

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79
Krzysztof Ojrzyński

PION - Nidzica

Projektowanie Inwestycji Obsługa Nieruchomości

ul. Warszawska 4B/8
NIP 745-103-46-60,

13-100 Nidzica

REGON 510326735

tel. (0-89) 625 52 59, fax 625 70 30

tel. kom. 0-602 104 657

Konto: PKO BP S.A. O/Ostróda 68 1020 3613 0000 6102 0038 1954

Ratusz Miejski w Nidzicy

STAROSTWO POWIATOWE 13-100 Nidzica ul. Traugutta 23 tel./fax 089-625-32-79	TOM VII Załącznik nr 1 stanowiący integralną część decyzji nr 47/2009 z dnia 16.03.2009 zawierający opieczetowanych kaset	Z up. STAROSTY mgr inż. Lidia Walewska KIEROWNIK Wydziału Budownictwa i Architektury
Zawartość tomu: Projekt budowlany i wykonawczy przebudowy pomieszczeń kancelarii tajnej w budynku Ratusza Miejskiego w Nidzicy		

Investor;

Urząd Miejski w Nidzicy
plac Wolności 1, 13-100 Nidzica

Adres obiektu;

plac Wolności 1, 13-100 Nidzica

Data opracowania;

lipiec 2008 r.

Jednostka projektowa / autor opracowania;

arch. mgr inż.

Dominiak M. Nowina Konopka

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

ul. Krzyw. 2A/1, 13-100 Nidzica

Opis poszczególnych tomów całego opracowania projektowego:

- Tom I - Ratusz Miejski w Nidzicy. Inwentaryzacja budowlano-konserwatorska.
- Tom II - Ratusz Miejski w Nidzicy. Opinia o stanie technicznym budynku i możliwości przebudowy.
- Tom III - Ratusz Miejski w Nidzicy. Projekt budowlany i wykonawczy zagospodarowania terenu.
- Tom IV - Ratusz Miejski w Nidzicy. Projekt budowlany i wykonawczy architektoniczno - konstrukcyjny remontu i przebudowy.
- Tom V - Ratusz Miejski w Nidzicy. Projekt budowlany i wykonawczy instalacyjny (instalacje sanitarne)
- Tom VI - Ratusz Miejski w Nidzicy. Projekt budowlany i wykonawczy instalacyjny (instalacje elektryczne i instalacje logiczne).
- Tom VII - Ratusz Miejski w Nidzicy. Projekt budowlany i wykonawczy przebudowy pomieszczeń kancelarii tajnej.
- Tom VIII - Ratusz Miejski w Nidzicy. Projekt budowlany i wykonawczy rewaloryzacji i remontu elewacji.

Wszelkie prawa, w tym prawa autorskie
zastrzeżone!

1. - egz. inwestora (archiwalny)

Kopowanie zabronione

PION - NIDZICA
Krzysztof OJRZYŃSKI
ul. Krzyw. 2A/1; 13-100 Nidzica
NIP 745-103-46-60, Regon 510326735
tel. (0-89) 625 52 59, 0-602 104 657

mgr inż. Krzysztof Ojrzyński
Upr. bud. Nr 48/88/OŁ.
Upr. inż. Inż. 112 Nr 86/92/OŁ. 13/19/04/OŁ.

PION - NIDZICA
EGZEMPLARZ BEZ TEJ PIECZĄTKI
JEST NIELEGALNA KOPIA

PION - NIDZICA
Krzysztof OJRZYŃSKI
ul. Krzyw. 2A/1; 13-100 Nidzica
NIP 745-103-46-60, Regon 510326735
tel. (0-89) 625 52 59, 0-602 104 657

PION - NIDZICA
EGZEMPLARZ BEZ TEJ PIECZĄTKI
JEST NIELEGALNA KOPIA

PION - NIDZICA

PION – Nidzica		<i>Krzysztof Ojrzyński</i>	
<i>Projektowanie Inwestycji Obsługa Nieruchomości</i>			
ul. Warszawska 4B/8 NIP 745-103-46-60,	13-100 Nidzica REGON 510326735 ,	tel. (0- 89) 625 52 59, fax 625 70 30 Konto: PKO BP S.A. O/Ostróda 68 1020 3613 0000 6102 0038 1954	tel. kom. 0-602 104 657

Projekt budowlany i wykonawczy przebudowy kancelarii tajnej w budynku Ratusza Miejskiego w Nidzicy

Jednostka projektowa/ autor projektu;

PION - NIDZICA
Krzysztof OJRZYŃSKI
ul. Warszawska 4B/8, 13-100 Nidzica
NIP 745-103-46-60, REGON 510326735
tel. (0-89) 625 52 59, fax 625 70 30
mgr inż. Krzysztof Ojrzyński
Upr. bud. Nr 18/89/OL.
§ 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112
Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5

Autorzy opracowania;

			mgr inż. Krzysztof Ojrzyński Upr. bud. Nr 18/89/OL. § 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112 Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5
- Asystent	mgr inż.	Hanna Kowalska	mgr inż. Krzysztof Ojrzyński Upr. bud. Nr 18/89/OL. § 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112 Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5
- Projektant	mgr inż.	Krzysztof Ojrzyński	mgr inż. Krzysztof Ojrzyński Upr. bud. Nr 18/89/OL. § 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112 Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5
- Projektant	mgr inż. arch.	Dominik M. Nowina Konopka	arch. mgr inż. Dominik M. Nowina Konopka Upr. bud. Nr 224/71 § 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112 Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5

Spis zawartości opracowania:

- 1. Opis techniczny
- 2. Część graficzna
 - Rys. 1. Rzut pietra i rzut pomieszczeń kancelarii
 - Rys. 2 Rzut projektowanego stropu nad parterem (pod projektowanymi pomieszczeniami kancelarii)
 - Rys. 3 Rys. konstrukcyjne stropu nad przyziemiem w kancelarii tajnej
 - Rys. 4 Zestawienie stolarki drzwiowej i naświetli
- 3. Kopie uprawnień i zaświadczeń projektantów

Sporządził
mgr inż. arch. Józef Żołędkowicz
upr. bud. Nr 25/80/OL
z § 4 ust. 1 i 2, § 7 i § 8 ust. 1 pkt 1

str. 3
str. 42

str. 46

Nidzica, 30.07.2008 r.

Oświadczenie

Jako projektant projektu przebudowy pomieszczeń kancelarii tajnej na I piętrze skrzydła wschodniego budynku Ratusz Miejskiego w Nidzicy, plac Wolności 1, inwestor: Gmina Nidzica, oświadczam że wyż. wym. projekt sporządzony został zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej.

arch. mgr inż.
Dominik M. Nowina Konopka
upr. bud. Nr 224/71
§ 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112
Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5
mgr inż. Krzysztof Ojrzyński
Upr. bud. Nr 18/89/OL.
§ 29 i § 5 ust. 1 pkt. 112
Olaszyna, ul. Wyzwolenia 7/5

1.0. Opis techniczny do projektu budowlanego i wykonawczego przebudowy kancelarii tajnej w budynku Ratusza Miejskiego w Nidzicy

(obiekt położony na działce o numerze ewidencyjnym gruntu 13 w Nidzicy, wpisany do rejestru zabytków pod Nr A-965/0 decyzją z dnia 05.02.1968 r Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków w Olsztynie)

1.1. Opis techniczny ogólny

1.1.1. Zleceniodawca / właściciel obiektu

Właściciel obiektu ;

Gmina Nidzica

Zarządca obiektu;

Urząd Miejski w Nidzicy

Zleceniodawca niniejszego opracowania;

Burmistrz Nidzicy

Adres obiektu;

plac Wolności 1, 13-100 Nidzica



1.1.2. Podstawa opracowania

- zlecenie inwestora (umowa zawarta pomiędzy autorem niniejszego opracowania i Gminą Nidzica);
- wytyczne i postulaty konserwatorskie przez wydane przez Warmińsko – Mazurskiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków;
- wizje lokalne w terenie, pomiary z natury (wykonane w miesiącach kwiecień – maj 2008 r.);
- dokumentacja fotograficzna sporządzona przez autorów niniejszego opracowania w miesiącach kwiecień – czerwiec 2008 r.
- warunki zawarte w decyzji o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu wydanej przez Burmistrza Nidzicy dla planowanej inwestycji;
- projekt budowlano-wykonawczy przebudowy poddasza ratusza, opracowany w 2004 r. przez Pracownię Projektową „PION-Nidzica”, autorzy opracowania: mgr inż. arch. Dominik M. Nowina Konopka, mgr inż. Krzysztof Ojrzyński;
- dokumentacja powstała w roku 2006 w trakcie wykonywania prac budowlanych poddasza budynku (tj. dokumentacja fotograficzna prowadzonych prac, projekty wprowadzonych zmian i rysunków zamiennych, dzienniki budowy, protokoły badań i sprawdzeń instalacji, protokoły z narad w trakcie budowy) oraz dokumentacja powykonawcza (w formie opisowej graficznej i fotograficznej), sporządzona przez autorów niniejszego opracowania;
- aktualna mapa sytuacyjno-wysokościowa do celów projektowych (w formie papierowej i cyfrowej) sporządzona w 2008 r. przez geodetę uprawnionego mgr inż. Marka Nowaka;

- dokumentacja archiwalna,
- materiały źródłowe, będące w posiadaniu W-MSOZ w Olsztynie, w tym;
„Karta inwentaryzacyjna obiektu zabytkowego” wykonana w październiku 2003 r. przez mgr Jerzego Domino;
- materiały archiwalne i zdjęcia archiwalne, w tym;
 - a/ fotografie budynku z okresu ok. 1910-1914 r i ok. 1928-1935 r. z opracowania p.n. „*Der Kreis Neidenburg/Ostreußen im Bild*” *zusammengestellt und herausgegeben von Wolf-Joachim Becker und Gerhard Toffel, Kommissionsverlag Gerhard Rautenberg, Leer;*
 - b/ fotografie budynku z okresu ok. 1910-1914 r i ok. 1928-1935 r. z opracowania p.n. „*Der Kreis Neidenburg/Ostreußen im Bild Band 2*” *zusammengestellt und herausgegeben im Auftrage der Kreisgemeinschaft Nedenburg von Wolf-Joachim Becker und Gerhard Toffel, Kommissionsverlag Gerhard Rautenberg, Leer;*
 - c/ „*Nidzica. Z dziejów miasta i okolic, Olsztyn 1976*”.
 - d/ „*Zabytkowe ośrodki miejskie Warmii i Mazur*” *Olsztyn 1969, s 216-221*
 - e/ „*Bodo Ebhardt i jego wizja odbudowy Nidzicy*” *J. Salm, Rocznik Mazurski, nr 3, Szczytno 2001*
 - f/ „*Nidzica dawniej i dziś. 625 lat miasta Nidzica*” *Praca zbiorowa pod redakcją W. Nowosielskiego i ks. A. Midury, Nidzica 2007 r., wyd. „Michalineum”*
- koncepcja architektoniczna przebudowy budynku Ratusza Miejskiego w Nidzicy, opracowana w kwietniu – maju 2008 r. przez autorów niniejszego opracowania;
- inwentaryzacja budowlano-konserwatorska budynku, sporządzona w 2008 r. przez autorów niniejszego opracowania;
- rozporządzenie Rady Ministrów z dnia 18.10.2005 r. w sprawie organizacji i funkcjonowania kancelarii tajnych i ustawa z dnia 22.01.1999 r. o ochronie informacji niejawnych (t. jedn. Dz. U. z 2005 r., Nr 196, poz. 1631 i poz.1741).

1.1.3. Zakres opracowania

Niniejszą dokumentację opracowano w zakresie niezbędnym do wykonania przebudowy pomieszczeń przeznaczonych na kancelarię tajną w skrzydle wschodnim budynku Ratusza Miejskiego w Nidzicy.

Sporządzenie przedmiotowej dokumentacji zostało poprzedzone wykonaniem szczegółowej inwentaryzacji architektonicznej i konserwatorskiej całego budynku, a także poprzedzone wykonaniem projektu koncepcyjnego przebudowy i adaptacji obiektu oraz oceną stanu technicznego budynku i jego poszczególnych elementów.

Z tych też względów remont pomieszczeń i wykonanie kancelarii tajnej na i piętrze skrzydła wschodniego budynku w pełni „wpisywać się będzie” w zakres planowanego całego remontu budynku i adaptacji jego poszczególnych fragmentów. Pomieszczenia w przyziemiu skrzydła zachodniego budynku, dotychczas użytkowane jako kancelaria tajna, wykorzystywane będą jako pomieszczenia biurowe.

Zakresem niniejszego opracowania jest objęta przebudowa dwóch pomieszczeń skrzydła wschodniego piętra, obejmująca przede wszystkim wykonanie następujących robót;

1/ wyburzenie istniejącej ścianki działowej pomiędzy pomieszczeniami;

- 2/ wymiana drzwi wejściowych z korytarza (z poszerzeniem otworu, tak aby możliwe było zamontowanie drzwi ze skrzydłem o szer.90 cm.);
- 3/ wyjęcie drzwi z ościeżnicą (wejściowych do sąsiedniego pokoju, oznaczonego nr „1.31.” i zamurowanie otworu drzwiowego). Wykonanie otworu drzwiowego (wraz z nadprożem), obsadzenie drzwi w ścianie pomiędzy pomieszczeniem biurowym (oznaczonym jako „1.30.”) i korytarzem (oznaczonym jako „1.38.”);
- 4/ wykonanie rozbiórki części stropu nad przyziemiem (wszystkich warstw wykończeniowych podłogi i posadzki oraz części nośnych stropu istniejącego., t.j. płyt międzybelkowych i belek stalowych - z uwagi na konieczność wykonania stropu zdolnego do przeniesienia zwiększonych obciążeń użytkowych pomieszczeń kancelarii oraz projektowanych w kancelarii ścian grub. 25 cm.;

Uwaga:

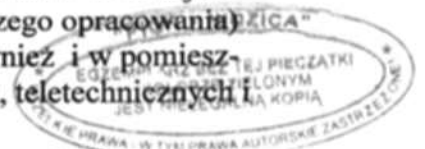
1. Możliwe jest pozostawienie wszystkich (lub części) belek stalowych stropu istniejącego i ich adaptacja w stropie projektowanym (t.j. pozostawienie tych belek jako dodatkowych w stropie). Jednak podjęcie takiej decyzji może nastąpić po odkryciu belek oraz dokonaniu pełnej oceny ich stanu technicznego i może być dokonane w trybie nadzoru autorskiego. Ewentualne pozostawienie belek zmniejszy może zakres prac budowlanych przy przebudowie stropu.
- 5/ wykonanie nadproży nad projektowanym otworem drzwiowym w ścianie wewnętrznej, wykonanie wzmocnienia nadproży nad otworami okiennymi w pom. kancelarii oraz wykonanie belek stalowych i płyt międzybelkowych oraz żeber pod projektowane ściany grub. 25 cm. stropu nowego;
- 6/ wymurowanie ścian grub. 25 cm. z cegieł pełnych na zaprawie cementowo-wapiennej oddzielających poszczególne sektory kancelarii;
- 7/ wykonanie warstw wypełniających oraz izolacji akustycznej i warstw ciernych posadzek w pom. kancelarii;
- 8/ wykonanie częściowej przebudowy instalacji elektrycznej w pom. kancelarii (oświetleniowej i gniazd wtykowych);

Uwaga:

W ramach odrębnych zadań inwestycyjnych planowanych do realizacji w kolejnych etapach (i nie wchodzących w zakres niniejszego opracowania) planowana jest wymiana w całym budynku (w tym również i w pomieszczeniach kancelarii) wszystkich instalacji elektrycznych, teletechnicznych i centralnego ogrzewania.

Dlatego też przebudowa instalacji w pomieszczeniach kancelarii jest jedynie częściowa.

- 9/ wykonanie wentylacji grawitacyjnej w pomieszczeniach kancelarii (z rur „spiro” obudowanych wełną mineralną i płytami gipsowo kartonowymi i z wyprowadzeniem ponad dach zastosowaniem ceramicznych kominków wentylacyjnych” lub wykonanych w odgruzowanych i udrożnionych kanałach kominowych istniejących na I piętrze budynku.;
- 10/ obsadzenie drzwi do kancelarii i poszczególnych jej części wyposażonych w zamek drzwiowy wielopunktowy. Drzwi powinny spełniać co najmniej wymagania, o których mowa w Polskiej Normie PN-90/B-92279. W przypadku, gdyby w kancelarii miałyby być przechowywane dokumenty lub materiały zawierające informacje niejawnne stanowiące tajemnicę państwową, drzwi winny być wyposażone w zamek drzwiowy dodatkowy, o którym mowa w Polskiej Normie PN-90/B-92270;
- 11/ wymiana i obsadzenie okien w pomieszczeniu (wraz ze wszystkimi robotami dodatkowymi) nie jest przedmiotem niniejszego opracowania. Roboty te zostały



ujęte w odrębnym opracowaniu. W obecnym opracowaniu planuje się jedynie wykonanie zabezpieczenia okien i naświetla nad drzwiami do przedsionka) kratami wewnętrznymi z prętów o \varnothing co najmniej 16 mm, o oczkach nie większych niż 150 mm na 150 mm. Kraty mogą być otwierane pod warunkiem wykonania ich zamknięcia co najmniej jedną kłódką klasy 5 zgodnie z Polską Normą PN-EN-12320;.

- 12/ naprawa i uzupełnienie tynków, gładzi i malowania we wszystkich pomieszczeniach kancelarii oraz w sąsiednim pomieszczeniu biurowym, w pomieszczeniach zlokalizowanych pod projektowaną kancelarią i częściowo korytarza (pom. ozn. "1.37").
- 13/ wykonanie nowych tynków na stropach pomieszczeń położonych pod kancelarią tajną. Wykonanie remontu i malowania tych pomieszczeń;

2.0. Opis techniczny szczegółowy

2.1. Przemurowania ścian, zamurowania otworów, przebicia otworów, Projektowane nadproża i belki pod ściany projektowane

1. **Zamurowania otworów w ścianach istniejących** – z cegły wapienno-piaskowej drażonej lub bloczków wapienno-piaskowych (klasy min. 15 na zaprawie cem. – wap. marki „3” Mpa);
2. **Ściany projektowane grubości 25 cm.** (pomiędzy poszczególnymi częściami kancelarii tajnej) wykonać jako murowane grub. 25 cm. z cegły pełnej klasy min. 15” na zaprawie cementowo-wapiennej marki „3” Mpa. Ściany nowoprojektowane oraz ściany istniejące łączyć ze sobą na strzępia „zazębiające się” – wycięte w ścianach istniejących, lub za pomocą specjalnych systemowych łączników ze stali nierdzewnej lub ocynkowanej. Łączniki mocować do ścian istniejących na stalowe kołki rozporowe M-12 mm. w rozstawie maks. co 3 spoina pozioma muru.

Uwaga:

Pod ścianę poprzeczną projektowaną należy wykonać belkę z dwóch dwuteowników gorąco walcowanych typu HEA 220 mm. (stal klasy St3SX) opartych na ścianie zewnętrznej i na ścianie podłużnej wewnętrznej. Minimalna głębokość oparcia belek na ścianie zewnętrznej winna wynosić 30 cm., a na ścianie wewnętrznej 25 cm. Belki osadzić w wykutych gniazdach. Pod belkami wykonać „poduszkę „betonową grub. 10 cm. z betonu klasy B-20 (C 16/20). Na końcach belek przyspawać (prostopadle do osi belek) pręty $\varnothing 20$ mm o długości min. 30 cm. (ze stali St3SX). Gniazda obetonować betonem klasy B 20 (C 16/20) o konsystencji gęstoplastycznej. Poszczególne dwuteowniki belki łączyć ze sobą poprzez spawanie półek dolnych i górnych na spoiny pachwinowe o $a=4$ mm i długości 150 mm. (spoina przerywana co 150 mm.)

Pod ścianę podłużną zaprojektowano belkę żelbetową w stropie. Belka oparta jednym końcem na istniejącej ścianie poprzecznej budynku (w wyciętym w tej ścianie gnieździe), drugim końcem na stalowej belce projektowanej pod ścianę poprzeczną, a pośrednio na czterech belkach stalowych projektowanego stropu. Zbrojenie belki po 4 pręty $\varnothing 6$ mm górą i dołem (stal klasy A-O), strzemiona $\varnothing 6$ mm. (stal klasy A-O) co 12 cm. Wymiary przekroju poprzecznego belki $b \times h = 25 \times 20$ cm. Belki wyż opisane tworzą integralną i monolitycznie ze sobą połączoną część całej tarczy stropu.

3.. Nadproża nad otworami drzwiowymi nowo projektowanymi oraz nadproża nad otworami okiennymi istniejącymi.

Nadproża nad otworami drzwiowymi w ścianach projektowanych wykonać z belek prefabrykowanych typu L-19 o długości 150 cm. Każde nadproże wykonać z dwóch belek.

Belki obsadzić w trakcie murowania ścian.

Nadproże nad projektowanym otworem drzwiowym w ścianie środkowej budynku

- wykonać przed wycięciem otworu drzwiowego w ścianie.

Zaprojektowano nadproża z belek stalowych dwuteowych I140. Minimalna głębokość oparcia nadproży na murze >20 cm.

Otwory nowoprojektowane w ścianach należy wykonać po wykonaniu nadproży. W celu prawidłowego wykonania tych robót, należy najpierw podeprzeć z obu stron ściany istniejące stropy w pasie o szerokości po ok. 100cm. większym niż projektowany otwór drzwiowy, a następnie w ścianie wyciąć z jednej strony bruzdę na belkę nadprożową. Następnie w bruzdzie obsadzić belkę nadprożową, uprzednio obłożoną siatką rabica. Belki nadprożowe winny mieć wykonane otwory o \varnothing 14 mm. w osi środników i w rozstawie podłużnym co maks.ok. 40 cm. Następnie belkę (po dokładnym jej ustawieniu i wypoziomowaniu) oraz bruzdę w ścianie oszpałdować zaprawą cementową marki minimum „10”. Po stwardnieniu zaprawy (ok. 7 dni). Przystąpić do wycięcia bruzdy z drugiej strony ściany i analogicznie obsadzić drugą belkę nadprożową. Obie belki skrócić śrubami M-12 umieszczonymi w uprzednio wywierconych w belkach otworach. Następnie belki oszpałdować zaprawą cementową jak wyżej i po jej stwardnieniu (po 7-10 dniach) przystąpić do wycinania otworu drzwiowego. Zaprojektowano wykonanie nadproża z belek dwuteowych I140 (stal klasy St3). Po wykonaniu robót o osiągnięciu min. 70 % wytrzymałości przez zaprawę można rozebrać stemplowania stropów.

4.. Wzmocnienie istniejących nadproży nad otworami okiennymi i drzwiowymi w ścianach parteru (pod projektowanymi pomieszczeniami kancelarii).

Wzmocnienia należy wykonać w sposób następujący:

Usunąć tynk wewnętrzny w obrębie nadproża, sprawdzić stan techniczny nadproża (ugięcie, ewentualne zarysowania, stopień korozji, itp.). W przypadku pojawienia się jakichkolwiek wątpliwości co do dalszego prowadzenia robót – powiadomić autora dokumentacji projektowej.

Zaprojektowano wzmocnienie nadproży z trzech belek stalowych dwuteowych z I 140 (stal St3SX). Roboty wykonać analogicznie jak opisane powyżej nadproże nad projektowanym otworem drzwiowym.

Uwaga:

1. Wszystkie bruzdy i otwory w ścianach należy wykonywać metoda wycinania piłami wzdłużnymi, a nie metodą wybijania!

2.2.. Strop nad parterem w części projektowanej kancelarii tajnej.

Z uwagi na zwiększone obciążenie użytkowe stropu wynikające z projektowanej zmiany przeznaczenia pomieszczeń (zgodnie z PN-82/B02003 „Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.”) oraz ze względu na konieczność wykonania żeber i podciągów pod wymagane w kancelarii wewnętrzne ściany z cegieł pełnych grub. 25 cm. zaprojektowano nowy strop nad przyziemiem w części projektowanej kancelarii tajnej. Istniejący strop przewidziano do rozbiórki, jednakże część stalowych belek tego stropu może być pozostawiona. Taka decyzja może być podjęta dopiero po odkryciu (od góry i od dołu) konstrukcji istniejącego stropu i ocenie dalszej przydatności jego poszczególnych elementów. Z uwagi, na to, że na obecnym etapie niemożliwym jest dokonanie oceny konstrukcji tego stropu, zaprojektowano na nowo cały strop.

Zaprojektowano strop na belkach stalowych dwuteowych (z dwuteowników gorącocalowanych HEA 220 ze stali St3SX) opartych na podłużnej zewnętrznej i wewnętrznej ścianie nośnej. Pola międzybelkowe wykonane będą z monolitycznych żelbetowych płyt grub. 6 cm. z betonu klasy B-20 (C 16/20) zbrojonych prętami \varnothing 6 mm ze stali klasy A-O (pręty zbrojenia głównego, co 10 cm., pręty rozdzielcze i montażowe, co 33



cm.). Płyty jednokierunkowo zbrojone oparte na belkach stalowych. Minimalna głębokość oparcia belek stropowych oraz podciagu pod ścianę poprzeczną projektowaną winna wynosić 30 cm., a na ścianie wewnętrznej 25 cm. Belki osadzić w wykutych gniazdach. Pod belkami wykonać „poduszkę „betonową grub. 10 cm. z betonu klasy B-20 (C 16/20). Na końcach belek przyspawać (prostopadle do osi belek) pręty $\varnothing 20$ mm o długości min. 30 cm. (ze stali St3SX). Gniazda obetonować betonem klasy B 20 (C 16/20) o konsystencji gęstoplastycznej. Belkę wsporcza pod ścianę działową poprzeczną (grub. 25 cm. z cegły) wykonać z dwóch IHEA 220 połączonych ze sobą poprzez spawanie pól dolnych i górnych na spoiny pachwinowe o $a=4$ mm i długości 50 mm. (spoina przerywana, co 150 mm.)

Pod ścianę podłużną zaprojektowano belkę żelbetową w stropie. Belka oparta jednym końcem na istniejącej ścianie poprzecznej budynku (w wyciętym w tej ścianie gnieździe), drugim końcem na stalowej belce projektowanej pod ścianę poprzeczną, a pośrednio na czterech belkach stalowych projektowanego stropu. Zbrojenie belki po 4 pręty $\varnothing 6$ mm górą i dołem (stal klasy A-O), strzemiona $\varnothing 6$ mm. (stal klasy A-O) co 12 cm. Wymiary przekroju poprzecznego belki $b \times h = 25 \times 20$ cm. Belki wyż opisane tworzą integralną i monolitycznie ze sobą połączoną część całej tarczy stropu.

Wszystkie belki stalowe od spodu osiatkować siatką rabica i otynkować, a od góry obetonować (grub. betonu na górnej stopce belki min. 2 cm.), w celu zabezpieczenia belek przed korozją oraz w celu zmniejszenia ugięcia belek.

2.3.. Elementy wykończeniowe stropu.

Od spodu strop otynkować tynkiem cementowo-wapiennym gładkim kat. III, lub tynkiem jak wyżej, lecz kategorii II dodatkowo wykończonym gładzią gipsową. Od góry pola międzybelkowe stropu wypełnić (uzupełnić) keramzytobetonem lub innym betonem lekkim. Następnie wykonać izolację z folii pcv grub. 3 mm. oraz izolację akustyczną z bardzo twardego styropianu (odmiany min. M 40) lub specjalnego styropianu do posadzek (n.p. „styrodur”) grub. 5 cm. i wykonać wylewkę betonową grub. 5 cm. zbrojoną siatką zgrzewaną z prętów ($\varnothing 3 - 4,5$ mm). Wykończenie pomieszczeń pozostawia się do dyspozycji inwestora.

W projekcie jako warstwę wykończeniową zaprojektowano posadzkę z deszczółek dębowych (klepki) grub. 22 mm. układanych na kleju na warstwie samopoziomującej grub. 5 mm.

Uwaga:

1. Warswty posadzki oraz rzędną belek projektowanego stropu należy tak dobrać aby posadzka wykończona w pomieszczeniach kancelarii i w przyległym korytarzu (po dokonaniu wymiany lub remontu posadzki w korytarzu) były na tym samym poziomie (bez progów i różnic rzędnych w poszczególnych pomieszczeniach).

2.4. Stolarka okienna i drzwiowa.

2.4.1. Drzwi

Drzwi do kancelarii i poszczególnych jej części płytowe, stalowe, z ościeżnicą stalową. Skrzydła drzwiowe wyposażone w zamek drzwiowy wielopunktowy. Drzwi powinny spełniać co najmniej wymagania, o których mowa w Polskiej Normie PN-90/B-92279. W przypadku, gdyby w kancelarii miałyby być przechowywane dokumenty lub materiały zawierające informacje niejawnie stanowiące tajemnicę państwową, drzwi winny być wyposażone w zamek drzwiowy dodatkowy, o którym mowa w Polskiej Normie PN-90/B-92270;

Drzwi projektowane do pomieszczenia biurowego na I piętrze oraz na parterze wymienić w trakcie wykonywania wymiany stolarki drzwiowej w całym budynku.

Projektuje się skrzydła drzwiowe o szer. 90 cm. płytowe wyposażone w zamek drzwiowy jednopunktowy, z ościeżnicami stalowymi (narożnymi) z profili zimnogiętych niesymetrycznych. Zarówno ościeżnice jak i skrzydła drzwiowe winny być jednakowe dla całego budynku ratusza. Skrzydła drzwiowe fabrycznie wykończone.

2.4.2. Okna

Wymiana i obsadzenie okien w pomieszczeniu (wraz ze wszystkimi robotami dodatkowymi) nie jest przedmiotem niniejszego opracowania. Roboty te zostały ujęte w odrębnym opracowaniu. W obecnym opracowaniu planuje się jedynie naświetla nad drzwiami pomiędzy częścią jawną kancelarii i przedsionkiem oraz wykonanie zabezpieczenia okien i naświetla nad drzwiami do przedsionka. Zaprojektowano zabezpieczenie okien i naświetla kratami wewnętrznymi wykonanymi z prętów o \varnothing co najmniej 16 mm, o oczkach nie większych niż 150 mm na 150 mm. Kraty mogą być otwierane pod warunkiem wykonania ich zamknięcia co najmniej jedną kłódką klasy 5 zgodnie z Polską Normą PN-EN-12320.

Naświetla zaprojektowano jako jednoramowe z pcv, szklone szkłem zespolonym zwykłym 4+12+4 mm.

Okna i naświetla fabrycznie wykończone.

2.5. Wentylacja pomieszczeń

Wentylacja pomieszczeń kancelarii kanałami wentylacyjnymi (po jednym projektowanym kanale dla każdego pomieszczenia) z rur „spiro” o \varnothing 16 mm. z wyprowadzeniem kanału ponad połac dachową budynku

Wentylacja pomieszczenia kancelarii jawnej wykonać w zaprojektowanym (i wykonanym od poziomu stropu nad I piętrzem) kanale wentylacyjnym komina (typu lekkiego -w obudowie z płyt OSB, wykonanym w czasie remontu 2006 r.).

Wentylacje przedsionka i pomieszczenia kancelarii tajnej wykonać z rur „spiro” o \varnothing 16 mm. w kanale komina murowanego (istniejącego do poziomu stropu nad I piętrzem, po wykonaniu odgruzowania i udroźnienia kanałów) Komin ten ponad stropem nad I piętrzem winien być odtworzony i wyprowadzony ponad dach (w analogiczny sposób jak kominy zaprojektowane i wykonane w trakcie remontu w roku 2006).

Przewody wentylacyjne wykonać z rur typu „spiro” o \varnothing 16 cm. w obudowie z płyt wodoodpornych typu :”OSB/3 i obłożonych płytami gipsowo-kartonowymi (2 warstwy płyt gipsowo-kartonowych o podwyższonej odporności ogniowej 2x 12 mm.) na ruszcie z profili stalowych systemowych z wypełnieniem przestrzeni pomiędzy rurami „spiro” i obudową wełną mineralną rozprężną. Kominy ponad dachem wykonać o fakturze wyprawy i kolorystyce – ściśle jak kominy już istniejące w budynku

Nawiew do pomieszczeń kancelarii zapewniony będzie poprzez infiltrację pomieszczeń oraz elementy rozszczelniające w oknach projektowanych w tych pomieszczeniach.

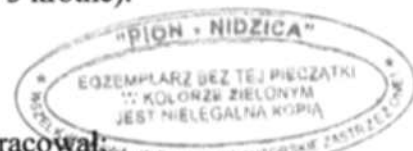
2.6. Tynki wewnętrzne i wykończenie pomieszczeń. Malowanie pomieszczeń.

Tynki ścian i sufitów cementowo-wapienne gładkie kat. III lub kategorii II z wykończeniem gładziami gipsowymi. Elementy stalowej konstrukcji (belki stropowe i nadprożowe) przed otynkowaniem należy osiatkować siatką rabica i oszpałdować.



Podokienniki wewnętrzne białe z konglomeratu żywicznego. Listwy cokołowe z drewna dębowego lakierowanego lub z pcv imitujące drewno sosnowe. Malowanie krat stalowych trzykrotne (1- raz farba miniowa 90%, 1 x podkładowa olejna, 1 raz farba olejna nawierzchniowa) w kolorze białym lub jasnoszarym.

Wszystkie pomieszczenia kancelarii oraz pomieszczenia pod kancelarią i przyległe pomieszczenia na I piętrze (pokój biurowy i korytarz) malować farbami akrylowymi zmywalnymi w kolorach jasnych (malowanie 2-3 krotne).



Opracował:

mgr inż. Krzysztof Orzyński

Up. bud. Nr 16/89/OL.
Nr 80/92/OL i Nr 191/94/OL

Nidzica, lipiec 2008 r.

arch. mgr inż.
Dominik M. Nowina Konopka
up. bud. Nr 228/21
§ 29 i § 3 ust. 1 pkt. 1 i 2
Olsztyn, ul. Wyzwolenia 7/5

Obliczenia statyczne

.- do projektu przebudowy pomieszczeń kancelarii tajnej w budynku Ratusza Miejskiego w Nidzicy
plac Wolności 1 w Nidzicy
Inwestor: Urząd Miejski w Nidzicy

Założenia przyjęte do obliczeń:

Obciążenia zmienne równomiernie rozłożone (zgodnie z PN-82/B-02003)

- magazyny archiwów, bibliotek
- p= 5,0 kN/m²
- współczynnik obciążenia g= 1,30

Poz. 1.1. Płyta w stropie nad parterem (płyta żelbet. stropu gęstożebr.)

Obciążenia działające na płytę (na pasmo płyty szer. 1,0 m)

	char.	g	oblicz	
.1.	deszczulki gr. 22 klejone na lepiku 0,22	0,22	1,2	0,264
.2.	warstwa wyrównawcza samopoziomująca grub. 5 mm. 23,0*0,005	0,12	1,3	0,15
.3.	podkład -szlichta grub. 5 cm. 23,0*0,05=	1,15	1,3	1,50
.4.	paroizolacje -przyjęto 0,1	0,1	1,3	0,13
.5.	styropian grub. 5 cm. 0,45*0,05=	0,02	1,2	0,03
.6.	warstwa wyrównawcza z kerazmrytobetonu gr. 10 cm. 11,0*0,10=	1,10	1,2	1,32
.7.	ciężar własny płyty - przyjęto 6 cm. 25,0*0,08=	1,50	1,2	1,80
.8.	tylny cem.-wap. 0,02*19,0=	0,38	1,3	0,49
.9.	obciążenie zmienne użytkowe	5,00	1,3	6,50
razem obciążenia charakter. qc =		9,59 kN/m		
razem obciążenia obliczen. q =				12,18 kN/m



maks. rozpiętość obliczen. płyty lo= 1,05*1,115= 1,17 m

Obliczenia wykonano w programie "Konstruktor K.4.70" (wyniki w załączeniu)

- Dane:
- beton B20 (C16/20);
 - stal klasy A-0 (pręty zbrojenia głównego),
 - stal klasy A-0 (pręty rozdzielcze i strzemiona),
 - b=100 cm, h= 6.0 cm.; ho= 5.0 cm.

Przyjęto zbrojenie dołem fi 6 mm co 8 cm. (co drugi pręt odgięty na podporach)
pręty rozdzielcze fi 6 mm (A-0) co 33 cm

Poz. 1.2. Żebro w stropie pod ścianę podłużną grub. 25 cm.

Obciążenia działające na żebro (na 1 mb żebra)

	char.	g	oblicz	
.1.	ściana mur.z cegły pełnej, gr. 25 cm. 18,0*0,25*3,0=	13,50	1,2	16,2
.2.	obustronny tynk cem-wap ściany jw.. 1,9*0,02*3,00*2=	2,28	1,3	2,96
.3.	żebro żelbet. pod ścianę .- przyjęto 0,2*0,30*25,0=	1,5	1,2	1,8
razem obciążenia stałe charakter. qc =		17,28 kN/m		
razem obciążenia stałe obliczen. q =				20,96 kN/m

rozpiętość obliczeniowa żebra = lo= 1,05*0,675= 0,71 m.

Obliczenia wykonano w programie "Konstruktor K.4.70" (wyniki w załączeniu)

- Dane:
- beton B20 (C16/20);
 - stal klasy A-0 (pręty zbrojenia głównego),
 - stal klasy A-0 (pręty rozdzielcze i strzemiona),
 - b=25 cm, h= 20 cm.; ho= 17 cm.

Przyjęto zbrojenie dołem i górną po 4 fi 6 mm (jeden pręt odgięty na podporach)
strzemiona fi 6 mm (A-0), co 12 cm.

Poz. 1.3. Belki stalowe stropu nad parterem

Poz. 1.3.1. Belka obciążona ścianką podłużną

Obciążenia działające na belkę

A/ Obciążenia równomiernie rozłożone (na 1 mb belki)			
	char.	g	oblicz
- obciążenie płytą międzybelkową (z poz.1.1.)			
$9,59 \cdot (0,67 + 0,675) \cdot 0,5 =$		6,45	
$12,18 \cdot (0,67 + 0,675) \cdot 0,5 =$			8,19
- obciążenie ciężarem własnym belki (przyjęto)			
0,311		0,31	1,1
			0,341
rezem	gc=	6,76 g=	8,53
		kN/m	kN/m

B/ Obciążenia skupione (obc. Ścianka podłużna - z poz.1.2.)			
	char.	g	oblicz
$17,28 \cdot (0,67 + 0,675) \cdot 0,5 =$		24,40	
$20,96 \cdot (0,67 + 0,675) \cdot 1,05 =$			29,60
rezem	Pc=	24,40 P=	29,60
		kN	kN

rozpiętość obliczeniowa belki = $l_0 = 1,05 \cdot 4,79 = 5,03$ m.

Schemat statyczny i obliczenia statyczne w programie "Konstruktor" (w załączeniu)
Przyjęto belki HEA 220 ze stali St3SX

Poz. 1.3.2. Belka nie obciążona ścianką podłużną

Obciążenia działające na belkę

A/ Obciążenia równomiernie rozłożone (na 1 mb belki)			
	char.	g	oblicz
- obciążenie płytą międzybelkową (z poz.1.1.)			
$9,59 \cdot (1,110 + 1,115) \cdot 0,5 =$		10,67	
$12,18 \cdot (1,11 + 1,115) \cdot 0,5 =$			13,55
- obciążenie ciężarem własnym belki (przyjęto)			
0,311		0,31	1,1
			0,341
rezem	gc=	10,98 g=	13,89
		kN/m	kN/m

rozpiętość obliczeniowa belki = $l_0 = 1,05 \cdot 4,79 = 5,03$ m.

Schemat statyczny i obliczenia statyczne w programie "Konstruktor" (w załączeniu)
Przyjęto belki HEA 220 ze stali St3SX



Poz. 1.3.3. Podciąg obciążony ścianką podłużną i ścianką poprzeczną

Obciążenia działające na podciąg

A/ Obciążenia równomiernie rozłożone (na 1 mb podciażu)			
	char.	g	oblicz
- obciążenie płytą międzybelkową (z poz.1.1.)			
$9,59 \cdot (1,10 + 0,67) \cdot 0,5 =$		8,49	
$12,18 \cdot (1,10 + 0,67) \cdot 0,5 =$			10,78
- obciążenie ciężarem własnym belki (przyjęto)			
0,311		0,31	1,1
			0,341
- obciążenie równomiernie rozłożone od ścianki działowej poprzecznej (analogicznie jak w poz.1.2.)			
$13,5 + 2,28 =$		15,78	
$16,2 + 2,96 =$			19,16
rezem	gc=	24,58 g=	30,28
		kN/m	kN/m

B/ Obciążenia skupione (obc. Ścianka podłużna - z poz.1.2.)			
	char.	g	oblicz
$17,28 \cdot 0,67 \cdot 1,05 \cdot 0,5 =$		6,08	
$20,96 \cdot 0,67 \cdot 1,05 \cdot 0,5 =$			7,37
rezem	Pc=	6,08 P=	7,37
		kN	kN

rozpiętość obliczeniowa belki = $l_0 = 1,05 \cdot 4,79 = 5,03$ m.
Przyjęto dwie belki stalowe spawane ze sobą półką dolną i górną.
Obliczenia wykonano dla pojedynczej belki.
pojedynczej belki. Obciążenia dla poj. belki wynoszą 1/2 obciążeń podanych powyżej
Schemat statyczny i obliczenia statyczne w programie "Konstruktor" (w załączeniu)
Przyjęto belki IHEA 220 ze stali St3SX

inż. Krzysztof Ojrzyński
18/89/OŁ.
18/92/OŁ. i Nr 191/94/OŁ.

Poz. 1.4. Nadproża okienne i drzwiowe w ścianach

Obciążenia działające na podciąg

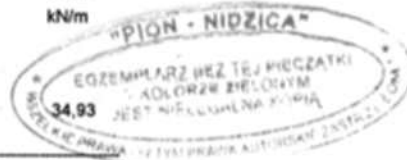
A/ Obciążenia równomiernie rozłożone (na 1 mb nadproża)

	char.	g	oblicz
- przyjęto 12,18+45,0=		57,18	1,2 68,62
rezem	gc=	57,18 g=	68,62
		kN/m	kN/m

B/ Obciążenia skupione (obciążenie belka stropowa)

(z poz. 1.3.2.)
13,89*5,03*0,5=

rezem	P=	34,93
		kN



rozpiętość obliczeniowa belki = $l_0 = 1,05 \cdot 1,35 = 1,42$ m.

Uwaga: Każde nadproże składać się będzie z co najmniej dwóch belek skreślonych wzajemnie ze sobą i dlatego do wymiarowania jednej belki przyjęto wartości 1/2 określonych powyżej

Przyjęto nadproże składające się z co najmniej dwóch belek I140 (stal St3SX),
skreślone ze sobą śrubami M12 w rozstawie co maks. 30 cm. Minimalna długość oparcia
pojedynczej belki na murze >25 cm.

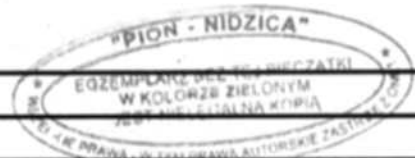
Opracował:

inż. Krzysztof Ojrzyński
Up. bud. Nr 18/89/OŁ.
Nr 88/92/OŁ i Nr 191/94/OŁ

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79

Przebudowa Ratusza Miejskiego w Nidzicy

Temat:	Przebudowa Kancelarii tajnej
Obiekt:	Ratusz Miejski w Nidzicy
Adres:	plac Wolności 1, 13-100 Nidzica
Jednostka proj.:	PION - NIDZICA
Adres jedn. projekt.:	UL. WARSZAWSKA 4B/8, 13-100 NIDZICA



Projektował:

Tytuł:	Imię i nazwisko:	Nr uprawnień:
mgr inż.	KRZYSZTOF OJRZYŃSKI	181/92/OL
Podpis/pieczałka:	Nr wpisu do IIB:	
	WAM/BO/1874/01	

Sprawdził:

Tytuł:	Imię i nazwisko:	Nr uprawnień:
mgr inż.	Emanuel Dębski	

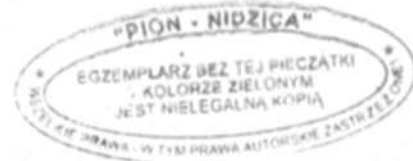
STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23

tel./fax 825-32-79

Podpis/pieczątko:	Nr wpisu do PIB:

Nr zlecenia:	Faza:	Data:	Wydanie:
	PTJ	2008-09-09	

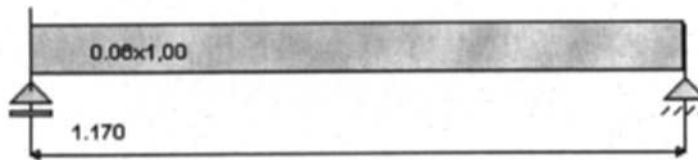
Spis treści



	strona
Poz.1.1. Płyta międzybelkowa stropu nad parterem	3
Poz.1.2. Żebro w stropie pod ścianę podłużną	9
Poz.1.3.1. Belka stropu obciążona ścianką podłużną	14
Poz.1.3.2. Belka nie obciążona ściankami działowymi	17
Poz.1.3.3. Poodciąg pod ścianką poprzeczną	20
Poz. 1.4. Nadproże nad oknami lub drzwiami	23

Geometria układu

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79



Lista przęseł

Nr.przęsła	Długość[m]	Podpora lewa	Podpora prawa
1	1.17	przegubowo przesuwna	przegubowo nieprzesuwna

Lista przekrojów

Nr.przekroju	Nr.przęsła	Długość[m]	Typ
1	1	1.17	0.06x1,00

Lista typów przekrojów

Nazwa	h [m]	b [m]	b _{eff1} [m]	b _{eff2} [m]	h _{f1} [m]	h _{f2} [m]	a ₁ [m]	a ₂ [m]
0.06x1,00	0.06	1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01

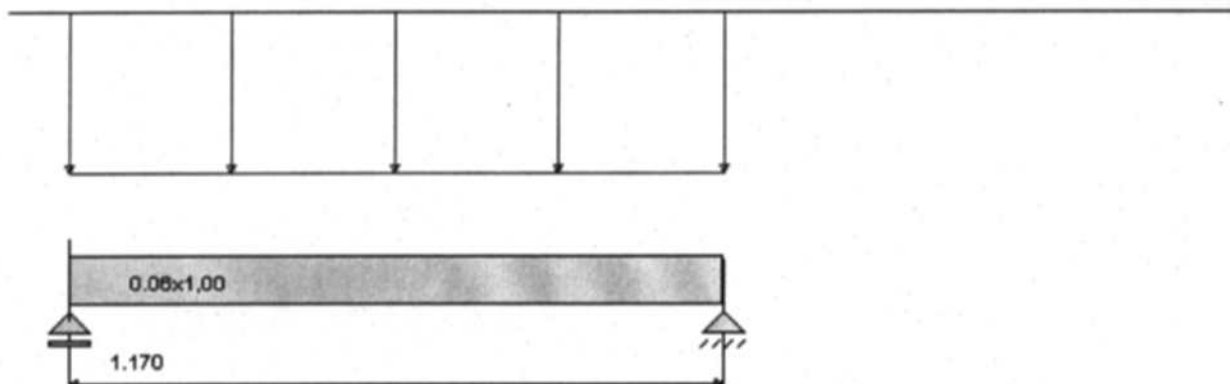


Lista podpór

Nr podpory	Nr Węzła	Kier. X	Kier. Y	Obrót	Sprężystość (kier.X) [kN/m]	Sprężystość (kier.Y) [kN/m]	Sprężystość (obrót) [kNm/rad]
1	1	szttywne	-	szttywne	-	0.00	-
2	2	-	-	szttywne	0.00	0.00	-

Lista obciążeń Grupal

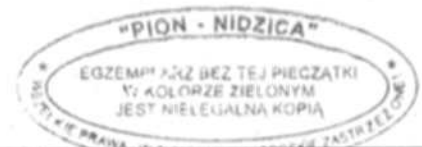
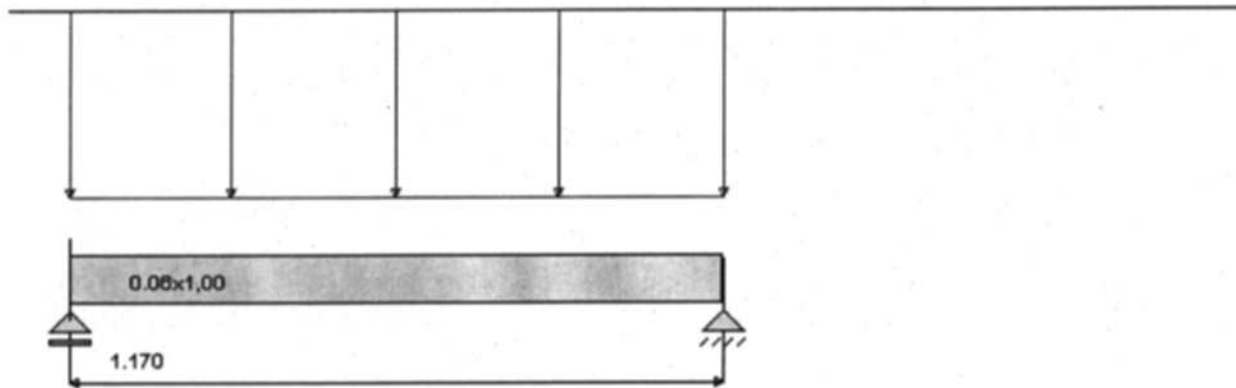
STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79



Nr	Nr przęsła	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]
1		równomierne	5.68	-	0.00	1.17

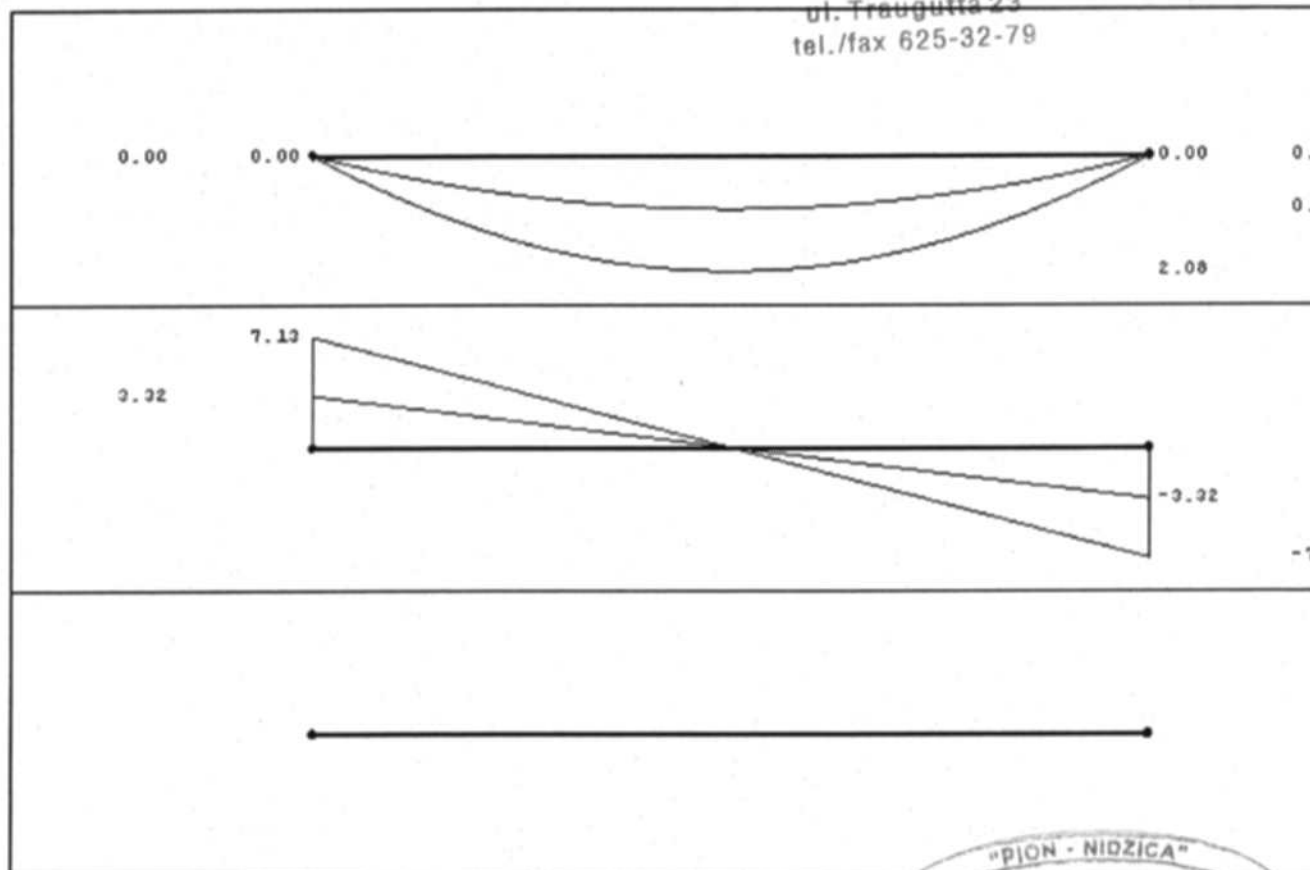
Lista obciążeń Grupa2

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79



Nr	Nr przęsła	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]
2		równomierne	6.50	-	0.00	1.17

Wykresy MNT dla przęsła nr 1



Dane do wymiarowania

Materiały		
Klasa betonu		B20
Wytrzymałość obliczeniowa betonu na ściskanie f_{cd}	[MPa]	10.60
Klasa stali na ścinanie		St0S
Obliczeniowa granica plastyczności stali f_{yd}	[MPa]	190.00
Klasa stali na zginanie		St0S
Obliczeniowa granica plastyczności stali f_{yd}	[MPa]	190.00
Zbrojenie na zginanie		
Średnica zbrojenia dolnego	[mm]	6
Średnica zbrojenia górnego	[mm]	6
Średnica zbrojenia konstrukcyjnego	[mm]	6
Zbrojenie na ścinanie : strzemiona i pręty odgięte		
Średnica prętów odgiętych	[mm]	6
Procent siły przenoszonej przez strzemiona	%	50.00
Średnica strzemion	[mm]	6

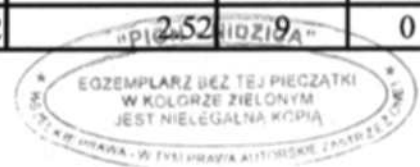
Liczba cięć		2
Element		wewnętrzny
Ugięcie od obciążenia		długotrwałego
Wiek betonu w chwili obciążenia		28 dni
Dobór zbrojenia głównego ze względu na rysy prostopadłe do osi elementu		TAK
Dopuszczalne rozwarście rys	[mm]	0.3

Wyniki dla zginania

Szacunkowy ciężar stali przyjętego zbrojenia podłużnego dla całej belki wynosi (bez haków i zakładów) $G=3.60$ kG.

ZBROJENIE GŁÓWNE - DOŁEM:**PRZĘSŁO NR 1**

Położenie x [m]	Moment maksymalny obliczeniowy M_{sdmax} [kNm]	Moment minimalny obliczeniowy M_{sdmin} [kNm]	Zbrojenie wyliczone A_{s1} [cm ²]	Zbrojenie przyjęte A_{u1} [cm ²]	Ilość sztuk: Ø 6	Ilość sztuk: Ø 6
0.00	0.00	0.00	1.12	2.52	9	0
0.41	1.90	0.88	2.07	2.52	9	0
0.82	1.75	0.82	1.91	2.52	9	0
1.17	0.00	0.00	1.12	2.52	9	0

**ZBROJENIE GŁÓWNE - GÓRĄ:****PRZĘSŁO NR 1**

Położenie x [m]	Moment maksymalny obliczeniowy M_{sdmax} [kNm]	Moment minimalny obliczeniowy M_{sdmin} [kNm]	Zbrojenie wyliczone A_{s2} [cm ²]	Zbrojenie przyjęte A_{u2} [cm ²]	Ilość sztuk: Ø 6	Ilość sztuk: Ø 6
0.00	0.00	0.00	1.12	1.40	5	0
0.41	1.90	0.88	1.12	1.40	5	0
0.82	1.75	0.82	1.12	1.40	5	0
1.17	0.00	0.00	1.12	1.40	5	0

STAN GRANICZNY UŻYTKOWANIA:**PRZĘSŁO NR 1**

Położenie x [m]	Moment maksymalny charakterystyczny	Moment minimalny charakterystyczny	Rysy dołem	Rysy górą
-----------------	-------------------------------------	------------------------------------	------------	-----------

	M_{skmax} [kNm]	M_{skmin} [kNm]	13 [mm]	100 [mm]
0.00	0.00	0.00	0.000	0.000
0.41	1.61	0.75	0.202	0.000
0.58	1.77	0.82	0.224	0.000
0.83	1.46	0.68	0.181	0.000
1.17	0.00	0.00	0.000	0.000

Wyniki dla ścinania

Szacunkowy ciężar przyjętego zbrojenia na ścinanie dla całej belki - strzemiona i pręty odgięte (bez haków i zakładów) $G_s = 13.66$ kG.

PODPORA LEWA PRZEŚLA NR 1

Odcinek ścinania $L_c = 0.000$ m Nośność przekroju betonowego $V_{rd1} = 33.08$ kN

Długość odcinka konstrukcyjnego na ścinanie $L_k = 1.170$ m; strzemiona $\varnothing 6$ mm 2-cięte co $s = 3.8$ cm

Maksymalny odstęp ramion strzemion w kierunku poprzecznym wynosi $s_z = 5.0$ cm

Rozstaw strzemion $\varnothing 6$ 2-cięte s [cm]	Długość odcinka L_s [m]	Siła tnąca: (Wartość bezwzględna) V [kN]	Nośność krzyżulca ściskanego V_{rd2} [kN]	Ilość prętów odgiętych w przekroju $\varnothing 6$
3.8	0.00	7.13	133.94	0



PODPORA PRAWA PRZEŚLA NR 1

Odcinek ścinania $L_c = 0.000$ m Nośność przekroju betonowego $V_{rd1} = 33.08$ kN

Długość odcinka konstrukcyjnego na ścinanie $L_k = 1.170$ m; strzemiona $\varnothing 6$ mm 2-cięte co $s = 3.8$ cm

Maksymalny odstęp ramion strzemion w kierunku poprzecznym wynosi $s_z = 5.0$ cm

Rozstaw strzemion $\varnothing 6$ 2-cięte s [cm]	Długość odcinka L_s [m]	Siła tnąca: (Wartość bezwzględna) V [kN]	Nośność krzyżulca ściskanego V_{rd2} [kN]	Ilość prętów odgiętych w przekroju $\varnothing 6$
3.8	0.00	7.13	133.94	0

Grupy obciążeń uwzględnione do liczenia ugięcia:

Grupa1

Grupa2

Ugięcie w stanie sprężystym

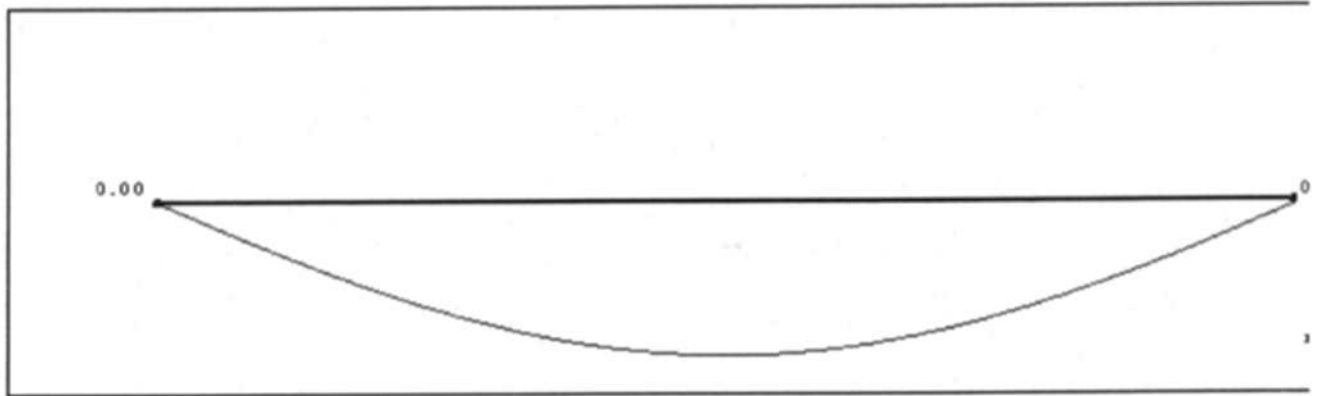


Tabela ugięć sprężystych belki

Nr podpory	Przem. podpory y _{max} [cm]	Nr przęsła	Odległość x [m]	Ugięcie max y _{max} [cm]
Podpora nr 1	0.000	Przęsło nr 1	0.58	0.060
Podpora nr 2	0.000	-	-	-

Ugięcie w stanie zarysowanym

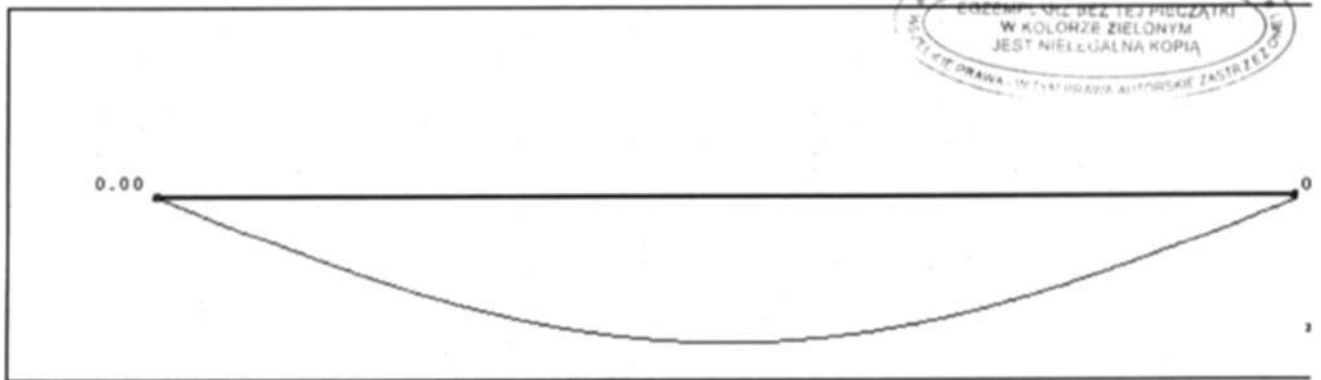
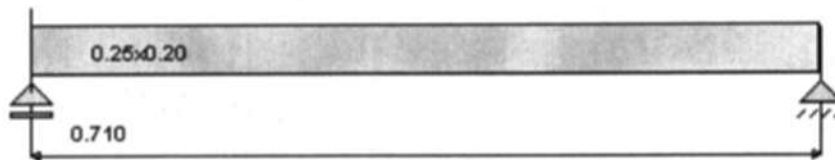


Tabela ugięć rzeczywistych belki

Nr podpory	Przem. podpory y _{max} [cm]	Nr przęsła	Odległość x [m]	Ugięcie max y _{max} [cm]
Podpora nr 1	0.000	Przęsło nr 1	0.58	0.512
Podpora nr 2	0.000	-	-	-

Geometria układu



Lista przęseł

Nr.przęsła	Długość[m]	Podpora lewa	Podpora prawa
1	0.71	przegubowo przesuwna	przegubowo nieprzesuwna

Lista przekrojów

Nr.przekroju	Nr.przęsła	Długość[m]	Typ
1	1	0.71	0.25x0.20

Lista typów przekrojów

Nazwa	h [m]	b [m]	b _{eff1} [m]	b _{eff2} [m]	h _{f1} [m]	h _{f2} [m]	a ₁ [m]	a ₂ [m]
0.25x0.20	0.20	0.25	0.00	0.00	0.00	0.00	0.03	0.03

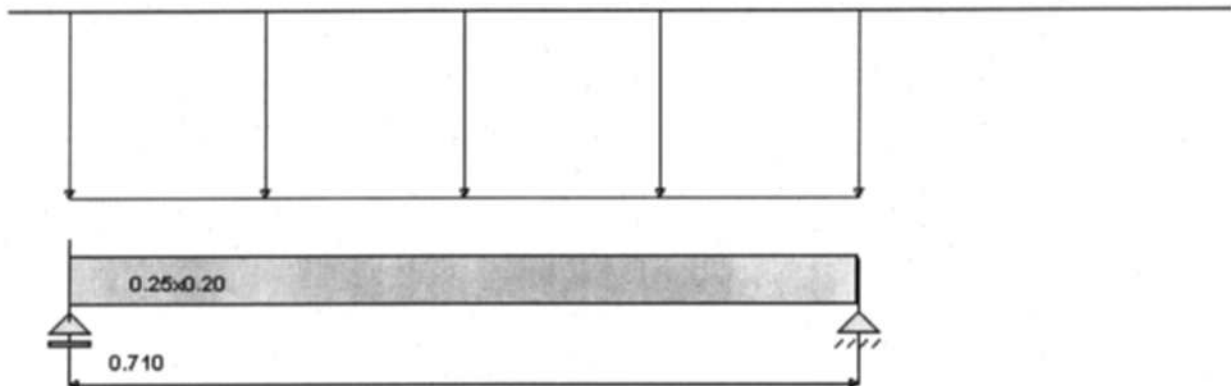


Lista podpór

Nr podpory	Nr Węzła	Kier. X	Kier. Y	Obrót	Sprężystość (kier.X) [kN/m]	Sprężystość (kier.Y) [kN/m]	Sprężystość (obrot) [kNm/rad]
1	1	szttywne	-	szttywne	-	0.00	-
2	2	-	-	szttywne	0.00	0.00	-

Lista obciążeń Grupa1

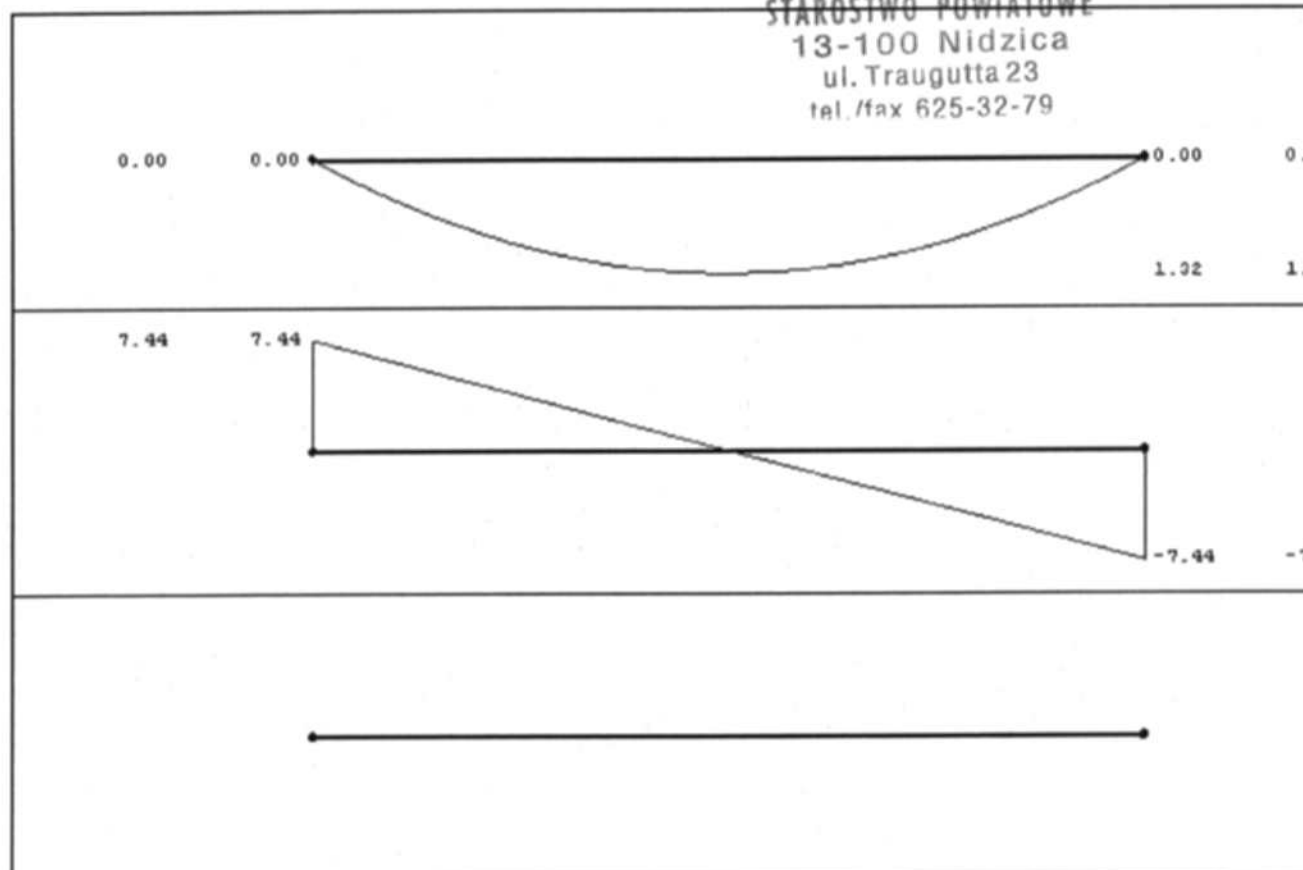
STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79



Nr	Nr przęsła	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]
1		równomierne	20.96	-	0.00	0.71

Wykresy MNT dla przęsła nr 1

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79



Dane do wymiarowania

Materiały		
Klasa betonu		B20
Wytrzymałość obliczeniowa betonu na ściskanie f_{cd}	[MPa]	10.60
Klasa stali na ścinanie		St0S
Obliczeniowa granica plastyczności stali f_{yd}	[MPa]	190.00
Klasa stali na zginanie		St0S
Obliczeniowa granica plastyczności stali f_{yd}	[MPa]	190.00
Zbrojenie na zginanie		
Średnica zbrojenia dolnego	[mm]	6
Średnica zbrojenia górnego	[mm]	6
Średnica zbrojenia konstrukcyjnego	[mm]	6
Zbrojenie na ścinanie : strzemiona i pręty odgięte		
Średnica prętów odgiętych	[mm]	6
Procent siły przenoszonej przez strzemiona	%	50.00
Średnica strzemion	[mm]	6

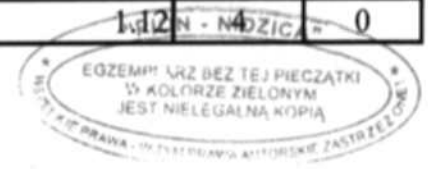
Liczba cięć		2
Element		wewnętrzny
Ugięcie od obciążenia		długotrwałego
Wiek betonu w chwili obciążenia		28 dni
Dobór zbrojenia głównego ze względu na rysy prostopadłe do osi elementu		TAK
Dopuszczalne rozwarście rys	[mm]	0.3

Wyniki dla zginania

Szacunkowy ciężar stali przyjętego zbrojenia podłużnego dla całej belki wynosi (bez haków i zakładów) $G=1.25$ kG.

**ZBROJENIE GŁÓWNE - DOŁEM:
PRZĘSŁO NR 1**

Położenie x [m]	Moment maksymalny obliczeniowy M_{sdmax} [kNm]	Moment minimalny obliczeniowy M_{sdmin} [kNm]	Zbrojenie wyliczone A_{s1} [cm ²]	Zbrojenie przyjęte A_{u1} [cm ²]	Ilość sztuk: $\varnothing 6$	Ilość sztuk: $\varnothing 6$
0.00	0.00	0.00	0.95	1.12	4	0
0.40	1.30	1.30	0.95	1.12	4	0
0.71	0.00	0.00	0.95	1.12	4	0



**ZBROJENIE GŁÓWNE - GÓRĄ:
PRZĘSŁO NR 1**

Położenie x [m]	Moment maksymalny obliczeniowy M_{sdmax} [kNm]	Moment minimalny obliczeniowy M_{sdmin} [kNm]	Zbrojenie wyliczone A_{s2} [cm ²]	Zbrojenie przyjęte A_{u2} [cm ²]	Ilość sztuk: $\varnothing 6$	Ilość sztuk: $\varnothing 6$
0.00	0.00	0.00	0.95	1.12	4	0
0.40	1.30	1.30	0.95	1.12	4	0
0.71	0.00	0.00	0.95	1.12	4	0

**STAN GRANICZNY UŻYTKOWANIA:
PRZĘSŁO NR 1**

Położenie x [m]	Moment maksymalny charakterystyczny M_{skmax} [kNm]	Moment minimalny charakterystyczny M_{skmin} [kNm]	Rysy dołem [mm]	Rysy górą [mm]
0.00	0.00	0.00	0.000	0.000

0.35	1.12	1.12	0.000	0.000
0.41	1.09	1.09	0.000	0.000
0.71	0.00	0.00	0.000	0.000

Wyniki dla ścinania

Szacunkowy ciężar przyjętego zbrojenia na ścinanie dla całej belki - strzemiona i pręty odgięte (bez haków i zakładów) $G_s=0.85$ kG.

PODPORA LEWA PRZĘŚLA NR 1

Odcinek ścinania $L_c=0.000$ m Nośność przekroju betonowego $V_{rd1}=24.16$ kN

Długość odcinka konstrukcyjnego na ścinanie $L_k=0.710$ m; strzemiona $\varnothing 6$ mm 2-cięte co $s=12.8$ cm

Maksymalny odstęp ramion strzemion w kierunku poprzecznym wynosi $s_z=17.0$ cm

Rozstaw strzemion $\varnothing 6$ 2-cięte s [cm]	Długość odcinka L_s [m]	Siła tnąca: (Wartość bezwzględna) V [kN]	Nośność krzyżulca ściskanego V_{rd2} [kN]	Ilość prętów odgiętych w przekroju $\varnothing 6$
12.8	0.00	7.44	113.85	0

PODPORA PRAWA PRZĘŚLA NR 1

Odcinek ścinania $L_c=0.000$ m Nośność przekroju betonowego $V_{rd1}=24.16$ kN

Długość odcinka konstrukcyjnego na ścinanie $L_k=0.710$ m; strzemiona $\varnothing 6$ mm 2-cięte co $s=12.8$ cm

Maksymalny odstęp ramion strzemion w kierunku poprzecznym wynosi $s_z=17.0$ cm

Rozstaw strzemion $\varnothing 6$ 2-cięte s [cm]	Długość odcinka L_s [m]	Siła tnąca: (Wartość bezwzględna) V [kN]	Nośność krzyżulca ściskanego V_{rd2} [kN]	Ilość prętów odgiętych w przekroju $\varnothing 6$
12.8	0.00	7.44	113.85	0

Grupy obciążeń uwzględnione do liczenia ugięcia:

Grupa 1

Ugięcie w stanie sprężystym

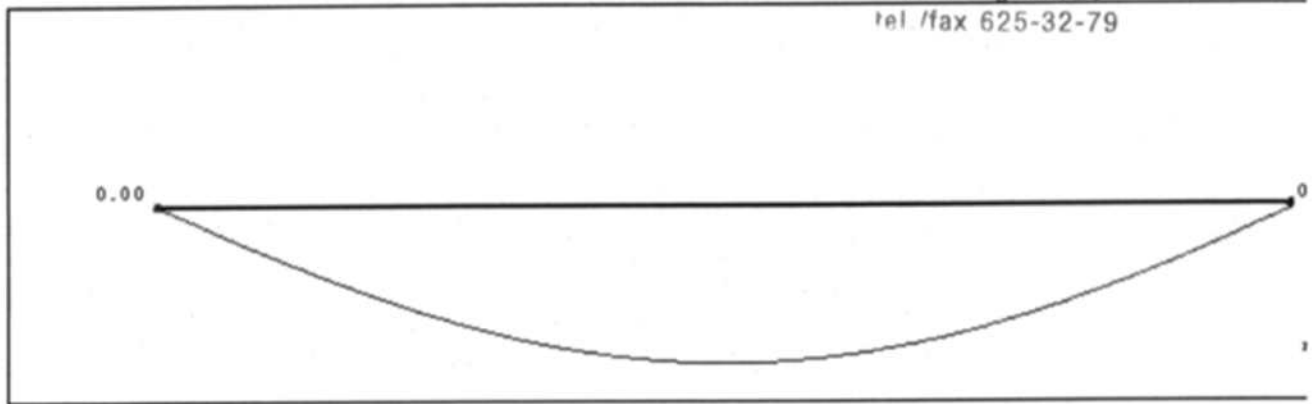


Tabela ugięć sprężystych belki

Nr podpory	Przem. podpory y _{max} [cm]	Nr przęsła	Odległość x [m]	Ugięcie max y _{max} [cm]
Podpora nr 1	0.000	Przęsło nr 1	0.35	0.002
Podpora nr 2	0.000	-	-	-

Ugięcie w stanie zarysowanym

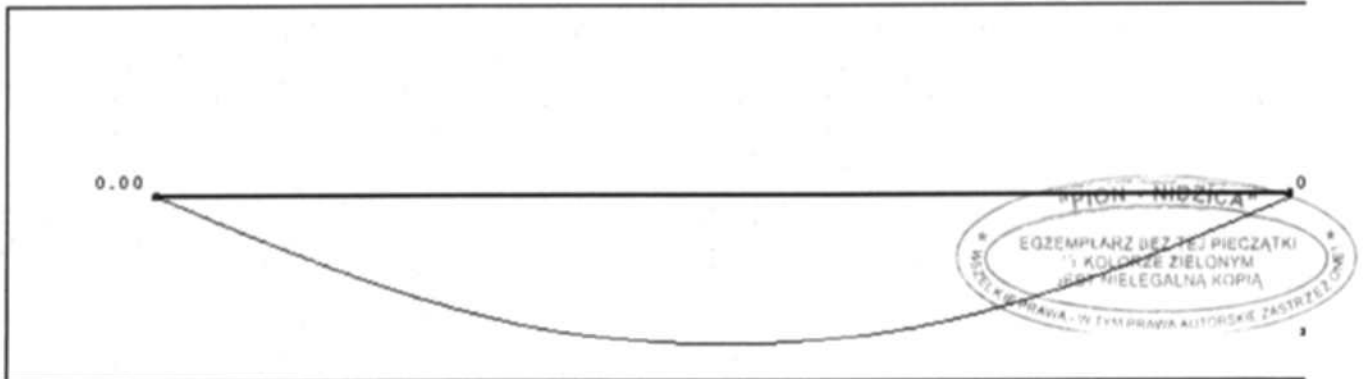
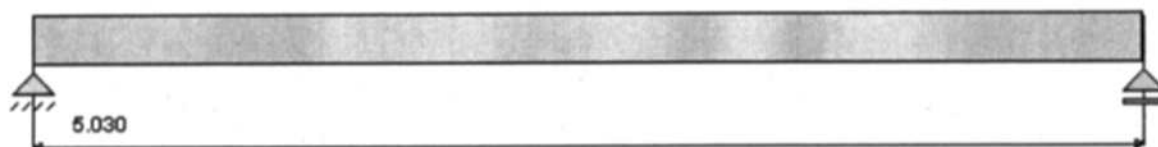


Tabela ugięć rzeczywistych belki

Nr podpory	Przem. podpory y _{max} [cm]	Nr przęsła	Odległość x [m]	Ugięcie max y _{max} [cm]
Podpora nr 1	0.000	Przęsło nr 1	0.35	0.009
Podpora nr 2	0.000	-	-	-

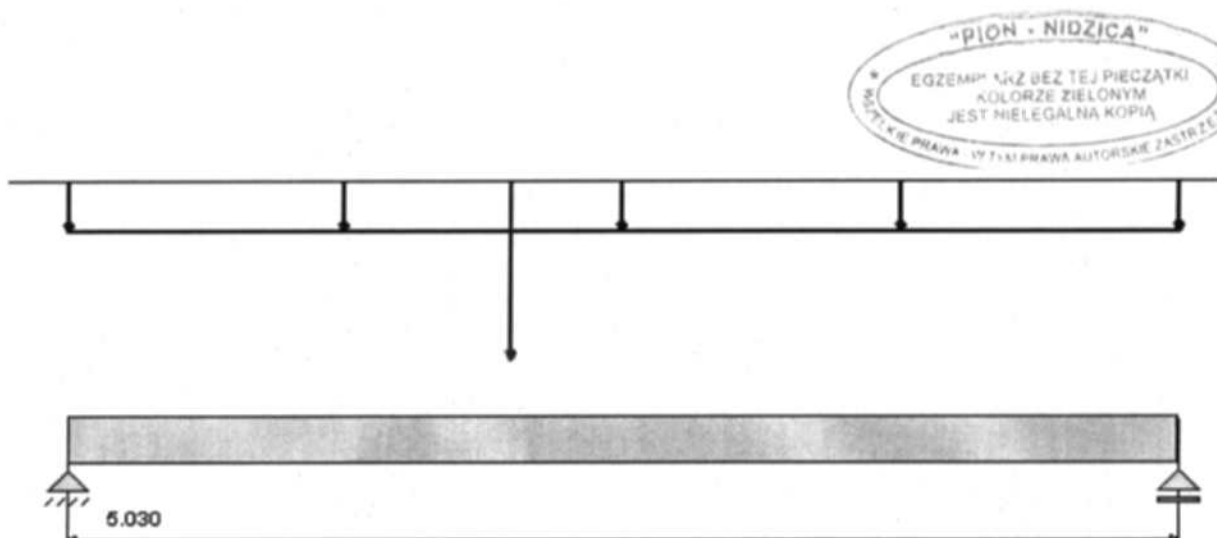
Geometria układu



Lista pręseł

Nr pręśla	Długość[m]	Podpora lewa	Podpora prawa	Przekrój
0	5.03	przegubowo nieprzesuwna	przegubowo przesuwna	HEA 220

Lista obciążeń grup 1



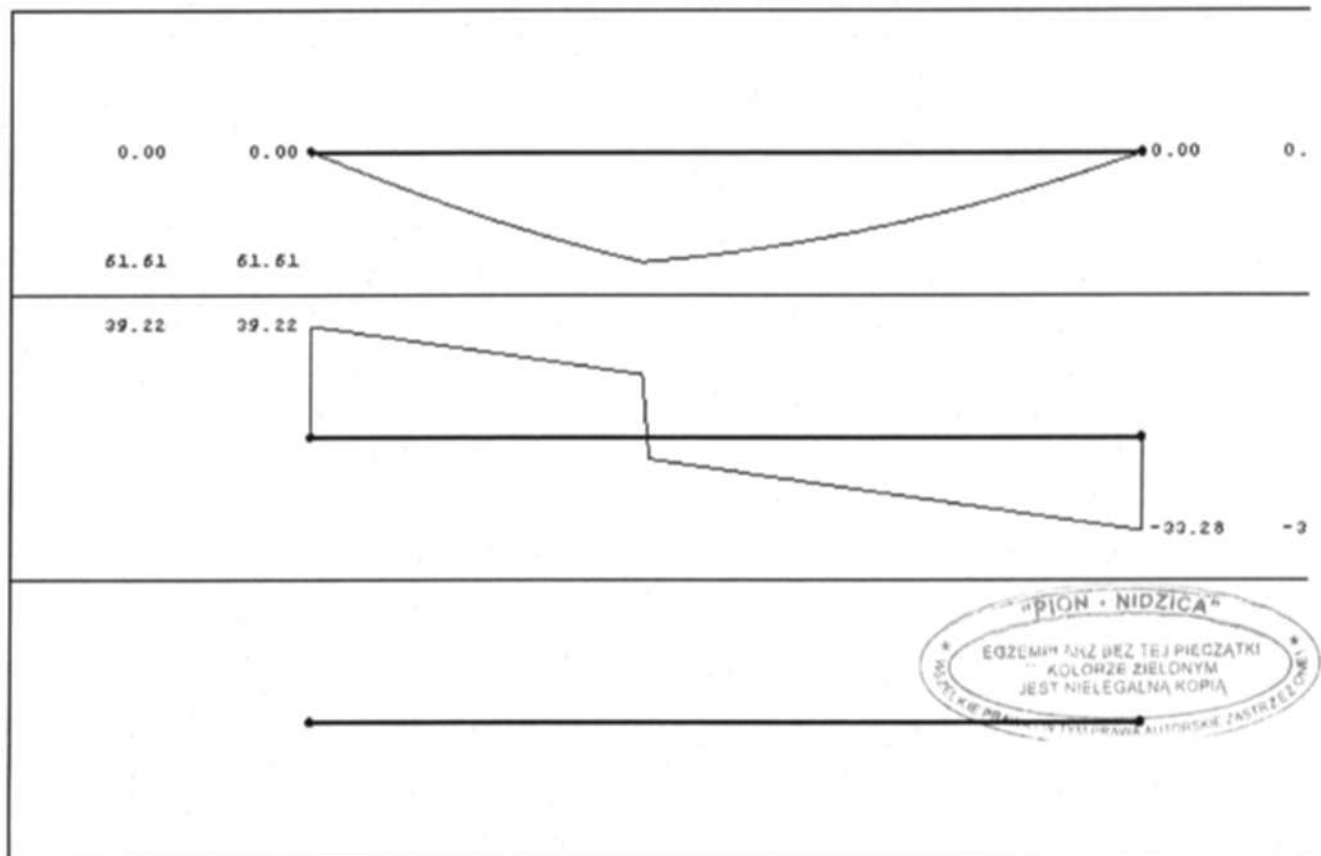
Nr	Nr pręśla	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]

0		równomierne	8.53	0.00	0.00	5.03
1		siła	29.60	0.00	2.01	5.03

Maksymalny współczynnik obciążenia: 1.000

Minimalny współczynnik obciążenia: 1.000

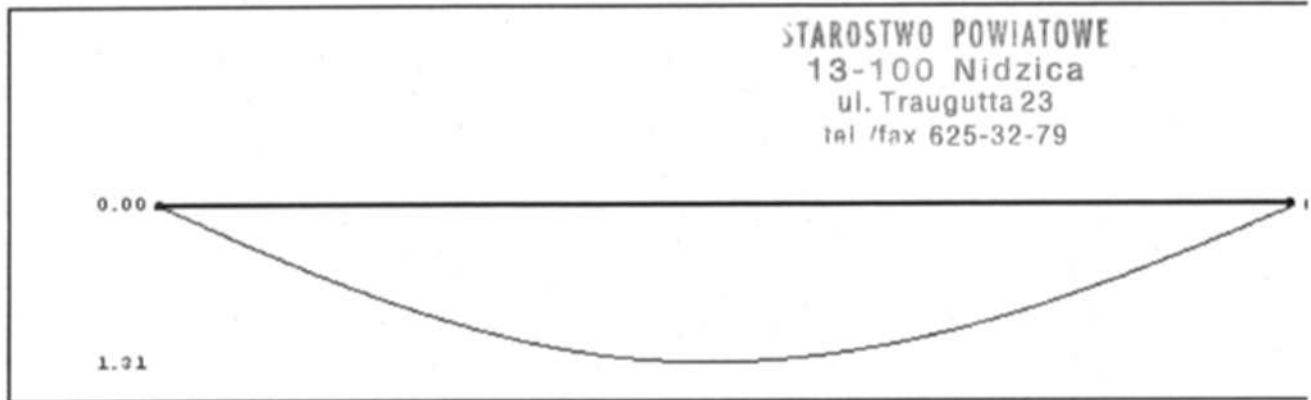
Wykresy MNT dla przęsła nr 1



Ugięcie sprężyste dla przęsła nr 1

Grupy obciążeń uwzględnione do liczenia ugięcia:
grup1

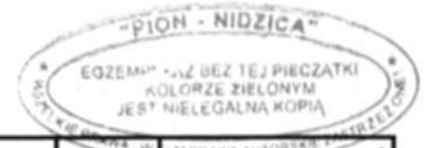
STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel /fax 625-32-79



X [m]	0.00	0.42	0.84	1.26	1.68	2.10	2.52	2.93	3.35	3.77
Y [cm]	0.00	0.35	0.67	0.95	1.16	1.28	1.31	1.25	1.11	0.90

X [m]	3.81	4.23	4.65	5.03
Y [cm]	0.87	0.60	0.29	0.00

Wyniki wymiarowania 1



Nr przęsła		1
Przekrój		HEA 220
Klasa stali		St3S
A	[cm ²]	64.300
J _x	[cm ⁴]	5410.000
W _x	[cm ³]	515.000
Klasa przekroju na zginanie		1
Długość przęsła	[m]	5.030
Rozstaw żeber poprzecznych	[m]	0.000

Warunki nośności!

Siły: $M_{xmax} = 61.611$ kNm $V_y = 22.079$ kN
Nośności: $M_{Rx} = 116.261$ kNm $M_{Ryv} = 116.261$ kNm $V_{Ry} = 183.309$ kNm
Przęsło zabezpieczone przed zwichrzeniem !
Współczynnik zwichrzenia $\varphi_L = 1.000$
$M_x / \varphi_L M_{Rx} = 0.530$ $M_x / M_{Ryv} = 0.530$

Siły: $V_{y \max} = 39.225 \text{ kN}$
Nośność: $V_{Ry} = 183.309 \text{ kN}$
$V_y/V_{Ry} = 0.214$

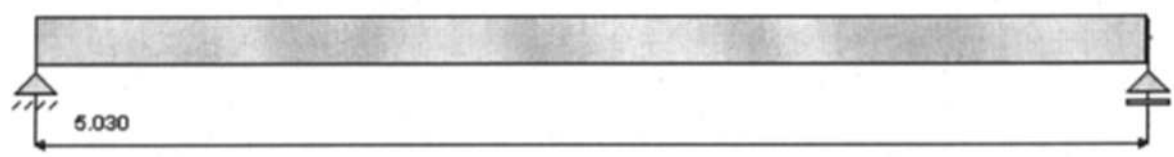
Ugięcie: $U_{\max} = 13.104 \text{ [mm]}$
Stosunek długości pręta do ugięcia OK: $L/U = 383.862 > 350.000$

Sprawdzenie nośności środnika bezżebrowego podpory

Szerokość strefy docisku nad podporami 100.000 [mm]
Nośność środnika bezżebrowego nad podporami wystarczająca

Nośność środnika pod siłami skupionymi wystarczająca

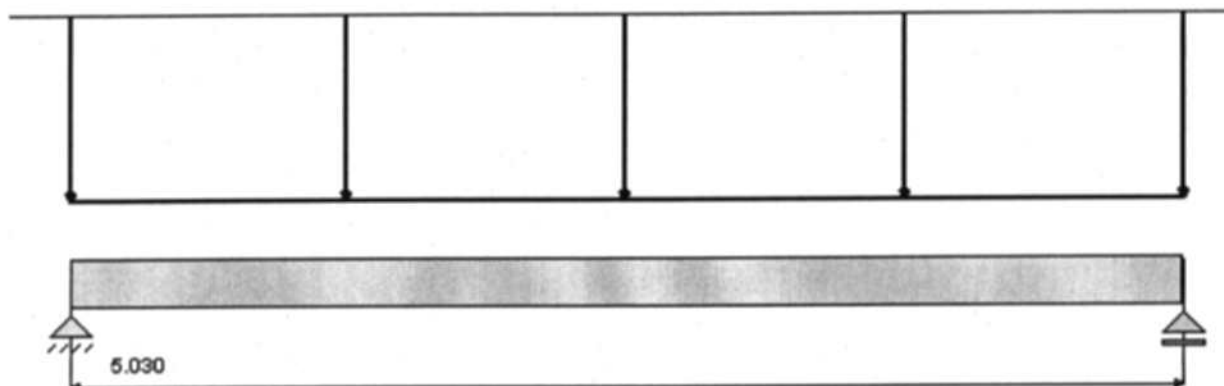
Geometria układu



Lista pręseł

Nr pręśla	Długość[m]	Podpora lewa	Podpora prawa	Przekrój
0	5.03	przegubowo nieprzesuwna	przegubowo przesuwna	HEA 220

Lista obciążeń grup 1

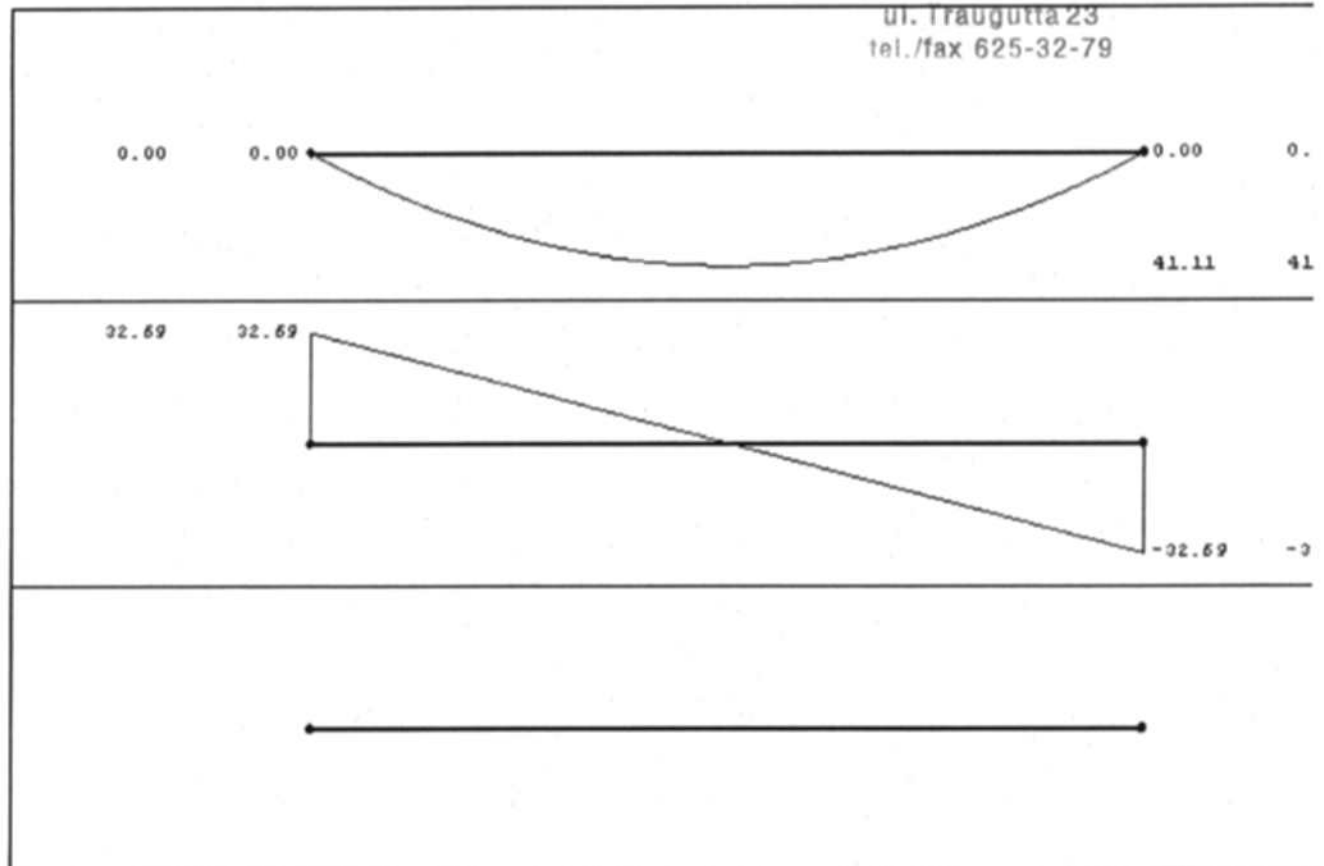


Nr	Nr przęsła	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]
0		równomierne	13.00	0.00	0.00	5.03

Maksymalny współczynnik obciążenia: 1.000

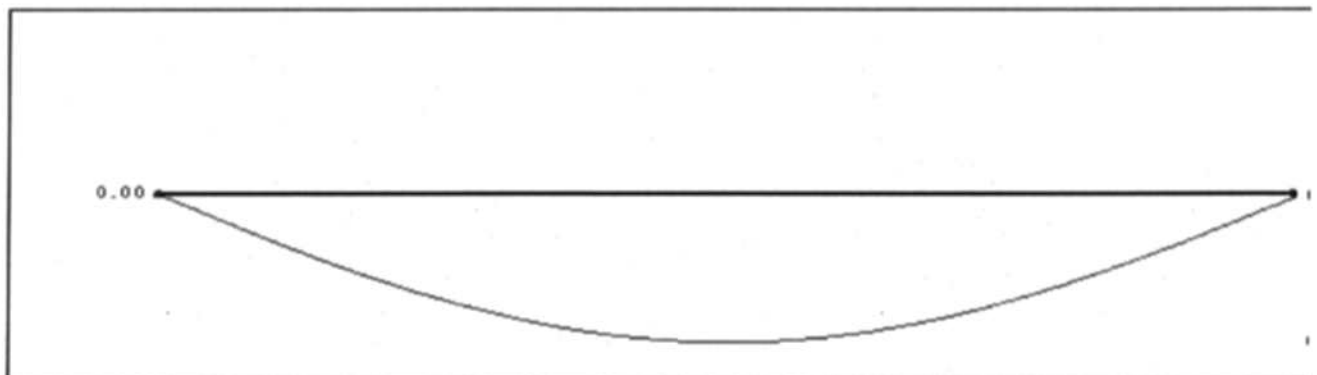
Minimalny współczynnik obciążenia: 1.000

Wykresy MNT dla przęsła nr 1

**Ugięcie sprężyste dla przęsła nr 1**

Grupy obciążeń uwzględnione do liczenia ugięcia:

grup 1



X [m]	0.00	0.42	0.84	1.26	1.68	2.10	2.52	2.93	3.35	3.77
Y [cm]	0.00	0.26	0.49	0.70	0.85	0.94	0.98	0.94	0.85	0.70

X [m]	3.81	4.23	4.65	5.03
Y [cm]	0.68	0.47	0.23	0.00

Wyniki wymiarowania 1

Nr przęsła		1
Przekrój		HEA 220
Klasa stali		St3S
A	[cm ²]	64.300
J _x	[cm ⁴]	5410.000
W _x	[cm ³]	515.000
Klasa przekroju na zginanie		1
Długość przęsła	[m]	5.030
Rozstaw żeber poprzecznych	[m]	0.000

Warunki nośności!

Siły: $M_{xmax} = 41.114$ kNm $V_y = 0.000$ kN
Nośności: $M_{Rx} = 116.261$ kNm $M_{Rxv} = 116.261$ kNm $V_{Ry} = 183.309$ kNm
Przęsło zabezpieczone przed zwichrzeniem !
Współczynnik zwichrzenia $\varphi_L = 1.000$
$M_x / \varphi_L M_{Rx} = 0.354$ $M_x / M_{Rxv} = 0.354$

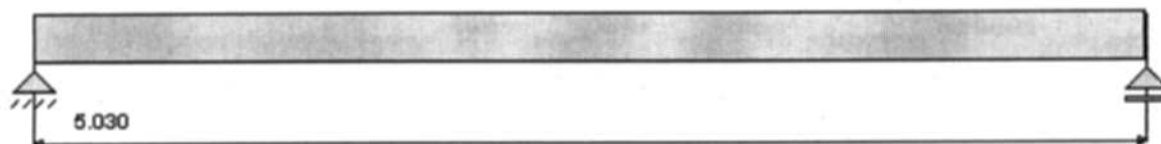
Siły: $V_{y max} = 32.695$ kN
Nośność: $V_{Ry} = 183.309$ kN
$V_y / V_{Ry} = 0.178$

Ugięcie: $U_{max} = 9.770$ [mm]
Stosunek długości pręta do ugięcia OK: $L/U = 514.831 > 350.000$

Sprawdzenie nośności środnika bezżebrowego podpory

Szerokość strefy docisku nad podporami 100.000 [mm]
Nośność środnika bezżebrowego nad podporami wystarczająca

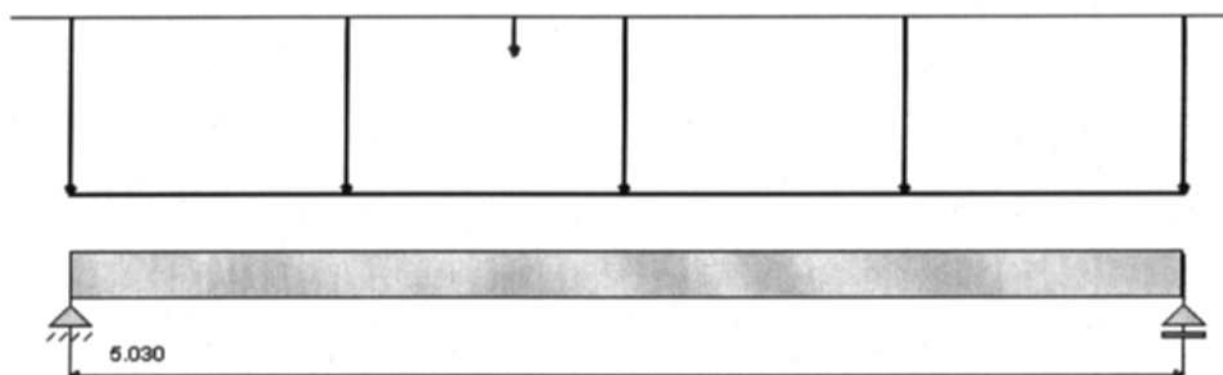
Geometria układu



Lista przęseł

Nr przęsła	Długość[m]	Podpora lewa	Podpora prawa	Przekrój
0	5.03	przegubowo nieprzesuwna	przegubowo przesuwna	HEA 220

Lista obciążeń grup

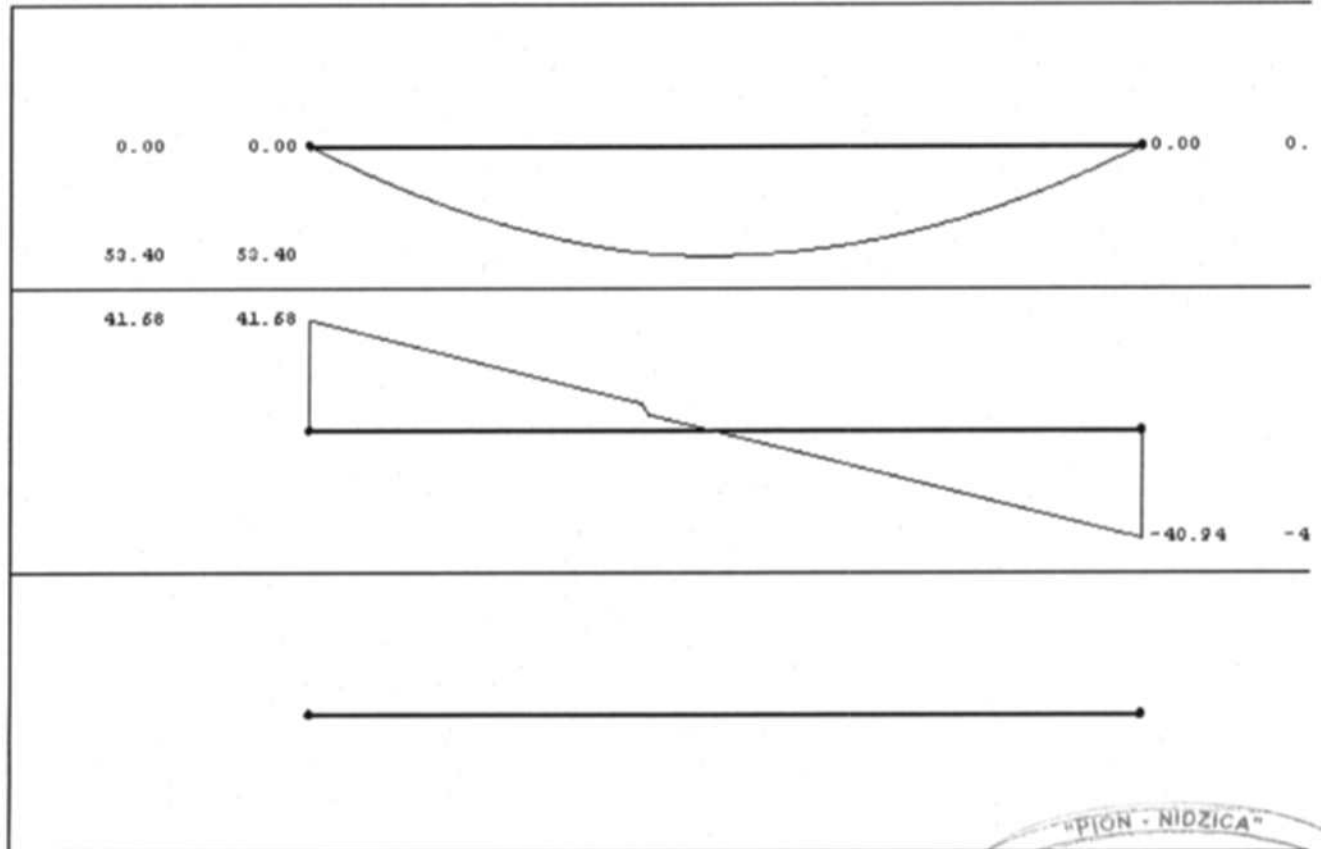


Nr	Nr przęsła	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]
0		równomierne	15.14	0.00	0.00	5.03
1		siła	3.69	0.00	2.01	5.03

Maksymalny współczynnik obciążenia: 1.000

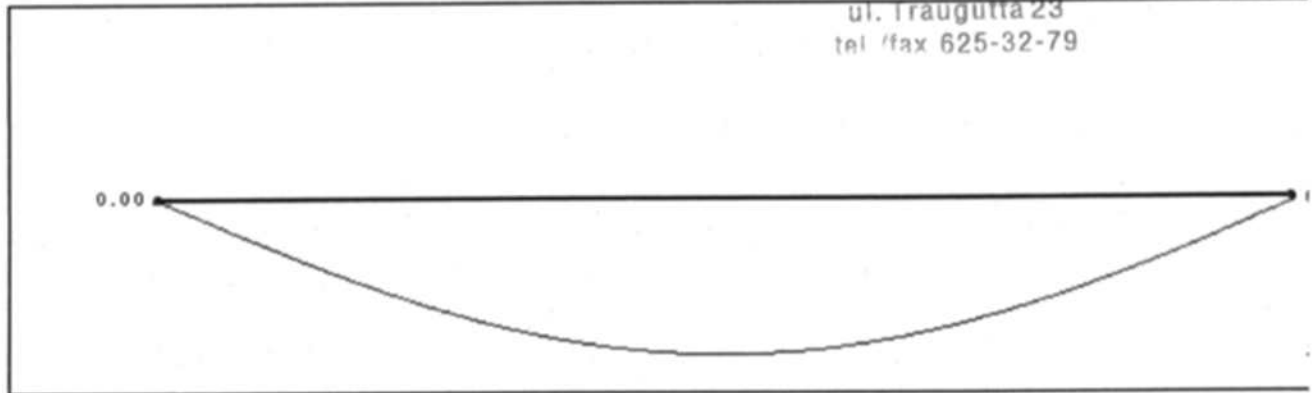
Minimalny współczynnik obciążenia: 1.000

Wykresy MNT dla przęsła nr 1



Ugięcie sprężyste dla przęsła nr 1

Grupy obciążeń uwzględnione do liczenia ugięcia:
Ciężar własny
grup 1



X [m]	0.00	0.42	0.84	1.26	1.68	2.10	2.52	2.93	3.35	3.77
Y [cm]	0.00	0.33	0.64	0.90	1.09	1.22	1.26	1.21	1.09	0.89

X [m]	3.81	4.23	4.65	5.03
Y [cm]	0.87	0.60	0.30	0.00

Wyniki wymiarowania 1



Nr przęsła		1
Przekrój		HEA 220
Klasa stali		St3S
A	[cm ²]	64.300
J _x	[cm ⁴]	5410.000
W _x	[cm ³]	515.000
Klasa przekroju na zginanie		1
Długość przęsła	[m]	5.030
Rozstaw żeber poprzecznych	[m]	0.000

Warunki nośności!

Siły: $M_{x\max} = 53.404 \text{ kNm}$ $V_y = -0.159 \text{ kN}$
Nośności: $M_{Rx} = 116.261 \text{ kNm}$
Przęsło zabezpieczone przed zwichrzeniem !
Współczynnik zwichrzenia $\varphi_L = 1.000$
$M_x / \varphi_L M_{Rx} = 0.459$

Siły: $V_{y \max} = 41.680 \text{ kN}$

Nośność: $V_{Ry} = 183.309 \text{ kN}$

$V_y/V_{Ry} = 0.227$

Ugięcie: $U_{\max} = 12.554 \text{ [mm]}$

Stosunek długości pręta do ugięcia OK: $L/U = 400.684 > 350.000$

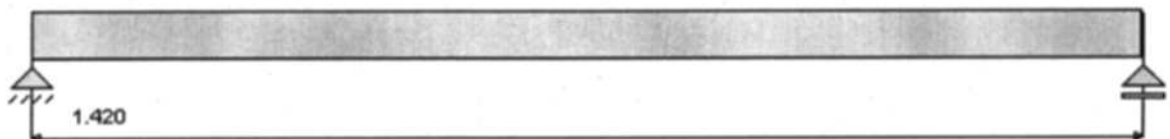
Sprawdzenie nośności środka bezżebrowego podpory

Szerokość strefy docisku nad podporami 100.000 [mm]

Nośność środka bezżebrowego nad podporami wystarczająca

Nośność środka pod siłami skupionymi wystarczająca

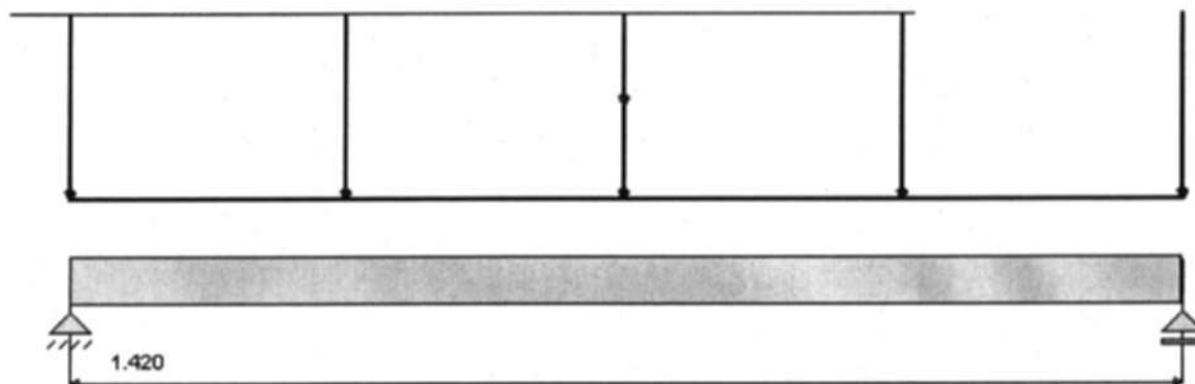
Geometria układu



Lista przęseł

Nr przęsła	Długość[m]	Podpora lewa	Podpora prawa	Przekrój
0	1.42	przegubowo nieprzesuwna	przegubowo przesuwna	I 140

Lista obciążeń grupal

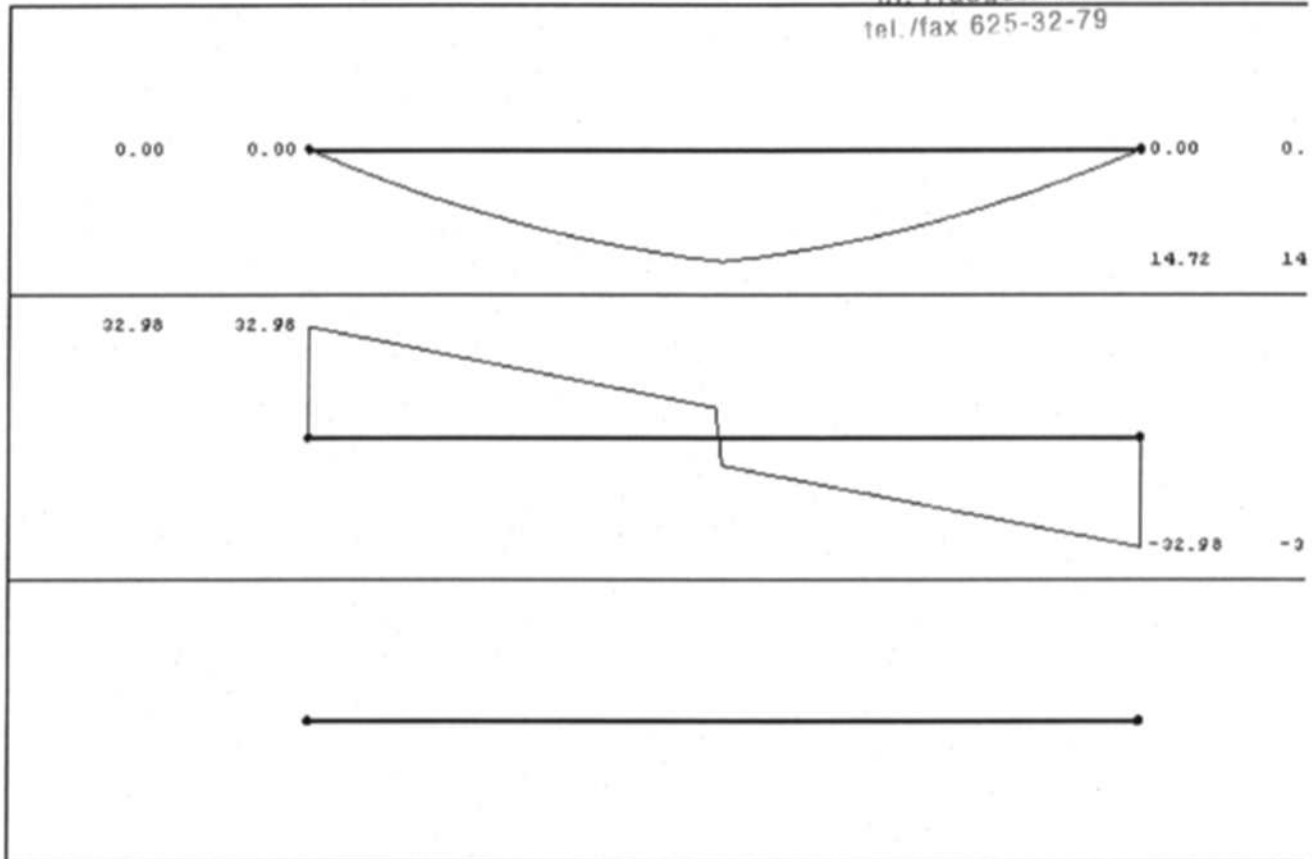


Nr	Nr przęsła	Rodzaj	P_1	P_2	a [m]	b [m]
0		równomierne	34.32	0.00	0.00	1.42
1		siła	17.00	0.00	0.71	1.00

Maksymalny współczynnik obciążenia: 1.000

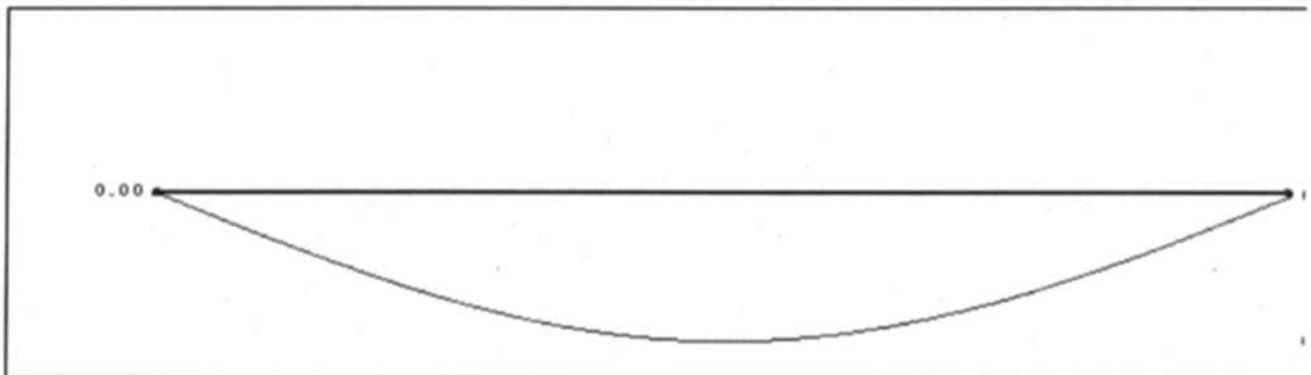
Minimalny współczynnik obciążenia: 1.000

Wykresy MNT dla przęsła nr 1



Ugięcie sprężyste dla przęsła nr 1

Grupy obciążeń uwzględnione do liczenia ugięcia:	
Ciężar własny	
grupa I	

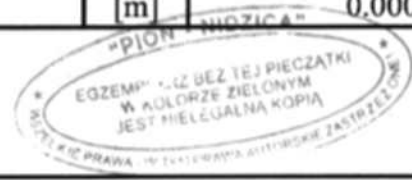


X [m]	0.00	0.40	0.80	1.21	1.42
Y [cm]	0.00	0.19	0.24	0.11	0.00

Wyniki wymiarowania I

Nr przęsła		1
Przekrój		I 140
Klasa stali		St3S
A	[cm ²]	18.200
J _x	[cm ⁴]	573.000
W _x	[cm ³]	81.900
Klasa przekroju na zginanie		1
Długość przęsła	[m]	1.420
Rozstaw żebrow poprzecznych	[m]	0.000

Warunki nośności!



Siły: $M_{xmax} = 14.725$ kNm $V_y = -8.500$ kN
Nośności: $M_{Rx} = 18.841$ kNm $M_{Ryv} = 18.841$ kNm $V_{Ry} = 99.511$ kNm
Przęsło zabezpieczone przed zwichrzeniem !
Współczynnik zwichrzenia $\phi_L = 1.000$
$M_x / \phi_L M_{Rx} = 0.782$ $M_x / M_{Ryv} = 0.782$

Siły: $V_{y max} = 32.978$ kN
Nośność: $V_{Ry} = 99.511$ kN
$V_y / V_{Ry} = 0.331$

Ugięcie: $U_{max} = 2.416$ [mm]
Stosunek długości pręta do ugięcia OK: $L/U = 587.770 > 500.000$

Sprawdzenie nośności środnika bezżebrowego podpory

Szerokość strefy docisku nad podporami 140.000 [mm]
Nośność środnika bezżebrowego nad podporami wystarczająca

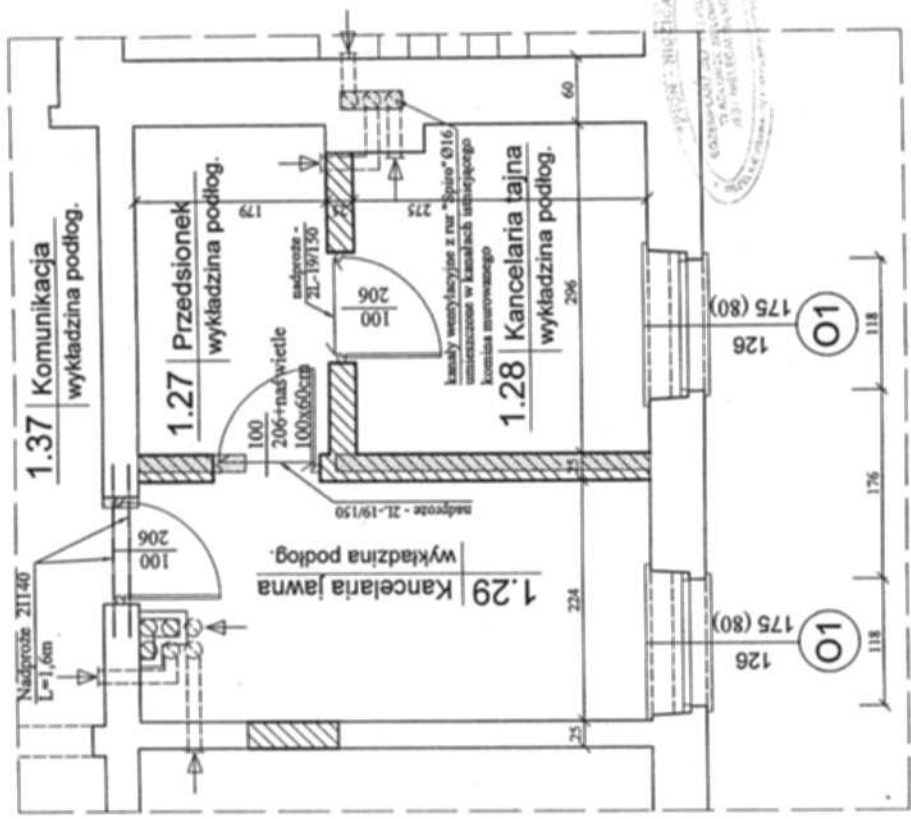
Nośność środnika pod siłami skupionymi wystarczająca

Opracował:

inż. Krzysztof Orzyński
 Upr. bud. Nr 18/89/OL.
 35/92/OL i Nr 191/94/OL

RZUT POMIESZCZEŃ KANCELARIJ

Skala 1:50



ZESTAWIENIE NADPROZY:
I 140 stal S43SX szt.2 L=1,60m Liczb.=3,2m kg=14,4kg/m x 3,2m=46,08
L-19N/150 szt.4

SPRAWOZIWIENIE: Jony Gacząski

Imię i nazwisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Stanowisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Podpis			
Imię i nazwisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Stanowisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Podpis			
Imię i nazwisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Stanowisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Podpis			
Imię i nazwisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Stanowisko	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE	PROJEKTOWANIE
Podpis			

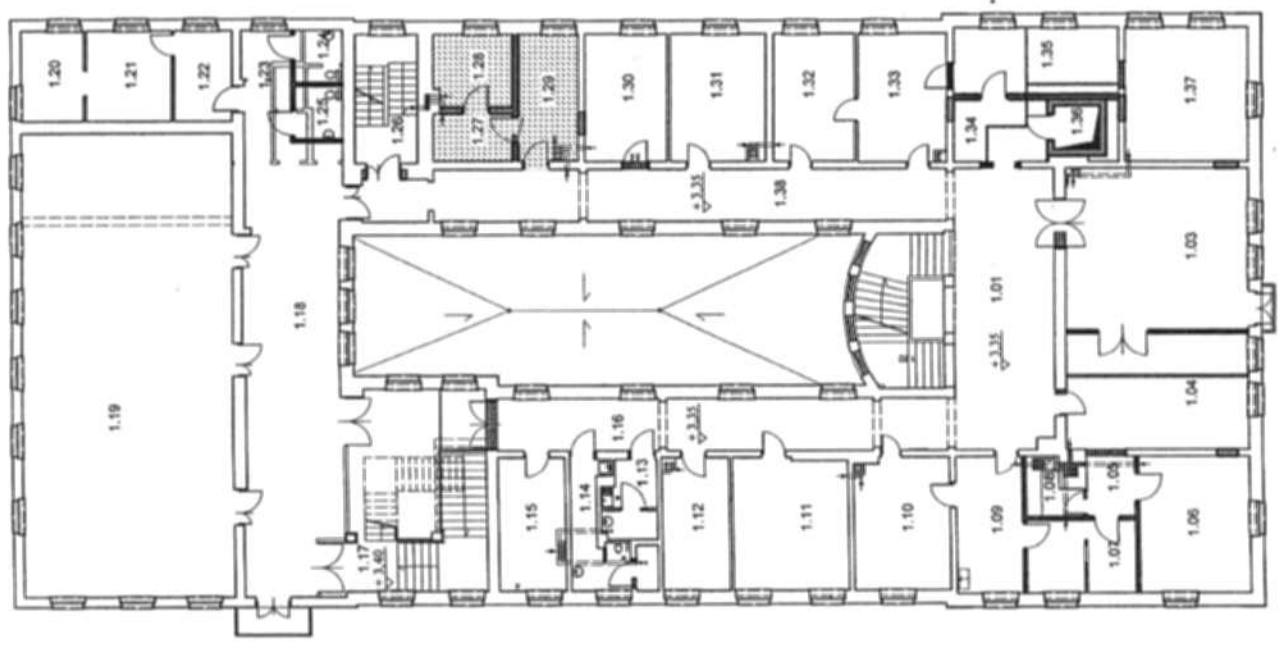
ZESTAWIENIE POMIESZCZEŃ PIĘTRA

Nazwa pomieszczenia	Nazwa pomieszczenia
1.01	Sal
1.02	Komunikacja
1.03	Gabinet Burmistrza
1.04	Sekretariat
1.05	Przedsiónek
1.06	Gabinet 2-og Burmistrza
1.07	Biuro
1.08	Biuro
1.09	Biuro
1.10	Biuro
1.11	Biuro
1.12	Biuro
1.13	WC
1.14	WC
1.15	Sekretariat
1.16	Komunikacja
1.17	Komunikacja
1.18	Sal
1.19	Sala konferencyjna
1.20	Archiwum
1.21	Archiwum
1.22	Archiwum
1.23	Przedsiónek
1.24	WC
1.25	WC
1.26	Komunikacja
1.27	Przedsiónek
1.28	Kancelaria tajna
1.29	Kancelaria jawna
1.30	Biuro
1.31	Biuro
1.32	Biuro
1.33	Biuro
1.34	Komunikacja
1.35	Biuro
1.36	Sygn. awaryj.
1.37	Biuro
1.38	Komunikacja

A- projektowane pomieszczenia kancelarii jawnej i tajnej

RZUT PIĘTRA

Skala 1:200

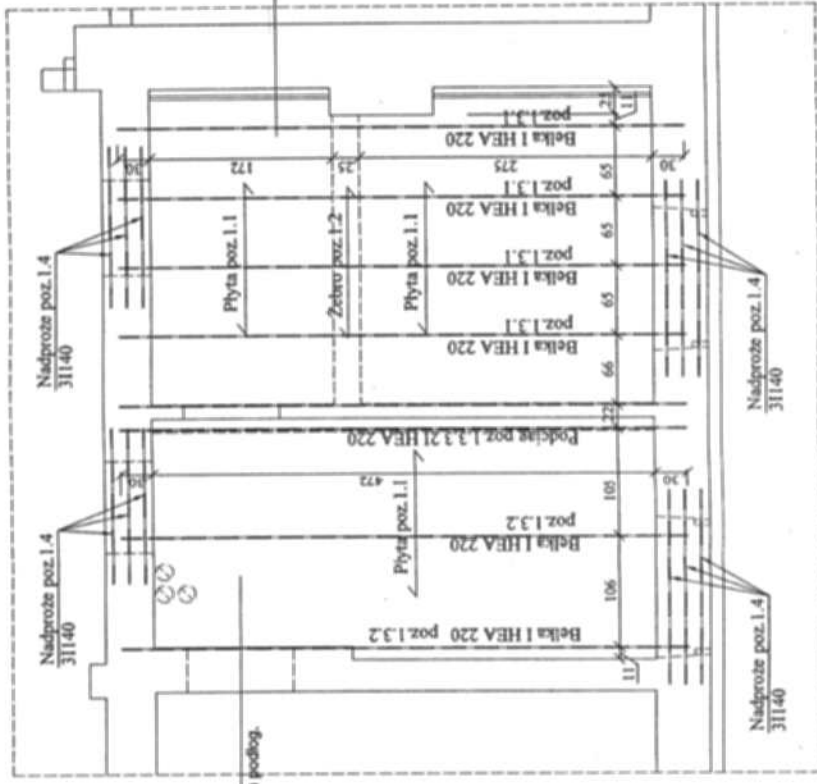


mgr inż. arch. Jacek Zajątkiewicz
UPR. Dopuszcz. 25/80/OŁ
4-9 lut 11 2011 13:13 ul. 1 pkt 1

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 NIDZICA
ul. Traugutt 23
tel./fax 625-32-79

**RZUT PRZEBUDOWYWANEGO STROPU NAD PARTEREM
(POD POMIESZCZENIAMI KANCELARII)**

Skala 1:50



0.30 | Biuro
10,7m² wykładzina podłog.

0.29 | Biuro
13,8m² wykładzina podłog.





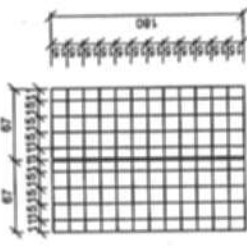
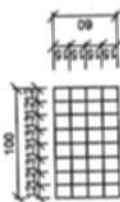
ZESTAWIENIE STALI KSZTAŁTOWEJ KLASY S355:

I HEA 220	szt.8	L=5,32m	Lcałk.=42,56m	kg=71,5kg/m x 42,56m=3043,04
I 140	szt.2x3=6	L=1,60m	Lcałk.=9,6m	kg=14,4kg/m x 9,6m=138,24
I 140	szt.2x3=6	L=1,95m	Lcałk.=11,70m	kg=14,4kg/m x 11,70m=168,48
pręt Ø20, stal 34GS, L=0,3m, szt.2x8=16 Lcałk.=4,8m kg=11,9				
śruby M12-45-4-8-B szt.3x4=12				

Sprawy... Jony Gamały

Imię i Nazwisko	Jan Gamały
Adres	ul. Traugutt 23, 13-100 Nidzica
Telefon	625-32-79
Podpis	<i>[Signature]</i>
Adres	ul. Traugutt 23, 13-100 Nidzica
Telefon	625-32-79

ZESTAWIENIE DRZWI, NAŚWIETLI I KRAT STALOWYCH ZABEZPIECZAJĄCYCH KANCELARIJ TAJNEJ

OZNACZENIE	DRZWI 100/206	NAŚWIETLE 100/60	KRATA WEWNĘTRZNA NA OKNO	KRATA WEWNĘTRZNA NA NAŚWIETLE
OPIS	PLYTOWE STALOWE Z OSCIĘŻNICĄ STALOWĄ, ZACPATRZONE W ZAMEK WIELOPUNKTOWY	NAŚWIETLE W RAMIE Z PCV SZKŁONE SZKŁEM ZWYKŁYM 4/12/4	KRATY Z PRETÓW Ø CO NAJMNIEJ 16mm O OCZKACH NIE WIĘKSZYCH NIŻ 150mm ZAMYKANE KŁÓDKĄ KLASY 5 ZGODNIE Z PN-EN-12320	KRATA Z PRETÓW Ø CO NAJMNIEJ 16mm O OCZKACH NIE WIĘKSZYCH NIŻ 150mm
SCHEMAT				
WYMIARY ZEMNIE TRZNE W ŚWIETLE MURU	S _k (cm)	100	2X67	100
	H _k (cm)	206	180	60
PIĘTRO	P	L		
	—	3	2	1
SUMA	—	3	2	1

UWAGI OGÓLNE:

- POSZCZEGÓLNE WYMIARY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE.
- OKNA I DRZWI MUSZĄ SPEŁNIAĆ WYMAGANIA AKTUALNEJ NORMY "OCHRONA CIĘPŁA BUDYNKÓW" (U mms 5.1.1.17/m70)
- W PRZYPADKU PRZECHOWYWANIA W KANCELARI DOKUMENTÓW LUB MATERIAŁÓW ZABIEGAJĄCYCH INFORMACJE NIEJAWNE STANOWIĄCE TAJEMNICĘ PAŃSTWOWĄ DRZWI NALŻY WYPOSOŻYĆ W DODATKOWY ZAMEK ZGODNIE Z PN-90B-92270.

Nazwa:	Pracownia Projektowa "PROK" Nidzica	Ks. Nr 4
Adres:	PROJEKT KONSTRUKCYJNY KANCELARIJ W BUDYNKU KATOWSKA W NIDZICY	
Autentyczny:	Plac Wolności 1, Nidzica	
Projektant:	Urząd Miejski w Nidzicy	mgr inż. Krzysztof Chojnacki 08.2008 r.
Wykonawca:	Architektura	
Opis:	ZESTAWIENIE STOLARKI	
Projektant:	mgr inż. Krzysztof Chojnacki	
Wykonawca:	mgr inż. Andrzej Dąbrowski	
Opis:	mgr inż. Andrzej Dąbrowski	
Projektant:	mgr inż. Andrzej Dąbrowski	
Opis:	mgr inż. Andrzej Dąbrowski	

67



STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79

IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

WARMIŃSKO-MAZURSKA OKRĘGOWA IZBA ARCHITEKTÓW

Ldz. WMOIA/121/08/TO

Olsztyn dn. 6 marca 2008 r.

ZAŚWIADCZENIE

Warmińsko-Mazurska Okręgowa Rada Izby Architektów zaświadcza, iż:
mgr inż. arch. **Dominik Nowina Konopka**, syn Mikołaja i Kaliny,
zamieszkały : 10-105 Olsztyn, ul. Wyzwolenia 7/5, posiadający uprawnienia do pełnienia
samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, w specjalności architektonicznej
bez ograniczeń nr **224/71**, jest wpisany na listę członków Warmińsko-Mazurskiej
Okręgowej Izby Architektów od dnia 2 stycznia 2002 r. pod numerem **WM 0097**.

Zaświadczenie jest ważne do końca września 2008 roku

Ubezpieczenie odpowiedzialności cywilnej, o którym mowa w art. 6 ust. 2 ustawy z dnia 15 grudnia
2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów
(Dz. U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm.) zawarto na okres do dnia 14.04.2009 r.



PRZEWODNICZĄCY RADY
WARMIŃSKO - MAZURSKIEJ
OKRĘGOWEJ IZBY ARCHITEKTÓW

Piotr Andrzejewski

ZGODNOŚĆ KOPII Z ORYGINAŁEM
STWIERDZAM
Nidzica, dn. 30 02 2008 r.

Krzysztof Ojarski

SOZ-1715-Z-12/99

Olsztyn, dn. 14/06/99

ZAŚWIADCZENIE Nr 12/99

Na podstawie art. 217 § 2 pkt 2 Kodeksu Postępowania Administracyjnego oraz § 17 Rozporządzenia Rady Ministra Kultury i Sztuki z dn. 11 stycznia 1994r. o zasadach i trybie udzielania zezwoleń na prowadzenie prac konserwatorskich przy zabytkach oraz prac archeologicznych i wykopaliskowych, warunkach ich prowadzenia i kwalifikacjach osób, które mają prawo prowadzenia tej działalności (Dz.U. nr 16 poz.55), Wojewódzki Oddział Służby Ochrony Zabytków w Olsztynie, Wojewódzki Konserwator Zabytków stwierdza że:

Pan mgr inż. arch. **Dominik Nowina Konopka**
urodzony 12/10/1966 r.
zamieszkały: **10-105 Olsztyn**
ul. Wyzwolenia 7/5

posiada kwalifikacje do:
projektowania i kierowania robotami budowlanymi w zakresie architektury i urbanistyki.

Niniejsze zaświadczenie nie zwalnia z obowiązku każdorazowego uzyskania zezwolenia Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków na prowadzenie prac przy zabytkach, określonego przepisami powołanego wyżej rozporządzenia.

Kopię zaświadczenia składa się do akt znajdujących się przy rejestrze wydawanych zaświadczeń o kwalifikacjach.

Oplatę skarbową pobrano zgodnie z obowiązującymi przepisami i skasowano na wniosku.

Otrzymują:

- 1) Wnioskodawca
- 2) WUA i NB UW
w Olsztynie
- 3) aa

WOJEWÓDZKI KONSERWATOR ZABYTKÓW

mgr Jacek Wysocki

ZGODNOŚĆ KOPII Z ORYGINAŁEM
STWIERDZAM
Nidzica, dn. 30.07.99

(49)

PREZYDIUM
DZKIEJ RADY NARODOWEJ
IAŁ BUDOWNICTWA,
ISTYKI I ARCHITEKTURY
W RZESZOWIE

Rzeszów, dnia 10 listopada 1971

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica 224/71
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

podstawie art. 18, art. 19 ust. 1 pkt. 1 i art. 20 ust. 1 ustawy z dnia 31 stycznia 1961 r. Prawo budowlane (Dz. U. nr 7, poz. 46) oraz § 291§ 5 ust. 1 pkt. 1 1 2
orzędzenia Przewodniczącego Komitetu Budownictwa, Urbanistyki i Architektury z dnia 12 września 1962 r. w sprawie kwalifikacji fachowych osób wykonujących funkcje techniczne w budownictwie powszechnym (Dz. U. nr 53, poz. 266)

Dominik - Maria NOWINA KONOPKA

Magister Inżynier Architekt

z dnia 12 października 1941 r. m.ur. Kraków

o t r z y m u j e

specjalności architektonicznej

uprawnienia budowlane do 1/ sporządzania projektów budowlanych architektonicznych wszelkich obiektów budowlanych, projektów budowlanych konstrukcyjnych z wyjątkiem projektów obiektów budowlanych o skomplikowanej konstrukcji, oraz projektów instalacji i urządzeń sanitarnych z wyjątkiem skomplikowanych instalacji i urządzeń sanitarnych, 2/ kierowania robotami budowlanymi w budowie obiektów budowlanych z wyjątkiem robót przy obiektach o skomplikowanej konstrukcji, przy skomplikowanych instalacjach i urządzeniach sanitarnych oraz urządzeniach i instalacjach mechanicznych.-

(pieczęć okrągła)

KIEROWNIK WYDZIAŁU
GŁÓWNY ARCHITEKT WOJEWÓDZTWA
[Signature]
mgr inż. arch. Leszek Humięcki

KOPIA Z ORYGINAŁEM
200000
Nidzica, 8
200000
200000

50

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79



Olsztyn 2 stycznia 2008
(data)

tel./fax (089) 527 72 02

10-532 Olsztyn, pl. Konsulatu Polskiego 1

Warmińsko-Mazurska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa

Zaświadczenie nr 87 / 2008

Pan/Pani **Krzysztof Ojrzyński**

miejsce zamieszkania **ul. Krzywa 2a/1**
13-100 Nidzica

jest członkiem Warmińsko – Mazurskiej

Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa o numerze

ewidencyjnym WAM / **BO/1874/01**

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne

od dnia **2008-01-01** do dnia **2008-12-31**

PRZEWODNICZĄCY
Warmińsko-Mazurskiej Okręgowej Izby
Inżynierów Budownictwa

mgr inż. Zdzisław Bielecki

Podstawa prawna: art. 12 ust. 7 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane
(t.j. Dz.U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118 z zm.)

ZGODNOŚĆ KOPII Z ORYGINAŁEM
SEWIERDZAN
30.02.2008

51

STAROSTWO POWIATOWE
13-100 Nidzica
ul. Traugutta 23
tel./fax 625-32-79

URZĄD WOJEWÓDZKI
w Olsztynie

Olsztyn, dnia 24.10. 94

Nr 191/94/OL

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 2 ust. 2 pkt 1 i § 13 ust. 1 pkt 1

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1978 r. w sprawie

wie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. Urzęd. Nr 10/78/48) stwierdza się, że

(Obywatelka): Krzysztof Ojrzyski

magister inżynier budownictwa

urodzony(a) dnia 2 sierpnia 1962 r. w Nidzicy

posiada przygotowane zawodowe opiewające na wykonywanie samodzielnej funkcji

Projektanta

w specjalności architektonicznej

w zakresie

Wydziałowa Zawodowa

Polonica 1/94, s. 100, 101

Pan Krzysztof Ojrzyski jest upoważniony do:

sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych -
w budownictwie jednorodzinnym, zagrodowym oraz innych budynków
o kubaturze do 1000m³.

Od decyzji niniejszej służy odwołanie do Ministra Gospodarki
Przestrzecznej i Budownictwa w terminie 14 dni od daty otrzymania
decyzji, za pośrednictwem Wojewody Olsztyńskiego.

Pobrano i skasowano
opłatę skarbową
w wys. 30 tys. zł.



Wsp. Wojewody
Inż. Janusz Polonski
Wzrostła Wydziałowa Architektury
i Nadzoru Budowlanego

URZĄD WOJEWÓDZKI
w Olsztynie
Wydział Biznesu i Usług
i Nadzoru Budowlanego
05-12319

Olsztyn, dnia 26 marca 1992 r.

Nr 86/92/OL

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 2 ust. 1 pkt 1, § 6 ust. 2 i § 13 ust. 1 pkt 2

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1978 r. w sprawie

wie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. Urzęd. Nr 10/78/48) stwierdza się, że

(Obywatelka): Krzysztof Ojrzyski /z późn. zmian./

magister inżynier budownictwa

urodzony(a) dnia 2 sierpnia 1962 r. w Nidzicy

posiada przygotowane zawodowe opiewające na wykonywanie samodzielnej funkcji

Projektanta

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

w zakresie

Wydziałowa Zawodowa

Obywatel Krzysztof Ojrzyski jest upoważniony do:

1. Sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-
budowlanych budynków oraz innych budowli z wyłączeniem linii,
węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych,
mostów, budowli hydrotechnicznych i wodno-melioracyjnych.
2. Sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych
budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów
pewiarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospo-
dowania działki związanych z realizacją tych budynków.

Od decyzji niniejszej służy odwołanie do Ministra Gospodarki
Przestrzecznej i Budownictwa w terminie 14 dni od daty otrzymania
za pośrednictwem Wojewody Olsztyńskiego.

Pobrano i skasowano
opłatę skarbową
w wys. 6000 zł.



Wsp. Wojewody
KIEROWNIK ODZIAŁU
NADZORU BUDOWLANEGO
Inż. Janusz Polonski

ZGODNOŚĆ KOPII Z ORYGINAŁEM.
STWIERDZAM
Nidzica, dn. 20.02. 2008 r.

Krzysztof Ojrzyski