

## SKALA 1:100



1. Z uwagi na ograniczone możliwości oględzin budynku i szczerkową dokumentację archiwalną, wszystkie rozbiórki i przebiega należy wykonywać po uprzednich robotach odkrywkowych warstw wykończeniowych i potwierdzeniu zgodności stanu istniejącego z założeniami projektowymi.
2. W stropach gęstożebrowych należy bezwzględnie unikać uszkodzeń belek nośnych. Wykonane przebiega instalacyjne należy uzupełnić wylewką betonową zbrojoną min. 2 prętami  $\varnothing 12$  na każdą ze stron otworu.
3. Nadproża w części istniejącej zaprojektowano jako dwie stalowe belki ze stali gatunku S235. Przy wykonywaniu w/w nadproży należy zachować poniższe warunki: wykonywanie nadproży rozpocząć od wykonania bruzdy na belkę stalową tylko z jednej strony ściany, a następnie osadzić w niej osiatkowaną (siatką metalową plecioną) belkę stalową wypielając, w miarę możliwości, luzu między murem w bruzdzie, a belką stalową zaprawa cementową marki minimum M12 oraz klinując górna stopkę belki klinami stalowymi; po wykonaniu powyższych czynności z drugiej strony, obie osadzone belki stalowe należy skrócić śrubami M12 klasy 4.8 co 40cm; belki nadprożowe należy wysypaować kawałkami cegieł ceramicznych lub autoklawizowanego betonu komórkowego i zaprawy jw. Należy wykonać zabezpieczenie antykorozyjne elementów stalowych. Po wykonaniu montażu, wszystkie ubytki farby, po uprzednim oczyszczeniu należy ponownie uzupełnić.
4. Przy wykonywaniu rozbiórek, wycięć, przekuć itp. elementów konstrukcyjnych, postępując się w maksymalnym stopniu elektronarzędziami, by nie dopuścić do powstania zarysowań w elementach konstrukcyjnych pozostawianych do dalszej eksploatacji.
5. Wykonanie konstrukcji stalowych należy przeprowadzić z zachowaniem wytycznych zbioru norm PN-EN 1090 „Wykonanie konstrukcji stalowych i aluminiowych”.

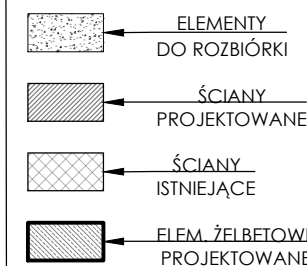
### ZESTAWIENIE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH

1. POZ. N.2.1 - 2x UAP100; M12 kl. 8.8 co 50cm
2. POZ. N.2.2 - 2x UAP150; M12 kl. 8.8 co 50cm
3. POZ. N.2.3 - 2x UAP130; M12 kl. 8.8 co 50cm
4. POZ. N.2.4 - 2x UAP100; M12 kl. 8.8 co 50cm
5. POZ. N.2.5 - 2x 476cm - 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)
6. POZ. N.2.6 - 2x 2424cm - 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)
7. POZ. N.2.7 - 2x 2424cm - 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)
8. POZ. N.2.8 - 2x 2424cm - 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)
9. POZ. N.1.9 - 2x 4x46cm - 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)
10. POZ. N.2.10 - 2x 4x46cm - 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)
11. POZ. N.1.11 - 2x 2424cm - 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)
12. POZ. T.2.1 - 25x25cm - zbrojenie 2x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dt. 50cm przy wieńcach i nadprożach zagaścić do 12cm)
13. POZ. T.2.2 - 64,5x24cm - zbrojenie 3x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dt. 50cm przy wieńcach i nadprożach zagaścić do 12cm)
14. POZ. T.2.3 - 65x24cm - zbrojenie 3x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dt. 50cm przy wieńcach i nadprożach zagaścić do 12cm)
15. POZ. W.2.1 - 24x26cm - zbrojenie 2x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dt. 50cm przy wieńcach i trzpieniach zagaścić do 12cm)
16. POZ. W.3.1 - 24x26cm - zbrojenie 2x2Ø12; strzemiona Ø6 co 24cm (na odcinkach o dt. 50cm przy wieńcach i trzpieniach zagaścić do 12cm)
17. POZ. SCH.1.1 - gr. 16cm - zbrojenie Ø8 co 20cm
18. POZ. R.1 - RK100x4
19. POZ. R.2 - RK100x4
20. POZ. R.3 - RK100x4
21. POZ. R.4 - RK100x4
22. POZ. R.5 - RK100x4
23. POZ. R.6 - RK100x4
24. POZ. R.7 - RK100x4
25. POZ. R.8 - UPE120

## UWAGI

1. Wszystkie wymiary powinny być sprawdzone przez wykonawcę przed rozpoczęciem robót budowlanych.
2. Rysunek należy rozpatrywać łącznie z opisem technicznym oraz pozostałymi rysunkami konstrukcyjnymi, architektonicznymi i pozostałych branż.
3. W przypadku zaistnienia stanu odbiegającego od projektowanego, należy skontaktować się z Projektantem.
4. Rzędna spodu nadproży N.2.1, N.2.4, N.2.9 i N.2.10 wynosi +6,77m.
5. Rzędna spodu nadproży N.2.2, N.2.5 wynosi +6,48m.
6. Rzędna spodu nadproży N.2.3, N.1.6 - N.1.8 wynosi +5,92m.
7. Rzędna spodu nadproży N.2.11 wynosi +5,06m.
8. Rzędna spodu wieńców stropowych W.2.1 wynosi +6,97m.
9. Rzędna spodu stropu nad piętrzem o gr. 26cm wynosi +6,97m.
10. Rzędna spodu wieńców atyki W.3.1 wynosi +8,06m.
11. Ściany nośne zabudowy zaprojektowano jako mur o grubości 25cm z bloczków silikatowych drążonych 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.
12. 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.
13. 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 strzepia 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.
14. 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.
15. 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.
16. 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.
17. Schody żelbetowe zaprojektowano jako płyty biegnące 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 pokładowych o wymiarach 12x24cm. Ich zbrojenie główne stanowią pręty Ø8 ze stali gatunku B500SP. Strzemiona należy wykonać jako dwucięte Ø6 ze stali gatunku B500B.
18. Ściany atyki należy zwieńczyć wieńcem żelbetowym POZ. W.3.1.
19. Wykonanie i pielęgnację elementów żelbetowych należy przeprowadzić z zachowaniem wytycznych PN-EN 13670 „Wykonywanie konstrukcji z betonu”.
20. Wymagana klasa odporności ogniowej elementów nośnych budynku została określona jako R120. W związku z powyższym wymaga się zastosowania tynków o gr. 20mm lub rozwiązań równoważnych zastępujących równoważną 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.
21. Wszystkie wymiary podano w [mm].

## LEGENDA



|          |  |
|----------|--|
| BETON:   | C25/30   |
| STAL :   | ZBROJENIE GŁÓWNE B500SP<br>STRZEMIOMA B500B<br>KONSTRUKCYJNA S235  |
| OTULINA: | C = 2,5 CM DLA RDZENI I SŁUPÓW<br>C <sub>BOK</sub> = 4,0 CM DLA BELEK (od boku)<br>C <sub>DOŁ</sub> = 3,0 CM DLA BELEK (od dołu) |

|  |  |   |  |
|--|--|---|--|
| <b>Rafał Wasilczyk KONSTRUKCJE.CO</b><br>ul. Boruszcza 8/3, 15-569 Białystok<br>Tel.: +48 692 314 478<br>M@il: wasilczyk.rafael@gmail.com  |  | <b>ARCHITEKCI &amp; WUDOWNICTWO SP. Z O.O.</b><br>ul. Świętojańska 12A, lok.01, 15-082 Białystok<br>Tel.: +48 693 977 787<br>M@il: biuro@miastoprojekt.eu |  |
| <b>INWESTYCJA</b><br>ROZBUDOWA , PRZEBUDOWA SZKOŁY PODSTAWOWEJ NR1 W WIELISZEWIE<br>IM. TADEUSZA KOŚCIUSZKI WRAZ ZNEZBEĐNĄ INFRASTRUKTURĄ<br>TECHNICZNĄ I ZAGOSPODAROWANIEM TERENU |  |   |  |
| <b>INWESTOR</b><br>GMINA WIELISZEW<br>UL. KRZYSZTOFA KAMILA BACZYŃSKIEGO 1, 05-135 WIELISZEW   |  |   |  |
| <b>ADRES INWESTYCJI</b><br>POWIAT LEGIONOWSKI, GMINA WIELISZEW, NR EWID. DZ. 430/1,<br>OBRĘB WIELISZEW   |  |   |  |
| <b>RYСУNEK</b><br>SCHEMAT KONSTRUKCYJNY PIĘTRA   |  | PROJEKT<br>WYKONAWCZY   |  |
| <b>PROJEKTANT</b><br>BRANŻA<br>KONSTRUKCYJNA   |  | DR INŻ. RAFAŁ WASILCZYK<br>uprawnienia budowlane<br>nr ewid. MAZ/0513/PWBKb/18  |  |
|  |  | SKALA   |  |
| 09.05.2024R  |  | NR RYSUNKU  |  |
|  |  | KW-4  |  |