



JS ARCHITEKCI Julitta Chmiel- Sobieralska

ul. Benedyktyńska 15/23-25, 53-350 Wrocław tel. +48 502352485, fax +48 71 387 81 51
www.jsarchitekci.pl, kontakt@jsarchitekci.pl NIP: 894 256 60 88 REGON: 930108849

PROJEKT WYKONAWCZY

KONSTRUKCJA

4. Opis techniczny – konstrukcja

4.1 Założenia do obliczeń statycznych

- strefa wiatrowa 1
- strefa śniegowa 1
- strefa przemarzania I (głębokość przemarzania gruntu 0,80m)
- stal zbrojeniowa B500SP lub RB500 W
- stal kształtowa S235JR
- beton C20/25 (B25);

Projekt wykonano w oparciu o obowiązujące normy oraz informacje o materiałach uzyskane od producentów.

PN-EN 1990	Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji
PN-EN 1991	Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje <i>Część 1-1: Oddziaływania ogólne, ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach</i> <i>Część 1-3: Oddziaływania ogólne – Obciążenie śniegiem</i> <i>Część 1-4: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania wiatru</i>
PN-EN 1992	Eurokod 2: Projektowanie konstrukcji z betonu <i>Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków</i>
PN-EN 1993	Eurokod 3: Projektowanie konstrukcji stalowych <i>Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków</i>
PN-EN 1996	Eurokod 6: Projektowanie konstrukcji murowych <i>Część 1-1: Reguły ogólne dla zbrojonych i niezbrojonych konstrukcji murowych</i>
PN-EN 1997	Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne <i>Część 1: Zasady ogólne</i>
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/ Az1:2006	Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia śniegiem.
PN-77/B-02011	Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia wiatrem.
PN-81/B-03020	Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie.
PN-B-03002:2007	Konstrukcje murowe niezbrojone. Projektowanie i obliczanie.
PN-B-03264:2002	Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie.
PN-90/B-03200	Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie

4.2 Wielkości obciążeń przyjęte do obliczeń

Dach.

- dachówka ceramiczna	$0,95 \cdot 1,35 = 1,28 \text{ kN/m}^2$
- wełna mineralna 30cm	$0,30 \cdot 1,20 \cdot 1,35 = 0,49 \text{ kN/m}^2$
- płyty gipsowo – kartonowe przyjęto	$0,15 \cdot 1,35 = 0,20 \text{ kN/m}^2$
Razem	1,97 kN/m ²

- śnieg 1 strefa

$$A = 120 \text{ m.n.p.m.}, C_e = 1, C_t = 1, \alpha = 30^\circ, \mu (\alpha) = 0,80 \quad s_k = 0,70 \text{ kN/m}^2$$
$$s = 0,70 \cdot 0,80 \cdot 1,5 = 0,84 \text{ kN/m}^2$$

- wiatr 1 strefa

Kat. terenu III, $C_e = 1,73$ $q_b = 0,30 \text{ kN/m}^2$

$$C_{pe} = 0,40 \quad w = 0,30 \cdot 1,73 \cdot 0,40 \cdot 1,5 = 0,31 \text{ kN/m}^2$$
$$C_{pe} = -0,40 \quad w = 0,30 \cdot 1,73 \cdot (-0,40) \cdot 1,5 = -0,31 \text{ kN/m}^2$$

Ściany

Ściany zewnętrzne gr. 24cm

- ściana Silka gr. 24,0cm	$18,0 \cdot 0,24 \cdot 1,35 = 5,83 \text{ kN/m}^2$
- tynk cem.- wap. gr. 2cm	$0,38 \cdot 1,35 = 0,51 \text{ kN/m}^2$
- styropian gr. 20cm	$0,10 \cdot 1,35 = 0,14 \text{ kN/m}^2$
Razem	6,48 kN/m ²

Ściany wewnętrzne gr. 18cm

- ściana Silka gr. 18,0cm	$18,0 \cdot 0,18 \cdot 1,35 = 4,37 \text{ kN/m}^2$
- tynk cem.- wap. gr. 2x 1,5cm	$0,57 \cdot 1,35 = 0,77 \text{ kN/m}^2$
Razem	5,14 kN/m ²

4.3 Warunki gruntowo – wodne.

Na podstawie przepisów rozporządzenia Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych /Dz.U. 2012 nr 0 poz. 463/ zgodnie z §4 pkt.3 1) wymienionego rozporządzenia dany obiekt zaliczono do pierwszej kategorii geotechnicznej.

Przyjęto jednostkowy obliczeniowy opór podłoża $m \cdot q_f = 150 \text{ kPa}$

4.5 Fundamenty.

Ławy i stopy fundamentowe zaprojektowano wylewane z betonu, zbrojone stalą B500SP lub RB500 W o wysokości 40cm. Ławy należy wylewać na 10cm podkładzie z chudego betonu i zbroić / w obrysie ścian fundamentowych / podłużnie 4 prętami Ø12, oraz poprzecznie strzemionami Ø6 co 30cm. Pod kominami wykonać poszerzenie ław

fundamentowych wg rzutu fundamentów. Otulina zbrojenia ław fundamentowych wynosi 5cm.

Poziom posadowienia fundamentów -0,85m. Na ławach fundamentowych należy wykonać mury fundamentowe z bloczków betonowych M6 murowanych na zaprawie klasy M10. Po wykonaniu ścian fundamentowych z bloczków betonowych, przed nałożeniem izolacji pionowej, na powierzchni ścian wykonać rapówkę cementową. Na wierzchu ścian fundamentowych należy ułożyć 2 warstwy papy asfaltowej. Zewnętrzne powierzchnie fundamentów i ścian fundamentowych izolować dwukrotnie dysperbitem. Wymagane jest poinformowanie projektanta o wynikach odbioru wykopów oraz o aktualnie panujących warunkach gruntowo-wodnych na miejscu budowy. Robót ziemnych i fundamentowych nie wolno prowadzić w okresie zimowym. Natychmiast po wykonaniu wykopów wykonać fundamenty obiektu. Nie dopuszczać do zalewania wykopów wodą opadową lub inną. Minimalna obsypka fundamentów, murów fundamentowych winna być nie mniejsza niż 0,80m. Wykopy należy wykonywać ręcznie lub mechanicznie z zachowaniem ostrożności naruszenia warstwy nośnej gruntu. Stosować się do przepisów budowlanych i bhp oraz "warunków wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych". Roboty prowadzić pod fachowym nadzorem technicznym. Obiekt posadowiony będzie na gruntach rodzimych budowlanych o parametrach geotechnicznych nie gorszych od przyjętych j.w.

4.6 Stropy, podciągi i nadproża.

Nadproża prefabrykowane L19 lub monolityczne.

Ściany konstrukcyjne należy zakończyć wieńcem na szerokość ściany zbrojonym podłużnie 4 prętami Ø12.

Do podparcia elementów konstrukcji dachu przyjęto belki stalowe HEA220 i HEA260 oparte na ścianach i słupach żelbetowych. Belki stalowe należy opierać na podlewce cementowej o grubości nie mniejszej niż 30mm i zamocować za pomocą kotew M20 mechanicznych lub chemicznych. Dla ułatwienia montażu więźby na belkach stalowych można zamocować listwy drewniane za pomocą śrub lub wkrętów.

Słupy S1÷3 żelbetowe zbrojone pionowo prętami Ø12 i poprzecznie strzemionami Ø6.

4.7 Konstrukcja dachu

Więźba dachowa z drewna sosnowego kl. C24. Konstrukcję dachu stanowią więzary drewniane w technologii Mitek oparte na ścianach i płatwiach stalowych. Połączenia elementów konstrukcyjnych zaprojektowano na płytki kołczaste GNA20 i T150.

Szczegóły rozwiązań konstrukcyjnych wg odrębnego opracowania:

*WIĄZAR-SYSTEM ODDZIAŁ DOLNOŚLĄSKI
WROCŁAW 52-315, ul. Kobierzyska 10*

Daszek żelbetowy zaprojektowano jako płytę opartą na ścianie w osi B (w poz. 3.2) i słupie S1 o wysokości konstrukcyjnej 16cm.

4.8 Zabezpieczenie antykorozyjne elementów stalowych

Zabezpieczenie antykorozyjne elementów stalowych wg EN ISO 12944:

Elementy będą eksploatowane w środowisku o kategorii korozyjności – C2 (mała). Zakłada się średni okres trwałości zabezpieczenia – M (5-15lat). Elementy stalowe należy oczyścić ręcznie do stopnia St2 lub mechanicznie do Sa 2½ i zabezpieczyć systemem malarskim S.2.02 ÷ S.2.18 - co najmniej dwie powłoki (grunt + nawierzchniowa) o łącznej grubości 80µm.

*Projektant:
mgr inż. Grzegorz Drzyzga*