

PROJEKT STROPU „RECTOR”

DANE OGÓLNE

Obiekt : Dom wielorodzinny

Lokalizacja : 59-223 Krotoszyce,

Inwestor :

Projektant: mgr. inż. Konrad Wajs
204/DOŚ/12 – uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

Branża : KONSTRUKCJA

SPIS TREŚCI

1. PODSTAWA OPRACOWANIA	3
2. PRZEDMIOT OPRACOWANIA.....	3
3. OPIS TECHNICZNY WYKONANIA STROPU	3
4. MATERIAŁY BUDOWLANE	5
5. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ.....	5
6. OBLICZENIA	6
7. WARUNKI POŻAROWE.....	9
8. SPECYFIKACJA TECHNICZNA WYKONANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH.....	10
9. UPRAWNIENIA PROJEKTANTA I ZAŚWIADCZENIE O PRZYNALEŻNOŚCI DO IZBY INŻYNIERÓW BUDOWALNYCH	19

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- 1.1. Zlecenie Inwestora
- 1.2. Projekty techniczne w zakresie architektury i konstrukcji
- 1.3. Polskie Normy Budowlane i literatura techniczna:

PN-EN 1990 - Podstawy projektowania konstrukcji

PN-EN 1991 – Oddziaływanie na konstrukcje

PN-EN 1992 – Projektowanie konstrukcji z betonu

PN-EN 1998 – Projektowanie konstrukcji poddanych oddziaływaniom sejsmicznym

PN-EN 15037 – Belkowo-pustakowe systemy stropowe

Cahier du CSTB 3718 – CPT Plancher

2. PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania są obliczenia statyczne oraz rysunki konstrukcji stropów.

Opracowanie obejmuje swoim zakresem tylko rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe stropów w w/w obiekcie. Zaprojektowano strop gęstożebrowy typu RECTOR w układzie: **20+4=24cm**. Uzupełnieniem systemu jest beton monolityzujący o klasie C25/30 wylewany na budowie oraz pręty przypodporowe i siatka ze stali Rb 500 w ilościach podanych na zestawieniu. Podciągi, belki, schody i wszelkie inne elementy konstrukcji (o ile nie przewidziano inaczej w niniejszym projekcie) należy wykonać zgodnie z projektem pierwotnym lub zlecić do przeliczenia projektantowi oryginalnej konstrukcji.

3. OPIS TECHNICZNY WYKONANIA STROPU

3.1. Układanie belek i skrajnych wypełnień na obrzeżach stropów

Belki z betonu sprężonego RECTOR umożliwiają łatwiejsze układanie stropu niż w przypadku tradycyjnych belek żelbetowych. Belki RECTOR można bowiem układać na ścianach przed rozstawieniem podpór. Belki należy układać jedną obok drugiej, opierając je na przeciwległych ścianach z zachowaniem kolejności wynikającej z planu montażowego.

Minimalne oparcia belek:

2 cm – oparcie w podciągach

5 cm – ściany ceramiczne

7 cm – ściany z betonu komórkowego

7 cm – stare mury

W celu uzyskania odpowiedniego rozstawu belek, zaleca się umieszczenie na każdym ich końcu jednego ślepego wypełnienia stropowego, co umożliwi odpowiednie rozstawienie belek. Belki należy układać zgodnie z zaleceniami wykonawczymi firmy RECTOR oraz projektem montażowym dostarczanym przez firmę RECTOR, zwracając szczególną uwagę na kierunek rozkładania i minimalne strefy oparcia belek.

3.2. Stawianie podpór

Montaż konstrukcji stropowej odbywa się z zastosowaniem stempli. Stemple stawia się po osadzeniu belek na podporach. Ilość rzędów stempli warunkuje plan montażowy kondygnacji stropowej RECTOR.

3.3. Wykonywanie deskowań otworów w stropie

Otworki o szerokości do 49cm (50cm) wykonuje się poprzez odpowiednie ustawienie belek i wyciągnięcie jednego lub więcej pustaków. W przypadku otworów o większych wymiarach należy wykonać wymiany – czyli belki żelbetowe ukryte w wysokości stropu, na których opierają się belki kolidujące z otworem.

3.4. Wykonanie wypełnienia stropowego

Pustaki betonowe należy układać po ustawieniu podpór montażowych w sposób tradycyjny, kolejno poszczególne pasma stropu (5 pustaków na mb).

3.5. Zakładanie kratownicy zgrzewanej i zbrojeń górnych (przypodporowych)

Na całej powierzchni stropu wnikając w strefę kotwienia należy rozłożyć siatkę zgrzewaną z prętów stalowych #5 o oczkach 20x20 cm z zachowaniem odpowiednich zakładów. Siatka zgrzewana daje jednocześnie gwarancję dobrego rozkładania się obciążeń oraz dodatkowo przeciwdziała spękaniu płyty kompresyjnej. Pręty zalewane (przypodporowe) są kotwiącym się stalowym zbrojeniem kładzionym nad belkami. Dzięki temu przeciwdziałają spękaniu betonu w strefie podpory. Należy je układać nad siatką zgrzewaną w górnej strefie płyty betonowej, bezpośrednio nad każdą belką. Stosuje się pręty zagięte do wieńca przy ścianie skrajnej i pręty proste w przypadku ściany pośredniej (według zestawienia dostarczanego przez firmę RECTOR).

Układ stropu (belki + pustaki + nadbeton), rodzaj i ilość zbrojenia podporowego, rodzaj siatki, rozmieszczenie podpór montażowych należy wykonać ściśle wg projektu.

4. MATERIAŁY BUDOWLANE

- drewno sosnowe lub świerkowe
- klasy C 30
- beton żwirowy
- klasy C 25/30 (B 30)
- stal zbrojeniowa
- AIII/Rb500/

5. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

Tab.1 Zestawienie obciążeń dla stropu nad parterem

Obciążenie	Char. [kN/m ²]	wsp.	Obl. [kN/m ²]
Użytkowe	1,50	1,5	2,25
Stałe (od warstw podłogowych)	2,00	1,35	2,70
Zastępcze od ścianek	1,30	1,35	1,76
Ciężar stropu (20+4 podwójna belka)	3,57	1,35	4,82
Σ	8,37	Σ	11,52

6. OBLICZENIA

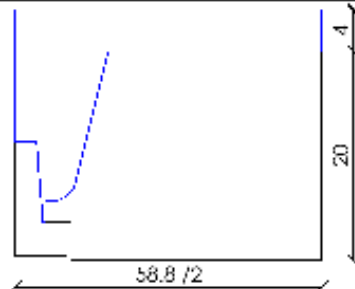
Legenda do noty obliczeniowej programu Eurydice :

Reakcje na podporę (kN/m)	– reakcja przypadająca na podporę montażową
Vs	– odległość między osią obojętną przekroju, a krawędzią włókien górnych
Vi	– odległość między osią obojętną przekroju, a krawędzią włókien dolnych
I	– moment bezwładności przekroju żebra
I /Vi	– wskaźnik wytrzymałości przekroju żebra na zginanie
Alfa	– iloraz wskaźników wytrzymałości przekroju żebra i belki stropowej
Beton	– zużycie betonu na 1 m ² stropu
Pm	– ciężar 1 m ² stropu
G1	– ciężar 1 mb belki stropowej
G2	– ciężar pustaków i nadbetonu na 1 mb belki
Mrdu	– moment zginający w SGN
Mbc	– moment zginający w SGU ze względu na dopuszczalne naprężenia ściskające górnych włókien przekroju (warunek trwałości konstrukcji)
Mbqp	– moment zginający w SGU ze względu na dopuszczalne naprężenia ściskające górnych włókien przekroju (warunek liniowego pełzania betonu)
Mfc	– moment zginający w SGU ze względu na dopuszczalne naprężenia rozciągające dolnych włókien przekroju (warunek braku zarysowania)
Vwu	– naprężenia ścinające w płaszczyźnie styku między belką stropową, a nadbetonem
Vcu	– naprężenia ścinające w żebrze monolitycznym
Vpu	– naprężenia ścinające w belce stropowej
Integralność	– naprężenia rozciągające górnych włókien belek stropowych w fazie montażowej
Mbezp	– moment zginający belki stropowej w fazie montażowej
Wmax	– ugięcie stropu
Vrdc	– ścinanie belki stropowej w fazie montażowej



Nota obliczeniowa

Budowa 24901020 WP_KW 59-223 Krotoszyce, Budynek wielorodzinny
Numer zlecenia 24901020 Odnośnik 0
Budynek 0 - A Poziom n - Strop nad parterem
Założenia



RECTOBETON 20 20+4 Jedna podpora ; 1 x RS 114

Vs cm	Vi cm	I cm ⁴	I/Vi cm ³	Alfa	Zużycie betonu m ³ /m ²	Ciężar własny/ kN/m ²	G1 kN/m	G2 kN/m
5.76	17.84	16583	930	6.02	0.0704	3.19	0.2	1.7

Rozp. w świetle*	4.26 m	Obc. od ścian działowych	1.3 kN/m ²
Podparcie mont.	Jedna podpora	Obciążenie stałe	2 kN/m ²
Poziom	międzykondygnacyjny	Obciążenie zmienne	1.5 kN/m ²
Składowanie	krótkie		
Pokrycie podłogi	Podłoga wazłowa, ścianki działowe murowane		
Klasa ekspozycji	XC1		
Strefa sejsmiczna	1 (Słabe)		
f _{ck} nadbetonu	25 MPa		
Uciąglenie	Nie Mpodp. 0.15		

Wyniki

Zginanie	Siły wewn.	Nośność	Lmax (m)*	Ścinanie	Siły wewn.	Nośność	Lmax (m)*
Mrdu (kN.m)	14.69	20.61	5.04	Vwu (kN)	12.27	15.09	5.24
Mbc (kN.m)	11.29	71.93	10.75	Vcu (kN)	12.27	20.8	7.22
Mbqp (kN.m)	9.89	32.37	7.7	Vpu (kN)	12.27	18.24	6.33
Mfc (kN.m)	12.21	18.51	5.24				
				Reakcja na podporze (kN)		13.8	
Ugięcie (cm)	0.28	0.85	33%			13.8	

Faza montaż.	Siły wewn.	Nośność	Lmax (m)*	Stal	Pole pow.
Zarżs. (góra) (MPa)	-1.68	-4.07		Zbrojenie przypodp. (cm ²)	Prawe 0.27
Mbezp. (kN.m)	2.12	2.75	77%	Stal fyk 500 MPa	Lewe 0.27
Wmax (cm)	0	0.85		Siatka stalowa (cm ² /m)	0.48
Vrdc (kN)	5.05	8.19			

Reakcja na podp. montaż. (kN/m) 16.5

Kryteria SGN / SGU:

spełnione

[E]URYDICE 3-4 B0

*Rozpięt. max **Na siatce stalowej



Nota obliczeniowa

Budowa 24901020 WP_KW 59-223 Krotoszyce, Budynek wielorodzinny

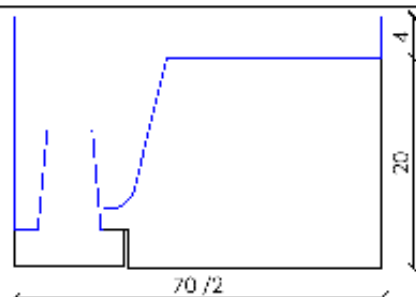
Numer zlecenia 24901020

Odnosnik 0

Budynek 0 - A

Poziom n - Strop nad parterem

Założenia



RECTOBETON 20 20+4 Dwie podpory 2/5 3/5 ; 2 x RS 136

Vs cm	Vi cm	I cm ⁴	I/Vi cm ³	Alfa	Zużycie betonu m ³ /m ²	Ciężar własny kN/m ²	G1 kN/m	G2 kN/m
7.8	16	32324	2021	4.4	0.0827	3.57	0.4	2.1

Rozp. w świetle*	6.26 m	Obc. od ścian działowych	1.3 kN/m ²
Podparcie mont.	Dwie podpory 2/5 3/5	Obciążenie stałe	2 kN/m ²
Poziom	międzykondygnacyjny	Obciążenie zmienne	1.5 kN/m ²
Składowanie	krótkie		
Pokrycie podłogi	Podłoże wrażliwe, ściany działowe murowane		
Klasa ekspozycji	XC1		
Strefa sejsmiczna	1 (Słabe)		
f _{ck} nadbetonu	25 MPa		
Uciąglenie	Nie Mpodp. 0.15		

Wyniki

Zginanie	Siły wewn.	Nośność	L _{max} (m)*	Ścinanie	Siły wewn.	Nośność	L _{max} (m)*
Mrdu (kN.m)	39.51	57.08	7.52	Vwu (kN)	23.33	36.96	9.91
Mbc (kN.m)	27.45	103.55	12.15	Vcu (kN)	23.33	36.17	9.7
Mbqp (kN.m)	23.85	46.6	8.75	Vpu (kN)	23.33	40.79	10.94
Mfc (kN.m)	32.95	41.89	7.05				
Ugięcie (cm)	0.87	1.25	70%	Reakcja na podporze (kN)	25.25	25.25	

Faza montaż.	Siły wewn.	Nośność	L _{max} (m)*	Stal	Pole pow.
Zarżs. (góra) (MPa)	6.01	-4.07		Zbrojenie przypodp. (cm ²)	Prawe 0.72
Mbezp. (kN.m)	3.77	9.17	41%	Stal fyk 500 MPa	Lewe 0.72
W _{max} (cm)	0	1.25		Siatka stalowa (cm ² /m)	0.73
V _{rdc} (kN)	7.35	28.49			










Reakcja na podp. montaż. (kN/m) 18.1

Kryteria SGN / SGU:

spełnione

7. WARUNKI POŻAROWE

TABELA KLASYFIKACJI OGNIOWEJ STROPU RECTOR (REI)

Poziom wyteżenie żebra nośnego przy zginaniu		40 %			70 %			100 %		
Układ żeber										
Nadbeton [mm]	Typ belki RS	BEZ KONIECZNOŚCI TYNKOWANIA								
40-49	111-139	REI 30	30	30	30	30	30	30	30	30
50-69	111-115	REI 60	60	60	30	30	30	30	30	30
	135-139	60	60	60	60	60	60	30	30	REI 60
70-89	111-115	60	60	60	60	60	60	30	30	30
	135-139	REI 90	90	90	60	60	REI 90	30	30	REI 60
≥90	111-115	60	60	60	60	60	60	30	30	30
	135-139	REI 90	90	REI 120	60	60	REI 90	30	30	REI 60
Nadbeton [mm]	Typ belki RS	Z TYNKIEM GIPSOWYM gr. 1,5 cm na SIATCE STAŁOWEJ OCYNKOWANEJ (np. RABITZA lub LEDÓCHOWSKIEGO)								
40-49	111-139	REI 60	60	60	60	60	60	60	60	60
50-69	111-112	REI 90	90	90	60	60	60	60	60	60
	113-114	90	90	90	90	90	90	60	60	60
	115	REI 120	120	120	90	120	120	90	120	120
	135-139	120	120	120	120	120	120	90	120	120
70-89	111-112	REI 90	90	90	60	60	60	60	60	60
	113-114	90	90	90	90	90	90	60	60	60
	115	REI 120	120	120	90	120	120	90	120	120
	135-139	120	REI 180	180	120	120	REI 180	90	120	REI 180
≥90	111-112	REI 90	90	90	60	60	60	60	60	60
	113-114	90	90	90	90	90	90	60	60	60
	115	REI 120	120	120	90	120	120	90	120	120
	135-139	120	REI 180	REI 240	120	120	REI 240	90	120	REI 180

8. SPECYFIKACJA TECHNICZNA WYKONANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH

1. PRZEDMIOT I ZAKRES STOSOWANIA SPECYFIKACJI

1.1. Przedmiot specyfikacji

Przedmiotem niniejszej Specyfikacji Technicznej są wymagania dotyczące wykonania i odbioru robót budowlanych.

1.2. Zakres stosowania specyfikacji

Specyfikacja Techniczna zawiera informacje oraz wymagania dotyczące wykonania i odbioru robót, które zostaną zrealizowane w ramach zadania polegającego na wykonaniu stropów gęsto żebrowych RECTOR, zgodnie z projektem i wytycznymi montażu.

1.3. Zakres robót objętych specyfikacją

W ramach prac budowlanych przewiduje się wykonanie następujących robót:

- strop gęstożebrowy RECTOR, złożony z prefabrykowanych belek z betonu sprężonego i pustaków z betonu wibroprasowanego,
- wszystkie inne nie wymienione wyżej roboty jakie występują przy realizacji projektu - rozwiązania techniczne stanowiące podstawę do wykonania tych robót są przedstawione w projekcie wykonawczym.

1.4. Ogólne wymagania dotyczące robót

Niniejsza specyfikacja obejmuje całość robót związanych z wykonywaniem stropu RECTOR:

- ustawienie podpór montażowych,
- montaż stropu,
- ułożenie zbrojenia,
- przygotowanie i układanie mieszanki betonowej oraz wszystkie roboty pomocnicze.

Wykonawca jest odpowiedzialny za jakość wykonania tych robót oraz ich zgodność z projektem wykonawczym, pozostałymi ST i poleceniami zarządzającego realizacją umowy. Wprowadzanie jakichkolwiek odstępstw od tych dokumentów wymaga akceptacji zarządzającego realizacją umowy.

2. MATERIAŁY

2.1. Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Wszystkie wbudowywane materiały i urządzenia instalowane w trakcie wykonywania robót powinny być zaopatrzone przez producenta w wymagane prawem zaświadczenia o jakości, atesty, deklaracje zgodności i inne. Wykonawca przed zamówieniem wszelkich materiałów jest zobowiązany do weryfikacji poprawności wprowadzenia danego materiału na rynek oraz do zdobycia informacji dotyczących odpowiedniej jakości materiałów.

2.2. Belki strunobetonowe

Strunobetonowe belki stropowe firmy RECTOR produkowane są w zakładzie prefabrykacji w Chrzanowie, zgodnie z PN-EN 15037-1. Sprężanie betonu odbywa się przez wstępne napięcie stalowych splotów. Początkowe naprężenie ma za zadanie przeciwstawiać się rozciąganiu wywołanemu przez obciążenia długotrwałe. Belki dostępne są w długościach 1,0 – 10,0m co 10cm. Wykonane są z betonu C 50/60 i zbrojone dwoma typami splotów. W zależności od długości wyróżnia się belki typu:

RS 111, RS 112, RS 113, RS 114, RS 115, RS 135, RS 136, RS 138 i RS 139.

Dokładne dane na temat belek znajdują się w dokumentach technicznych udostępnianych przez firmę RECTOR.

Wytrzymałość betonu na ściskanie po 28 dniach : 50 MPa.

Splot 5,20 klasa 2060 - stal o niskiej relaksacji

Splot 6,85 klasa 2060 - stal o niskiej relaksacji

2.3. Pustaki betonowe

Pustaki z betonu wibroprasowanego, bez użycia żużli, o wysokiej wytrzymałości. Przy wieńcach pustaki deklowane, zapobiegające przedostawaniu się betonu. Dostępne typy pustaków RP7, RP12, RP15, RP16, RP20, RP24, RP25.

2.4. Ewentualne szalowanie (wymiany)

Deski lub sklejki używane przy deskowaniu oraz pozostałe materiały zgodne z wymogami jakie powinno spełniać drewno do wyrobu szalunków.

2.5. Zbrojenie

Zbrojenie główne należy wykonać z żebrowanych prętów zbrojeniowych ze stali AIIIIN, lub innej jeżeli wynika to z projektu wykonawczego. Musi ona spełniać wymagania norm PN-82/H-93215, PN-84/B-03264.

2.6. Materiały pomocnicze

Drut do wiązania prętów musi być typu czarnego, o średnicy 1,6mm, miękki. Klocki dystansowe pod zbrojenie muszą odpowiadać celom jakim mają służyć.

2.7. Beton

Materiały służące do produkcji mieszanki betonowej takie jak cement, kruszywa, woda i domieszki do betonu powinny być dopuszczone do stosowania w budownictwie i spełniać stawiane im wymagania. Do wykonania stropów RECTOR zaleca się używanie betonu klasy C 25/30. Wykonawca zobowiązany jest zamówić beton dokładnie tej klasy i uzyskać zapewnienie betoniarni o jego jakości.

3. SPRZĘT

3.1. Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Wykonawca jest zobowiązany do używania jedynie takiego sprzętu, który nie spowoduje niekorzystnego wpływu na jakość wykonywanych robót i środowisko, nie spowoduje uszkodzenia materiałów oraz nie wywoła zagrożenia pracowników. Liczba i wydajność sprzętu powinna gwarantować prowadzenie robót zgodnie z terminami przewidzianymi w harmonogramie robót.

3.2. Sprzęt niezbędny do wykonania Robót

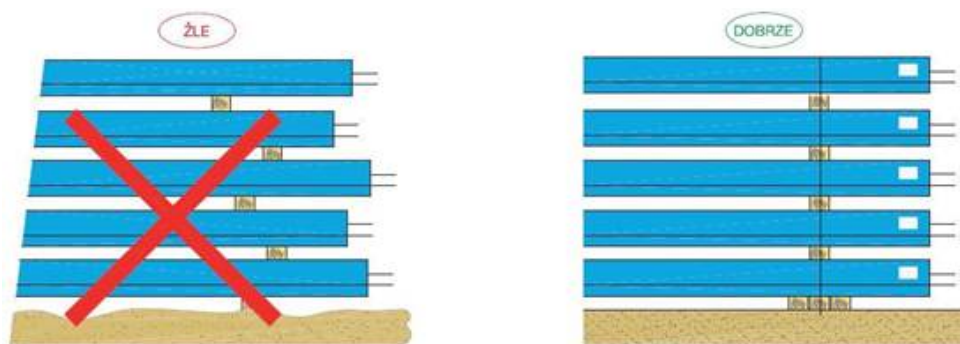
Rodzaje sprzętu używanego do robót betonowych i zbrojarskich oraz ewentualnych szalowań pozostawia się do uznania wykonawcy, po uzgodnieniu z zarządzającym realizacją projektu. Standardowo do wykonania systemów stropowych RECTOR należy użyć:

- podpory montażowe (słupki i rygle) systemowe lub inne,
- deskowania w miejscach gdzie jest to konieczne,
- rusztowania pomocnicze,
- piła do docinania pustaków lub belek,
- żuraw lub dźwig do transportu belek i pustaków na wyższe kondygnacje,
- sprzęt i materiały pomocnicze przy pracach zbrojarskich i betoniarskich.

4. TRANSPORT I SKŁADOWANIE MATERIAŁÓW.

4.1. Ogólne wymagania dotyczące transportu

Dobór środków transportu może wymagać akceptacji inwestora. Każdorazowo powinny posiadać odpowiednie wyposażenie stosownie do przewożonego ładunku, stosując się do ograniczeń obciążeń osi pojazdów lub możliwości dojazdu do budynku. Belki stropowe należy składować na równym, stabilnym i suchym podłożu z możliwością odprowadzenia wód opadowych. Belki należy składować w stosach składających się maksymalnie z 10 warstw. W jednym stosie powinny być składowane belki tego samego typu i tej samej długości. Pojedyncza warstwa powinna składać się z 10 belek. Poszczególne warstwy powinny być oddzielone między sobą za pomocą min. dwóch drewnianych przekładek o wymiarach wysokość 60mm, szerokości 80mm, długość 1200mm. W przypadku belek o rozpiętości powyżej 4,5m zalecany jest dodatkowy rząd przekładek w środkowej części stosu. Przekładki należy układać poziomo w szczytowej części belki (na dyblu) w odległości ok. 10cm od krańców belki. Pod pierwszą warstwą należy ułożyć potrojone podkładki.



Belki stropowe mogą być transportowane standardowymi środkami, a sposób ich układania powinien być analogiczny jak przy składowaniu. W przypadku transportu docelowego składającego się z belek różnych typów i różnych długości, zaleca się, aby belki układać zgodnie z zasadą najdłuższe na spodzie, w kolejnych warstwach belki stopniowo krótsze, aż do belek najkrótszych na szczycie stosu. Należy mieć na uwadze, iż każda belka powinna być podparta min. w dwóch punktach w odległości maksymalnie 1m od jej końców. W przypadku dużych różnic w długości belek umieszczonych na spodzie i szczycie stosu należy stosować dodatkowe rzędy podkładek układanych po całej wysokości stosu.



Belki powinny wypełniać całą przestrzeń ładunkową środka transportowego i być zabezpieczone przed zmianą położenia w czasie transportu. W uzasadnionych przypadkach dopuszczalne jest wypuszczenie belek poza obszar platformy transportowej na długość nie dłuższą niż 1m, stosując odpowiednie oznakowanie na końcu belki. Rozładunek belek lub ich transport na wyższe kondygnacje powinien odbywać się urządzeniem dźwigowym lub HDS za pomocą pasów lub trawersu po maksymalnie 10 szt. każdorazowo. Pustaki stropowe powinny być transportowane i składowane na drewnianych paletach dostarczonych przez producenta. Rozładunek i transport na wyższe kondygnacje powinien odbywać się przy pomocy urządzenia dźwigowego lub HDS. Wszystkie prace związane z transportem materiałów powinny odbywać się ze szczególnym uwzględnieniem zasad bezpieczeństwa nie powodując zagrożenia zdrowia lub życia pracowników. Na każdej belce lub palecie pustaków umieszczona jest etykieta opisująca podstawowe parametry i typ materiału, zgodna z dostarczoną przez firmę RECTOR dokumentacją. Mieszkankę betonową i wszystkie materiały niezbędne do wykonania elementów wchodzących w skład robót betonowych można przewozić dowolnymi środkami transportu zaakceptowanymi przez zarządzającego realizacją umowy. Do transportu mieszanki betonowej i cementu luzem należy stosować specjalistyczne pojazdy do tego przystosowane.

5. WYKONANIE ROBÓT

5.1. Zasady ogólne wykonania robót

Wszystkie roboty objęte umową powinny być wykonane zgodnie z obowiązującymi normami, i uzgodnieniami z inwestorem, a także wymaganiami technicznymi dla poszczególnych rodzajów robót wyszczególnionych w przedmiarze robót. Odpowiedzialność za jakość wykonywania wszystkich rodzajów robót wchodzących w skład zadania w całości ponosi Wykonawca.

5.2. Układanie belek i skrajnych wypełnień na obrzeżach stropów

Belki z betonu sprężonego Rector umożliwiają łatwiejsze układanie stropu niż w przypadku tradycyjnych belek żelbetowych. Belki Rector można bowiem mocować na ścianach przed rozstawieniem podpór. Belki należy układać jedną obok drugiej, opierając je na przeciwległych ścianach, z zachowaniem kolejności wynikającej z planu montażowego kondygnacji. Głębokość oparcia końca belki na murze wynosi zasadniczo 5 cm, z tym że może ona być zarówno większa, jak i mniejsza. W przypadku bezpośredniego oparcia na ścianach ceramicznych wynosi 5cm, na ścianach z betonu komórkowego 7cm, zaś w podciągach lanych na mokro razem ze stropem 2cm (przy zachowaniu 8cm wystających splotów). W przypadku kotwienia w istniejących ścianach oparcie belki nie powinno być mniejsze niż 7cm, a głębokość wykutego gniazda na belkę stropową nie mniejsze niż 15cm. . W celu uzyskania odpowiedniego rozstawu belek, zaleca się umieszczenie na każdym ich końcu jednego deklowanego wypełnienia stropowego, co umożliwi odpowiednie rozstawienie belek. Belki należy układać zgodnie z zaleceniami wykonawczymi firmy RECTOR oraz projektem montażowym dostarczonym przez projektanta lub firmę RECTOR, zwracając szczególną uwagę na kierunek rozkładania i minimalne strefy oparcia belek.

5.3. Podpory montażowe

Montaż konstrukcji stropowej może odbywać się zarówno z zastosowaniem stempli, jak i bezpodporowo. Ilość i rozmieszczenie podpór montażowych wynika z rysunku montażowego stropu RECTOR. Stemple stawia się po osadzeniu belek na podporach. Zasadniczo, wymagany jest jeden rząd podpór montażowych w środku rozpiętości lub dwa rzędy w rozstawie na $2/5$ i $3/5$ rozpiętości. Rozstaw stempli (a co za tym idzie ich ilość) uzależniona jest od reakcji z pasa podpory montażowej podanej na rysunku montażowym oraz nośności użytych stempli i przekroju pasa podpór. W uproszczeniu można uznać, iż bezpiecznym jest stosowanie stempli w rozstawie co 1,2-1,8m (co drugie-trzecie żebro stropowe). Stemple powinny stać na utwardzonym podłożu (zaleca się stosowanie belki podwalinowej). Zasadniczo podpory montażowe można demontować po upływie 28 dni od betonowania. Dopuszcza się skrócenie tego okresu do 14 dni od betonowania pod warunkiem jednak, że na stropie nie będą prowadzone żadne prace. Jeżeli na stropie będą prowadzone kolejne prace demontaż stempli powinien nastąpić nie wcześniej niż 21 dni od betonowania. Jeżeli strop będzie obciążony podporami montażowymi ze stropu wyższej kondygnacji podpory montażowe powinny stać pełne 28 dni, choć zaleca się w tej sytuacji demontaż stemplowania od najwyższych kondygnacji do najniższych.

5.4. Wykonywanie deskowań otworów w stropie

Element konstrukcyjny wychodzący poza kontur stropu, otwór w stropie wykonany dla przeprowadzenia przewodów, pion kominowy lub schody, wymagają tężnika na wysokości belek oraz umieszczenia wymianu. Obciążenia przejmowane przez wymiany są przenoszone na belki biegnące przy prześwitach w stropie (belki tężnikowe). Obciążenia te są spowodowane przyciętymi belkami opierającymi się na wymianie wykonanym na budowie. Ilość belek użytych w tężniku wynika z wymiarów prześwitu w stropie i obciążeń wywieranych na wymian. W najczęściej spotykanych przypadkach (tj. wówczas, gdy szerokość wymianu nie przekracza 3 rozstawów i nie oddziałują na nią obciążenia punktowe), podwójna belka w tężniku z każdej strony prześwitu w stropie jest wystarczającym wzmocnieniem. Wymiany należy wykonać zgodnie z rysunkami montażowymi.

5.5. Wykonanie wypełnienia stropowego

Pustaki betonowe należy układać po ustawieniu podpór montażowych w sposób tradycyjny, kolejno poszczególne pasma stropu (5 pustaków na mb).

5.6. Przygotowanie zbrojenia

Stal powinna być dostarczana na budowę wraz z odpowiednimi narzędziami. Powinna ona być oznaczona metkami dla łatwiejszej identyfikacji. Przed użyciem należy ją chronić przed kontaktem z gruntem. Zbrojenie powinno być składowane na stojakach dla zabezpieczenia przed zanieczyszczeniami i zachowania kształtu nadanego prętom.

5.7. Zakładanie kratownicy zgrzewanej i zbrojeń górnych (przypodporowych)

Na całej powierzchni stropu wnikając w strefę kotwienia należy rozłożyć siatkę zgrzewaną z prętów stalowych (w większości przypadków firma RECTOR zaleca siatkę z prętów # 5 o oczkach 20x20 cm.) z zachowaniem odpowiednich zakładów. Siatka zgrzewana daje jednocześnie gwarancję dobrego rozkładania się obciążeń oraz dodatkowo przeciwdziała spękaniu płyty kompresyjnej oraz eliminuje konieczność wykonania żebra rozdzielczego. Pręty zalewane (przypodporowe) są kotwiącym się stalowym zbrojeniem umieszczonym nad belkami (po jednej sztuce nad końcem każdej belki). Dzięki temu przeciwdziałają spękaniu betonu w strefie podpory. Należy je układać nad siatką zgrzewaną w górnej strefie płyty betonowej, bezpośrednio nad każdą belką. Stosuje się pręty zagięte do wieńca przy ścianie skrajnej i pręty proste w przypadku ściany pośredniej (według zestawienia dostarczanego przez projektanta lub firmę RECTOR).

5.8. Betonowanie

Beton musi być dostarczany z jednej z profesjonalnych wytwórni betonu znajdujących się w pobliżu budowy. Ze względu na szczególne warunki wykonania robót nie dopuszcza się przygotowywania mieszanki na miejscu budowy. Producent powinien dostarczyć atest stwierdzający, że stosowane przez niego z aktualnej dostawy materiały: cement, domieszki, kruszywa i woda spełniają wszystkie wyżej wymienione wymagania, oraz że stosowany przez niego projekt mieszanki, wykorzystujący te składniki, spełnia wszystkie warunki specyfikacji co do wytrzymałości, gęstości, urabialności i trwałości. Należy unikać koncentracji betonu w jednym miejscu odpowiedni rozgarniając go i wibrując.

6. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

6.1. Ogólne zasady kontroli jakości robót

W trakcie realizacji Kontraktu Wykonawca jest zobowiązany prowadzić, przechowywać i zabezpieczyć następujące dokumenty budowy:

- atesty jakościowe wbudowanych elementów,
- dokumenty pomiarów cech geometrycznych,
- protokoły odbiorów robót.

Za jakość wykonywanych robót oraz zastosowanych elementów i materiałów - odpowiedzialny jest Wykonawca robót. W zakresie jego obowiązków przed przejęciem terenu budowy jest opracowanie i przedstawienie do akceptacji Inwestora projektu organizacji robót zawierającego: możliwości techniczne, kadrowe i organizacyjne oraz zamierzony sposób wykonania robót zgodnie z projektem i sztuką budowlaną.

Ogólne zasady kontroli jakości robót:

Kontrola jakości robót polega na sprawdzeniu:

- poprawnego wykonania podpór montażowych i ich jakości,
- prawidłowego rozłożenia elementów (belek i pustaków) systemu Rector,
- ewentualnych szalunków,
- zbrojenia,
- sposobu przygotowania i jakości mieszanki betonowej przed wbudowaniem,
- sposobu ułożenia betonu i jego zawibrowania,
- dokładności prac wykończeniowych,
- pielęgnacji betonu.

7. ODBIORY ROBÓT

Celem odbioru jest sprawdzenie zgodności wykonania robót z projektem i wytycznymi firmy RECTOR.

Odbiór wstępny wykonania stropu powinien być wykonany przed zalaniem betonu i obejmować:

- poprawność ułożenia belek i wypełnień (pustaków),
- poprawność ułożenia zbrojeń przypodporowych,
- poprawność ustawienia podpór montażowych.

Odbiór końcowy powinien zostać wykonany po zalaniu i usunięciu podpór montażowych, lecz przed zastąpieniem stropu okładzinami.

9. UPRAWNIENIA PROJEKTANTA I ZAŚWIADCZENIE O PRZYNALEŻNOŚCI DO IZBY INŻYNIERÓW BUDOWALNYCH



OKK 7151-201/ZC12/12

Wrocław, dnia 17 grudnia 2012 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001r. Nr 5, poz. 42, z późn. zm.), art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2010r. Nr 243, poz. 1823, z późn. zm.) i § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 83, poz. 578, z późn. zm.), w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000r. Nr 88, poz. 1074, z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna DOLIB

n a d a j e

Panu:

Konrad Sławomir Wajs

magister inżynier z kierunku budownictwo
urodzony dnia 23 grudnia 1979 r. w Legnicy

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny 204/DOS/12

**w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
do projektowania bez ograniczeń**

Pan Konrad Sławomir Wajs jest uprawniony:

W specjalności konstrukcyjno-budowlanej - na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w związku z § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
 - sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń w zakresie w/w specjalności.

Na podstawie § 15 w/w rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - uprawnienia niniejsze uprawniają do sporządzania projektów zagospodarowania działki lub terenu w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa we Wrocławiu na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu stwierdza, że Pan Konrad Sławomir Wajs posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał pozytywny wynik egzaminu - konieczno do uzyskania uprawnień budowlanych w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do projektowania bez ograniczeń.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 ww. ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanych przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Głównej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej OIIBB we Wrocławiu w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Oczekują:

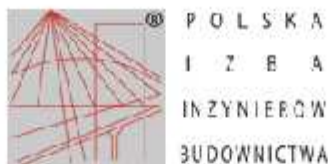
1. Pan Konrad Sławomir Wajs
Ul. Pancernia 26/1
59-220 Legnica
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. s/a



Skład orzekający OKK

**DOLNOŚLĄSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA**
Prof. dr inż. Kazimierz Czaplinski
Przewodniczący
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

1. prof. dr inż. Kazimierz Czaplinski
2. dr inż. Zofia Zwierzeńska
3. mgr inż. Małgorzata Wikolańska-Janiaczek



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

DOŚ-HM4-S2U-1GW *

Pan Konrad Sławomir Wajs o numerze ewidencyjnym DOŚ/BO/0051/13

adres zamieszkania ul. Pancerna 25/1, 59-220 Legnica

jest członkiem Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-02-01 do 2024-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-01-10 roku przez:

Marek Kalinski, Zastępca Przewodniczącego Rady Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* 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.