

*Przebudowa budynku „C” Komendy Miejskiej Państwowej Straży Pożarnej przy ul. Przemysłowej 1
w Wałbrzychu, dz. nr 755/2, obręb 0027 Śródmieście*

Przebudowa budynku „C” Komendy Miejskiej Państwowej Straży Pożarnej przy ul. Przemysłowej 1
w Wałbrzychu, dz. nr 755/2, obręb 0027 Śródmieście

URZĄD WOJEWÓDZKI
w Wałbrzychu
WYDZIAŁ (pieczęć) ARCHITECTURY I NADZORU BUDOWLANEGO
Nr. UAN.V-7342/3/84/92

Wałbrzych, dnia 12. 12. 1992 r.

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

Na podstawie § 2 ust. 1 pkt 1 i § 13 ust. 1 pkt 2 lit. -
rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975r. w sprawie
samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 8, poz. 46; zmiana Dz. U. Nr 69/91, poz. 299)
stwierdza się, że:

Obywatel(ka) **ANDRZEJ STECZEŃ**
(imię i nazwisko)

magister inżynier budownictwa
(tytuł naukowy - zawodowy)

urodzony(a) dnia **07 stycznia** 19 **60** r. w **Wałbrzychu**
posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji

projektanta

(rodzaj funkcji)

w specjalności **konstrukcyjno-budowlanej**
(rodzaj specjalności techniczno - budowlanej)

w zakresie **./.**
(specjalizacja zawodowa)

i jest upoważniony(a) 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 wodnomelioracyjnych,
§ 2 ust. 1 pkt 1.

./.



m. p.

Z up. WOJEWODY
Stanisław Dębski
Główny Architekt Wojewódzki
Dyrektor Wydziału
(podpis i pieczęć)

*Przebudowa budynku „C” Komendy Miejskiej Państwowej Straży Pożarnej przy ul. Przemysłowej 1
w Wałbrzychu, dz. nr 755/2, obręb 0027 Śródmieście*

URZĄD WOJEWÓDZKI
w Wałbrzychu

(pieczęć)

Wałbrzych, dnia 20.11.1979

Nr AU-F 2/31/79

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

Na podstawie §/ i § 13 ust. 1 pkt 2 lit. -

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975

w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 8, poz 46) stwierdza się,

Obywatel (ka) Anna Bożeniec-Jełowicka
(imię i nazwisko)

inżynier budownictwa lądowego
(tytuł naukowy — zawodowy)

urodzony (a) dnia 10 lipca 1943 r. w Delatynie

posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji

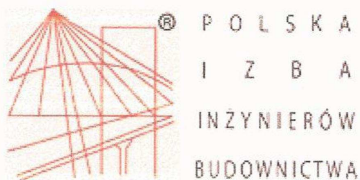
projektanta
(rodzaj funkcji)

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
(rodzaj specjalności techniczno-budowlanej)

w zakresie/

(specjalizacja zawodowa)

MA-BUA/14
CWD MA-BUA-14 zam. 10087-Kw-W-76 WDA zam. 218-Ki-50.000 piśm. 71g



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

DOŚ-HKZ-126-HNA *

Pani Anna Bożeniec-Jełowicka o numerze ewidencyjnym DOŚ/BO/1184/02
adres zamieszkania ul. Grodzka 9/5, 58-314 Wałbrzych
jest członkiem Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2015-01-01 do 2015-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2015-01-21 roku przez:

Andrzej Pawłowski, Zastępca Przewodniczącego Rady Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

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

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

O Ś W I A D C Z E N I E

Stosownie do postanowień przepisu art. 20, ust.2, pkt.4 ustawy Prawo Budowlane (Dz. U. z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późniejszymi zmianami) oświadczam, że niniejszy projekt został opracowany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

S P R A W D Z A J Ą C Y

P R O J E K T A N T

Spis treści

Część opisowa.

- 1.** Informacje ogólne.
- 2.** Projekt budowlany budynku – część konstrukcyjna - opis.
 - 2.1. Podstawowe dane dotyczące zakresu projektowanych robót oraz parametrów technicznych, konstrukcyjnych i materiałowych – część dobudowana.
 - 2.2. Podstawowe dane dotyczące zakresu projektowanych robót oraz parametrów technicznych, konstrukcyjnych i materiałowych – część istniejąca.
- 3.** Dodatkowe uwagi i zalecenia.
- 4.** Wyniki obliczeń statyczno-wytrzymałościowych.

Część graficzna.

1. Rysunek nr 1 - Rzut parteru - stan projektowany - elementy konstrukcyjne - skala 1 - 50.
2. Rysunek nr 2 - Przekroje poprzeczne - stan projektowany - elementy konstrukcyjne - skala 1 - 50.
3. Rysunek nr 3 - Elementy konstrukcyjne żelbetowe - skala 1 - 50/20.

1. Informacje ogólne.

1.1. Temat i zakres opracowania.

Tematem niniejszego opracowania jest projekt przebudowy części parterowej budynku garażowego „C” Komendy Miejskiej Państwowej Straży Pożarnej, zlokalizowanego w Wałbrzychu przy ulicy Przemysłowej 1 wraz z budową niewielkiej przybudówki w celu powiększenia wymiarów istniejącego garażu wozów bojowych.

1.2. Lokalizacja.

Obiekt zlokalizowany jest przy ul. Przemysłowej 1 w Wałbrzychu – działka nr 755/2, obręb nr 27 Śródmieście, miasto Wałbrzych, powiat wałbrzyski, województwo dolnośląskie.

1.3. Podstawa opracowania.

Niniejszy projekt opracowano w ramach zlecenia udzielonego przez Komendę Miejską Państwowej Straży Pożarnej w Wałbrzychu, 58-306 Wałbrzych, ul. Ogrodowa 20.

1.4. Autor opracowania.

Niniejszy projekt budowlany opracowany został przez Pracownię Projektową GRAFION z siedzibą w Wałbrzychu przy ul. Żeromskiego 69/3.

1.5. Wykorzystane materiały.

Do sporządzenia niniejszego opracowania wykorzystano następujące materiały:

- opracowany w październiku 2013 roku podkład mapowy (mapa do celów projektowych) w skali 1:500,
- wyniki badań podłoża gruntowego w strefie planowanych robót ziemnych wykonane w kwietniu 2015 r. przez firmę Usługi Geologiczne i Geodezyjne „GEOMETR” – K. Kominowski, 58-310 Szczawno Zdrój, ul. Słoneczna 23,
- uzgodnienia co do kształtu i usytuowania przybudówki garażu oraz zakresu przebudowy pomieszczeń parteru i jego podziału funkcjonalnego dokonane z upoważnionym przedstawicielem Zamawiającego,
- wizje na terenie przyszłej budowy,
- obowiązujące normy i przepisy,

2. Projekt budowlany budynku – część konstrukcyjna - opis.

2.1. Podstawowe dane dotyczące zakresu projektowanych robót oraz parametrów technicznych, konstrukcyjnych i materiałowych – część dobudowana.

2.1.1. Roboty rozbiórkowe.

W związku z planowaną inwestycją wystąpi konieczność wykonania dość poważnych robót rozbiórkowych obejmujących fragmenty zewnętrznych ścian nośnych na kondygnacji parteru o grubości ścian 2 c.

2.1.2. Roboty ziemne.

Roboty ziemne obejmują wykonanie (a następnie zasypanie mieszanką piaskowo-żwirową) wykopów w sąsiedztwie istniejących fundamentów budynku pod fundamenty projektowanej przybudówki. Roboty ziemne w zbliżeniach do istniejących fundamentów winny być prowadzone ręcznie pod nadzorem geotechnicznym. Przestrzenie pod projektowane fundamenty pozostałe po wykopach lub usuniętych elementach uzbrojenia podziemnego wypełnić starannie zagęszczoną mieszanką stabilizującą z kruszywa łamanego lub chudym betonem.

2.1.3. Fundamenty.

2.1.3.1. Fundamentowa ściana oporowa.

Fundament pod całą dobudówkę projektuje się w formie monolitycznej, kątowej, żelbetowej ściany oporowej. Część pionową należy wykonać o grubości 25 cm a podstawę ściany o gr. 40 cm z dodatkową ostrogą. Konstrukcję wykonać z betonu C20/25 (B-25) W4, zbrojonego stalą RB400W. Do betonowania ściany należy stosować szalunki systemowe w celu uzyskania gładkiej powierzchni betonu. W ścianie należy osadzić przepusty zgodnie z projektami branżowymi. Ze ściany należy wypuścić zbrojenie pozwalające na połączenie ich z projektowanymi trzpieniami żelbetowymi ściany murowanej z bloczków gazobetonowych. W styku z istniejącym budynkiem „C” zastosować przekładkę dylatacyjną z twardego styropianu gr. 3 cm.

2.1.3.2. Stopy fundamentowe.

Pod projektowany słup żelbetowy wspierający projektowany podciąg ściany zewnętrznej nad kondygnacją parteru zaprojektowano miejscowe poszerzenie istniejącej ławy fundamentowej. Przyjęto wykonanie pod istniejącą ławą pod głównym słupem nośnym podciągu ściany zewnętrznej budynku „C” dodatkowej płyty fundamentowej z betonu C20/25 W4 zbrojonego stalą RB 400W.

2.1.4. Ściany kondygnacji nadziemnej.

2.1.4.1. Ściany murowane zewnętrzne.

Ściany zewnętrzne zaprojektowano do wykonania z bloczków z betonu komórkowego typu SOLBET Optimal P+W produkcji firmy SOLBET odmiany 600 o wymiarach 590x300x240 mm. Ściany murować na systemowej, cienkowarstwowej zaprawie murarskiej do wykonywania cienkich spoin. Ściany zewnętrzne wznosić równomiernie celem zapewnienia właściwego ich wzajemnego przewiązania. W strefach podokiennych należy zastosować zbrojenie poziome. Wykonać je przy użyciu gotowego zbrojenia w postaci kratownicy MURFOR. naroża otworów (okiennych i drzwiowych) wzmocnić kawałkami siatki tynkarskiej wtopionej w zaprawę klejową pod kątem 45°. W ścianach wykonać dodatkowo wieńce i trzpień żelbetowe z betonu C20/25.

2.1.4.2. Trzpień żelbetowy ścian przybudówki.

W ścianie murowanej z bloczków gazobetonowych należy wykonać dodatkowe trzpień żelbetowy o wymiarach 25x25 cm z betonu C20/25 (B-25), zbrojonego stalą RB400W i St0S (strzemiona).

2.1.4.3. Wieńce stropowe ściany przybudówki.

Wieńce stropowe na ścianach budynku przybudówki należy wykonać jako żelbetowe o wymiarach 30x25 cm z betonu C20/25 (B-25) zbrojonego stalą RB400W i St0S (strzemiona). W wieńcu okapowym należy dodatkowo osadzić elementy stalowe (marki) służące do późniejszego montażu profilu z rk 80x80x4 mm przewidzianego do mocowania blachy trapezowej dachu.

2.1.4.4. Nadproża ścian zewnętrznych.

W ścianach nośnych zewnętrznych, dla przekrycia otworów okiennych przyjęto typowe, prefabrykowane zbrojone nadproża systemowe SOLBET typu NS 200/18 + NS 200/12.

2.1.5. Trzpień żelbetowy ścian budynku „C”.

Jako elementy wzmacniające krawędzie ścian budynku „C” po robotach rozbiórkowych i wspierające jednocześnie projektowany w garażu nr 1 podciąg ściany zewnętrznej budynku „C” nad kondygnacją parteru, zaprojektowano w ścianach uzupełniające trzpień żelbetowej. Trzpień zaprojektowano do wykonania jako elementy monolityczne z betonu C20/25 zbrojonego stalą RB 400W i St0S (strzemiona) o wymiarach dostosowanych do wymiarów ścian. Pręty zbrojeniowe trzpieni należy wkleić w istniejącą ławę fundamentową budynku „C”.

Trzpienie wykonywać jako części ścian murowanych wykorzystując strzępia pozostawione w murach po rozbiórce fragmentów ścian parteru. Głowice trzpieni zaopatrzyć w blachy głowicowe dla późniejszego wsparcia na nich podciągów stalowych.

2.1.6. Słupy żelbetowe budynku „C”.

Jako element wspierający projektowany podciąg dachu przybudówki oraz istniejący w garażu nr 1 podciąg stropu nad parterem, a także projektowany podciąg ściany zewnętrznej budynku „C” nad kondygnacją parteru, w ścianie zewnętrznej budynku „C” zaprojektowano do wykonania słup żelbetowy o wymiarach 45x70 cm.

Słup zaprojektowano do wykonania jako element monolityczny z betonu C20/25 zbrojonego stalą RB400W i St0S (strzemiona), wylewany jako element wolnostojący o zróżnicowanych poziomach głowicy słupa.

Pręty zbrojeniowe słupa należy wkleić w istniejącą ławę fundamentową budynku „C”. Głowicę słupa zaopatrzyć w blachy głowicowe dla późniejszego wsparcia na nich podciągów stalowych.

2.1.7. Dach przybudówki.

Dach budynku przybudówki zaprojektowano do wykonania z blachy trapezowej ocynkowanej typu T92 gr. 0,88 mm. Przyjęto nachylenie połaci dachowej o wartości 5%. Oparcie blachy od strony ściany budynku „C” na podciągu stalowym z kształtownika HEA160, a drugim końcem na ścianie przybudówki na stalowej listwie mocującej spawanej do marek zamocowanych wieńcu ściany. Mocowanie blachy do podpory wkrętami samowierzącymi.

2.1.8. Podciągi stalowe.

2.1.8.1. Podciąg stalowy dachu przybudówki.

Dla oparcia blachy trapezowej dachu przybudówki od strony ściany budynku „C” zaprojektowano do wykonania podciąg stalowy jako belkę dwuprzęsłową z kształtownika HEA 160. Podciąg oparty w środkowej części na projektowanym słupie żelbetowym ściany budynku „C”, a końcami na trzpieniach żelbetowych wykonanych w ścianie murowanej z bloczków gazobetonowych. Założone nachylenie połaci dachowej projektuje się uzyskać poprzez przyspawanie na wierzchu podciągu części profilu r_k 80x80x4 mm przeciętego pod kątem nachylenia połaci (5%). Drugą część profilu spawać do marek stalowych wieńca ścian z bloczków gazobetonowych na linii okapu.

W miejscach przekazywania sił skupionych (podpory, inne podciągi lub belki należy wykonać żebra.

Szczegółowe dane projektowe i wytyczne wykonawcze wg projektu wykonawczego, opracowanego w oparciu o niniejszy projekt budowlany.

2.1.8.2. Podciąg stalowy ściany zewnętrznej budynku „C” nad kondygnacją parteru.

Dla zapewnienia oparcia części ściany zewnętrznej ponad kondygnacją parteru w miejscu po wykonanych rozbiórkach ścian parteru zaprojektowano do wykonania podciąg stalowy jako belkę dwuprzęsłową z 2 spawanych ze sobą kształtowników HEA 240. Podciąg oparty w środkowej części na projektowanym słupie żelbetowym ściany budynku „C”, a końcami na trzpieniach żelbetowych wykonanych w ścianach budynku „C”. W miejscach przekazywania sił skupionych (podpory, inne podciągi lub belki należy wykonać żebra.

Szczegółowe dane projektowe i dodatkowe wytyczne wykonawcze wg projektu wykonawczego, opracowanego w oparciu o niniejszy projekt budowlany.

2.2. Podstawowe dane dotyczące zakresu projektowanych robót oraz parametrów technicznych, konstrukcyjnych i materiałowych – pomieszczenia wewnętrzne.

2.2.1. Roboty rozbiórkowe.

W związku z planowaną inwestycją wystąpi konieczność wykonania dość poważnych robót rozbiórkowych obejmujących fragmenty zewnętrznych ścian nośnych na kondygnacji parteru o grubości ścian 2 c oraz ścian wewnętrznych o grubości 1 c.

2.2.2. Roboty ziemne.

Roboty ziemne obejmują wykonanie (a następnie zasypanie mieszanką piaskowo-żwirową) wykopów w sąsiedztwie istniejących fundamentów budynku pod fundamenty projektowanych słupów żelbetowych. Roboty ziemne w zblizeniach do istniejących fundamentów winny być prowadzone ręcznie pod nadzorem geotechnicznym. Przestrzenie pod projektowane fundamenty pozostałe po wykopach lub usuniętych elementach uzbrojenia podziemnego wypełnić starannie zagęszczoną mieszanką stabilizującą z kruszywa łamanego lub chudym betonem.

2.2.3. Fundamenty.

2.2.3.1. Stopy fundamentowe.

Pod projektowane słupy żelbetowe wspierające projektowane podciągi ścian wewnętrznej i zewnętrznej oraz stropu nad kondygnacją parteru zaprojektowano miejscowe poszerzenie istniejących ław fundamentowych na kształt stóp fundamentowych z betonu C20/25 W4 zbrojonego stalą RB 400W. Przyjęto wykonanie pod istniejącymi ławami w miejscach lokalizacji głównych słupów dodatkowych płyt fundamentowych z betonu C20/25 W4 zbrojonego stalą RB 400W.

2.2.4. Trzpienie żelbetowe ścian budynku „C”.

Jako elementy wzmacniające krawędzie ścian budynku „C” po robotach rozbiórkowych i wspierające projektowany w garażu nr 2 podciąg ściany wewnętrznej i zewnętrznej budynku „C” nad kondygnacją parteru, zaprojektowano uzupełniające trzpienie żelbetowe. Trzpienie zaprojektowano do wykonania jako elementy monolityczne z betonu C20/25 zbrojonego stalą RB 400W i St0S (strzemiona) o wymiarach dostosowanych do wymiarów ścian.

Pręty zbrojeniowe trzpieni należy wkleić w istniejące ławy fundamentowe budynku „C”.

Trzpienie wykonywać jako części ścian murowanych wykorzystując strzypa pozostawione w murach po rozbiórce fragmentów ścian parteru. Głowice trzpieni zaopatrzyć w blachy głowicowe dla późniejszego wsparcia na nich podciągów stalowych.

2.2.5. Słupy żelbetowe budynku „C”.

Jako elementy wspierające projektowane podciągi ścian i stropów nad kondygnacją parteru w garażu nr 2 zaprojektowano do wykonania słupy żelbetowe o wymiarach 50x75 cm i 45x45 cm.

Słupy zaprojektowano do wykonania jako elementy monolityczne z betonu C20/25 zbrojonego stalą RB400W i St0S (strzemiona), wylewane jako elementy wolnostojące.

Pręty zbrojeniowe słupów należy wkleić w istniejące ławy fundamentowe budynku „C”. Głowice słupów zaopatrzyć w blachy głowicowe dla późniejszego wsparcia na nich podciągów stalowych.

2.2.6. Podciągi stalowe.

2.2.6.1. Podciąg stalowy wewnętrznej ściany nad parterem.

Dla oparcia części ściany wewnętrznej kondygnacji I piętra i poddasza pozostałej po robotach rozbiórkowych ściany w części parterowej zaprojektowano do wykonania podciąg stalowy jako belkę dwuprzęsłową z 2 kształtowników IPN 340 łączonych poprzez spawanie. Podciąg jednym końcem opiera się na ścianie oddzielającej garaż nr 1 od garażu nr 2, w części środkowej na słupie żelbetowym 45x45 cm wykonanym we wnętrzu garażu nr 2, drugim końcem na trzpieniu żelbetowym przy istniejącej ścianie wewnętrznej budynku. W miejscach przekazywania sił skupionych (podpory, inne podciągi lub belki należy wykonać żebra.

2.2.6.2. Podciąg stalowy stropu nad parterem w garażu nr 2.

Dla zapewnienia oparcia płyt stropowych ponad kondygnacją parteru w miejscu po wykonanych rozbiórkach ścian parteru zaprojektowano do wykonania podciąg stalowy. Podciąg w formie belki dwuprzęsłowej z 2 spawanych ze sobą kształtowników HEB 220. Podciąg oparty jednym końcem

na istniejącej ścianie w garażu nr 2, w części środkowej na projektowanym wewnętrznym słupie żelbetowym w garażu nr 2, a drugim końcem na słupie żelbetowym ściany zewnętrznej budynku „C”. W miejscach przekazywania sił skupionych (podpory, inne podciągi lub belki należy wykonać żebra.

2.2.6.3. Podciąg stalowy ściany zewnętrznej budynku „C” nad kondygnacją parteru.

Dla zapewnienia oparcia części ściany zewnętrznej ponad kondygnacją parteru w miejscu po wykonanych rozbiórkach ścian parteru zaprojektowano do wykonania podciąg stalowy w formie belki dwuprzęsłowej z 2 spawanych ze sobą kształtowników HEA 240. Podciąg oparty w środkowej części na projektowanym słupie żelbetowym ściany zewnętrznej budynku „C”, a końcami na trzpieniach żelbetowych wykonanych w ścianach budynku „C”. W miejscach przekazywania sił skupionych (podpory, inne podciągi lub belki należy wykonać żebra.

2.2.7. Nadproża stalowe.

W miejscach wykonania dodatkowych otworów drzwiowych zaprojektowano wykonanie nadproży z kształtowników stalowych. Belki stalowe w nadprożu należy łączyć ze sobą poprzez spawanie lub łącznikami śrubowymi.

3. Dodatkowe uwagi i zalecenia.

1. Projekt niniejszy jest projektem budowlanym, opracowanym w celu uzyskania decyzji o pozwoleniu na budowę i nie może on stanowić samodzielnej podstawy do prowadzenia robót. Dla prawidłowej realizacji robót wymagane jest opracowanie dodatkowo szczegółowych projektów wykonawczych w oparciu o niniejszy projekt budowlany oraz ewentualne dodatkowe wytyczne wykonawcze opracowane przez dostawcę stosowanego systemu.
2. Kształt i przebieg istniejących fundamentów przedstawiony na rysunkach projektu określono w oparciu o pomiary usytuowania ścian parteru i wykonane odkrywki fundamentów. Nie wyklucza się możliwości odmiennego ukształtowania fundamentów niż przedstawione na rysunkach. Przed rozpoczęciem robót konieczne jest dokonanie dodatkowej weryfikacji.
3. Przewidziane w projekcie do wykonania dodatkowe płyty fundamentowe w miejscach lokalizacji głównych słupów nośnych podciągów ścian zewnętrznych i wewnętrznych budynku „C” wymagają wykonania dodatkowych odkrywek i ustaleń projektowych na miejscu budowy przed rozpoczęciem robót.
4. W trakcie prowadzenia robót szczególną uwagę należy zwrócić na niebezpieczeństwa mogące powstać w trakcie realizacji robót rozbiórkowych istniejących konstrukcji. Należy starannie przeanalizować system tymczasowych zabezpieczeń istniejących elementów konstrukcyjnych budynku i ich odciążenia do czasu wykonania nowych konstrukcji zastępczych i osiągnięcia przez nie pełnej nośności.

4. Wyniki obliczeń statyczno wytrzymałościowych.

Projekt w branży konstrukcyjnej opracowano przy następujących założeniach:

- do projektowania fundamentów przyjęto parametry geotechniczne według wyników dokonanych badań geotechnicznych podłoża gruntowego w strefie planowanych robót według opracowania wykonanego w marcu 2015 r. przez firmę Usługi Geologiczne i Geodezyjne „GEOMETR” – K. Kominowski, 58-310 Szczawno Zdrój, ul. Słoneczna 23. Według wspomnianych badań w podłożu (zarówno w strefie lokalizacji przybudówki, jak i bram nr 3 i 4), w górnych warstwach do głębokości 0,30-0,70m p.p.t. zalegają nasypy niekontrolowane, niżej (do głębokości około 2,00m p.p.t.) warstwa glin pylastych o stopniu plastyczności $I_L=0,26-0,30$, a poniżej niej gliny pylaste zwięzłe ($I_L=0,10-0,20$) i gliny piaszczyste.

- głębokość przemarzania gruntu $H_z = 1,00$ m - pogranicze I i II strefy wg PN-81/B-03020 - Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie,
- obciążenie śniegiem - I strefa wg PN-80/B-02010/Az1:2006 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem,
- obciążenie wiatrem – III strefa wg PN-77/B-02011. Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem,
- pozostałe obciążenia wg odpowiednich PN,
- układ konstrukcyjny istniejącego obiektu według danych wynikających z dokonanej inwentaryzacji i wykonanych odkrywek,

Do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych podstawowych elementów konstrukcyjnych obiektu oraz fundamentów przyjęto obciążenia wynikające z Polskich Norm w zakresie obciążenia wiatrem i śniegiem oraz wg informacji przekazanych przez Zamawiającego w zakresie możliwych obciążeń technologicznych.

Do obliczeń przyjęto obciążenia wg Polskich Norm w następujących zakresach:

- PN-82/B-02000: Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.
- PN-82/B-02001: Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
- PN-82/B-02003: Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne. Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.
- PN-80/B-02010: Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem. (z uwzględnieniem poprawki PN-80/B-02010/Az1:2006)
- PN-77/B-02011: Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem. (z uwzględnieniem poprawki PN-77/B-02011/Az1:2009)

Do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych elementów konstrukcyjnych wykorzystano następujące oprogramowanie komputerowe:

- do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych elementów konstrukcyjnych w zakresie stali i żelbetu wykorzystano program RM_Win ver.10.35 firmy „CadSiS” Biuro Komputerowego Wspomagania Projektowania, 45-232 Opole, ul. Skrajna 12.
- do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych konstrukcji murowych wykorzystano program Konstruktor ver.6.4.9 firmy INTERsoft Sp. z o.o., 90-057 Łódź, ul. Sienkiewicza 85/87.
- do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych fundamentów i podłoża gruntowego wykorzystano program Fd_Win ver.2.4 firmy „CadSiS” Biuro Komputerowego Wspomagania Projektowania, 45-232 Opole, ul. Skrajna 12.

Z uwagi na objętość wyniki obliczeń statyczno-wytrzymałościowych znajdują się u projektanta, w archiwalnej wersji dokumentacji projektowej, w wersji elektronicznej.

opracował: