

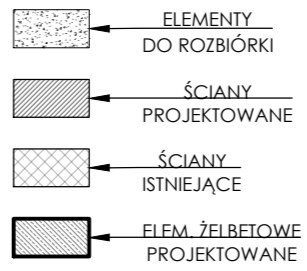
UWAGI CD.:

- Ryglówkę pod zadaszenie schodów zewnętrznych i windy w osiach H-K/2-3 należy wykonać jako ramy z profili RK100x4mm ze stali S235. Mocowanie słupków stalowych do ściany oporowej POZ. SO.1/2 należy wykonać na kotwy chemiczne M12 kl. 8.8. i blachy gr. 10mm. Natomiast połączenia elementów stalowych do siebie za pomocą śrub M12 kl. 8.8. i blachy gr. 10mm. Rygiel POZ. R.3 należy mocować do wieńca POZ.W.1.2 w osi 3 za pośrednictwem wsporników z ceowników, blach gr. 10mm i śrub M12 kl. 8.8.
- Pokrycie dachu stanowi blacha T60 gr. 0,6mm.
- Elementy stalowe należy zabezpieczyć antykorozyjnie powłokami malarskimi do klasy C-2 wg ISO 12944 część 2. Według ISO 12944 część 4 przygotowanie powierzchni elementów przed Malowaniem powinno odpowiadać SA 2/2.
- Wszystkie spoiny wykonać jako pachwinowe dwustronne o grubości równej $\times 0,5$ grubości cieńszego elementu, pachwinowe jednostronne o grubości równej $\times 0,7$ grubości cieńszego elementu, doczołowe na pełny przetop.
- Wykonanie konstrukcji stalowych należy przeprowadzić z zachowaniem wytycznych zbioru norm PN-EN 1090 „Wykonanie konstrukcji stalowych i aluminiowych”.
- Dopuszcza się wykonanie połączeń elementów ryglówek jako spawane.

ZESTAWIENIE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH:

- POZ. N.1.1 - 2x UAP100; M12 kl. 8.8 co 50cm
- POZ. N.1.2 - 2x UAP175; M12 kl. 8.8 co 50cm
- POZ. N.1.3 - 2x UAP150; M12 kl. 8.8 co 50cm
- POZ. N.1.4 - 2x UAP100; M12 kl. 8.8 co 50cm
- POZ. N.1.5 - 24x30cm - zbrojenie górne 2Ø12; zbrojenie dolne 4Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm w strefie przęsłowej i Ø6 co 12cm w strefie podporowej ($\frac{1}{3}$ xL od podpory)
- POZ. N.1.6 - 24x24cm - zbrojenie górne 2Ø12; zbrojenie dolne 2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm w strefie przęsłowej i Ø6 co 15cm w strefie podporowej ($\frac{1}{3}$ xL od podpory)
- POZ. N.1.7 - 24x24cm - zbrojenie górne 2Ø12; zbrojenie dolne 2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm w strefie przęsłowej i Ø6 co 12cm w strefie podporowej ($\frac{1}{3}$ xL od podpory)
- POZ. N.1.8 - 24x24cm - zbrojenie górne 2Ø12; zbrojenie dolne 2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm w strefie przęsłowej i Ø6 co 12cm w strefie podporowej ($\frac{1}{3}$ xL od podpory)
- POZ. N.1.9 - 24x73cm - zbrojenie górne 2Ø12; zbrojenie dolne 2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm w strefie przęsłowej i Ø6 co 12cm w strefie podporowej ($\frac{1}{3}$ xL od podpory)
- POZ. T.1.1 - 25x25cm - zbrojenie 2x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dł. 50cm przy wieńcach i nadprożach zagęścić do 12cm)
- POZ. T.1.2 - 64,5x24cm - zbrojenie 3x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dł. 50cm przy wieńcach i nadprożach zagęścić do 12cm)
- POZ. T.1.3 - 65x24cm - zbrojenie 3x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dł. 50cm przy wieńcach i nadprożach zagęścić do 12cm)
- POZ. W.1.1 - 24x26cm - zbrojenie 2x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dł. 50cm przy wieńcach i trzpieniach zagęścić do 12cm)
- POZ. W.1.2 - 24x26cm - zbrojenie 2x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dł. 50cm przy wieńcach i trzpieniach zagęścić do 12cm)
- POZ. SCH.1.1 - gr. 16cm - zbrojenie Ø8 co 20cm
- POZ. SCH.0.2 - gr. 20cm - zbrojenie Ø8 co 20cm
- POZ. SO.1/3 - gr. 24/30cm - siatka dolna i górna Ø12 co 10/20cm
- POZ. SO.2 - gr. 24cm - siatka dolna i górna Ø12 co 10/20cm
- POZ. S.1 - RK100x4
- POZ. S.2 - RK100x4
- POZ. S.3 - RK100x4
- POZ. R.1 - RK100x4
- POZ. R.2 - RK100x4
- POZ. R.3 - RK100x4
- POZ. R.4 - RK100x4

LEGENDA:



BETON:	C25/30
STAL :	ZBROJENIE GŁÓWNE B500SP STRZEMIIONA B500B KONSTRUKCYJNA S235
OTULINA:	C = 2,5 CM DLA RDZENI I SŁUPÓW C _{0K} = 4,0 CM DLA BELEK (od boku) C _{0DŁ} = 3,0 CM DLA BELEK (od dołu)

UWAGI:

- Wszystkie wymiary powinny być sprawdzone przez wykonawcę przed rozpoczęciem robót budowlanych.
- Rysunek należy rozpatrywać łącznie z opisem technicznym oraz pozostałymi rysunkami konstrukcyjnymi, architektonicznymi i pozostałymi branż.
- W przypadku zaistnienia stanu odbiegającego od projektowanego, należy skontaktować się z Projektantem.
- Rzędna spodu nadproży N.1.1, N.1.4, N.1.9 i N.1.10 wynosi +2,95m.
- Rzędna spodu nadproży N.1.2, N.1.5 wynosi +2,66m.
- Rzędna spodu nadproży N.1.3, N.1.6 - N.1.8 wynosi +2,10m.
- Rzędna spodu wieńców stropowych W.1.1 wynosi +3,42m.
- Rzędna spodu wieńców W.1.2 wynosi +1,51m.
- Rzędna spodu stropu nad parterem o gr. 26cm wynosi +3,42m.
- Ściany nośne rozbudowy zaprojektowano jako mur o grubości 25cm z bloczków silikatowych drażonych o wytrzymałości na ściskanie 15MPa na systemowej zaprawie murarskiej do cienkich spoin. Ściany niewykazane w części konstrukcyjnej należy wykonać jako ściany działowe o grubości zgodnej z projektem architektonicznym. Zamiennie dopuszcza się zastosowanie ścian nośnych o grubości 24cm z pustaków ceramicznych o wytrzymałości na ściskanie 15MPa na systemowej zaprawie murarskiej do cienkich spoin.
- Ściany istniejącej części, zgodnie z wykonanymi odkrywkami w sali gimnastycznej, wykonano z cegieł ceramicznych na zaprawie zwykłej o gr. 25cm na parterze i piętrze oraz gr. 38cm w piwnicy.
- Trzpienie żelbetowe należy wykonać z betonu klasy C25/30. Ich zbrojenie główne stanowią pręty ze stali gatunku B500SP zgodnie z rysunkiem konstrukcyjnym. Trzpienie należy zespolić z murem na strzpień lub stosując po 2 pręty Ø6 w co drugą spoinę. Zakłady prętów wynoszą 50cm. Otulina prętów wynosi 25mm. Pręty trzpieni kontynuowanych na wyższych kondygnacjach należy wypuścić powyżej wierzchu stropów na wysokość 50cm jako startery. Pozostałe elementy należy zakończyć odgięciem o długości 25cm. Zbrojenie trzpieni należy prowadzić od wieńców do wieńców.
- Wieńce należy wykonać z betonu klasy C25/30. Ich zbrojenie główne stanowią pręty Ø12 ze stali gatunku B500SP. Strzemiona należy wykonać jako dwucięte Ø6 ze stali gatunku B500B. Zakłady prętów wynoszą 50cm. Otulina prętów wynosi 25mm.
- Nadproża należy wykonać z betonu klasy C25/30. Ich zbrojenie główne stanowią pręty Ø12 ze stali gatunku B500SP. Strzemiona należy wykonać jako dwucięte Ø6 ze stali gatunku B500B. Zakłady prętów wynoszą 50cm. Otulina prętów wynosi 25mm.
- Stropy nad parterem zaprojektowano jako prefabrykowane gęstożebrowe sprężone oparte na ścianach nośnych murowanych według oddzielnego opracowania Producenta stropów prefabrykowanych gęstożebrowych. Warunkiem równoważności jest minimalna nośność stropów jaka powinna odpowiadać wykazanym obciążeniom na rysunkach konstrukcyjnych oraz inne wskazane w projekcie branży architektonicznej.
- Schody żelbetowe zaprojektowano jako płyty biegowe i spoczniki o gr. 16cm. Klasa betonu stanowi C25/30, natomiast zbrojenie stanowią pręty główne Ø8 co 20cm ze stali gatunku B500SP oraz rozdzielcze Ø8 co 20cm ze stali gatunku B500SP. Otulina prętów wynosi 25mm. Spoczniki na półpiętrze należy osadzić na wieńcach połówkowych o wymiarach 12x24cm. Ich zbrojenie główne stanowią pręty Ø8 ze stali gatunku B500SP. Strzemiona należy wykonać jako dwucięte Ø6 ze stali gatunku B500B.
- Wykonanie i pielęgnację elementów żelbetowych należy przeprowadzić z zachowaniem wytycznych PN-EN 13670 „Wykonywanie konstrukcji z betonu”.
- Wymagana klasa odporności ogniowej elementów nosnych budynku została określona jako R120. W związku z powyższym wymaga się zastosowanie tynków o gr. 20mm lub rozwiązań równoważnych zastępujących odpowiednią grubość otuliny zbrojenia elementów żelbetowych w warunkach pożarowych. Dodatkowo należy zastosować otulinę zbrojenia słupów i rdzeni żelbetowych wynoszącą 25mm. Natomiast dla belek i podciągów żelbetowych należy zastosować otulinę boczną o gr. 40mm i dolną o gr. 30mm. Belki stalowe należy zabezpieczyć okładzinami o sumarycznej gr. 40mm (20+20mm lub 15+25mm) lub rozwiązań równoważnych zabezpieczających elementy stalowe do klasy odporności pożarowej R120. Stropy prefabrykowane powinny odpowiadać wymaganiom przeciwpożarowym - REI120.
- Wszystkie wymiary podano w [mm].

Rafał Wasilczyk KONSTRUKCJE.CO ul. Boruszcza 8/3, 15-569 Białystok Tel.: +48 692 314 478 M@il: wasilczyk.rafał@gmail.com		ARCHITEKCI & BUDOWNICTWO SP. Z O.O. ul. Świętojańska 12A, lok.01, 15-082 Białystok, Tel.: +48 693 977 787 M@il: biuro@miasstoprojekt.eu	
INWESTYCJA ROZBUDOWA , PRZEBUDOWA SZKOŁY PODSTAWOWEJ NR1 W WIELISZEWIE IM. TADEUSZA KOŚCIUSZKI WRAZ ZNIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ I ZAGOSPODAROWANIEM TERENU			
INWESTOR	GMINA WIELISZEW UL. KRZYSZTOFA KAMILA BACZYŃSKIEGO 1, 05-135 WIELISZEW		
ADRES INWESTYCJI	POWIAT LEGIONOWSKI, GMINA WIELISZEW, NR EWID. DZ. 430/1, OBRĘB WIELISZEW		
RYSUNEK	SCHEMAT KONSTRUKCYJNY PARTERU		PROJEKT TECHNICZNY
PROJEKTANT BRANŻA KONSTRUKCYJNA	DR INŻ. RAFAŁ WASILCZYK uprawnienia budowlane nr ewid. MAZ/0513/PWBKb/18		
SPRAWDZAJĄCY BRANŻA KONSTRUKCYJNA	MGR INŻ. KAROL MOR uprawnienia budowlane nr ewid. PDL/0004/POOK/09		
	SKALA		NR RYSUNKU
09.05.2024R	1:100		KT-3