróbek blacharskich i uchwytów do rynien,
11. montaż wyłazów dachowych i łąt kominiarskich,
12. montaż pokrycia ceramicznego – dachówka holenderka,
13. montaż rynien i rur spustowych,
14. montaż instalacji odgromowej,
15. wywóz i utylizacja odpadów.

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

Zastosowane materiały i sposób ich wykorzystania:

Dachówka:

Przyjęto dachówkę ceramiczną holenderkę (holenderka Madura) w kolorze naturalnej czerwieni. Dachówki powinny spełniać wymagania normy PN-EN 1304:2007 Dachówki i kształtki dachowe ceramiczne – Definicje i specyfikacja wyrobów. Elementy budynku powinny być nierozprzestrzeniające ognia. Przyjęty dach z dachówki ceramicznej - klasy B_{ROOF}(t1) tj. dach nierozprzestrzeniający ogień. Klasyfikacja na podstawie instrukcji ITB 401/2004 tab. 14.

Elementy drewniane:

Stosować drewno lite z tarcicy iglastej sortowanej wytrzymałościowo, odpowiadającej klasie nie mniejszej niż C24 i trwale oznakowanej. Inne rodzaje drewna należy stosować w przypadkach technicznie uzasadnionych. Wkładki, klocki, drobne elementy konstrukcyjne itp. należy wykonywać z drewna twardego, np. dębowego, akacjowego lub o zbliżonej twardości. Drewno stosowane do konstrukcji powinno być klasyfikowane metodami wytrzymałościowymi. Zasady klasyfikacji powinny być oparte na ocenie wizualnej lub mechanicznej, na nieniszczących metodach pomiaru jednej lub więcej właściwości. Klasyfikacja wizualna lub mechaniczna powinna spełniać wymagania podane w PN-82/D-09421, PN-EN 518 lub PN-EN 519. Klasy wytrzymałościowe drewna litego należy przyjmować zgodnie z PN-EN-338.

Wilgotność drewna iglastego nie powinna być wyższa niż 18% (konstrukcja chroniona przed zawilgoceniem). Wilgotność drewna liściastego nie powinna przekraczać 15%.

Pakowanie, przechowywanie i transport tarcicy iglastej konstrukcyjnej sortowanej wytrzymałościowo powinny być zgodne z wymaganiami PN-82/D-94021. Przewiezione na miejsce wykonywanych robót budowlanych elementy drewniane lub drewnopochodne powinny być składowane na stabilnym podłożu w warunkach zabezpieczających je przed zawilgoceniem i uszkodzeniem, zgodnie z instrukcją producenta. W przypadku składowania warstwowego należy stosować drewniane przekładki umożliwiające przewietrzanie drewna. Przekładki powinny być rozmieszczone w sposób i w liczbie nie powodujących powstawania deformacji drewna.

Podkład z desek wykonać z tarcicy iglastej obrzynanej klasy II o wilgotności maksymalna 21 %, i szerokości od 125 do 150 mm. Tarcica powinna spełniać

kryteria normy PN-75-/D-01001 i powinna być impregnowana zanurzeniowo lub ciśnieniowo środkami ochrony drewna typu Gp i Op wg PN-C-04906. Jednocześnie spełniać klasę w zakresie reakcji na ogień B-s1, d0 wg PN-EN 13501-1.

Łaty o wymiarach 38x63 mm. Kontrłaty o grubości min. 25 mm i szerokości od 50 do 60 mm.

Tarcica iglasta powinna spełniać kryteria normy PN-EN 350-1:2000 i powinna być impregnowana zanurzeniowo lub ciśnieniowo środkami ochrony drewna typu Gp i Op wg PN-C-04906. Jednocześnie spełniać klasę w zakresie reakcji na ogień B-s1, d0 wg PN-EN 13501-1.

Krawędziaki, belki bale impregnowane j.w. o przekroju dopasowanym do analogicznych elementów po rozpoznaniu na miejscu robót budowlanych.

UWAGA: NIE DOKONANO ODKRYWEK POKRYCIA. Dopiero po zdjęciu pokrycia dachowego będzie możliwe określenie stanu technicznego wszystkich elementów. Wymiary przekroju wymienianych elementów (deski, elementy konstrukcyjne) należy przyjąć analogicznie jak demontowanych elementów.

Środki ochrony drewna:

Powinny zabezpieczać drewno do klasy reakcji na ogień B-s1, d0 wg PN-EN 13501-1 i zabezpieczać drewno przed grzybami powodującymi rozkład drewna – Gp wg PN-C-04906, a także stanowić zabezpieczenie przeciwko działaniom owadów.

Izolacja wodochronna:

Izolację należy wykonać przy wykorzystaniu membrany wysokoparoprzepuszczalnej lub papy. Izolację należy zamocować do pełnego deskowania przy użyciu kontrłat i gwoździ papowych lub zszywek i kontrłat.

Specyfikacja papy: papa asfaltowa podkładowa na welonie z włókien szklanych P/100/1400. Klasa reakcji na ogień E. PN-EN 13707 + A2:2009 Elastyczne wyroby wodochronne. Wyroby asfaltowe na osnowie do pokryć dachowych.

Specyfikacja membrany o wysokiej paroprzepuszczalności: względny opór dyfuzji pary wodnej Sd o wartości max. 0,015. Odporność na UV min. 3 miesiące. Układanie membran powinno odbywać się razem z pokryciem zasadniczym bez długotrwałych przerw. Okres odporności na działanie UV nie jest tożsamy z możliwą długością prowadzenia prac.

Obróbka blacharska:

Obróbki blacharskie tj. obróbka gzymsu, pasy nadrynnowe, połączenie ściany z pokryciem wykonać z blachy tytanowo-cynkowej o grubości min. 0,7 mm.

Ławy kominiarskie:

Systemowe umożliwiająca ustanie przed wyłazem dachowym dł. min. 80 cm. Sposób mocowania wg zaleceń producenta.

Wyłazy dachowe:

Należy zamontować wyłaz dachowy ze zintegrowanym kołnierzem. Proponowany wyłaz firmy Fakro typu WGT o wymiarach 46x75 cm.

UWAGA: Należy zwrócić uwagę na to, by wzajemne rozmieszczenie wyłazu dachowego i ławy kominiarskiej umożliwiły bezpieczne wyjście na połac dachu.

Rodzaj podłoża i sposób przygotowania go pod pokrycie:

Po rozebraniu pokrycia, łączenia i papy, należy ocenić stan techniczny deskowania i elementów konstrukcyjnych dachu. Deskowanie zawilgocone, ze śladami korozji biologicznej wymienić, analogicznie elementy konstrukcyjne dachu. Deskowanie układać strona dordzeniową ku dołowi i przybijać co najmniej jednym gwoździem ocynkowanym min. 2,8/65 mm. Górne płaszczyzny desek nie powinny mieć oblin. Zachowane deskowanie zabezpieczyć środkami ochrony drewna metodą powierzchniową poprzez smarowanie lub natrysk. Zabieg należy powtarzać kilkakrotnie, aż do naniesienia wymaganej ilości impregnatu zgodnie z normą

zużycia podaną przez producenta. Kolejne naniesienia należy stosować w odstępach zapewniających dobre wchłonięcie impregnatu. Nie należy jednak dopuszczać do przesychnienia powierzchni. Proces impregnacji można kontrolować stosując barwnik w kolorze brązowym lub zielonym.

Po wykonaniu w/w czynności można przystąpić do montażu izolacji wodochronnej. Mocować mechanicznie za pomocą ocynkowanych gwoździ papowych - papa lub zszywek - membrana.

Na izolację należy nabić kontrłaty umożliwiające podniesienie łat i wytworzenie przestrzeni wentylacyjnej, ew. umożliwiającej spływ wody. Przy montażu łat, w razie odchyłek większych niż podane w normie PN-71/B-10241, należy równać-podnosić łatę za pomocą klinów drewnianych. Rozstaw łat dopasować do zaleceń producenta. Łaty przybijać do kontrłat gwoździami ocynkowanymi o \varnothing 4 mm i długości 100 mm. Styki łat powinny znajdować się na krokwiach. Należy zastosować przesunięcie łączenia co najmniej co drugi poziom tak, aby łączenia łat nie występowały na tej samej krokwi. Łatę przybijać do krokwi jednym gwoździem. Minimalny rozstaw łat musi wynosić 34,5 cm, zalecany 35,5 cm. Wzdłuż kalenicy i krokwi narożnych montować łatę kalenicową opartą na uchwytych do łat. Wysokość montażu łat kalenicowych musi zapewnić minimalny przekrój wentylacyjny min. 120 cm²/m. Wzdłuż okapu należy zamontować deskę okapową, dopuszcza się łatę, które powinny być grubsze o 20 mm. Prace należy prowadzić zgodnie z normą PN-71/B-10241 i Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych nr 396/2004 „Pokrycia dachowe”.

Prace należy prowadzić zgodnie z normą PN-71/B-10241, PN-61/B10245 i Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych nr 396/2004 „Pokrycia dachowe” i nr 403/2004 „Konstrukcje drewniane”.

Pochylenie połaci, spadki podłużne rynien dachowych i koryt odwadniających:

- pochylenie połaci dachu: główne 50°, przypustnice 41°,
- spadki rynien: min. 0,5 %,
- koryta dachowe: brak.

Sposób zabezpieczenia pokrycia dachowego w trakcie przeglądu i konserwacji urządzeń zamontowanych na dachu:

Nie przewiduje się ruchu pieszego. Brak urządzeń na dachu budynku.

Sposób wykonania i opis układu warstw pokrycia:

Opis warstw pokrycia:

- dachówka holenderka,
- łatę o przekroju. 63x38 mm min. rozstaw łat dostosowany do wymagań producenta dachówek,
- kontrłata gr. min 25 mm,
- papa asfaltowa wierzchniego krycia podkładowa na welonie z włókien szklanych P/100/1400, lub membrana o wysokiej paroprzepuszczalności ,
- deskowanie gr. dopasowanej do grubości desek zastanych na miejscu robót budowlanych gr. około 25 mm.

Sposób wykonania pokrycia z dachówki ceramicznej:

Podkład pod pokrycie powinien spełniać wymagania podane powyżej. Przed przystąpieniem do układania należy wykonać obróbki blacharskie. Obróbki blacharskie wykonać analogicznie do wymagań normy PN-61/B10245. Pokrycie

wykonać zgodnie z wymaganiami normy PN-71/B-10241 lub z instrukcją producenta dachówki, pod warunkiem zapewnienia szczelności. Sposób mocowania dachówki wg instrukcji producenta, należy bezwzględnie mocować każdą dachówkę, w pasie okapowym i kalenicowym oraz przy ścianach szczytów na szerokości 1m.

Sposób zabezpieczenia pokrycia przed przed zawilgoceniem w trakcie realizacji robót budowlanych.

Tymczasowe zabezpieczenie stanowić będzie wymieniona izolacja wodochronna na pełnym deskowaniu z przybitymi kontrłatami. Tak zabezpieczony dach pozwala na prowadzenie prac przez okres około 1 miesiąca. Okres odporności na działanie UV membrany nie jest tożsamy z możliwą długością prowadzenia prac.

UWAGA: W trakcie prac należy sprawdzić stan techniczny sterczyń ścian szczytowych i rolek wieńczących szczyty. Podczas prac inwentaryzacyjnych zauważono wymyte spoiny zarówno w rolce jak i sterczyń, ubytki w ceglach. Należy usunąć zaprawę uszczelniającą styk pokrycia ze ściana szczytowa. Jeśli mur i sterczyń są silnie zdegradowane, należy przemurować w/w elementy. Wypadku gdy w/w elementy są stabilne, należy je oczyścić, wymienić uszkodzone cegły, wyspoinować i zabezpieczyć środkami hydrofobizującymi np. REMMERS Funcosil.

Analogiczne czynności przeprowadzić dla korony muru – gzymsu wieńczącego ściany. Przemurować obluźwane partie gzymsy, wyspoinować gzyms. Nie ma konieczności wykonania hydrofobizacji.

1.2.4.2. Strop:

Sposób wzmocnienia stropu podano w punkcie 1.2.3. Roboty najlepiej prowadzić łącznie z wymianą pokrycia dachowego (zdjęciu pokrycia dachowego - odciążenie konstrukcji). W wariantie pierwszym należy obudować stalowy nadciąg do klasy R60 za pomocą systemowej obudowy z płyt gipsowo-kartonowych np. RIGIPS 6.10.00. Wypadku wariantu drugiego należy zabezpieczyć nadciąg do klasy R60 za pomocą farb pęczniejących ognioochronnych.

Należy wykonać odkrywki słupów w celu sprawdzenia nośności słupów i ewentualnego wzmocnienia.

1.2.5. Plan diagnostyki rys i przemieszczeń:

Monitorowanie obiektu pod względem zmian geometrycznych wykonać dla wieży za pomocą pomiarów geodezyjnych. Mają one na celu określenie ew. postępów odchylania się od pionu wieży kościoła. Badania przeprowadzić określając deformacje względną wobec korpusu kościoła (wychylenie , montując na nim repery robocze. Pomiary należy wykonać w liczbie min. 2 rocznie (pierwszy tuż po okresie zimowym, drugi w okresie tuż przed zimą). Punkty służące jako punkty stałe i kontrolne pomiarów powinny być wykonane jako trwałe, bez możliwości przypadkowej zmiany pozycji.

Każdorazowe pomiary muszą zakończyć się protokołami pomiarowymi potwierdzonymi przez osobę z odpowiednimi uprawnieniami dokonanie pomiarów. Protokoły powinny być zakończone wnioskami i zaleceniami odnoszącymi się do wyników pomiarów oraz ich porównania z wynikami poprzednich pomiarów.

W procesie oceny stanu zarysowania powinno uwzględnić się układ rys, tj. ich rozmieszczenie i przebieg na powierzchni wewnętrznej i zewnętrznej ściany,

wybrane wielkości charakterystyczne takie jak szerokość i głębokość rys (np. w punkcie największego rozwarcia rys); zmiany układu rys polegające na ich wydłużeniu i pojawieniu się nowych.

Diagnostyce należy poddać przede wszystkim rysy oznaczone w części rysunkowej niniejszego opracowania. Należy zamontować rysomierze producentów NeoStrain lub SHM X. Za pomocą rysomierzy sprawdzić czy rysy są „żywe”. Jeśli tak, to należy przeprowadzić morfologię rys tj. ocenić przyczynę powstania rys oraz ocenę stanu wyężenia konstrukcji. Jeśli przemieszczenia nie występują można przystąpić do prac naprawczych murów. Obserwacje prowadzić przez minimum dwa lata, analogicznie jak pomiary geodezyjne zmian geometrycznych. Przed rozpoczęciem robót powinien zostać opracowany projekt budowlany.

1.2.6. Naprawa murów w obrębie wieży:

Naprawa murów uszkodzeń murów wieży powstałych wyniku działań wojennych należy wykonać w następujący sposób:

- wykuć uszkodzone cegły,
- usunąć zwiertzałe spoiny wapienne,
- wmurować cegły o podobnej kolorystyce i identycznym formacie utrzymując wątek za pomocą zaprawy murarsko-tynkarskiej Optosan TrassMörtel,
- odtworzyć kształtki na podstawie istniejących i wmurować za pomocą zaprawy murarsko-tynkarskiej Optosan TrassMörtel,
- luźne cegły ponownie wmurować za pomocą zaprawy murarsko-tynkarskiej Optosan TrassMörtel,
- wykonać spoinowanie muru zaprawą do spoinowania zabytkowych murów Optosan Trassfuge. Kolor i uziarnienie dobrać uzgodnić z Projektantem,
- zabezpieczyć gzymsy z kształtek i parapety za pomocą środka hydrofobizującego Optosan HydroSilan.

Przy wykonywaniu napraw murów wieży sprawdzić stan techniczny korony wieży tj. ścian attykowych wieńczących wieżę. Tymczasowo miejsce uszkodzone muru zabezpieczyć siatka polipropylenową.

1.2.7. Badania geotechniczne:

Wykonano dwa odwierty w obrębie wieży do głębokości 5 m. Badania będą służyć do ewentualnej analizy morfologii rys tj. sprawdzenia nośności podłoża. Nie stwierdzono występowania wód gruntowych, pod warstwą gruntów nośnych – gliny piaszczyste zalegają grunty słabonośne namuły gliniaste. Należy sprawdzić czy fundamenty kamienne korpusu kościoła są posadowione poniżej strefy przemarzania. Rozebrać opaskę betonową przy ścianach kościoła, która utrudnia odparowywanie wody w obrębie fundamentów i sprawdzić stan techniczny przykanalików odprowadzających wodę opadową.

1.2.8. Postanowienia ogólne:

- a) Opis techniczny i część rysunkowa stanowią całość;
- b) Realizację budowy należy prowadzić według dokumentacji projektowej, zgodnie z warunkami pozwolenia na budowę przy zachowaniu zasad bhp;
- c) W przypadku jakichkolwiek wątpliwości w związku z prowadzeniem robót budowlanych należy skontaktować się z autorami dokumentacji;
- d) Przed wykonaniem sugerowanych prac naprawczych obiekt musi podlegać okresowym przeglądom mającym na celu stwierdzić czy proces deformacji nadal

- przebiega, jeśli tak to w jakim tempie. Przeglądy te wykonywać nie rzadziej jak 2 razy do roku (w okresie jesiennym oraz w okresie wiosennym)
- e) Proponowane zabezpieczenia nie chronią przed dalszą erozją i w związku z tym należy jak najszybciej przystąpić do prac naprawczych;
 - f) W przypadku nie wykonania robót w okresie 2 lat należy zweryfikować dokumentację pod względem zgodności z przepisami techniczno – budowlanymi.

STADOSTA MAJROBSKI
82-200 Malbork
ul. Słowackiego 17 (11)

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
ul. Władysławski 17 (11)

KOŚCIÓŁ pw. ŚWIĘTEGO MIKOŁAJA

W KRÓLEWIE MALBORSKIM Program prac konserwatorskich



Opracowanie
Bernard Jesionowski
zabytkoznawca konserwator

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3
Olz. Choj. 2016

Malbork kwiecień 2016
HISTORIA I OPIS OBIEKTU, JEGO ZNISZCZENIA

Obiekt ten wpisany jest do rejestru zabytków województwa pomorskiego pod nr 1457 (dawny 360/94) z dnia 27 maja 1994 roku.

Kościół pw. Św. Mikołaja w Królewie Malborskim jest budowlą neogotycką wzniesiono w latach 1820-21 na miejscu starszej świątyni. Zlokalizowany jest po zachodniej stronie średniowiecznej wsi owalnicowej zlokalizowanej na dwu brzegach ciek zwanego Starym Nogatem. W okresie do początku XIV wieku korytem tym płynęła rzeka mająca swój początek w okolicach Sztumu. W końcu XIII wieku na jej korycie, w okolicach Gronajn, Krzyżacy budują istniejącą do dzisiaj tamę i tworzą sztuczne jezioro noszące dzisiaj nazwę Jezioro Dąbrówka. Wody z tego zbiornika sztucznym przekopem kierują do Malborka. W czasie wielkich powodzi w pierwszej połowie XVI wieku w starorzecze to wlewają się wody Nogatu po przerwaniu wałów w okolicach dzisiejszej elektrowni wodnej w Rakowcu (Malbork). Dzisiaj, po zamknięciu dopływu wody z Nogatu, ten ciek wodny jest naturalnym odprowadzeniem wód powierzchniowych z okolic lotniska oraz wsi Królewo i Kączynos. Uchodzą one do Nogatu w okolicach stacji pomp wodociągu żuławskiego.



Lokalizacja kościoła w obrębie wsi

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3
Chudowicz

STAROSTA HALBORSKI
82-500 KWIDZYN
17 (11)

Nie zachował się dokument lokacyjny wsi Królewo. Lokacje sąsiednich miejscowości oscylują około 1340 roku (np. Krosnołęki). W związku z tym nie wiemy nic na temat uposażenia kościoła w tej miejscowości. Z dokumentu wizytacji biskupiej z 1742 roku wynika, że istniejący wówczas w Królewie kościół został wzniesiony w konstrukcji szachulcowej w 1468 roku. Drewniana wieża dzwonna była konstrukcją wolnostojącą i znajdowała się po północnej stronie świątyni. W latach 1683 oraz 1746 ówczesny kościół remontowano, jednak w 1816 roku zapada decyzja o rozbiórce średniowiecznej budowli ze względu na jej katastrofalny stan techniczny. 20 września 1820 roku położono kamień węgielny pod budowę nowej świątyni. 22 lipca 1821 roku nowy kościół był gotów. W 1839 roku runęła stara wolnostojąca wież. Nową, dostawioną do elewacji zachodniej, wzniesiono pod kierownictwem gdańskiego inspektora budowlanego Steina w 1844 roku. Jednak w trakcie prac budowlanych nowej wieży poczyniono błędy w jej fundamentowaniu i w 1885 roku jest ona odchyłona od pionu w kierunku zachodnim o 60 cm. W latach 1894-95 podjęto pod kierunkiem inspektora budowlanego Abessera prace ratunkowe polegające na wzmocnieniu fundamentów wieży. Jak pisze w 1916 roku Bernhard Schmid były one na tyle skuteczne, że powstrzymano proces pochylania się wieży.



Bryła kościoła od północy

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3
Okusko 06/17

Kościół jest budowlą ceglana wzniesioną na podmurówce kamiennej usytuowanej na niewielkim sztucznym pagórku (terp). Mury wykonane z cegły w układzie krzyżkowym. Dolne partie ścian (cokołowe) pokryte są niedbale wykonanym narzutem tynkarskim. Jego zadaniem jest wzmocnienie zmurszałych cegieł w rejonie największego odparowywania wody. Na wyniesieniu tym zlokalizowana jest także historyczna część cmentarza grzebalnego. Pokryty jest dachem dwuspadowym o ceramicznym pokryciu z dachówki holenderki ułożonym na drewnianej więźbie dachowej. Kwadratowa w rzucie wieża ma dach namiotowy czterospadowy z pokryciem blachą ocynkowaną.

Korpus nawowy o rzucie prostokąta posiada wzmocnienia narożników oraz w połowie długości ścian wzdłużnych z dwuskokowych przypór. Przypory narożne ustawione przekątniowo. Uskoki szkarp pokryte blachą stalową ocynkowaną. Pomiedzy przyporami po parze prostokątnych okien zamkniętych od góry łukiem odcinkowym. Wschodnia para okien zamieniona na blendy ze względu na znajdujące się w tym miejscu we wnętrzu świątyni dwie zakrystie – północną i południową. We wschodniej ścianie szczytowej jedno centralnie umieszczone okno flankowane po bokach parą blend wielkości i kształtu okien.

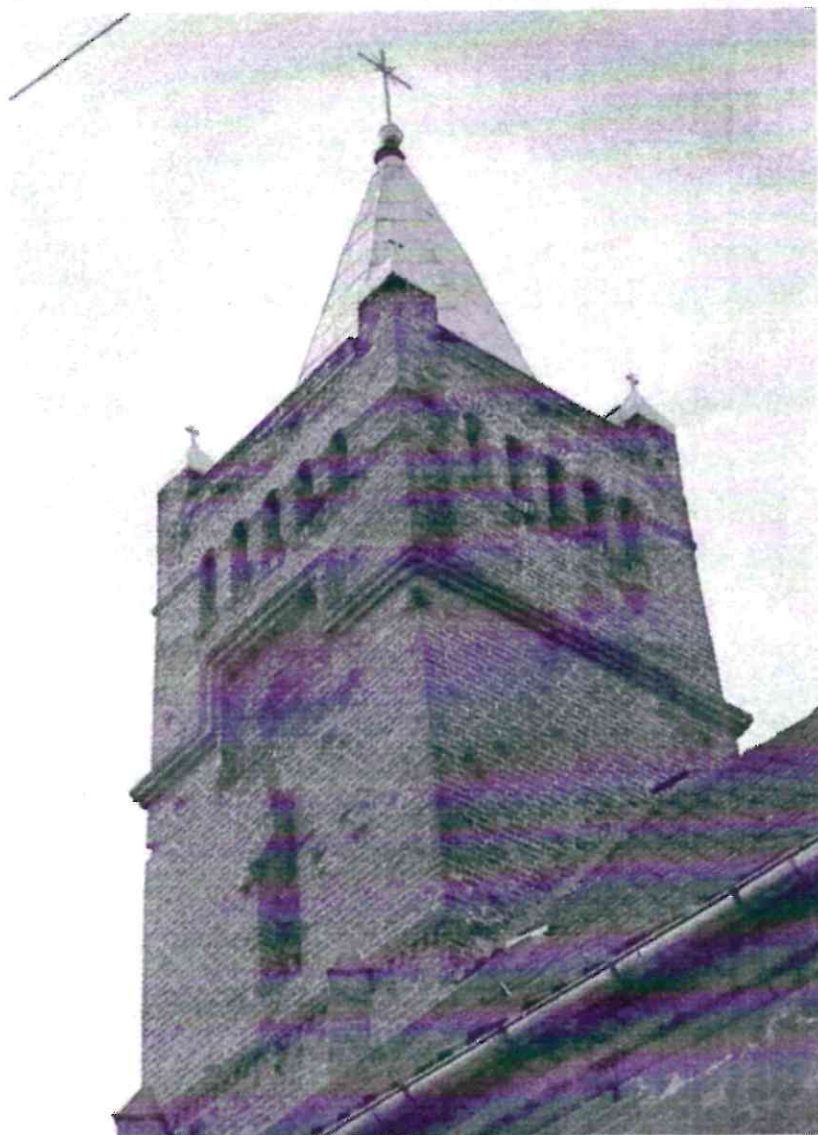


Odchylenie wieży kościelnej w kierunku zachodnim

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3

2006.06.04

Do ściany zachodniej dostawiona wieża, po jej bokach analogiczne blendy jak w elewacji wschodniej. Szczyty zwieńczone są trójkątnymi szczytami z artykulacją przekątniowo ustawionych filarków ceglanych zwieńczonych piramidalnymi daszkami z cegły (w niektórych przypadkach pokrytymi blachą). Wieża czterokondygnacyjna z ażurową najwyższą kondygnacją dzwonną oraz czterema narożnymi słupkami wzmacniającymi ceglana balustradę najwyższej kondygnacji. Wieża w znacznym stopniu odchyłona od pionu w kierunku południowo – zachodnim. Po pracach wykonanych w latach 1894-95 odchylenie zostało powstrzymane. Szczeliny zostały wówczas zamurowane – w późniejszym okresie na styku starych i nowych murów pojawiły się niewielkie spękania. Nie ma jednak widocznej tendencji ich poszerzania się. Spękania spowodowane są zapewne zmianami wilgotności podłoża.



Ślady ostrzału z okresu II wojny światowej

Okapy dachu z rynnami z blachy stalowej ocynkowanej i rurami spustowymi. Wokół ścian świątyni wylewka betonowe o spękanej powierzchni, częściowo odspojona od murów. Woda z rur spustowych spływa do koryt betonowych i dalej na podłoże naturalne wsiąkając w grunt. Ściany ceglane pokryte są cienką przecierką w obrębie spoin oraz zagłębień naturalnych w ceglach. Poza tym lico ceramiczne bez tynku. Widoczne ubytki w powierzchni cegieł, w większości spowodowane penetracją wilgoci. Spotyka się także zniszczenia gzymsu

podokapowego.

Na wieży widoczne są zniszczenia wywołane ostrzałem artyleryjskim oraz karabinowym zimą 1945 roku. Najwięcej jest ich na elewacjach wschodniej (ponad połacią dachową) oraz południowej. Ostrzał ten spowodował także zniszczenie w tym miejscu tarczy zegara. Brak jest powodem znacznych ubytków substancji muru, niektóre z cegieł grożą wypadnięciem ze struktury ściany.

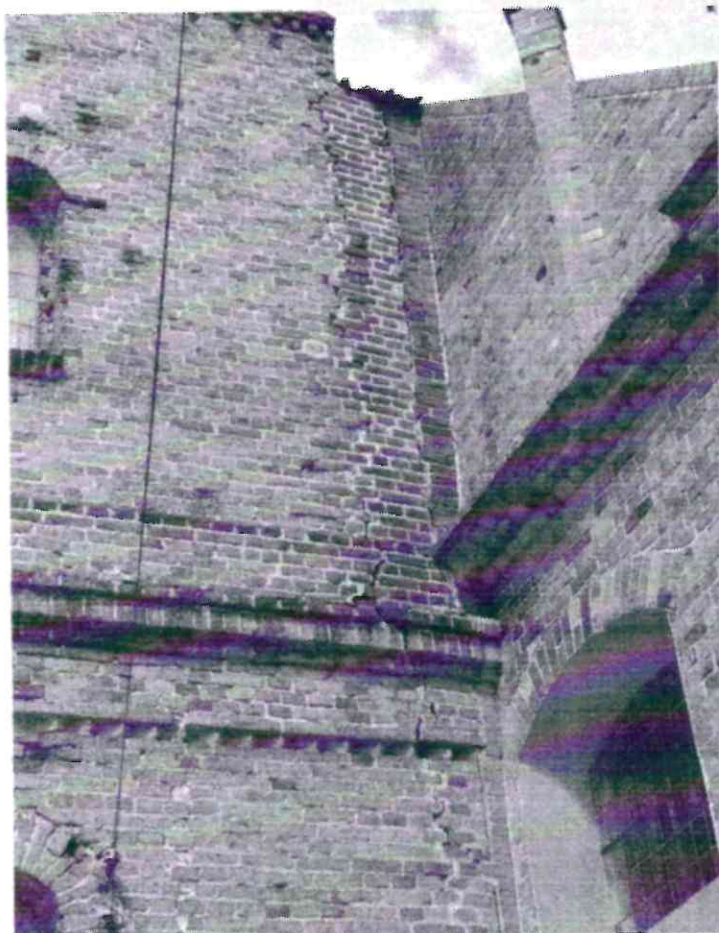


Widok świątyni od wschodu

Na elewacjach zewnętrznych widoczne są pionowe spękania ścian. Znajdują się one w łękach nadokiennych ale i schodzą poniżej, do stopy fundamentowej. Występują one we wszystkich oknach. Widoczne są także na tynkach we wnętrzu kościoła. Powodem istnienia tych zniszczeń jest fakt ustawienia budowli na sztucznym pagórku. Zapewne wykonano zbyt słabe fundamenty i płytkie pod ścianami i nie wytrzymały one pracy przemarzającego w okresie zimowym gruntu. Zapewne fundament jest ciągły, bez charakterystycznej dla budowli średniowiecznych „poduszki” kamiennej nie spojonej zaprawą znajdującą się w najniższej części stopy. Wnętrze obiektu za śladami

ZALECENIE I PROGRAM PRAC KONSERWATORSKICH

Bezspornie najważniejszym jest zdiagnozowanie zagrożeń budowli. Na istniejące problemy konstrukcyjne wskazują spękania murów obwodowych oraz odchylenie się od pionu wieży kościoła. Wprawdzie są to procesy zahamowane, jednak koniecznym wydaje się ich obserwacja oraz opracowanie stosownego orzeczenia konstrukcyjnego. Dlatego powinien zostać opracowany przez konstruktora – statyka elaborat diagnozujący te zjawiska oraz oceniający wynikające z nich zagrożenia dla budynku.



Kolejnym zagrożeniem wymagającym zdiagnozowania jest problem kapilarnego podciągania wilgoci. Zjawisko to występuje powszechnie w budowlach wzniesionych na Żuławach, jednak konieczna jest ocena jego intensywności oraz zagrożeń niesionych przez nią dla świątyni. Określić należy przy okazji stopień zasolenia ścian obiektu oraz skład soli odłożonych w ścianach (dla określenia ewentualnego odsalania murów).

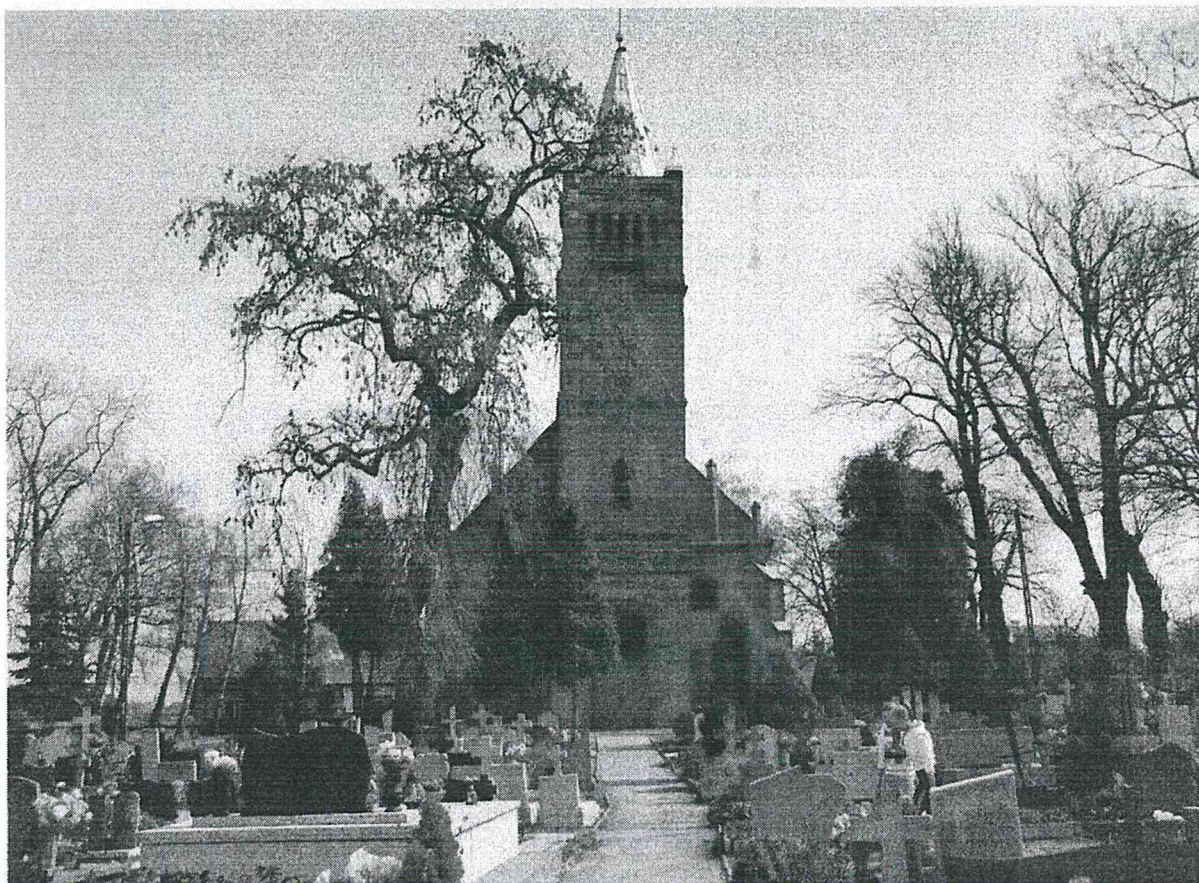
**Uzupełnienie szczeliny
powstałej w następstwie
odchylenia wieży od pionu**

SPEKANIA ŚCIAN OBWODOWYCH

Są one spowodowane zapewne niewłaściwym fundamentowaniem obiektu w czasie jego budowy w I połowie XIX wieku. Nie można wykluczyć takiej sytuacji, iż do postawienia obiektu wzniesionego z cegły wykorzystano średniowieczne fundamenty budowli o konstrukcji ryglowej charakteryzującej się mniejszym obciążeniem stopy na grunt. W przypadku stwierdzenia przez konstruktora konieczności wzmocnienia fundamentów sposób przeprowadzenia

podciągania wilgoci. Widoczne złuszczenia tynków w dolnych partiach ścian spowodowane penetracją kapilarną wody oraz odkładaniem się soli w tynkach. Stan więźby dachowej – zarówno korpusu nawowego jak i wieży – budzi szereg zastrzeżeń. Więźba zaatakowana jest w partiach okapowych przez grzyby oraz drewno jady. Na temat zakresu jej napraw winien wypowiedzieć się mykolog oraz konstruktor.

STADOSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 1 (11)



Widok kościoła od zachodu

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3

Obudowa

7

tej operacji musi uzyskać pozytywną opinię wojewódzkiego konserwatora zabytków. Spękania pionowe murów nośnych wykonać należy stosując kotwienie ze sobą poszczególnych bloków murów. Wykonać można tą czynność za pomocą powszechnie obecnie stosowanych w budownictwie kotew wklejanych (kotwienie krzyżowe) bądź wkuwanych w spoiny osadzanych równoległe do lica murów. Kotwy winny być wykonane z materiału odpornego na korozję a do ich osadzenia (wklejenia) w mury użyć należy odpowiedniego dla murów ceglanych kleju. Parametry kotew oraz kleju winien określić konstruktor w konsultacji z konserwatorem.

ZAWILGOCENIE ŚCIAN

Powodem niewłaściwej gospodarki wodnej w obiekcie jest otoczenie ścian kościoła opaską betonową. Jej konstrukcja uniemożliwia odparowywanie bezpośrednie wody z gruntu. Spękania jej powodują penetrację wody pod opaskę a odspojenie opaski od murów obwodowych kościoła skutkuje wnikaniem pod nią wód opadowych spływających po ścianach. Dodatkowo odprowadzana na poziom terenu woda z rynien wsiąka w grunt, przedostaje się do murów fundamentowych i odparowuje w dolnych partiach murów oraz we wnętrzu świątyni. W związku z tym należy bezwzględnie usunąć opaskę. Prace te można wykonać systemem gospodarczym. Po jej demontażu, w oparciu o analizę zawilgocenia można podjąć decyzję o skanalizowaniu wód sprowadzanych na poziom terenu przez rury spustowe. Jest to możliwe za pomocą odprowadzenia jej za pomocą systemu rur podziemnych do pobliskiego rowu melioracyjnego. Rozważyć też należy ewentualne założenie drenażu wokół murów kościoła (rura drenarska ułożona w zasypie zwirowym na głębokości około 70-80 cm. Jednak nad zasadnością takiego rozwiązania winien wypowiedzieć się konstruktor po zbadaniu systemu fundamentowania budowli. Nieprzemyślane działania mogą pogorszyć statykę obiektu.

Widoczne są także zawilgocenia ścian i tynków we wnętrzu. Dla ich usunięcia koniecznym jest usunięcie przyczyn silnego podciągania wilgoci ścianami obwodowymi. Proponowane sposoby omówione są w akapicie powyżej. By zlikwidować nieestetyczne zniszczenia tynków należy je skuć na wysokość podciągania wody plus około 0,5 metra. Jednak przed skuciem przeprowadzić należy we wnętrzu badania na istnienie polichromii. Jest niewielkie prawdopodobieństwo ich wystąpienia (późny obiekt), jednak zawsze istnieje możliwość istnienia we wnętrzu polichromii ornamentalnej. W tym celu wykonać należy sondażowe odkrywki pasowe – poziome i pionowe – w partiach

przewidzianych do skucia tynków a przy okazji zbadać także tynki w gładziach okiennych oraz przy portalach i otworach drzwiowych. Prace te winien wykonać konserwator zabytków bądź osoba z odpowiednim doświadczeniem badawczym w konsultacji z przedstawicielem służb konserwatorskich. Tynki należy skuć do lica ceglanego ostrożnie usuwając ostatnią warstwę spoczywającą na licu ceglanym. Nieotynkowane ściany winny dosychać przez 2 – 3 lata. Następnie – jeśli taką konieczność wykażą badania wilgotnościowe oraz na zawartość soli – założyć należy tynki solochłonne. Jeśli poziom soli nie będzie wysoki można ściany pokryć tynkami wapiennymi, jednak należy mieć świadomość, iż po pewnym czasie wystąpią na nich wykwity soli i dojdzie do ich destrukcji. Podobne zjawisko będzie miało także miejsce w przypadku tynków konserwatorskich, jednak proces ten objawi się w okresie późniejszym.

NAPRAWA LICA ŚCIAN ZEWNĘTRZNYCH

Jak wspomniano w opisie stanu obiektu mamy w nim do czynienia z dwoma rodzajami zniszczeń – są to zniszczenia spowodowane wilgocią oraz zniszczenia postrzałowe. Zniszczenia wilgotnościowe dzielą się zazwyczaj na dwa rodzaje – mrozowo-solne oraz wywołane bakteriami nitryfikacyjnymi. Klasyfikację rodzajów zniszczeń powinny przynieść badania konserwatorskie zalecone powyżej. Wówczas też określone zostaną metody postępowania zdestruowanymi cegłami. W przypadku zniszczeń mrozowych i solnych – w zależności od stopnia zniszczenia – cegły należy wymienić na nowe w odpowiednim wymiarze oraz kolorystyce bądź wykuć je ostrożnie ze ściany i powtórnie wmurować stroną tylną (o ile jest ona w dobrym stanie i nadaje się do umieszczenia w licu budowli). W przypadku bakterii nitryfikacyjnych cegły przez nie zainfekowane należy wykuć ze ściany i zastąpić nowymi bądź – przy stosunkowo niewielkich zniszczeniach – odwrócić. Zniszczenia struktury murów wodami opadowymi – w partiach podokapowych należy przemurować nowym materiałem ceramicznym zachowując istniejące detale architektoniczne (kształt gzymsu).

W przypadku zniszczeń postrzałowych mamy do czynienia ze śladami historii i takie winny pozostać niezmiennione. Jednakże ich stan techniczny jest bardzo zły – doszło do powierzchniowej korozji wilgotnościowo-mrozowej a także do destrukcji spoin – wypłukania z zaprawy kalcytów. W związku z tym partie te wymagają szczególnych zabiegów konserwatorskich. Dążyć należy do maksymalnego zachowania postrzelanego lica ścian. Zniszczenia o których mowa powyżej winny być zakonserwowane poprzez spojenie zniszczonych

cegół środkami konserwatorskimi bez rekonstrukcji lica do formy sprzed zniszczenia. Wzmocnić bądź wymienić należy spoiny w obrębie murów w partiach zniszczonych. Zabieg wzmocnienia bądź wymiany spoin winien dotyczyć wszystkich ścian kościoła. Ich zakres winien być określony i konsultowany na bieżąco w trakcie prac remontowych z inspektorem prac konserwatorskich.

Kościół w Królewie, w szczególności jego wieża była celem intensywnego ostrzału z broni maszynowej oraz dział. Spowodowane to było umieszczeniem na niej przez wycofujących się Niemców stanowiska kierowania ogniem artyleryjskim – wspomina o tym Figuth w swej pracy poświęconej oblężeniu Malborka przez Armię Czerwoną zimą 1945 roku.

REMONT WIEŻBY DACHOWEJ ORAZ POKRYCIA DACHOWEGO

Jak wspomniano w opisie stanu zabytku jest to jeden z mocniej zniszczonych (wyeksploatowanych) elementów budowlanych kościoła. Na temat zakresu napraw i wymian drewna winien wypowiedzieć się konstruktor. Jego opinia winna być skonsultowana na etapie opracowywania z zabytkoznawcą a następnie winna uzyskać pozytywną opinię właściwego konserwatora zabytków. Dążyć należy do maksymalnego zachowania oryginalnych elementów drewnianych, do wymiany używać dobrego jakościowo drewna sosnowego. Obecnie istniejące pokrycie wymienić – ze względu na stopień zużycia – na nowe. Wykluczam zastosowanie dachówki klasztornej bądź nowoczesnej dachówki o wyglądzie nie odpowiadającym kryciu tradycyjnemu dachówką holenderką. Dzisiaj na rynku budowlanym dostępne są materiały ceramiczne z odpowiednimi systemami zamków doszczelniających oraz przewidzianych do układania na sucho.

Wieża winna być pokryta po remoncie konstrukcji drewnianej nową blachą cynkową. W jednej z połaci przewidzieć należy wylaz na galeryjkę wokół dachu. Zabiegom konserwatorskim poddać należy także krzyż znajdujący się na jej szczycie.

WYPOSAŻENIE RUCHOME

Zabiegom konserwatorskim poddać należy także wyposażenie ruchome – w szczególności stolarkę drzwiową. Wymaga ona napraw, regulacji na zawiasach, oczyszczenia z wielu warstw farb oraz ponownego malowania. Napraw konserwatorskich wymaga także szklenie otworów okiennych świątyni. O konieczności prac konserwatorskich wyposażenia artystycznego – ołtarzy oraz

sprzętów kościelnych – winien wypowiedzieć się przedstawiciel właściwego wojewódzkiego konserwatora zabytków.

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

ZABYTKOWE NAGROBKI CMENTARNE



Na cmentarzu przykościelnym znajduje się zespół barokowo – klasycystycznych nagrobków z przełomu XVIII/XIX wieku. Wszystkie one wymagają przeprowadzenia zabiegów konserwatorskich. Ich zakres oraz zastosowane technologie konserwatorskie winien określić specjalista w zakresie konserwacji kamienia.

Wszelkie prace remontowo konserwatorskie prowadzone przy kościele w Królewie winny mieć na etapie projektowym akceptację Pomorskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków. Same prace prowadzone być powinny pod nadzorem posiadającego odpowiednie kwalifikacje inspektora nadzoru konserwatorskiego.

Jeden z nagrobków znajdujących się na cmentarzu przykościelnym

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3

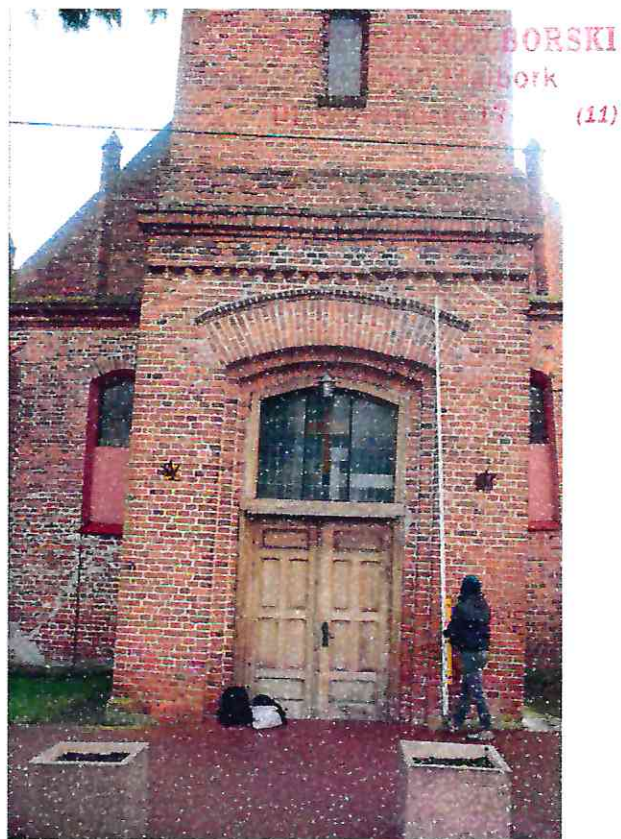
12

----- 06.11.2008

4.0. SERWIS FOTOGRAFICZNY.



Fot. 1. Widok na wieżę od strony zachodniej.



Fot. 2. Widok na wejście główne.



Fot. 3. Widok na szczyt wieży od strony zachodniej.



Fot. 4. Widok na ścianę zachodnią korpusu kościoła oraz miejsce łączenia wieży z korpusem.



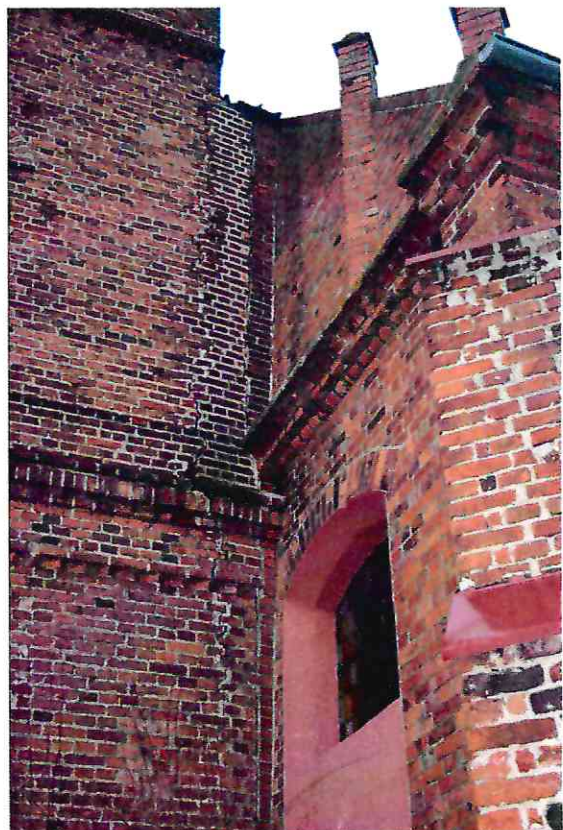
Fot. 5. Widok od strony północnej na dolny fragment wieży.



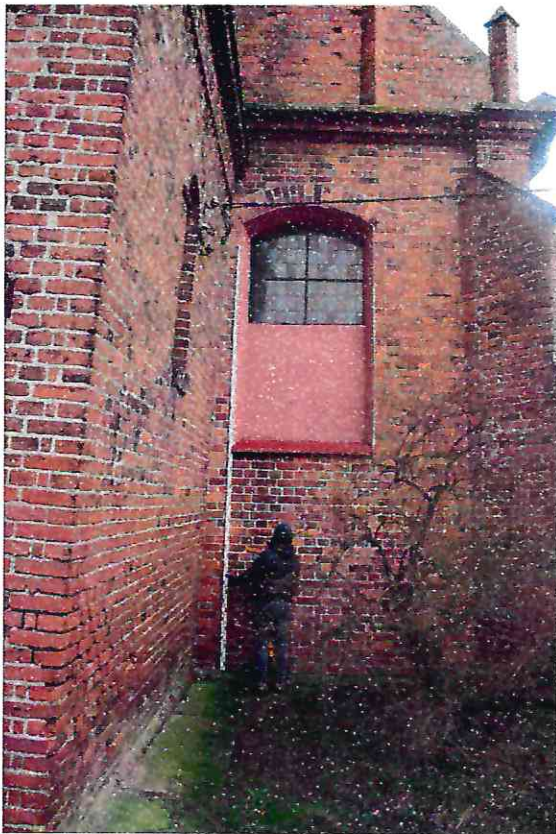
Fot. 6. Widok na wieżę od strony południowej.



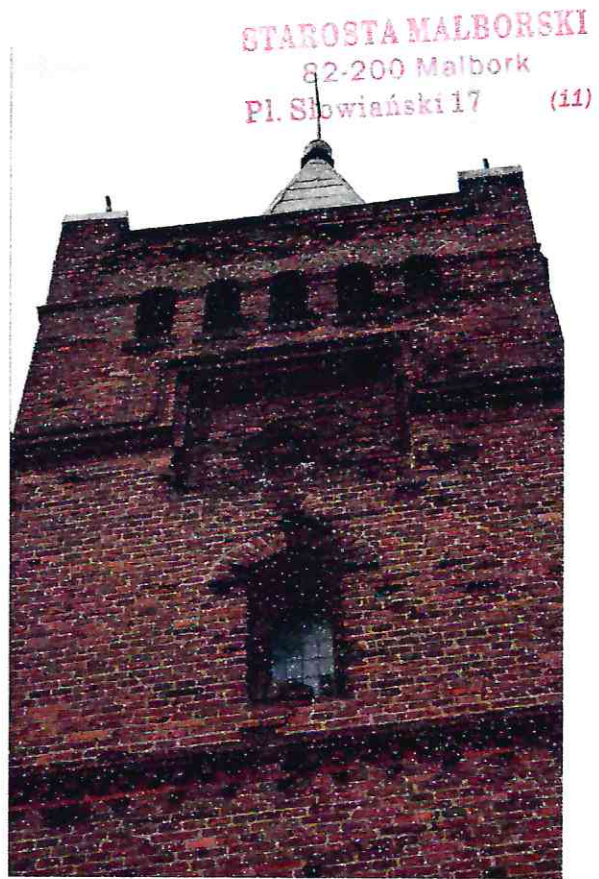
Fot. 7. Widok od strony południowej na dolny fragment wieży



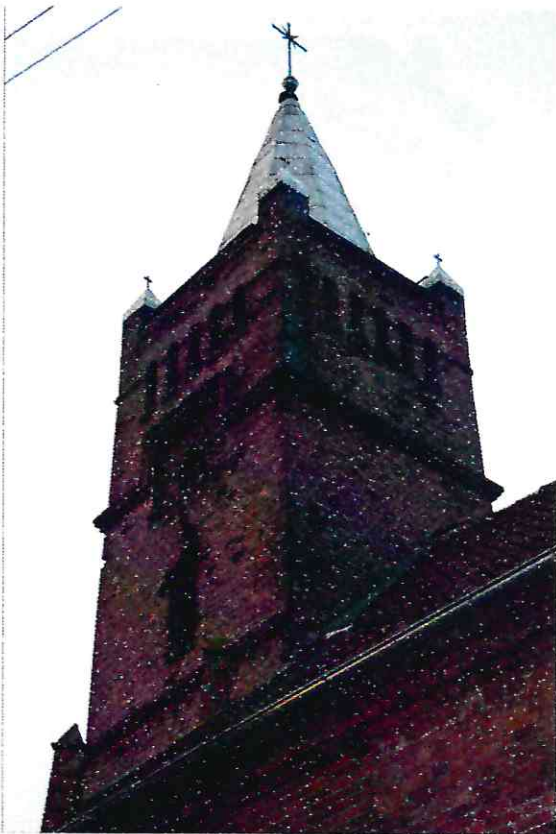
Fot. 8. Widok od strony południowej na połączenie wieży z korpusem kościoła



Fot. 9. Widok od strony zachodniej na ścianę kościoła w miejscu łączenia z wieżą



Fot. 10. Widok od strony południowej na górny fragment wieży



Fot. 11. Widok na górną część wieży; widoczna południowa i wschodnia ściana wieży



Fot. 12. Widok na ścianę południową korpusu kościoła



Fot. 13. Widok na ścianę południową korpusu kościoła



Fot. 14. Widok na ścianę południową korpusu kościoła



Fot. 15. Widok na ścianę południową korpusu kościoła



Fot. 17. Widok na ścianę wschodnią korpusu kościoła



Fot. 16. Widok na ścianę wschodnią (szczytową) korpusu kościoła



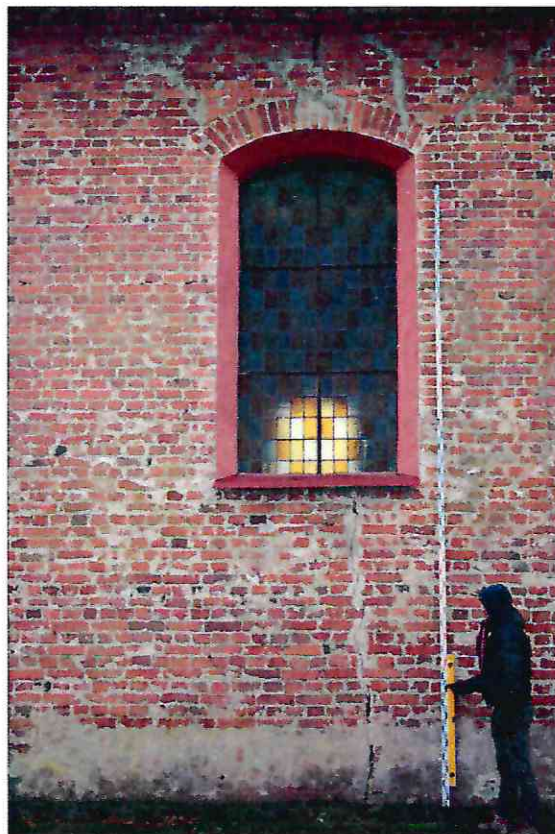
Fot. 18. Widok na ścianę wschodnią (szczytową) korpusu kościoła



Fot. 19. Widok na ścianę wschodnią (szczytową) korpusu kościoła



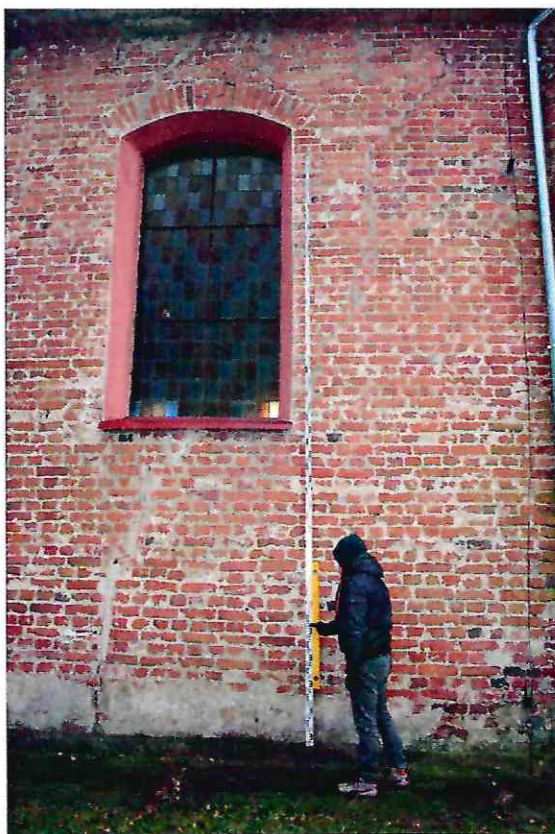
Fot. 20. Widok na ścianę północną korpusu kościoła



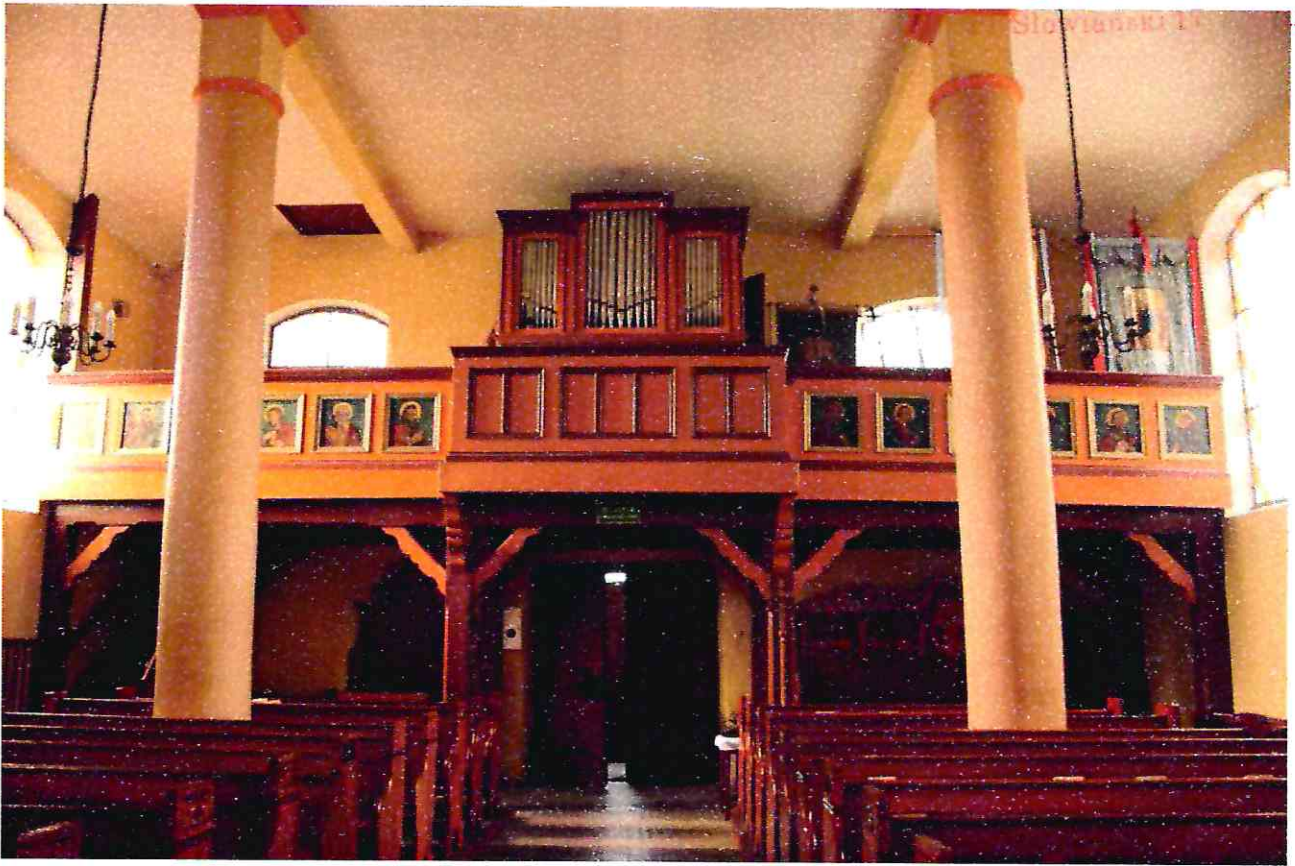
Fot. 21. Widok na ścianę północną korpusu kościoła



Fot. 22. Widok na ścianę północną korpusu kościoła



Fot. 23. Widok na ścianę północną korpusu kościoła



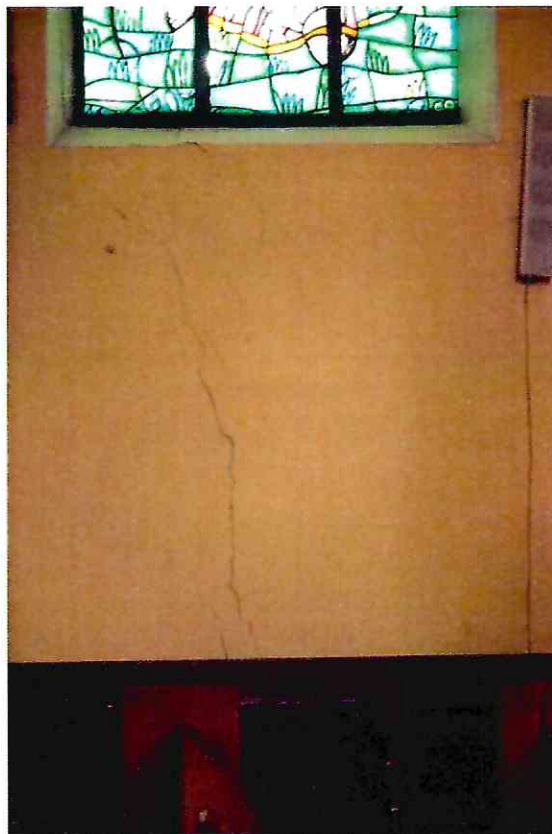
Fot. 24. Widok wnętrza kościoła w kierunku wejścia i wieży



Fot. 25. Widok wnętrza kościoła w kierunku prezbiterium



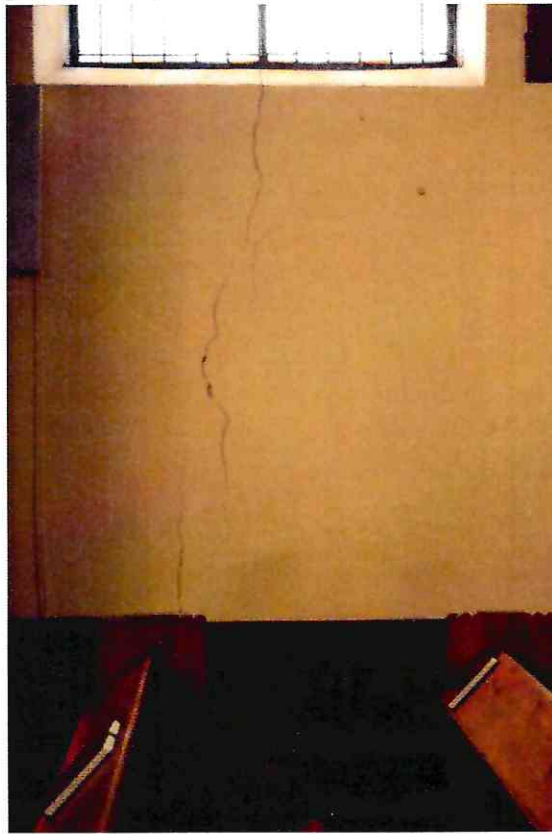
Fot. 26. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie podokiennej



Fot. 27. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie podokiennej



Fot. 28. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie podokiennej

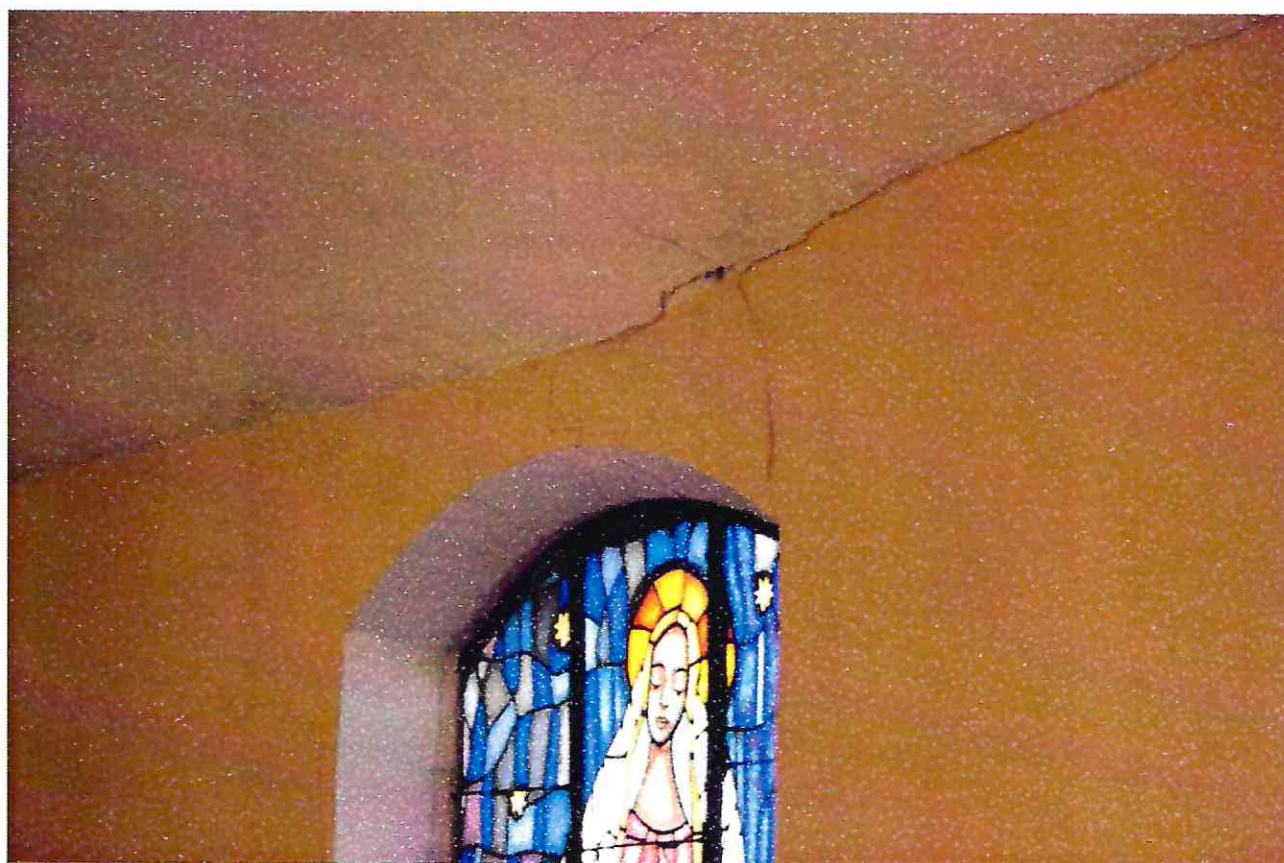


Fot. 29. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie podokiennej



STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Stowiański 17 (11)

Fot. 30. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie podokiennej



Fot. 31. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie łęku nadokiennego



Fot. 32. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie łuku nadokiennego



Fot. 33. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie łuku nadokiennego



Fot. 34. Widok na rysę widoczną od wewnątrz kościoła w strefie łuku nadokiennego



Pomorski Wojewódzki Konserwator Zabytków

ZN.5142. 83.2017.KK

Gdańsk, dnia 1 marca 2017r.

DECYZJA

Na podstawie art. 6 ust. 1 pkt 1 lit. c, art. 7 pkt 1, art. 36 ust. 1 pkt 1 Ustawy z dnia 23 lipca 2003 r. o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami (Dz. U. z 2014 r., poz. 1446 z późniejszymi zmianami), art. 39 ust. 1 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (Dz. U. z 2016, poz. 290 t.j.) oraz na podstawie art. 104 Ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. – Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2016, poz. 23 t.j.)

Pomorski Wojewódzki Konserwator Zabytków

po rozpatrzeniu wniosku ks. Adama Śniechowskiego, proboszcza Parafii Rzymsko – Katolickiej p.w. św. Mikołaja w Królewie 27, 82-220 Stare Pole z dnia 19.01.2017r. (wpłynął w dniu 31.01.2017r.), w sprawie wydania przez Pomorskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków pozwolenia na prowadzenie robót budowlanych polegających na remoncie dachu kościoła p.w. św. Mikołaja w Królewie 27, dz. nr 93/1, 82-220 Stare Pole, wpisanego do rejestru zabytków dnia 27.05.1994r przez Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Elblągu pod nr 360/94 jako kościoła parafialny p.w. Św. Mikołaja wraz z otaczającym cmentarzem, układem zieleni wysokiej i murem cmentarnym, obecnie pod nr 1457



Parafii Rzymsko – Katolickiej p.w. św. Mikołaja w Królewie 27, 82-220 Stare Pole, na prowadzenie robót budowlanych polegających na remoncie dachu kościoła p.w. św. Mikołaja w Królewie 27, dz. nr 93/1, 82-220 Stare Pole, wpisanego do rejestru zabytków dnia 27.05.1994r przez Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Elblągu pod nr 360/94 jako kościoła parafialny p.w. Św. Mikołaja wraz z otaczającym cmentarzem; układem zieleni wysokiej i murem cmentarnym, obecnie pod nr 1457; w zakresie:

- konserwacja więźby dachowej
- remont i wzmocnienie konstrukcyjne stropu
- zachowawcza wymiana pokrycia dachowego
- konserwacja lica murów więzy

Warunki szczegółowe decyzji określa załączona do decyzji dokumentacja projektowa:

- Projekt budowlany – „Remont kościoła parafialnego w Królewie”; dz. nr 93/1; Królewie 27, 82-220 Stare Pole; proj; mgr inż. Janusz Winnicki, mgr inż. arch. Izabela Negowska, grudzień 2016r.

Termin ważności pozwolenia ustala się na: 31 grudnia 2019r.

Nadto zobowiązuje się inwestora do przestrzegania niżej wymienionych warunków:

- 1/ nakłada się obowiązek kierowania robotami budowlanymi i wykonywania nadzoru inwestorskiego przez osoby wskazane we wniosku: kierownikiem robót budowlanych będzie Krzysztof Osuchowski, ul. Urocza 5, 82-200 Malbork, inspektorem nadzoru inwestorskiego będzie Janusz Winnicki, ul. Tczewska 19, 82-500 Kwidzyn; na podstawie §14.1,3 Rozporządzenia Ministra Kultury Dziedzictwa Narodowego z dnia 14.10.2015r (Dz. U. z 2015 poz. 1789)
2. Wnioskodawca zobowiązany jest zawiadomić tutejszy organ o terminie rozpoczęcia oraz zakończenia prac na 7 dni przed tym terminem.
3. Kierownik robót obowiązany jest niezwłocznie zawiadomić Pomorskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków o wszystkich okolicznościach ujawnionych w toku prowadzenia prac, które mogą mieć wpływ na stan zachowania zabytku i zakres prac.

UZASADNIENIE

Do Wojewódzkiego Urzędu Ochrony Zabytków w Gdańsku wpłynął w dniu 31.01.2017r. wniosek ks. Adama Śniechowskiego, proboszcza Parafii Rzymsko – Katolickiej p.w. św. Mikołaja w Królewie 27, 82-220 Stare Pole w sprawie wydania przez Pomorskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków pozwolenia na prowadzenie robót budowlanych polegających na remoncie dachu kościoła p.w. św. Mikołaja w Królewie 27, dz. nr 93/1, 82-220 Stare Pole, wpisanego do rejestru zabytków dnia 27.05.1994r przez Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Elblągu pod nr 360/94 jako kościół parafialny p.w. Św. Mikołaja wraz z otaczającym cmentarzem; układem zieleni wysokiej i murem cmentarnym, obecnie pod nr 1457. Skutkiem w/w decyzji teren ten podlega ochronie prawnej na mocy art. 7 pkt 1 Ustawy o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami i wszelkie działania przy nim prowadzone, wymagają przed ich podjęciem – zgodnie z art. 36 ust. 1 cytowanej Ustawy – uzyskania pozwolenia Pomorskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków. Wraz z wnioskiem złożona została wymieniona w sentencji niniejszej decyzji dokumentacja projektowa. Jak wynika z analizy tej dokumentacji, określona w niej inwestycja polegająca na remoncie dachu ma charakter zachowawczy. Wnioskowane prace konieczne są do wykonania w związku ze złą kondycją techniczną dachu kościoła. W związku z tym iż prace nie wpłyną negatywnie na zachowane zabytkowe wartości architektoniczne i historyczne kościoła, ze stanowiska konserwatorskiego istnieją przesłanki merytoryczne dla pozwolenia na prace zgodnie z żądaniem strony. Tym samym oraz w oparciu o art. 7 pkt 1, 36 ust. 1 pkt 1 Ustawy o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami oraz art. 39 ust. 1 Prawa budowlanego orzekam jak w sentencji.

Postępowanie w sprawie wydanego pozwolenia może zostać wznowione, a następnie pozwolenie może zostać cofnięte lub zmienione na podstawie art. 47 Ustawy z dnia 23 lipca 2003 roku o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami.

POUCZENIE

Od decyzji niniejszej przysługuje stronom odwołanie do Ministra Kultury i Dziedzictwa Narodowego za pośrednictwem tutejszego organu w terminie 14 dni od dnia doręczenia (art. 129 § 1 i § 2 Kodeksu postępowania administracyjnego).

Pomorski Wojewódzki
Konserwator Zabytków
C. Kowalska
mgr Agnieszka Kowalska

Uiszczono opłatę skarbową na podstawie art.4
ustawy z dnia 16.11.2006r o opłacie skarbowej
w wysokości
Katarzyna Kozyra, Wydział ds. Zabytków Nieruchomych

Otrzymują:

1. Parafia p.w. św. Mikołaja w Królewie, Królewko 27, 82-220 Stare Pole + dokumentacja projektowa
2. a/a KK

Do wiadomości:

1. Starostwo Powiatowe w Malborku, ul. Pl. Słowiański 17, 82-200 Malbork

WOJEWÓDZKI URZĄD OCHRONY ZABYTKÓW W GDAŃSKU
WYDZIAŁ DS. ZABYTKÓW NIERUCHOMYCH
ul. Dyrekcyjna 2-4, 80-852 Gdańsk, tel: 58 301-62-67
www.ochronazabytkow.gda.pl, e-mail: gdansk@zabytki.mail.pl

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3
Op. den

Kwidzyn, grudzień 2016 r.

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

OŚWIADCZENIE

Zgodnie z art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane, **oświadczam**,
że projekt budowlany robót budowlanych w zakresie konstrukcyjnym:

Remont kościoła parafialnego w Królewie

(nazwa i rodzaj obiektu budowlanego, bądź robót budowlanych)

planowanych: **dz. nr 93/1, Królewo 22, 82-220 Królewo**
jednostka i obręb ewidencyjny: 220908_2.0009.AR_1 Królewo

(lokalizacja (nr działki, ulica, miejscowość, gmina)
sporządziłem zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Dane personalne projektanta - architektura

Imię i Nazwisko: **Izabela Negowska**
Adres: **ul. Michałowskiego 12a/6, 82-200 Malbork**
Specjalność: **architektoniczna**
Numer uprawnień: **148/POOKK/IV/2016**
Numer członkowski izby: **PO-1445**

mgr inż. arch. Izabela Negowska
Uprawnienia do projektowania
architektonicznego w zakresie
Nr 148/POOKK/IV/2016

Dane personalne projektanta - konstrukcja

Imię i Nazwisko: **Janusz Winnicki**
Adres: **ul. Tczewska 19, 82-500 Kwidzyn**
Specjalność: **konstrukcyjno - budowlana**
Numer uprawnień: **POM/0129/POOK/08**
Numer członkowski izby: **POM/BO/0141/04**
Numer Centralnego Rejestru Osób Posiadających Uprawnienia Budowlane
Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego: **2624/08/U/C**

mgr inż. Janusz Winnicki
uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno - budowlanej
nr ewidencyjny: POM/0129/POOK/08

Dane personalne sprawdzającego - konstrukcja

Imię i Nazwisko: **Bogdan Guzanowski**
Adres: **ul. Grunwaldzka 44, 82-500 Kwidzyn**
Specjalność: **konstrukcyjno - budowlana**
Numer uprawnień: **1239/EL/87**
Numer członkowski izby: **POM/BO/0403/09**

mgr inż. Bogdan Guzanowski
upr. 1239/EL/87

POMORSKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ
OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Znak sprawy: PO/KK/w/0812

Gdańsk, dnia 13 lipca 2016 r.

STAROSTA MALBORSKI
Pl. Słowiański 17 (11)

DECYZJA nr 148/POOKK/IV/2016

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz. U. z 2014 r. poz. 1946, z 2016 r. poz. 65) w związku z art. 12, art. 13 oraz art. 14 ust. 1 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2016 r. poz. 290), zgodnie z art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2016 r. poz. 23)

stwierdza się, że

Pani

mgr inż. arch. Izabela Julia Negowska

ur. w dniu 12.04.1989 r. w Malborku

**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:**

**projektowanie, sprawdzanie projektów budowlanych
i sprawowanie nadzoru autorskiego, sprawowanie kontroli technicznej
utrzymania obiektów budowlanych.**

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

Pouczenie

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

Członkowie Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Pomorskiej Okręgowej Izby Architektów RP:

Przewodnicząca Komisji  Elżbieta Zdunkowska-Mróż	Wiceprzewodniczący Komisji  Romuald Cieluch	Wiceprzewodnicząca Komisji  Daniela Milan-Konopka	Sekretarz Komisji  Joanna Wciorka - Konat	Członek Komisji  Ewa Brach	
Członek Komisji  Marek Kleczkowski	Członek Komisji  Dorota Kurczalska	Członek Komisji  Andrzej Kwieciński	Członek Komisji  Krzysztof Swędrzyński	Członek Komisji  Barbara Wilemborek	Członek Komisji  Antoni Wolański

Otrzymują:

1. Wnioskodawca: Izabela Julia Negowska
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego - w celu wpisania do centralnego rejestru osób posiadających uprawnienia budowlane (po uprawnieniu się decyzji)
3. Rada Pomorskiej Okręgowej Izby Architektów RP (po uprawnieniu się decyzji)
4. a/a

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

Burmistrz Gminy Malbork

82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3





IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

STAROSTA MALBORSKI
83-200 Malbork
Pl. Światłoci 17 (11)

Pomorska Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZAŚWIADCZENIE - ORYGINAŁ

(wypis z listy architektów)

Pomorska Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. Izabela Julia Negowska

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **148/POOKK/IV/2016**, jest wpisany na listę członków Pomorskiej Okręgowej Izby Architektów RP pod numerem: **PO-1445**.

Członek czynny od: 12-10-2016 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 14-11-2016 r. Gdańsk.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: **30-06-2017 r.**

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:
Ryszard Comber, Przewodniczący Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

PO-1445-912Y-19FF-98YE-1C4F

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.



**GŁÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

DOA/INN/600/474/08
MPI

Warszawa, 2008-07-30

DECYZJA

Na podstawie art. 88 a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz art. 104 § 1 i § 2 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.),

JANUSZ WINNICKI
magister inżynier

uprawniony na mocy decyzji

Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

z dnia 10.06.2008 r. sygn. akt 142/POM/OKK/08

nr ewidencyjny POM/0129/POOK/08

do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

obejmującej projektowanie

bez ograniczeń

w zakresie określonym w powyższej decyzji

został wpisany

**DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE
pod pozycją 2464/08/U/C**

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

Niniejsza decyzja jest ostateczna. W związku z powyższym, w oparciu o art. 12 ust. 7 ustawy Prawo budowlane stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Strona może w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji wystąpić, na podstawie art. 127 § 3 Kpa oraz stosownie do uchwały Naczelnego Sądu Administracyjnego z dnia 9.12.1996 r., sygn. akt OPS 4/96, z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.

Otrzymują:

1. Pan Janusz Winnicki
ul. Zeromskiego 35
82-500 Kwidzyn
2. Pomorska Okręgowa Izba
Inżynierów Budownictwa
3. aa



z upoważnienia
GŁÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUDOWLANEGO
DYREKTOR DEPARTAMENTU ORZECZNIWA ADMINISTRACJI
ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANEJ
Barbara Lasinska

ZA ZGODNOŚCIĄ ORYGINAŁEM

Właściciel Projektu: *Oku darr*
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3

Oku darr

Gdańsk, dnia 10 czerwca 2008 r.

syg. akt 142/POM/OKK/08

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów /Dz.U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, ze zm./, art. 12 ust. 3, art.13 ust.1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane /tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118/, § 6 pkt 1 i 2, § 11 ust.1 pkt 1, § 15, § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578, ze zm./ oraz art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego /t.j. Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz.1071 ze zm./

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
stwierdza, że:

Pan JANUSZ WINNICKI
magister inżynier
urodzony dnia 09.12.1973 r. w Kwidzynie

uzyskał
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny: **POM/0129/POOK/08**

do projektowania bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:



PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Ryszard Kolasa

WICEPRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Leszek Niedostatkiwicz

CZŁONEK
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Ziemowit Suligowski

Otrzymują:

1. Pan Janusz Winnicki
82-500 Kwidzyn, ul. Zeromskiego 35
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Podatkowych
82-500 Kwidzyn ul. Kopernika 3
J.K. Kolasa

Pan Janusz Winnicki upoważniony jest do:

I. Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1, art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, bez ograniczeń do:

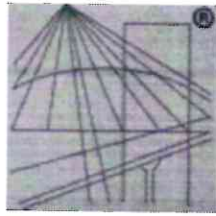
- a) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- b) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

MIĘDZYSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

II. Na podstawie § 15 i 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578, ze zm./ uprawnienia niniejsze uprawniają do :

- 1) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności niniejszych uprawnień,
- 2) projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Poddębny ul. Kopernika 3
Dba etno



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

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-BXG-9XZ-Z5S *

Pan Janusz Winnicki o numerze ewidencyjnym POM/BO/0141/04
adres zamieszkania ul.Tczewska 19, 82-500 Kwidzyn
jest członkiem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2016-03-01 do 2017-02-28.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-03-07 roku przez:

Franciszek Rogowicz, Przewodniczący Rady Pomorskiej 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.

Elbląg, dnia 1987.12.31

Marmarska 28

Nr 1239/XI/87

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

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

Na podstawie § 5 ust.1, § 6 ust.1 i 3, § 7 i § 13 ust.1 pkt 2 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przenowej 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 Bogdan GUZANOWSKI - magister inżynier budownictwa

urodzony dnia 17 lipca 1957 roku w Olsztynie województwo olsztyńsk posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji

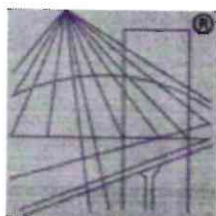
- KIEROWNIKA BUDOWY I ROBÓT -

w specjalności techniczno-budowlanej w zakresie konstrukcyjno-budowlanym.

Obywatel Bogdan GUZANOWSKI - jest upoważniony do:

1. kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierownictwa i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie wszelkich budynków oraz innych budowli z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i manipulacyjnych, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych,
2. sporządzania w budownictwie projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych wszelkich budynków i budowli
3. 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.

ZA ZGODNOŚC Z ORYGINAŁEM
Biuro Usług Projektowych
82-500 Kwidzyn ul. Kępczyńska 3
J. K. K.



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

STAROSTA MALBORSKI
62-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-H1F-N3M-TVY *

Pan Bogdan Guzanowski o numerze ewidencyjnym POM/BO/0403/09
adres zamieszkania ul. Grunwaldzka 44, 82-500 Kwidzyn
jest członkiem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2016-10-01 do 2017-03-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-09-14 roku przez:

Franciszek Rogowicz, Przewodniczący Rady Pomorskiej 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.

Dla powyższych robót kierownik budowy zobowiązany jest sporządzić plan bezpieczeństwa i ochrony zdrowia, zwany dalej "planem bioz". Sporządzony plan powinien odpowiadać wymaganiom Rozporządzenia oraz merytorycznie bazować min. na:

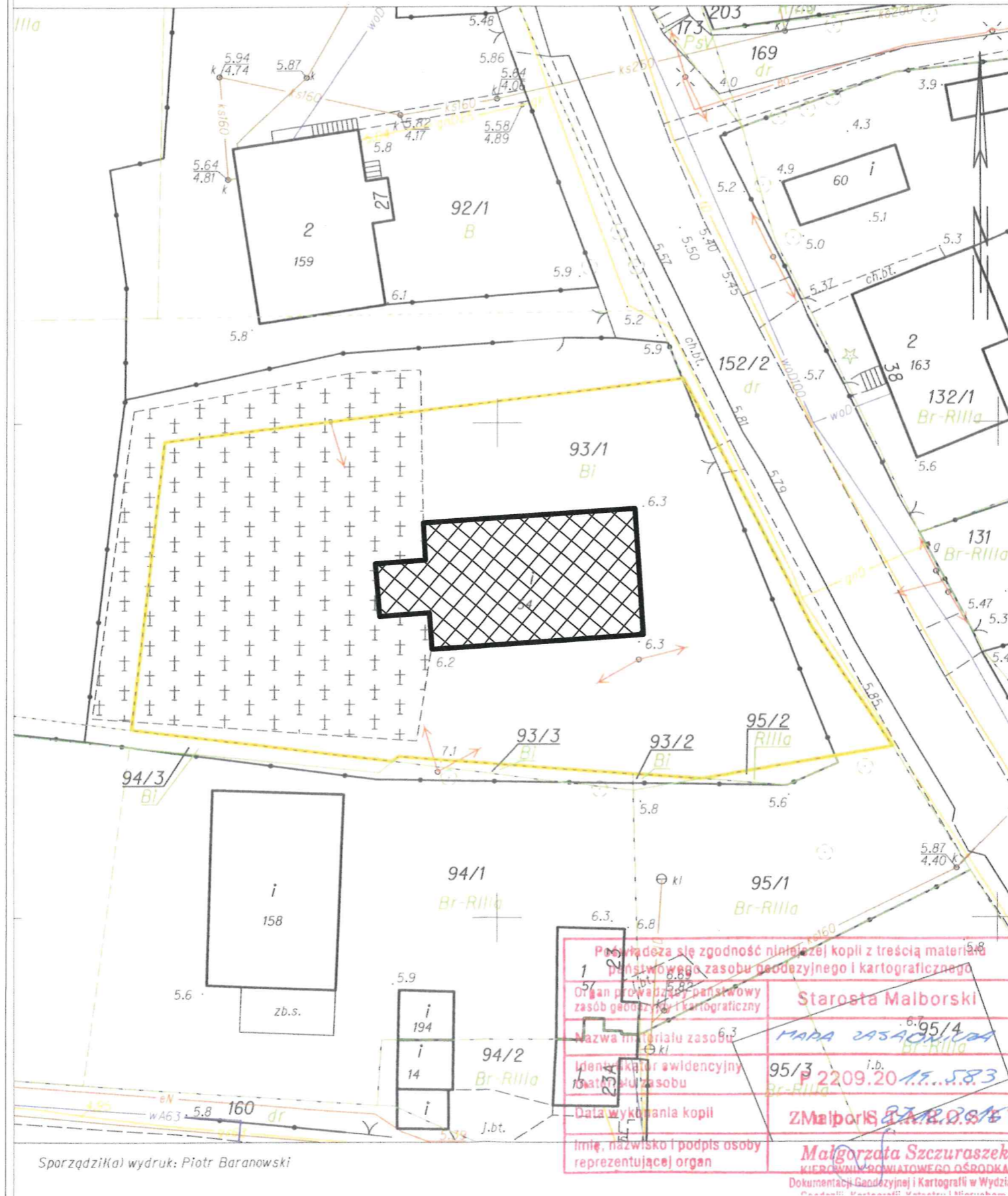
- Ustawie z dnia 26 czerwca 1974r – Kodeks pracy (Dz. U. z 1998r nr 21 poz. 94 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 26 września 1997 r. w sprawie ogólnych przepisów bezpieczeństwa i higieny pracy (Dz. U. z 2003 nr 169 poz. 1650 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. z 2003r nr 47 poz. 401 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Rady Ministrów z dnia 1.12.1990 r. w sprawie wykazu prac wzbronionym młodocianym (Dz. U. z 1990r nr 85 poz. 500 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 28.05.1996 r. w sprawie rodzajów prac wymagających szczególnej sprawności psychofizycznej (Dz. U. z 1996r nr 62 poz. 287 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 28.05.1996 r. w sprawie rodzajów prac, które powinny być wykonywane przez co najmniej dwie osoby (Dz. U. z 1996r nr 62 poz. 288 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 14 marca 2000 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy ręcznych pracach transportowych (Dz. U. z 2000r nr 26 poz. 313 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Gospodarki z dnia 27.04.2000r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy pracach spawalniczych (Dz. U. 2000r nr 40 poz. 470 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Gospodarki z dnia 20.09.2001 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas eksploatacji maszyn i innych urządzeń technicznych do robót ziemnych, budowlanych i drogowych (Dz. U. z 2001r nr 118 poz. 1263 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministrów: Pracy, Opieki Społecznej oraz Zdrowia z 20.03.1954 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy obsłudze żurawi. (Dz. U. z 1954r nr 15 poz. 58 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Opieki Społecznej oraz Zdrowia z dnia 19.03.1954 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy obsłudze przenośników (Dz. U. z 1954r nr 13 poz. 51 z późniejszymi zmianami).
 - Zarządzeniu Ministra Zdrowia i Opieki Społecznej z dnia 12 marca 1996 r. w sprawie dopuszczalnych stężeń i natężeń czynników szkodliwych dla zdrowia, wydzielanych przez materiały budowlane, urządzenia i elementy wyposażenia w pomieszczeniach przeznaczonych na pobyt ludzi (M.P. z 1996 nr 19 poz. 231 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Polityki Społecznej z dnia 29.11.2002 r. w sprawie najwyższych dopuszczalnych stężeń i natężeń czynników szkodliwych dla zdrowia w środowisku pracy (Dz. U. z 2002r nr 217 poz. 1833 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Rady Ministrów z dnia 2.09.1997 r. w sprawie służby bezpieczeństwa i higieny pracy (Dz. U. z 1997 nr 109 poz. 704 z późniejszymi zmianami).
 - Rozporządzeniu Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 28.05.1996 r. w sprawie szczegółowych zasad szkolenia w dziedzinie bezpieczeństwa i higieny pracy (Dz. U. z 1996r nr 62 poz. 285 z późniejszymi zmianami).
- oraz być zgodne z zasadami Sztuki Budowlanej, współczesną wiedzą techniczną i polskim ustawodawstwem.

mgr inż. Janusz Winnicki

uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno - budowlanej
nr ewidencyjny: POMO/129/PODR/08

Jednostka ewidencyjna: 220908_2, Stare Pole
 Obręb: 0009, Królewo
 Arkusz: 1
 Działka: 93/1

WYRYS Z MAPY ZASADNICZEJ
 SKALA 1:500

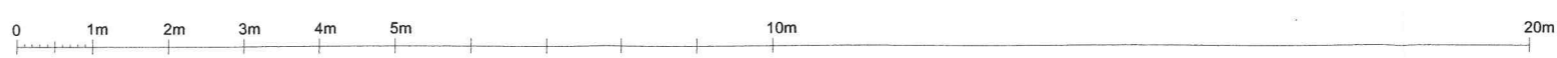
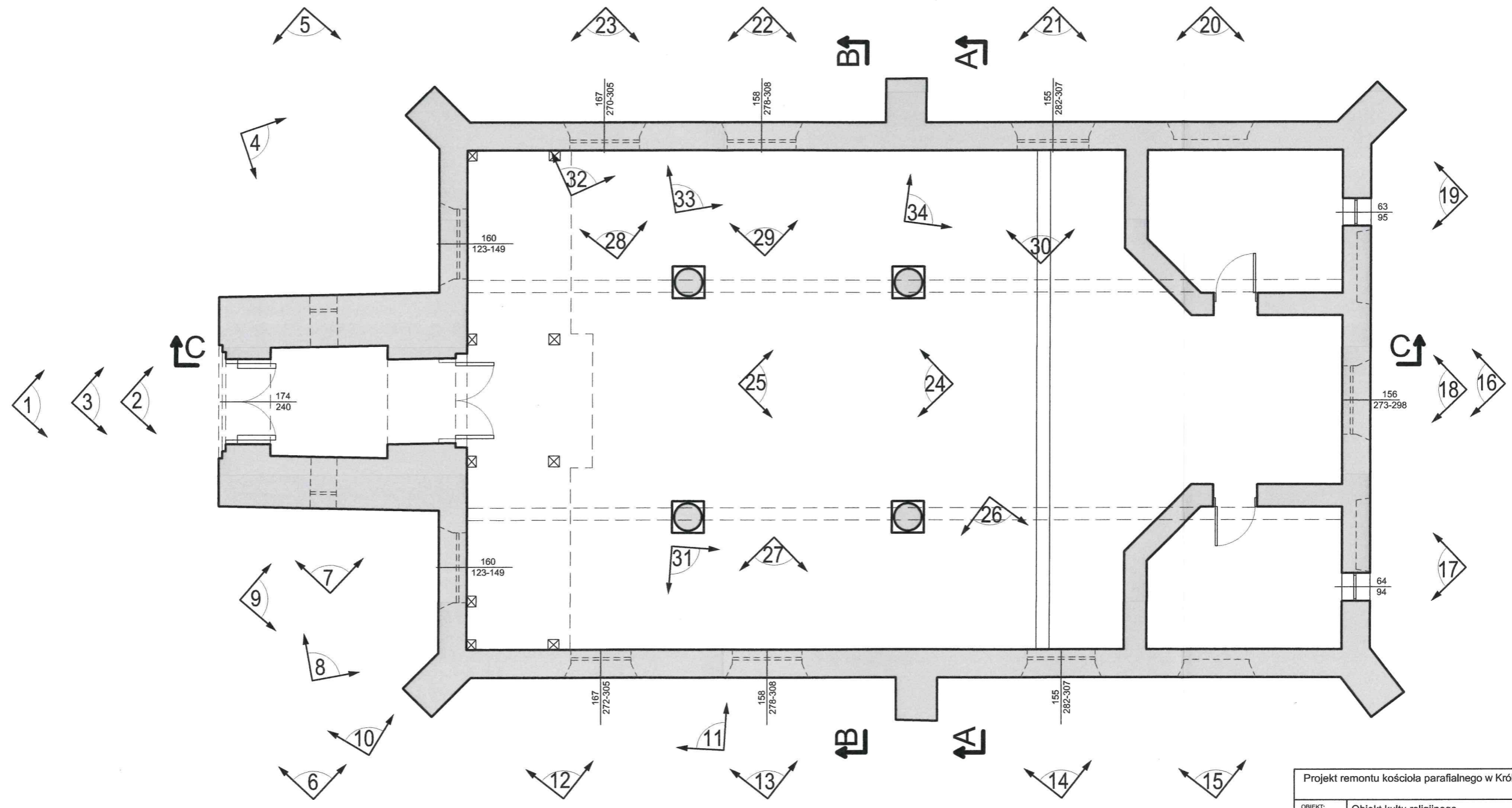


Sporządził (ka) wydruk: Piotr Baranowski

Proszę o sprawdzenie zgodności niniejszej kopii z treścią materiału państwowego zasobu geodezyjnego i kartograficznego
 Organ prowadzący państwowy zasób geodezyjny i kartograficzny
 Starosta Malborski
 Nazwa materiału zasobu: MAPA ZASADNICZA
 Identyfikator ewidencyjny materiału zasobu: 95/3 i.b. 2209.20 17.583
 Data wykonania kopii: 2016.08.16
 Imię, nazwisko i podpis osoby reprezentującej organ: Małgorzata Szczuraszek
 KIEROWNICZKA OŚRODKA Dokumentacji Geodezyjnej i Kartograficznej w Wydziale

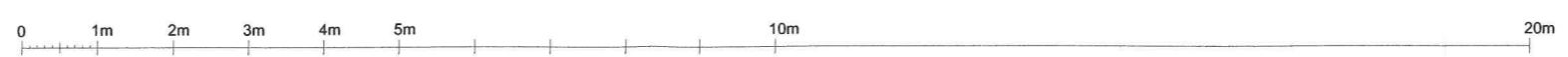
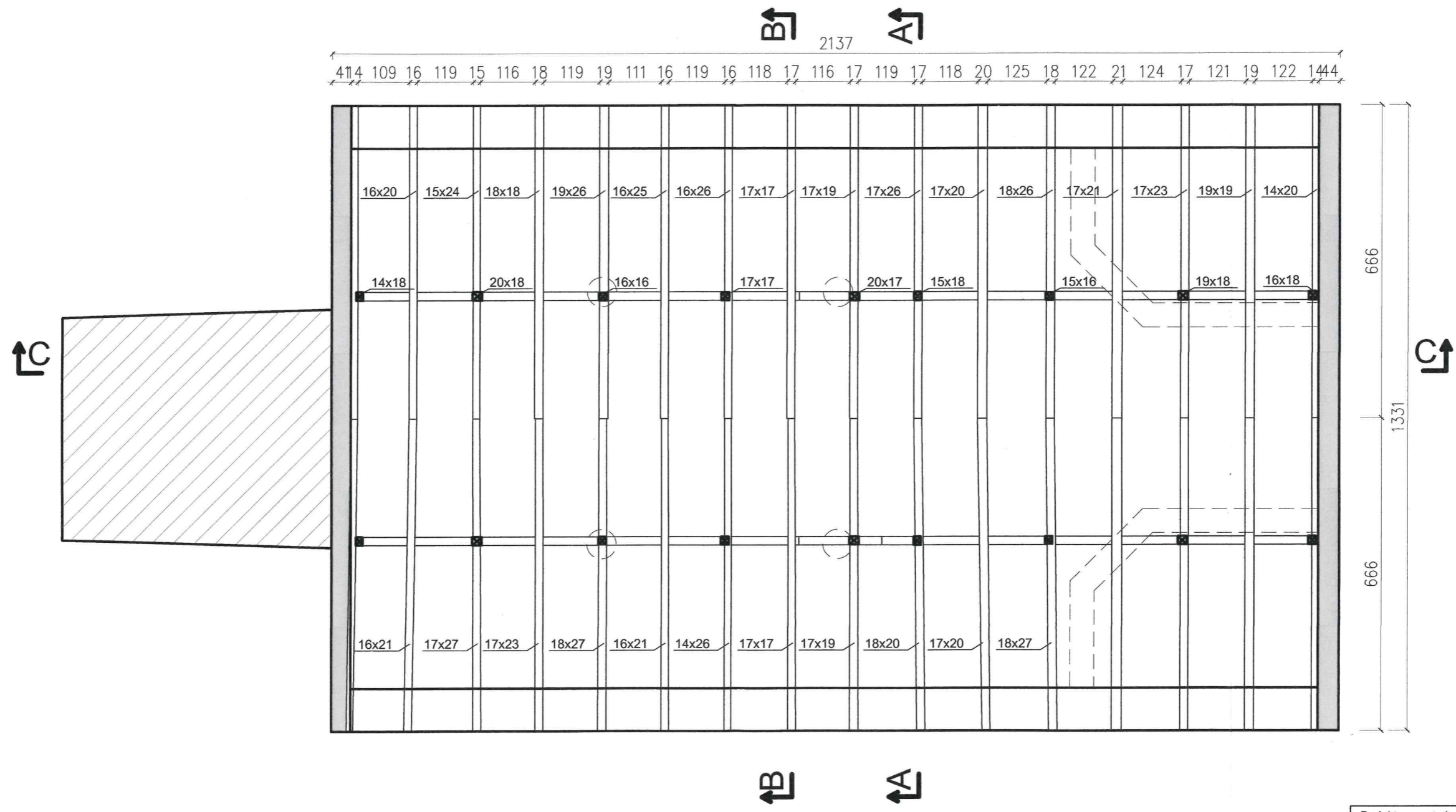
STAROSTA MALBORSKI
 82-200 Malbork
 Pl. Słowiański 17 (11)

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500 Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janecz.winnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie	janecz.winnicki@gmail.com	
PROJEKTANT SPECJALNOŚĆ ARCHITEKTOWNICZNA	mgr inż. Izabela Negowska nr upr. 148/POOKK/IV/2016	Izabela Negowska	
OPRACOWAŁ	mgr inż. Adam Obuchowski	Adam Obuchowski	
NAZWA RYSUNKU:	Plan sytuacyjny	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	FAZA:	DATA:	SKALA:
architektura	PB	12.2016	1:500
			1

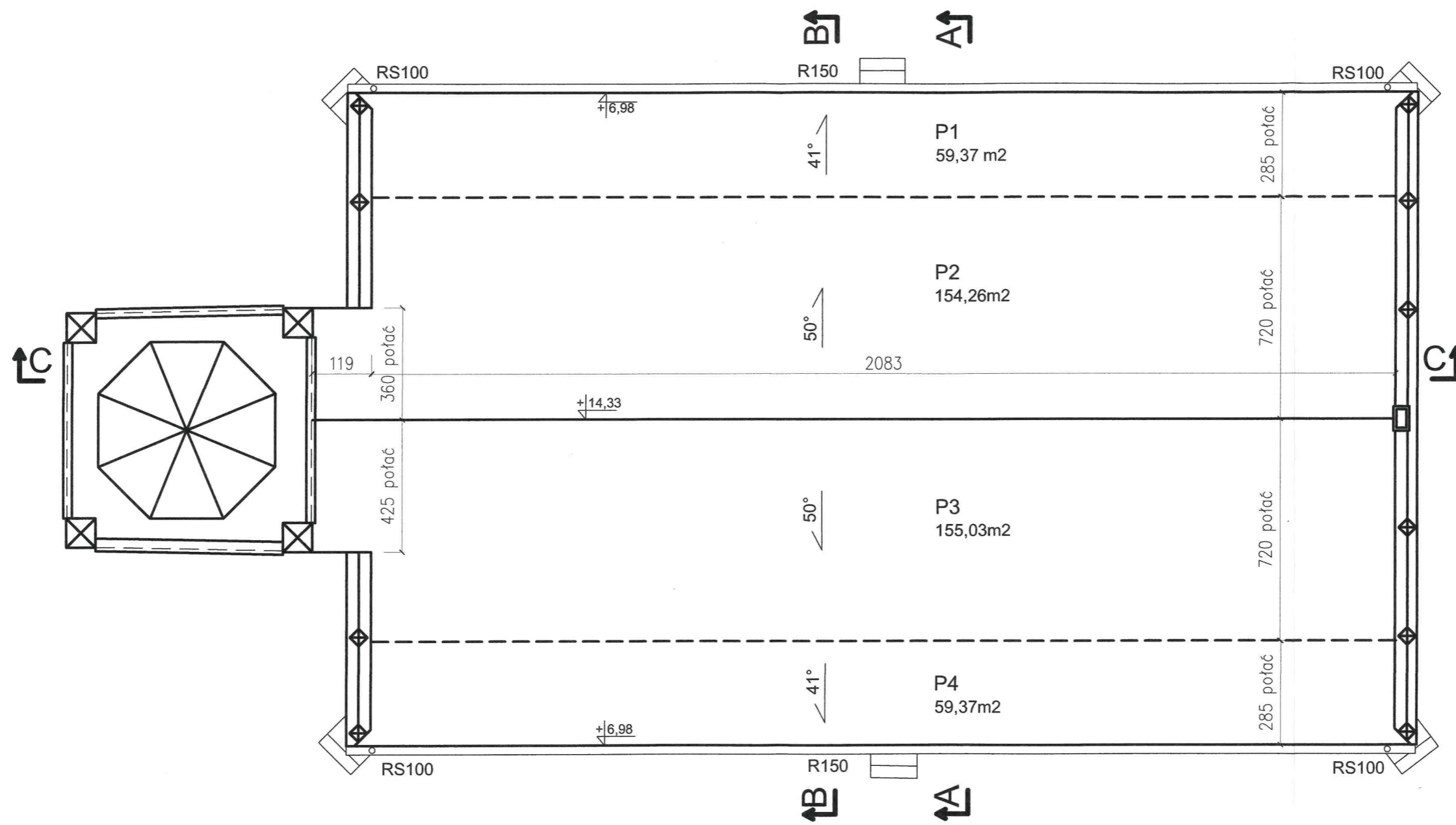


Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.vinicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Adam Obuchowski	<i>Obuchowski</i>	
NAZWA RYSUNKU:	Rzut przyziemia	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
		DATA:	12.2016
		SKALA:	1:100
			11

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

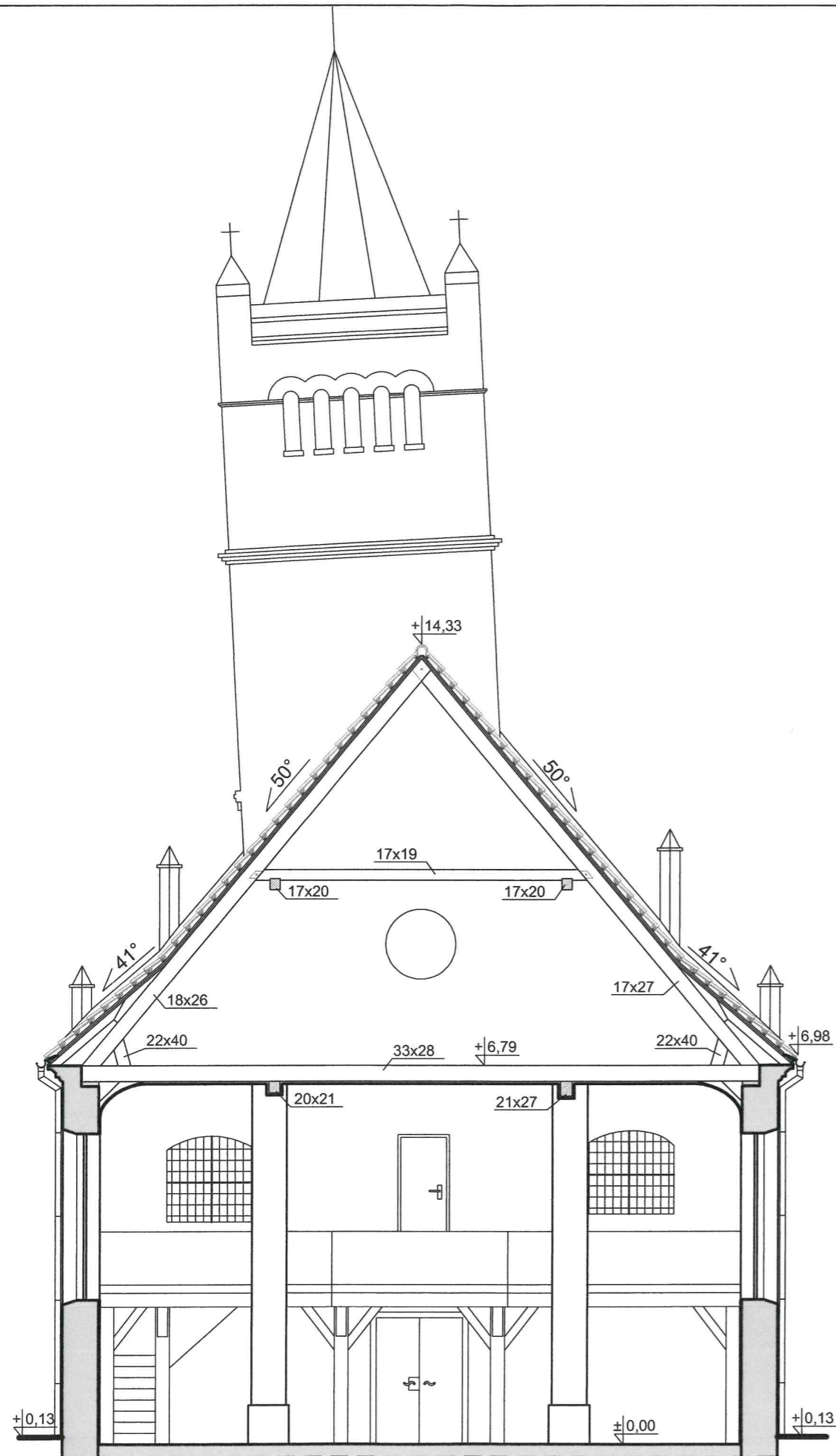


Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.vilnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Adam Obuchowski	<i>Obuchowski</i>	
NAZWA RYSUNKU:	Rzut więźby dachowej	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
		DATA:	12.2016
		SKALA:	1:100
			12

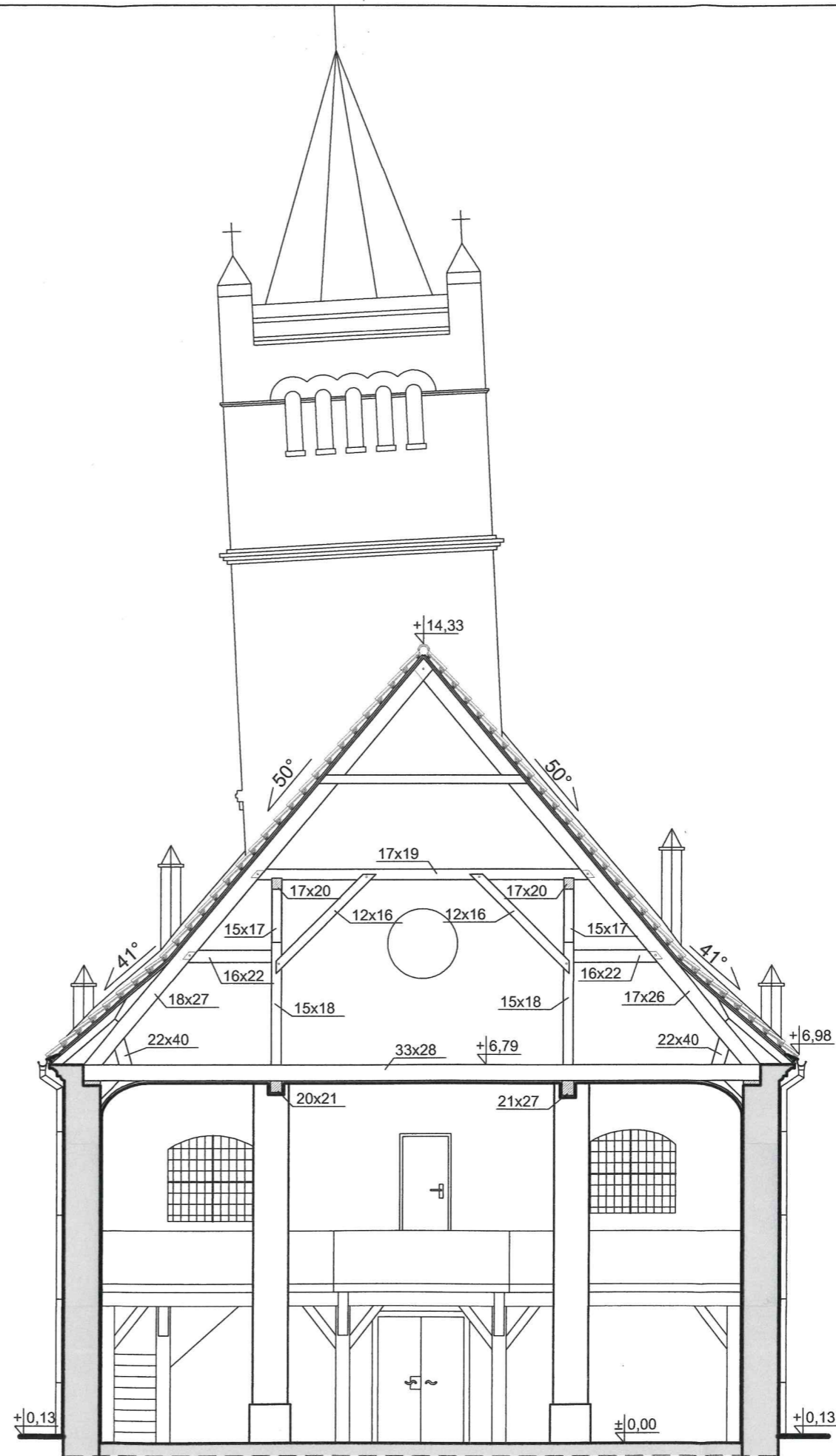


Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winiicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Adam Obuchowski	<i>Obuchowski</i>	
NAZWA RYSUNKU:	Rzut dachu	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
		DATA:	12.2016
		SKALA:	1:100
			13

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

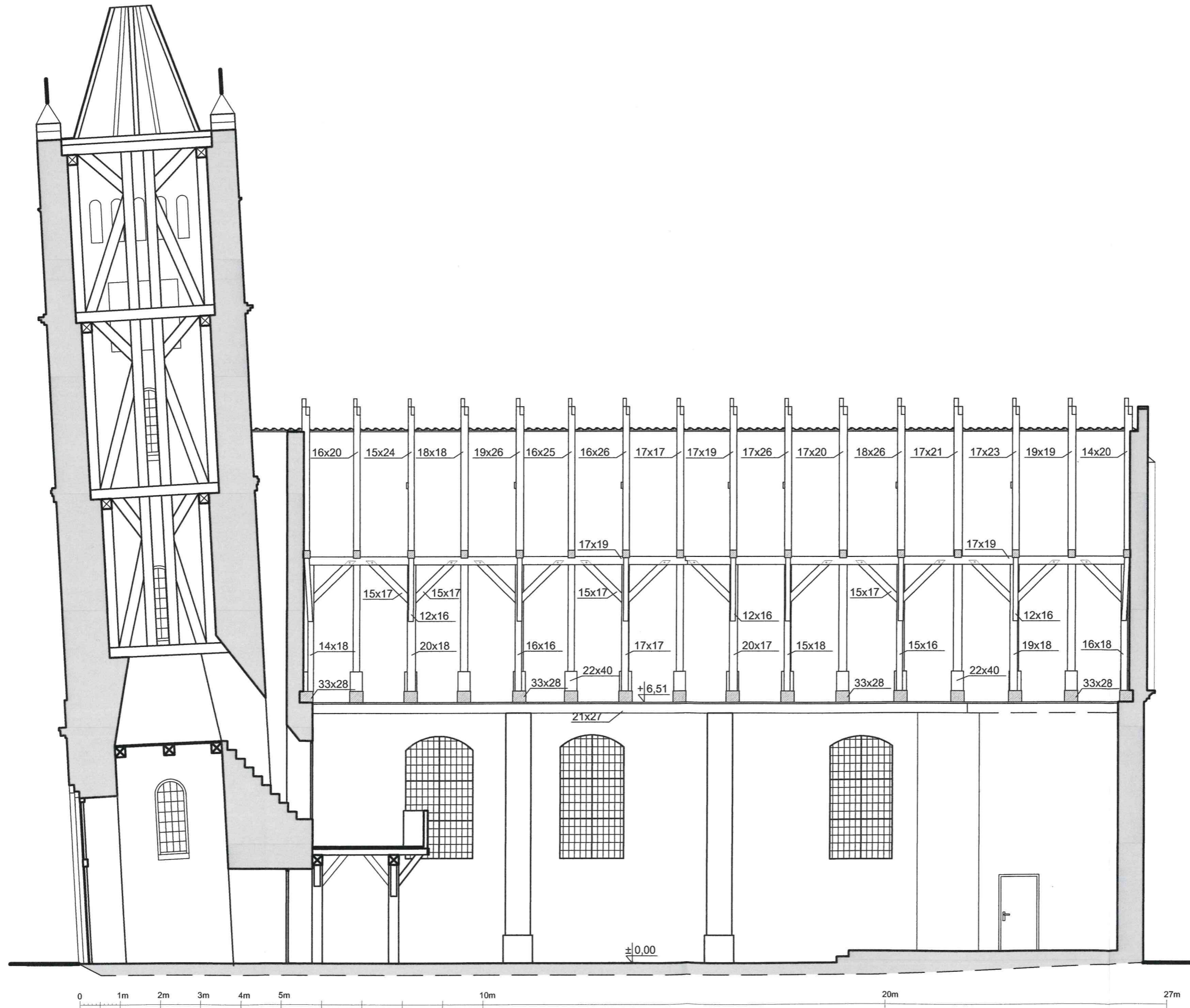


PRZEKRÓJ B-B



PRZEKRÓJ A-A

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.vahricki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Adam Obuchowski	<i>Obuchowski</i>	
NAZWA RYSUNKU:	Przekroje A-A i B-B	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
		DATA:	12.2016
		SKALA:	1:100
			14



Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.wilnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Adam Obuchowski	<i>Obuchowski</i>	
NAZWA RYSUNKU:	Przekrój C-C	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
DATA:	12.2016	SKALA:	1:100
			15

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)



LEGEDA

-  rysy zamknięte (wypełnienie rys zaprawą)
-  rysy otwarte
-  uszkodzenia lica muru (grozi dalszym odpajaniem)

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie

OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH						
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winnicki@gmail.com						
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie							
OPRACOWAŁ:	mgr inż. arch. Michał Kwasek							
NAZWA RYSUNKU:	Inwentaryzacja stanu murów - elewacja północna	NUMER RYSUNKU:						
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB	DATA:	12.2016	SKALA:	1:100	16

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)



uzupełnienie przestrzeni pomiędzy przyporą a korpusem kościoła

- LEGENDA
- rysy zamknięte (wypełnienie rys zaprawą)
 - rysy otwarte
 - uszkodzenia lica muru (grozi dalszym odspajaniem)

ELEWACJA ZACHODNIA




ELEWACJA WSCHODNIA

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. arch. Michał Kwasek		
NAZWA RYSUNKU:	Inwentaryzacja stanu murów - elewacje zachodnia i wschodnia	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	FAZA:	DATA:	SKALA:
konstr.	PB	12.2016	1:100
			17

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)



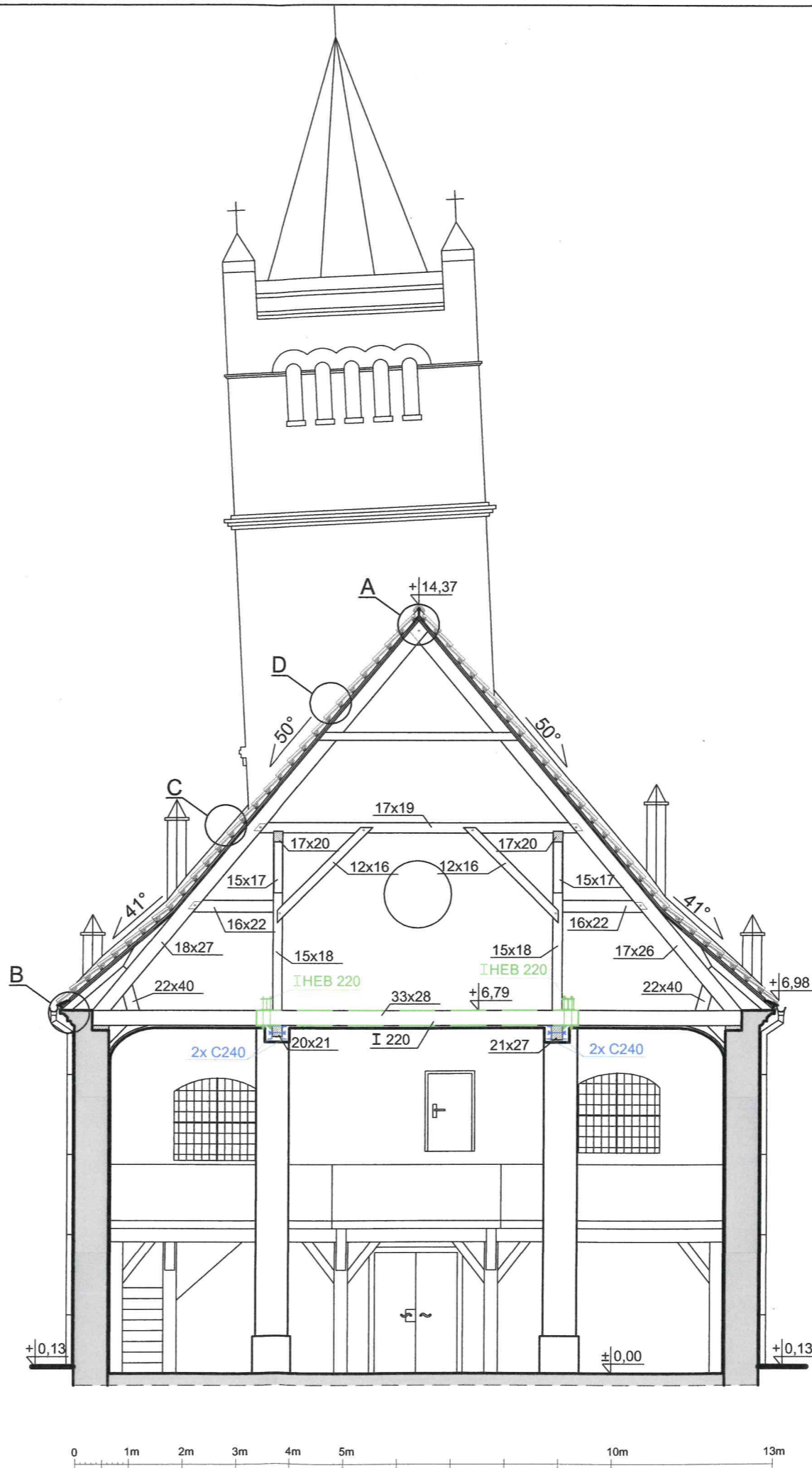
LEGEDA

-  rysy zamknięte (wypełnienie rys zaprawą)
-  rysy otwarte
-  uszkodzenia lica muru (grozi dalszym odspajaniem)

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie

OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH						
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winiak@gmail.com						
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie							
OPRACOWAŁ:	mgr inż. arch. Michał Kwasek							
NAZWA RYSUNKU:	Inwentaryzacja stanu murów - elewacja południowa	NUMER RYSUNKU:						
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB	DATA:	12.2016	SKALA:	1:100	18

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)

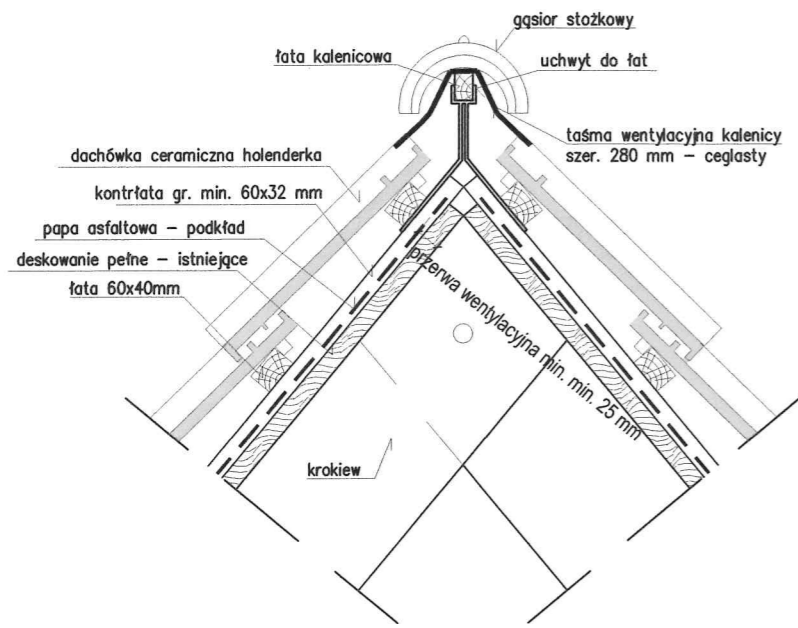


LEGENDA

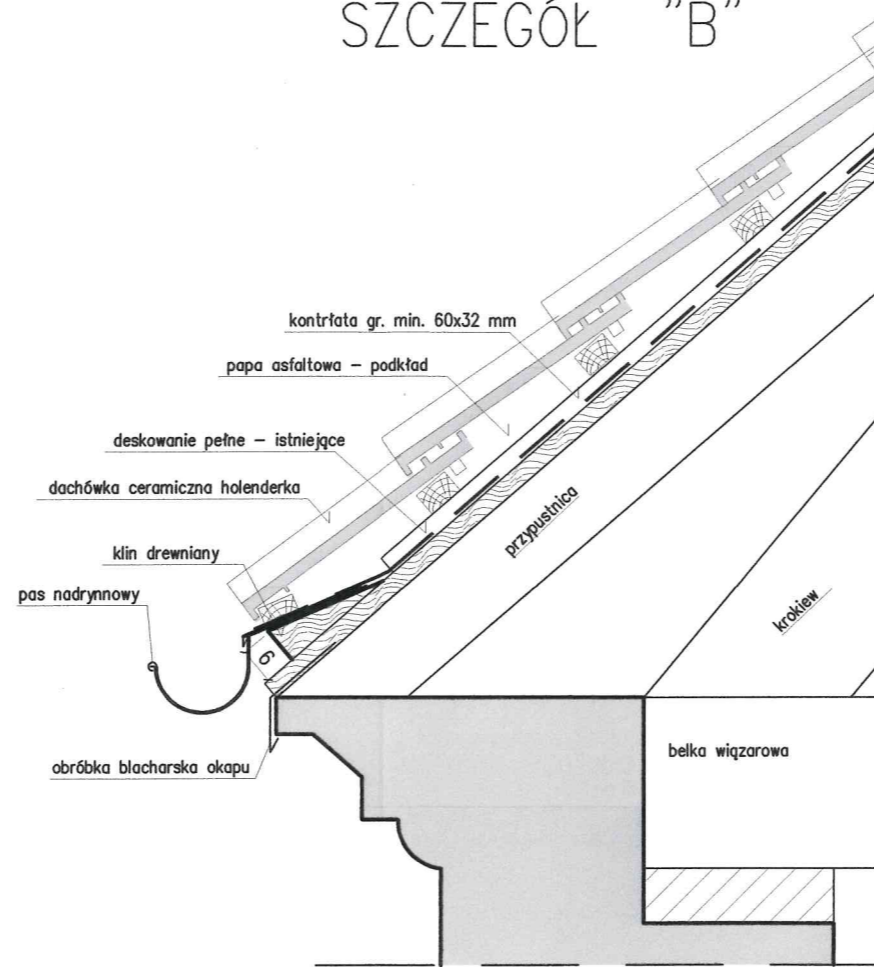
- wariant 1 - podciąg z dwóch C240
- wariant 2 - nadciąg z IHEB 220

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwędzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie	janusz.winnicki@gmail.com	
PROJEKTANT SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO- BUDOWLANA	mgr inż. Janusz Winnicki nr upr. POM/129/POOK/08		
SPRAWDZAJĄCY SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO- BUDOWLANA	mgr inż. Bogdan Guzanowski nr upr. 1239/EI/87		
OPRACOWAŁ:	mgr inż. Adam Obuchowski		
NAZWA RYSUNKU:	Przekrój A-A	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	FAZA:	DATA:	SKALA:
konstr.	PB	12.2016	1:100
			K1

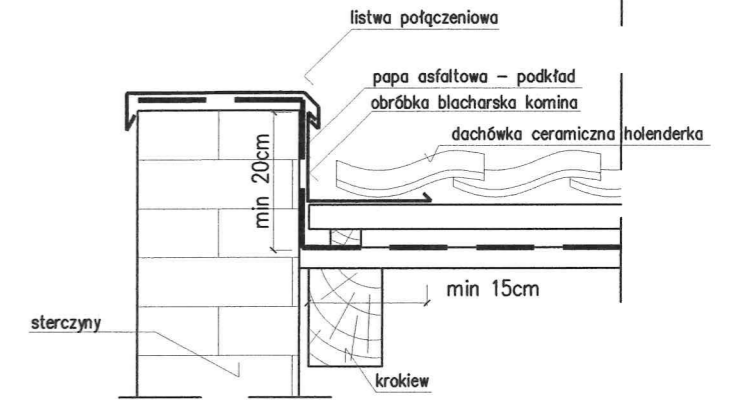
SZCZEGÓŁ "A"



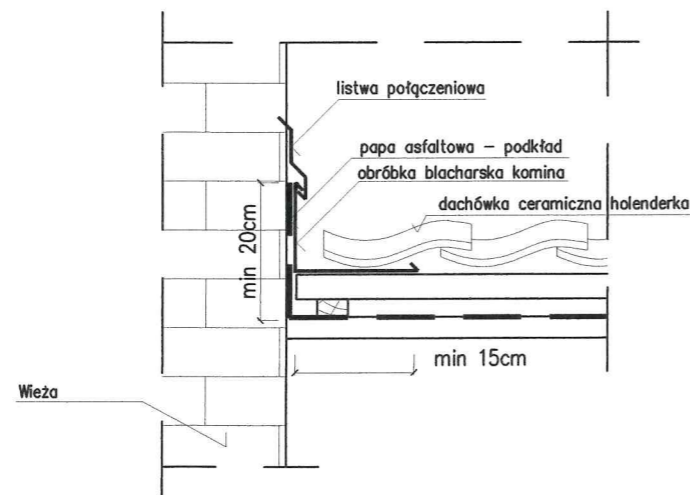
SZCZEGÓŁ "B"



STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)
SZCZEGÓŁ "C"

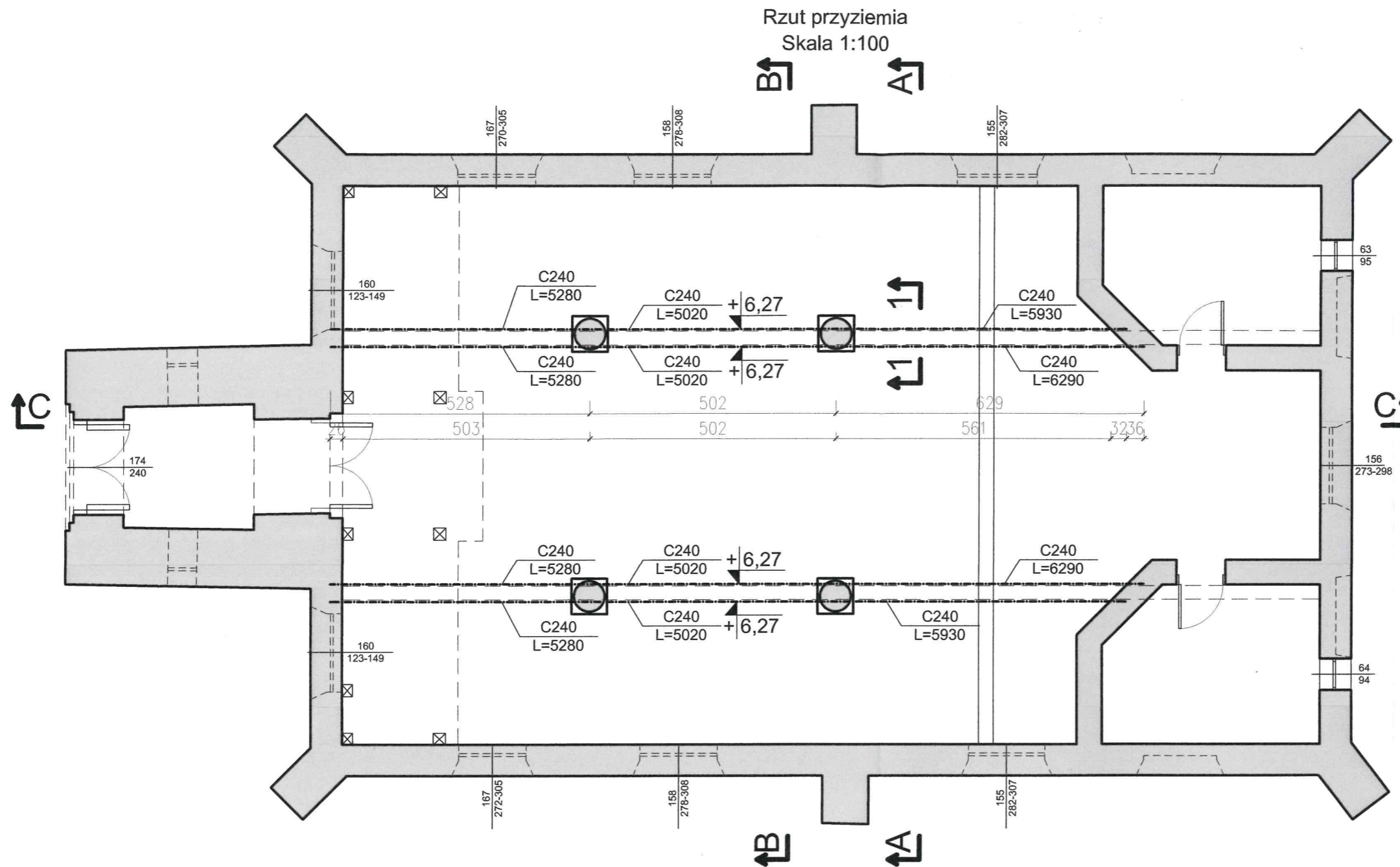


SZCZEGÓŁ "D"

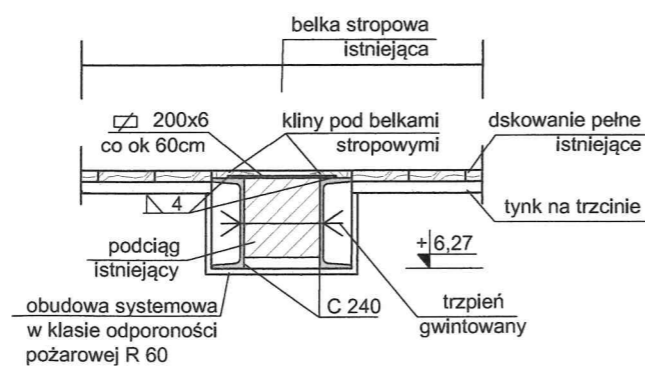


Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
PROJEKTANT SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO- BUDOWLANA	mgr inż. Janusz Winnicki nr upr. POM/129/POOK/08	<i>[Signature]</i>	
SPRAWDZAJĄCY SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO- BUDOWLANA	mgr inż. Bogdan Guzanowski nr upr. 1239/EI/87	<i>[Signature]</i>	
OPRACOWAŁ	mgr inż. Adam Obuchowski	<i>[Signature]</i>	
NAZWA RYSUNKU:	Szczegóły A, B, C i D	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	FAZA:	DATA:	SKALA:
konstr.	PB	12.2016	-:-
			K2

STAROSTA MALBORSKI
82-200 Malbork
Pl. Słowiański 17 (11)



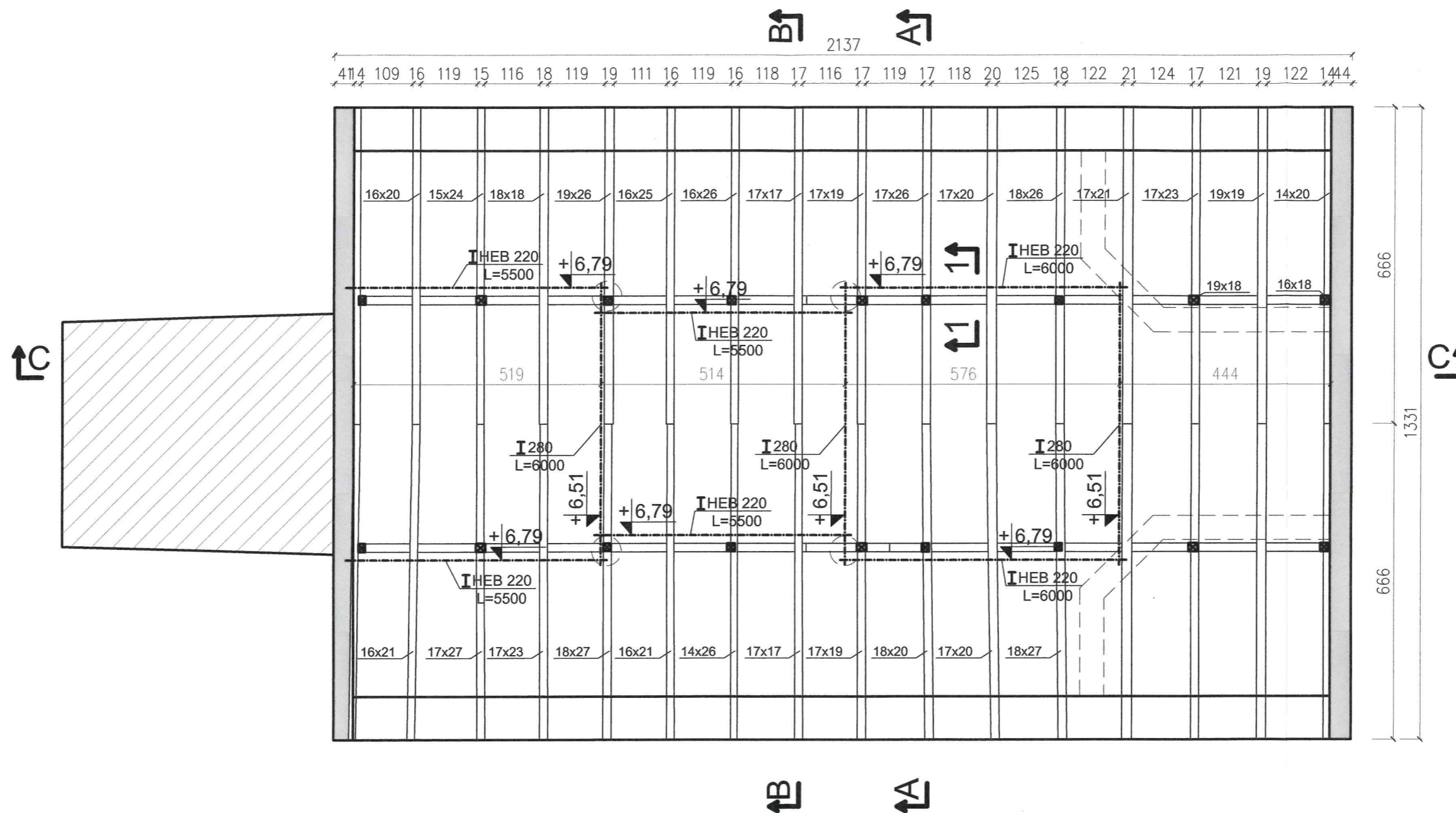
Przekrój 1-1
Skala 1:20



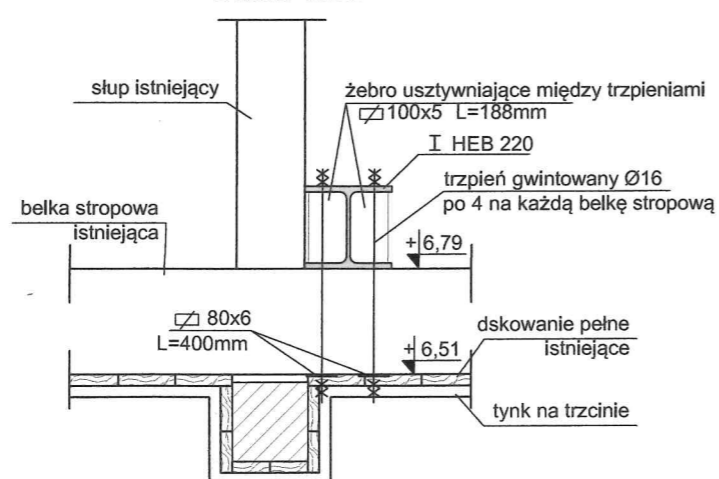
Uwaga:

1. Wymiary sprawdzić z natury.
2. Wzmocnienia z C240 jednoprzęsłowe.
3. Blachy usztywniające półki ceowników mają się znajdować w przestrzeniach między belkami stropowymi.
4. Pod belkami stropowymi dźwigarów pełnych należy zastosować w ceownikach żebra usztywniające.
5. W celu zaprojektowania głowic słupów nawy głównej należy skontaktować się z projektantem po uprzednim dokonaniu odkrywek głowic istniejących.
6. Stal S235.

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
PROJEKTANT SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	mgr inż. Janusz Winnicki nr upr. POM/129/P0OK/08		
SPRAWDZAJĄCY SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	mgr inż. Bogdan Guzanowski nr upr. 1239/EI/87		
OPRACOWAŁ	mgr inż. Adam Obuchowski		
NAZWA RYSUNKU:	Wzmocnienie podciągów - wariant 1	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
DATA:	12.2016	SKALA:	1:100
			K3



Przekrój 1-1
Skala 1:20



Uwaga:

1. Wymiary sprawdzić z natury.
2. Między trzpieniami obejmującymi belkę stropową należy wykonać żebra usztywniające.
3. W celu zaprojektowania głowic słupów nawy głównej należy skontaktować się z projektantem po uprzednim dokonaniu odkrywek głowic istniejących.
4. Konstrukcje zabezpieczyć do R60.
5. Dwuteowniki 280 prowadzić tak aby przechodziły przez rdzenie słupów nawy głównej, w wypadku gdy przez rdzeń słupa przechodzi belek stropowa należy zastosować dwuteowniki z dwóch stron danej belki stropowej.
6. Stal S235.
7. Śróby klasy 5.6.

Projekt remontu kościoła parafialnego w Królewie			
OBIEKT:	Obiekt kultu religijnego	BIURO USŁUG PROJEKTOWYCH	
ADRES:	Królewo 22, 82-220 Królewo dz. nr 93/1,	ul. Kopernika 3 82-500Kwidzyn Tel. (55) 279 25 01 janusz.winnicki@gmail.com	
INWESTOR:	Parafia Rzymsko-Katolicka św. Mikołaja w Królewie		
PROJEKTANT SPECJALNOŚĆ: KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	mgr inż. Janusz Winnicki nr upr. POM/129/P00K/08		
SPRAWDZAJĄCY SPECJALNOŚĆ: KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA	mgr inż. Bogdan Guzanowski nr upr. 1239/EI/87		
OPRACOWAŁ	mgr inż. Adam Obuchowski		
NAZWA RYSUNKU:	Wzmocnienie podciągów - wariant 2	NUMER RYSUNKU:	
BRANŻA:	konstr.	FAZA:	PB
DATA:	12.2016	SKALA:	1:100
			K4