

O P I S T E C H N I C Z N Y

I

E K S P E R T Y Z A T E C H N I C Z N A

do PROJEKTU ARCHITEKTONICZNO - BUDOWLANEGO

K O N S T R U K C J A

**budynek siedziby Powiatowego Inspektoratu Weterynarii w Przemyślu,
ul. Lwowska 7A, Przemyśl, działka nr 74/7 obręb 214 m. Przemyśl**

Opracowanie zawiera projekt adaptacji istniejącego budynku siedziby Powiatowego Inspektoratu Weterynarii w Przemyślu, zlokalizowanego na działce nr ewid. 74/7 obręb 214, miasto Przemyśl, w celu likwidacji barier architektonicznych i jego dostosowania do wymogów osób z niepełnosprawnościami. W budynku inspektoratu w poziomie parteru, w tworzonej toalecie dla osób z niepełnosprawnościami, wykonane zostaną nowe przesklepienia istniejących nadproży drzwiowych z dostosowaniem do obowiązujących przepisów oraz poszerzone spoczniki istniejącej klatki schodowej. Przy budynku, wg odrębnego opracowania, zaprojektowano podjazd dla osób z niepełnosprawnościami na wózkach.

1. Stan istniejący budynku. Opinia konstrukcyjna stanu budynku.

1.1. Budynek Powiatowego Inspektoratu Weterynarii w Przemyślu – opis elementów konstrukcyjnych.

Siedziba Powiatowego Inspektoratu Weterynarii w Przemyślu jest obiektem wolnostojącym, całkowicie podpiwniczonym, o trzech kondygnacjach nadziemnych. Pierwotnie budynek przekryty został dwuspadowym stropodachem, w kolejnych latach użytkowania wykonano nad budynkiem dach drewniany krokwiowo płatwiowy kryty blachą trapezową ocynowaną (w poziomie nieużytkowego strychu widoczne są pozostawione wentylacje, nie wyprowadzone ponad nowe połączenie drewnianego dachu i spadki pozostawionego dotychczasowego stropodachu; zdjęte zostało jedynie pierwotne wierzchnie pokrycie stropodachu z papy). W budynku, w

poziomie piwnic, własna kotłownia gazowa. Budynek wyposażony jest w instalacje: wod.-kan., gazową, elektryczną. W kolejnych latach użytkowania ściany zewnętrzne budynku zostały ocieplone z zastosowaniem metody lekkiej mokrej.

Stan budynku dobry: nie stwierdzono spękań lub zarysowań elementów konstrukcyjnych budynku (stropów, nadproży, podciągów, ścian, etc.).

Budynek został zrealizowany na rzucie prostokąta prawdopodobnie w 2-giej połowie XX wieku w technologii tradycyjnej:

- układ konstrukcyjny budynku podłużny 2-traktowy o układzie osiowym ścian konstrukcyjnych 2 x 6,00 m; w rejonie klatki schodowej dodatkowa wewnętrzna ściana konstrukcyjna,
- ławy fundamentowe żelbetowe wylewane na mokro,
- ściany piwnic z cegły ceramicznej pełnej,
- ściany zewnętrzne nośne (podłużne) z betonu komórkowego gr. 38 cm z obustronnym tynkiem, w kolejnych latach użytkowania budynku ocieplone warstwą styropianu w technologii lekkiej mokrej (całkowita łączna grubość ściany około 50 cm),
- ściany zewnętrzne szczytowe z betonu komórkowego gr. 38 cm z obustronnym tynkiem w kolejnych latach użytkowania budynku ocieplone warstwą styropianu w technologii lekkiej mokrej (całkowita łączna grubość ściany około 50 cm),
- ściana konstrukcyjne wewnętrzna nadziemna z cegły ceramicznej pełnej,
- stropy międzykondygnacyjne z żelbetowych prefabrykowanych płyt kanałowych gr. 24 cm, na ścianach konstrukcyjnych stropy połączone żelbetowymi wylewanymi wieńcami,
- klatka schodowa płytowo - belkowa zlokalizowana przy schodach wejścia głównego do budynku,
- ścianki działowe z cegły dziurawki gr. 6,5 cm i 12 cm,
- trzony kominowe i wentylacyjne murowane z cegły ceramicznej pełnej, zebrane w blokach równoległych do rozpiętości stropów i w ścianie wewnętrznej nośnej przy klatce schodowej,
- dach kopertowy o konstrukcji drewnianej krokwiowo - płatwiowej, pokrycie z blachy trapezowej ocynkowanej,
- schody zewnętrzne, zarówno od strony elewacji frontowej jak i do laboratorium od strony ściany szczytowej budynku, żelbetowe wylewane na mokro,

1.2. Ekspertyza techniczna dotycząca możliwości i sposobu poszerzenia spoczników istniejących klatki schodowej budynku.

Prace konstrukcyjne w istniejącym budynku inspektoratu polegać będą na:

- w poziomie parteru, w tworzonej toalecie dla osób z niepełnosprawnościami (pom. 1/24) i modernizowanej toalecie ogólnej (pom. 1/25), na poszerzeniu istniejących otworów drzwiowych i wykonaniu nowych szerszych nadproży nad tymi otworami,
- poszarzenie istniejących spoczników klatki schodowej w poziomie pomiędzy parterem i I piętem oraz pomiędzy I i II piętem (z 124 cm do 155 cm) poprzez pocienienie ściany zewnętrznej szczytowej i założenie, poniżej istniejących żelbetowych nadproży okiennych, stalowych belek i osadzeniu istniejących okien doświetlenia klatki schodowej poniżej tych belek.

Zaprojektowano, wg oddzielnego opracowania, stalową pochylnię przystosowanej do ruchu osób z niepełnosprawnościami: od strony południowej przy elewacji szczytowej przy wejściu bocznym do budynku. Pochylnia o dwóch równoległych biegach, z nawierzchnią z krat stalowych pomostowych ażurowych typu WEMA, o nachyleniu podłużnym 6%. Wjazd na pochylnię z poziomu terenu spocznikiem, jak spadek pochylni, z kostki betonowej.

Wnioski i zalecenia.

- Stan techniczny elementów konstrukcyjnych budynku dobry - nie stwierdzono spękań lub zarysowań elementów konstrukcyjnych budynku (stropów, ścian, podciągów, etc.).
- Przesklepienia projektowanych i poszerzanych otworów drzwiowych w ścianach nośnych zaprojektować z wykorzystaniem stalowych belek walcowanych.
- Stalowe belki nowych nadproży drzwiowych i podciągów przy klatce schodowej każdorazowo opierać na przygotowanych wcześniej poduszkach betonowych na warstwie zaprawy cementowej, dokładnie podklinowując belki pod pozostawianymi powyżej odcinkami ściany. Na tak przygotowanym podłożu można przystąpić do zakładania stalowych belek.

1.3. Obliczenia przekrojów belek stalowych

Zestawienie obciążeń dla potrzeb obliczenia przekrojów belek stalowych.

Obciążenia od konstrukcji dachu:

- więźba drewniana, pokrycie blacha trapezowa, ciężar zastępczy od więźby dachowej (pokrycie + konstrukcja , etc.)	$0,19 \times 1,2 = 0,23 \text{ kN/ m}^2$
- śnieg, strefa II	$0,90 \times 1,4 = 1,26 \text{ -/-}$
razem	$1,49 \text{ kN/ m}^2$

Strop nad ostatnią kondygnacją:

- wylewka cementowa	$0,05 \times 22,0 \times 1,3 = 1,43 \text{ kN/ m}^2$
- docieplenie	$0,15 \times 0,45 \times 1,3 = 0,09 \text{ -/-}$
- strop płyty kanałowe gr. 24 cm	$(19,40 : 1,20 : 6,0) \times 1,2 = 3,23 \text{ -/-}$
- tynk cem. – wap.	$0,015 \times 19,0 \times 1,3 = 0,37 \text{ -/-}$
razem	$5,12 \text{ kN/ m}^2$

Stropy międzykondygnacyjne - nad piwnicą, parterem i nad I piętrzem:

- posadzka (płytki, parkiet)	$0,20 \times 1,2 = 0,24 \text{ kN/ m}^2$
- wylewka cementowa	$0,05 \times 22,0 \times 1,3 = 1,43 \text{ - / -}$
- izolacja, styropian	$0,02 \times 0,45 \times 1,3 = 0,02 \text{ -/-}$
- strop płyty kanałowe gr. 24 cm	$(19,40 : 1,20 : 6,0) \times 1,2 = 3,23 \text{ -/-}$
- tynk cem. – wap.	$0,015 \times 19,0 \times 1,3 = 0,37 \text{ -/-}$
	$5,29 \text{ kN/ m}^2$
- obciążenie użytkowe (biura)	$2,0 \times 1,4 = 2,80 \text{ -/-}$
razem	$8,09 \text{ kN/ m}^2$

Spoczniki klatki schodowej - nad parterem i nad I piętrzem:

- płytki gress	$0,02 \times 22,0 \times 1,2 = 0,53 \text{ kN/ m}^2$
- płyty żelbetowa gr. 15 cm	$0,15 \times 25,0 \times 1,2 = 4,50 \text{ -/-}$
- tynk cem. – wap.	$0,015 \times 19,0 \times 1,3 = 0,37 \text{ -/-}$
	$5,40 \text{ kN/ m}^2$
- obciążenie użytkowe (biura)	$4,0 \times 1,3 = 5,20 \text{ -/-}$
razem	$10,60 \text{ kN/ m}^2$

Ścianka korytarzowa na I piętrze gr. 12 cm prostopadła do rozpiętości stropów – do obliczenia obciążeń na poszerzane nadproża drzwiowe na parterze:

$$P = 2,80 \times (0,12 \times 14 \times 1,2 + 0,03 \times 19 \times 1,3) = 7,76 \text{ kN/mb}$$

Obliczenie przekrojów belek stalowych dla projektowanych rozpiętości przebieć.

Poz. 1.1. Nadproże nad poszerzanym otworem drzwiowym na parterze w ścianie wewnętrznej $l = 1,00$ m, $l_o = 1,05$ m

Zestawienie obciążeń:

- ścianka gr 12 cm prostopadła do rozpiętości stropu	$R = 7,76 \times 4,10 / 6,00 = 5,31$ kN/ mb	
- ze stropów nad parterem	$0,5 \times (6,0 + 3,0) \times 8,09 = 36,41$	- / -
- wieniec stropu kanałowego	$0,24 \times 0,38 \times 24,00 \times 1,20 = 2,63$	- / -
- ściana n/nadprożem	$0,6 \times (0,38 \times 18 \times 1,2 + 0,03 \times 19 \times 1,3) = 5,37$	- / -
- ciężar własny belek	$3 \times 0,50 \times 1,1 = 1,65$	- / -
	razem	51,37 kN/ mb

- obciążenie równomiernie rozłożone $q = 51,37$ kN/m

- obciążenie charakterystyczne równomiernie rozłożone

$$q_k = 51,37 : 1,2 = 42,81 \text{ kN/m} = 42,81 \times 10^{-2} \text{ kN/cm}$$

- stal St0S R = 17,5 kN/cm²; $E = 2,05 \times 10^4$ kN/cm²

$$M_{\max} = 0,125 \times 1,05^2 \times 51,37 = 7,13 \text{ kNm}$$

$$W_x = 713 / 17,5 = 40,75 \text{ cm}^3$$

dla 3 I 100 $W_x = 3 \times 34,2 = 102,60 \text{ cm}^3$; $I_x = 171 \text{ cm}^4$

$$f_{\text{obl}} = 5/384 \times (42,81 \times 10^{-2} \times 105^4) / (2,05 \times 10^4 \times 171 \times 3) = 0,07 \text{ cm}$$

$$f_{\text{dop}} = 1/250 = 105/250 = 0,42 \text{ cm} > f_{\text{obl}} = 0,20 \text{ cm}$$

przyjęto jako przesklepienie otworu 3 I 100, długość każdej belki $L = 1400$ mm

Poz. 1.2. Podciąg przy poszerzanym spoczniku klatki schodowej w ścianie zewnętrznej budynku m/y parterem a I piętrzem $l = 2,72$ m, $l_o = 3,00$ m

Zestawienie obciążeń:

- ściana	$2,55 \times (0,38 \times 12,5 \times 1,2 + 0,03 \times 19 \times 1,3) = 16,45$ kN/ mb	
- ze spocznika klatki schodowej	$0,5 \times (1,25 \times 1,05) \times 10,60 = 6,96$	- / -
- istniejące żelbetowe nadproże	$0,30 \times 0,38 \times 24,00 \times 1,20 = 3,29$	- / -
- ciężar własny belek	$3 \times 0,50 \times 1,1 = 1,65$	- / -
	razem	28,35 kN/ mb

- obciążenie równomiernie rozłożone $q = 28,35$ kN/m

- obciążenie charakterystyczne równomiernie rozłożone

$$q_k = 28,35 : 1,2 = 23,63 \text{ kN/m} = 23,63 \times 10^{-2} \text{ kN/cm}$$

$$\text{- stal St0S R} = 17,5 \text{ kN/cm}^2; \quad E = 2,05 \times 10^4 \text{ kN/cm}^2$$

$$M_{\max} = 0,125 \times 3,00^2 \times 28,35 = 31,90 \text{ kNm}$$

$$W_x = 3190 / 17,5 = 182,29 \text{ cm}^3$$

$$\text{dla 3 I 140 } W_x = 3 \times 81,9 = 245,70 \text{ cm}^3; \quad I_x = 573 \text{ cm}^4$$

$$f_{\text{obl}} = 5/384 \times (23,63 \times 10^{-2} \times 300^4) / (2,05 \times 10^4 \times 573 \times 3) = 0,03 \text{ cm}$$

$$f_{\text{dop}} = 1/250 = 300/250 = 1,2 \text{ cm} > f_{\text{obl}} = 0,40 \text{ cm}$$

ze względów konstrukcyjnych (grubość ściany 38 cm) przyjęto jako przesklepienie otworu 3 I 140, długość każdej belki $L = 3200 \text{ mm}$.

Poz. 1.3. Podciąg przy poszerzanym spoczniku klatki schodowej w ścianie zewnętrznej budynku m/y I a II piętrem $l = 2,72 \text{ m}$, $l_0 = 3,00 \text{ m}$

Zestawienie obciążeń:

- z dachu	$(0,5 \times 3,66 + 1,34) \times 1,49 = 4,73 \text{ kN/ mb}$	
- ściana w poziomie dachu	$1,05 \times (0,38 \times 12,5 \times 1,2 + 0,03 \times 19 \times 1,3) = 6,78$	- / -
- wieniec stropu kanałowego	$0,24 \times 0,38 \times 24,00 \times 1,20 = 2,63$	- / -
- ściana II p	$1,40 \times (0,38 \times 12,5 \times 1,2 + 0,03 \times 19 \times 1,3) = 9,04$	- / -
- istniejące żelbetowe nadproże	$0,30 \times 0,38 \times 24,00 \times 1,20 = 3,29$	- / -
- ciężar własny belek	$3 \times 0,50 \times 1,1 = 1,65$	- / -
	razem	28,12 kN/ mb

- obciążenie równomiernie rozłożone $q = 28,12 \text{ kN/m}$

- obciążenie charakterystyczne równomiernie rozłożone

$$q_k = 28,12 : 1,2 = 23,44 \text{ kN/m} = 23,44 \times 10^{-2} \text{ kN/cm}$$

$$\text{- stal St0S R} = 17,5 \text{ kN/cm}^2; \quad E = 2,05 \times 10^4 \text{ kN/cm}^2$$

$$M_{\max} = 0,125 \times 3,00^2 \times 28,12 = 31,64 \text{ kNm}$$

$$W_x = 3164 / 17,5 = 180,80 \text{ cm}^3$$

$$\text{dla 3 I 140 } W_x = 3 \times 81,9 = 245,70 \text{ cm}^3; \quad I_x = 573 \text{ cm}^4$$

$$f_{\text{obl}} = 5/384 \times (23,44 \times 10^{-2} \times 300^4) / (2,05 \times 10^4 \times 573 \times 3) = 0,03 \text{ cm}$$

$$f_{\text{dop}} = 1/250 = 300/250 = 1,2 \text{ cm} > f_{\text{obl}} = 0,40 \text{ cm}$$

ze względów konstrukcyjnych (grubość ściany 38 cm) przyjęto jako przesklepienie otworu 3 I 140, długość każdej belki $L = 3200 \text{ mm}$.

2. Zakres prac.

2.1. Przesklepienia projektowanych otworów w budynku.

Przesklepienia projektowanych otworów: podciągów przy spocznikach w ścianie zewnętrznej szczytowej klatki schodowej budynku i nadproży nad otworami drzwiowymi, zarówno w ścianach zewnętrznych jak i wewnętrznych, wykonać z zastosowaniem belek stalowych walcowanych (stal St0S R = 17,5 kN/cm²) - ilości i przekroje belek każdorazowo oznaczono na rysunkach. Belki każdorazowo opierać na murze na betonowej poduszce gr. min. 20 cm dokładnie podklinowując belki pod pozostawianą nad belkami części ściany.

Założono osadzenie stalowych belek podciągów przy klatce schodowej, w miejscach poszerzanych spoczników schodów, pod istniejącym żelbetowym nadprożem okiennym **po całkowitym skuci od spodu istniejącego nadproża okiennego tynku**. Zdemontowane okna osadzić bezpośrednio pod założonymi stalowymi belkami po uzupełnieniu ściany podparapetowej.

Przy wykonywaniu przebić i poszerzeń istniejących otworów drzwiowych i podciągów w rejonie klatki schodowej należy zachować właściwą kolejność robót:

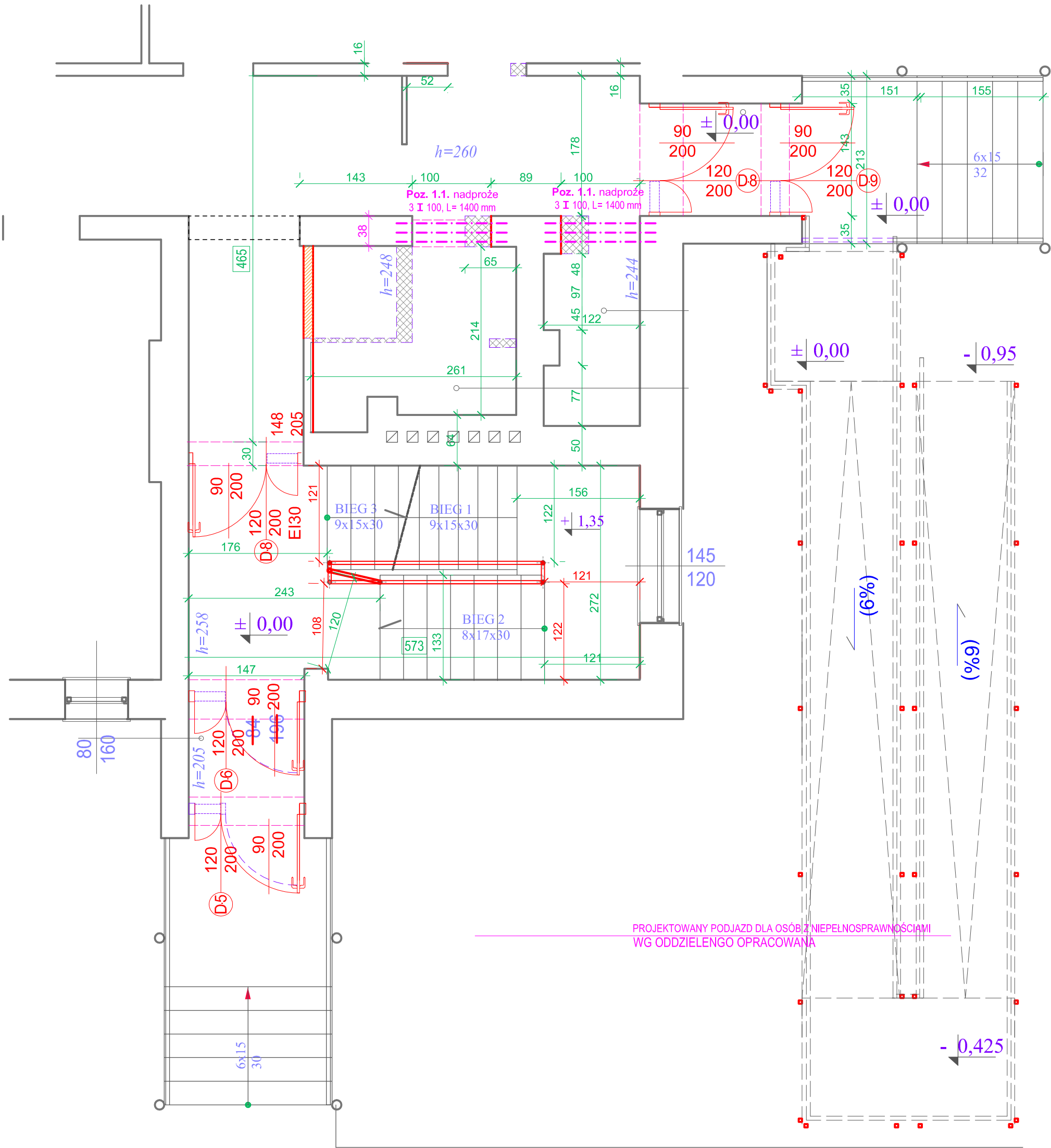
- w miejscach podpór dla osadzanych belek wykonać wcześniej betonowe poduszki gr. około 20 cm,
- wykuć bruzdę poziomą z jednej strony muru od spodu nadproża w górę (długość bruzdy powinna być równa długości belki stalowej) i osadzić w niej na zaprawie cementowej dwie belki stalowe, dolne stopki osiatkować,
- po związaniu zaprawy cementowej można przystąpić do wykonywania w podobny sposób bruzdy z drugiej strony lica muru, osadzając pozostałe belki projektowanego przesklepienia,
- po związaniu zaprawy wykonać otwór, pozostawiając pod założonymi belkami z każdej strony oparcie około 20 cm
- pocienioną ścianę na poszerzanych spocznikach klatki schodowej wykonać po założeniu wszystkich stalowych belek przesklepienia poszerzanego spocznika z gazobetonu gr. 9 cm z dodatkowym dociepleniem.

o p r a c o w a ł a:

mgr inż. Helena Krzych

SPIS RYSUNKÓW

1. Rzut parteru – fragment – schemat projektowanych elementów konstrukcyjnych w poziomie parteru, skala 1 : 50.
2. Rzut I piętra – fragment – schemat projektowanych elementów konstrukcyjnych w poziomie I piętra, skala 1 : 50.
3. Rzut II piętra – fragment – schemat projektowanych elementów konstrukcyjnych w poziomie II piętra, skala 1 : 50.



RZUT PARTERU fragment

PROJEKTOWANE ELEMENTY KONSTRUKCYJNE W POZIOMIE PARTERU
skala 1:50



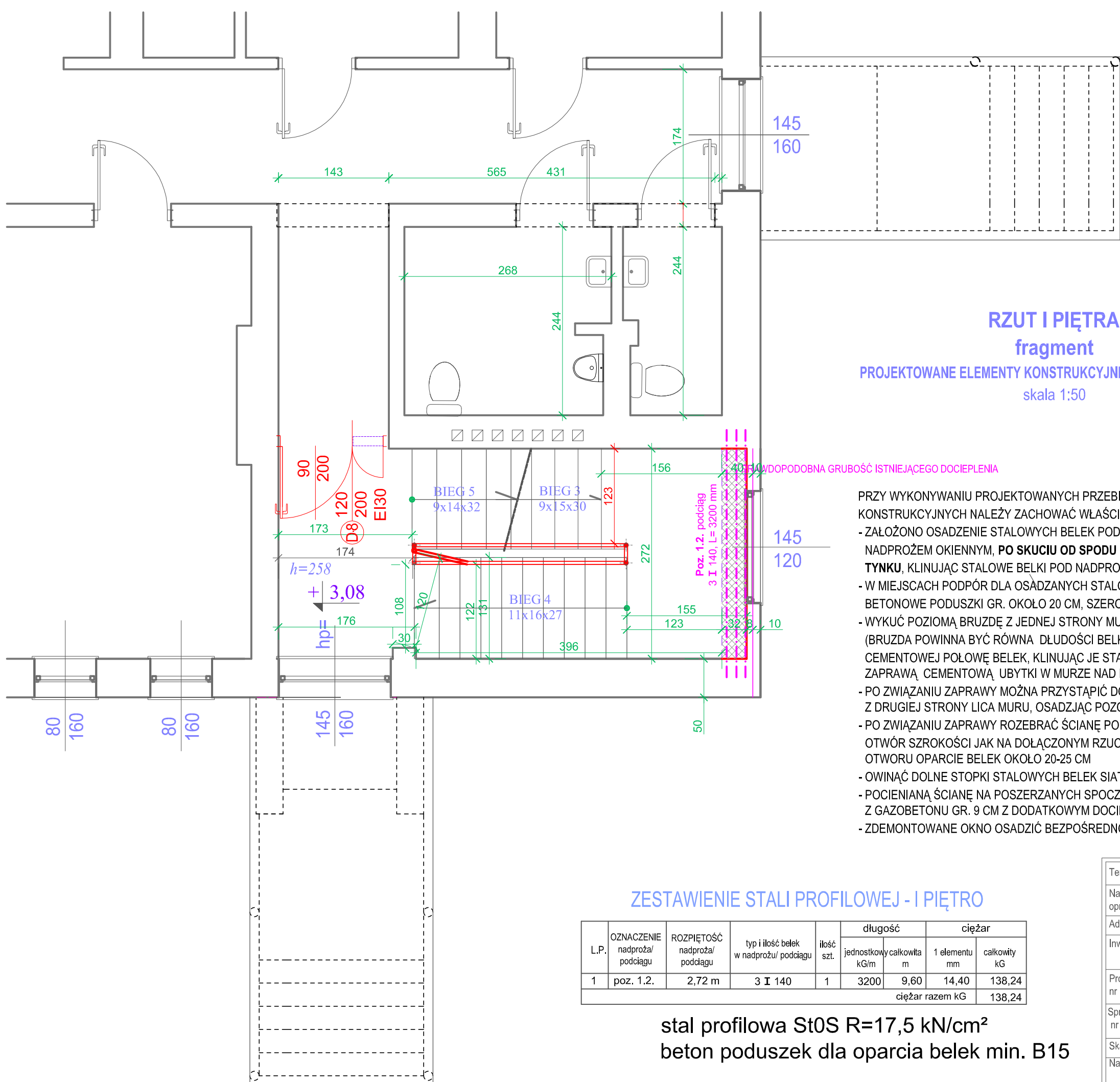
ZESTAWIENIE STALI PROFILOWEJ - PARTER

L.P.	OZNACZENIE nadproża/ podciagu	ROZPIĘTOŚĆ nadproża/ podciagu	typ i ilość belek w nadprożu/ podciagu	ilość szt.	długość		ciężar	
					1 elementu mm	całkowita m	jednostkowy kG/m	całkowity kG
1	poz. 1.1.	1,00 m	3 I 100	2	1400	8,40	8,32	69,89
ciężar razem kG								69,89

stal profilowa St0S R=17,5 kN/cm²
beton poduszek dla oparcia belek min. B15

- PRZY WYKONYWANIU PROJEKTOWANYCH PRZEBIĆ W ISTNIEJĄCYCH ŚCIANACH KONSTRUKCYJNYCH NALEŻY ZACHOWAĆ WŁAŚCIWĄ KOLEJNOŚĆ ROBÓT:
- W MIEJSCACH PODPÓR DLA OSADZANYCH STAŁOWYCH BELEK WYKONAĆ WCZEŚNIEJ BETONOWE PODUSZKI GR. OKOŁO 20 CM, SZEROKOŚCI JAK GRUBOŚĆ MURU I DŁUGOŚCI OKOŁO 25 CM
 - WYKUĆ POZIOMĄ BRUZDĘ Z JEDNEJ STRONY MURU OD SPODU NADPROŻA W GÓRĘ (BRUZDA POWINNA BYĆ RÓWNA DŁUGOŚCI BELKI STAŁOWEJ) I OSADZIĆ W NIEJ NA ZAPRAWIE CEMENTOWEJ POŁOWĘ BELEK, KLINUJĄC JE STAŁOWYMI KLINAMI NA PODPORACH, WYPEŁNIĆ ZAPRAWĄ CEMENTOWĄ UBYTKI W MURZE NAD BELKAMI
 - PO ZWIĄZANIU ZAPRAWY MOŻNA PRZYSTĄPIĆ DO WYKONYWANIA W PODOBNY SPOSÓB BRUZDY Z DRUGIEJ STRONY LICA MURU, OSADZAJĄC POZOSTAŁE BELKI
 - PO ZWIĄZANIU ZAPRAWY ROZEBRAĆ ŚCIANĘ PONIŻEJ ZAŁOŻONYCH STAŁOWYCH BELEK, TWORZĄC OTWÓR SZEROKOŚCI JAK NA DOŁĄCZONYM RZUCIE POMIESZCZEŃ, POZOSTAWIAJĄC Z KAŻDEJ STRONY OTWORU OPARCIE BELEK OKOŁO 20-25 CM
 - OWIŃAĆ DOLNE STOPKI STAŁOWYCH BELEK SIATKĄ METALOWĄ, WYSZPAŁDOWAĆ I OTYNKOWAĆ CAŁOŚĆ

Temat:	PRZEBUDOWA BUDYNKU BIUROWEGO		
Nazwa opracowania:	PROJEKT A RGHITEKTONICZNO- B UDOWLANY		
Adres:	dz. nr 74/7 obr. 214, GMINA M. PRZEMYSŁ		
Inwestor:	POWIATOWY INSPEKTORAT WETERYNARII W PRZEMYSŁU, UL.LWOWSKA 7A, 37-700 PRZEMYSŁ		
Projektant: nr upr.:	mgr inż. Helena Krzych UAN/VII/8386/46/85	podpis:	
Sprawdzający: nr upr.:	inż. budownictwa Jacek Baran PDK/0167/PWOK/07	podpis:	
Skala 1:50	data opracowania: II 2025 r.	Nr rys.:	K - 1
Nazwa rys.:	RZUT PARTERU - fragment SCHEMAT PROJ. ELEMENTÓW KONSTRUKC. W POZIOMIE PARTERU		



RZUT I PIĘTRA
fragment
PROJEKTOWANE ELEMENTY KONSTRUKCYJNE W POZIOMIE I PIĘTRA
skala 1:50

- ŚCIANY ISTNIEJĄCE
- PROJEKTOWANE WYBURZENIA
- NOWA ŚCIANA
- ELEMENTY PROJEKTOWANE W ISTNIEJĄCYM BUDYNKU

PRZY WYKONYWANIU PROJEKTOWANYCH PRZEBIĆ W ISTNIEJĄCYCH ŚCIANACH KONSTRUKCYJNYCH NALEŻY ZACHOWAĆ WŁAŚCIWĄ KOLEJNOŚĆ ROBÓT:

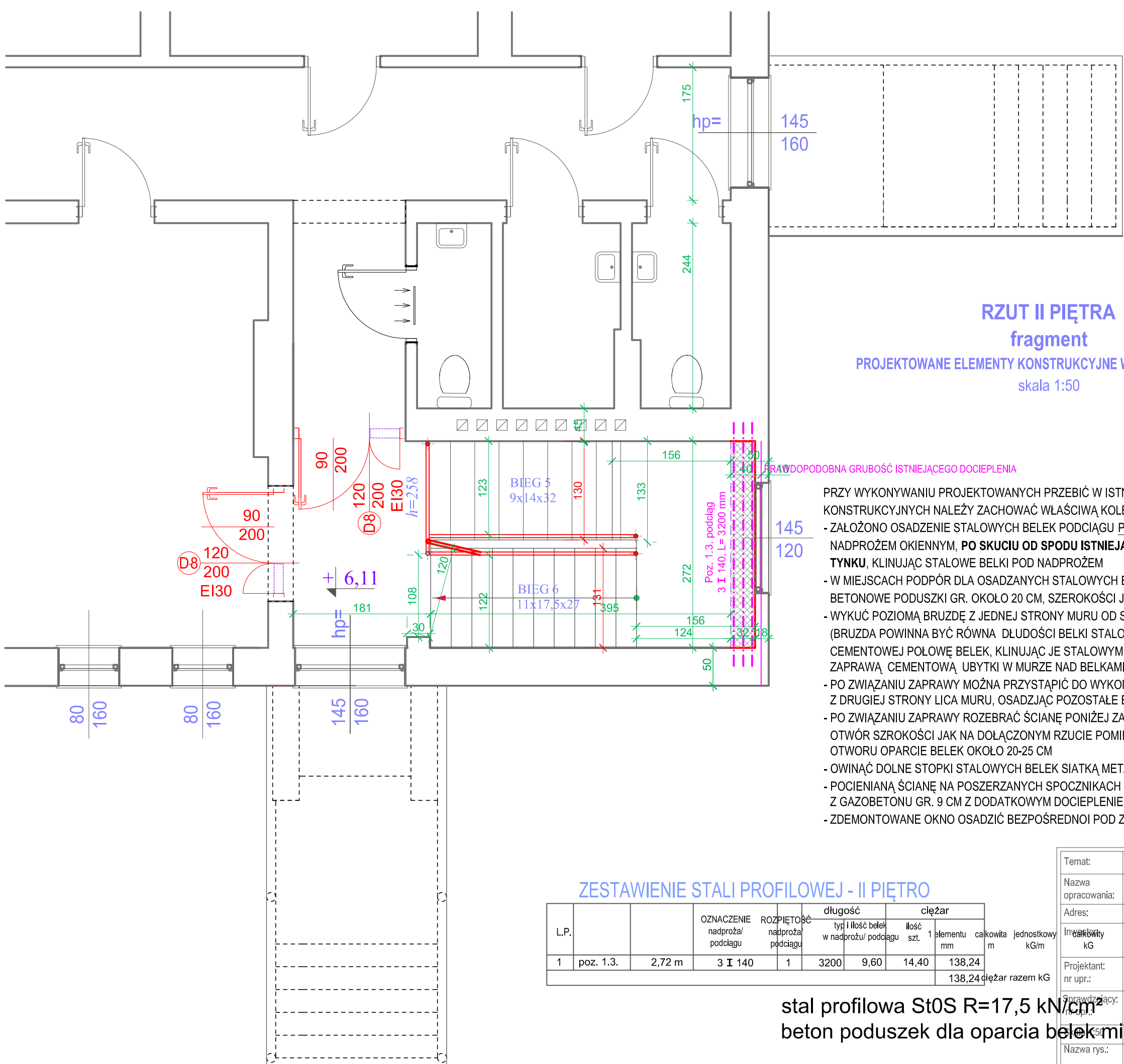
- ZAŁOŻONO OSADZENIE STALOWYCH BELEK PODCIĄGU POD ISTNIEJĄCYM ŻELBETOWYM NADPROŻEM OKIENNYM, **PO SKUCIU OD SPODU ISTNIEJĄCEGO NADPROŻA W CAŁOŚCI TYNKU**, KLINUJĄC STALOWE BELKI POD NADPROŻEM
- W MIEJSCACH PODPÓR DLA OSADZANYCH STALOWYCH BELEK WYKONAĆ WCZEŚNIEJ BETONOWE PODUSZKI GR. OKOŁO 20 CM, SZEROKOŚCI JAK GRUBOŚĆ MURU I DŁUGOŚCI OKOŁO 25 CM
- WYKUĆ POZIOMĄ BRUZDĘ Z JEDNEJ STRONY MURU OD SPODU PODCIĄGU W GÓRĘ (BRUZDA POWINNA BYĆ RÓWNA DŁUGOŚCI BELKI STALOWEJ) I OSADZIĆ W NIEJ NA ZAPRAWIE CEMENTOWEJ POŁOWĘ BELEK, KLINUJĄC JE STALOWYMI KLINAMI NA PODPORACH, WYPEŁNIĆ ZAPRAWĄ CEMENTOWĄ, UBYTKI W MURZE NAD BELKAMI
- PO ZWIĄZANIU ZAPRAWY MOŻNA PRZYSTĄPIĆ DO WYKONYWANIA W PODOBNY SPOSÓB BRUZDY Z DRUGIEJ STRONY LICA MURU, OSADZAJĄC POZOSTAŁE BELKI
- PO ZWIĄZANIU ZAPRAWY ROZEBRAĆ ŚCIANĘ PONIŻEJ ZAŁOŻONYCH STALOWYCH BELEK, TWORZĄC OTWÓR SZEROKOŚCI JAK NA DOŁĄCZONYM RZUCIE POMIESZCZEŃ, POZOSTAWIAJĄC Z KAŻDEJ STRONY OTWORU OPARCIE BELEK OKOŁO 20-25 CM
- OWINAĆ DOLNE STOPKI STALOWYCH BELEK SIATKĄ METALOWĄ, WYSZPAŁDOWAĆ
- POCIENIANĄ ŚCIANĘ NA POSZERZANYCH SPOCZNIKACH KLATKI SCHODOWEJ WYKONAĆ Z GAZOBETONU GR. 9 CM Z DODATKOWYM DOCIEPLENIEM;
- ZDEMONTOWANE OKNO OSADZIĆ BEZPOŚREDNOI POD ZAŁOŻONYMI STALOWYMI BELKAMI

ZESTAWIENIE STALI PROFILOWEJ - I PIĘTRO

L.P.	OZNACZENIE nadproża/ podciagu	ROZPIĘTOŚĆ nadproża/ podciagu	typ i ilość belek w nadprożu/ podciagu	ilość szt.	długość		ciężar	
					jednostkowy kG/m	całkowita m	1 elementu mm	całkowity kG
1	poz. 1.2.	2,72 m	3 I 140	1	3200	9,60	14,40	138,24
ciężar razem kG								138,24

stal profilowa St0S R=17,5 kN/cm²
beton poduszek dla oparcia belek min. B15

Temat:	PRZEBUDOWA BUDYNKU BIUROWEGO	
Nazwa opracowania:	PROJEKT A RGHITEKTONICZNO- B UDOWLANY	
Adres:	dz. nr 74/7 obr. 214, GMINA M. PRZEMYSŁ	
Inwestor:	POWIATOWY INSPEKTORAT WETERYNARII W PRZEMYSŁU, UL.LWOWSKA 7A, 37-700 PRZEMYSŁ	
Projektant: nr upr.:	mgr inż. Helena Krzych UAN/VII/8386/46/85	podpis:
Sprawdzający: nr upr.:	inż. budownictwa Jacek Baran PDK/0167/PWOK/07	podpis:
Skala 1:50	data opracowania: II 2025 r.	Nr rys.: K - 2
Nazwa rys.:	RZUT I PIĘTRA - fragment SCHEMAT PROJ. ELEMENTÓW KONSTRUKC. W POZIOMIE I PIĘTRA	



RZUT II PIĘTRA
fragment
PROJEKTOWANE ELEMENTY KONSTRUKCYJNE W POZIOMIE II PIĘTRA
skala 1:50

- ŚCIANY ISTNIEJĄCE
- PROJEKTOWANE WYBURZENIA
- NOWA ŚCIANA
- ELEMENTY PROJEKTOWANE W ISTNIEJĄCYM BUDYNKU

- PRZY WYKONYWANIU PROJEKTOWANYCH PRZEBIĆ W ISTNIEJĄCYCH ŚCIANACH KONSTRUKCYJNYCH NALEŻY ZACHOWAĆ WŁAŚCIWĄ KOLEJNOŚĆ ROBÓT:
- ZAŁOŻONO OSADZENIE STAŁOWYCH BELEK PODCIĄGU POD ISTNIEJĄCYM ŻELBETOWYM NADPROŻEM OKIENNYM, **PO SKUCIU OD SPODU ISTNIEJĄCEGO NADPROŻA W CAŁOŚCI TYNKU**, KLINUJĄC STAŁOWE BELKI POD NADPROŻEM
 - W MIEJSCACH PODPÓR DLA OSADZANYCH STAŁOWYCH BELEK WYKONAĆ WCZEŚNIEJ BETONOWE PODUSZKI GR. OKOŁO 20 CM, SZEROKOŚCI JAK GRUBOŚĆ MURU I DŁUGOŚCI OKOŁO 25 CM
 - WYKUĆ POZIOMĄ BRUZDĘ Z JEDNEJ STRONY MURU OD SPODU PODCIĄGU W GÓRĘ (BRUZDA POWINNA BYĆ RÓWNA DŁUGOŚCI BELKI STAŁOWEJ) I OSADZIĆ W NIEJ NA ZAPRAWIE CEMENTOWEJ POŁOWĘ BELEK, KLINUJĄC JE STAŁOWYMI KLINAMI NA PODPORACH, WYPEŁNIĆ ZAPRAWĄ CEMENTOWĄ UBYTKI W MURZE NAD BELKAMI
 - PO ZWIĄZANIU ZAPRAWY MOŻNA PRZYSTĄPIĆ DO WYKONYWANIA W PODOBNY SPOSÓB BRUZDY Z DRUGIEJ STRONY LICA MURU, OSADZAJĄC POZOSTAŁE BELKI
 - PO ZWIĄZANIU ZAPRAWY ROZEBRAĆ ŚCIANĘ PONIŻEJ ZAŁOŻONYCH STAŁOWYCH BELEK, TWORZĄC OTWÓR SZROKOŚCI JAK NA DOŁĄCZONYM RZUCIE POMIESZCZEŃ, POZOSTAWIAJĄC Z KAŻDEJ STRONY OTWORU OPARCIE BELEK OKOŁO 20-25 CM
 - OWINAĆ DOLNE STOPKI STAŁOWYCH BELEK SIATKĄ METALOWĄ, WYSZPAŁDOWAĆ
 - POCIENIANĄ ŚCIANĘ NA POSZERZANYCH SPOCZNIKACH KLATKI SCHODOWEJ WYKONAĆ Z GAZOBETONU GR. 9 CM Z DODATKOWYM DOCIEPLENIEM;
 - ZDEMONTOWANE OKNO OSADZIĆ BEZPOŚREDNOI POD ZAŁOŻONYMI STAŁOWYMI BELKAMI

ZESTAWIENIE STALI PROFILOWEJ - II PIĘTRO

L.P.			OZNACZENIE nadproża/ podciagu	ROZPIĘTOŚĆ nadproża/ podciagu	długość		ciężar			całkowita jednostkowy KG/m	ciężar razem KG
					typ	ilość belek w nadprożu/ podciagu	ilość szt.	1 elementu mm			
1	poz. 1.3.	2,72 m	3 I 140	1	3200	9,60	14,40	138,24		138,24	

stal profilowa St0S R=17,5 kN/cm²
beton poduszek dla oparcia belek min. B15

Temat:	PRZEBUDOWA BUDYNKU BIUROWEGO	
Nazwa opracowania:	PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY	
Adres:	dz. nr 74/7 obr. 214, GMINA M. PRZEMYSŁ	
Inwestor:	POWIATOWY INSPEKTORAT WETERYNARII W PRZEMYSŁU, UL.LWOWSKA 7A, 37-700 PRZEMYSŁ	
Projektant: nr upr.:	mgr inż. Helena Krzych UAN/VII/8386/46/85	podpis:
Sprawdzający: nr upr.:	inż. budownictwa Jacek Baran PDK/0167/PWOK/07	podpis:
Okres obowiązywania:	II 2025 r.	Nr rys.: K - 3
Nazwa rys.:	RZUT II PIĘTRA - fragment SCHEMAT PROJ. ELEMENTÓW KONSTRUKC. W POZIOMIE II PIĘTRA	