

PROJEKT TECHNICZNY

<i>Nazwa zamierzenia budowlanego:</i>	ROZBUDOWA STRAŻNICY OSP W RYPĄLKACH PRYWATNYCH
<i>Adres inwestycji:</i>	RYPĄŁKI PRYWATNE, GM. RYPIN, DZ.NR 65/1
<i>Kategoria obiektu:</i>	III
<i>Identyfikator działki:</i>	041204_2.0020.65/1
<i>Kubatura:</i>	783,00 m³
<i>Inwestor:</i>	GMINA RYPIN UL. LIPNOWSKA 4, 87-500 RYPIN

PROJEKTANT: Grzegorz Kucharski	Upewnienienia: UA-V-7342-5/91/94 Wk	Podpis:
Specjalność: architektoniczna i konstrukcyjno-budowlana	Zakres: architektura i konstrukcja	Data: czerwiec 2024 r.

Egz. nr 1

S P I S T R E Ś C I

1. Część opisowa projektu

- a) Rozwiązania konstrukcyjne obiektu budowlanego str. 3-8
- b) Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe str. 8-11

2. Część rysunkowa projektu

- a) Konstrukcja fundamentów rys.1 str. 12
- b) Rzut przyziemia rys.2 str. 13
- c) Rzut dachu rys.3 str. 14
- d) Konstrukcja dachu rys.4 str. 15
- e) Przekrój A-A rys.5 str. 16
- f) Elewacja frontowa rys.5 str. 17
- g) Elewacja tylna rys.5 str. 18
- h) Elewacja boczna 1 rys.5 str. 19
- i) Elewacja boczna 2 rys.5 str. 20
- j) Zbrojenie stropu rys.5 str. 21

3. Załączniki

- a) Oświadczenie projektanta str.22
- b) Kserokopia zaświadczenia o przynależności do izby inżynierów str.23
- c) Kserokopia decyzji o przyznaniu uprawnień budowlanych str.24

CZEŚĆ OPISOWA

Projektu technicznego dla inwestycji pn. „Rozbudowa strażnicy OSP w Rypałkach Prywatnych” dla Gminy Rypin w miejscowości Rypałki Prywatne, gm. Rypin, dz. nr 65/1

1. Rozwiązania konstrukcyjne obiektu budowlanego

Założenia projektowe:

- Głębokość przemarzania gruntu: $H=1,00\text{m}$
- Obciążenie śniegiem – strefa III, obciążenie wiatrem – strefa I
- Projektowany budynek jako obiekt o prostej konstrukcji zakwalifikowany do I kategorii geotechnicznej obiektów budowlanych,
- Stwierdzone proste warunki gruntowe,
- Inwestycja nie znajduje się na obszarze górniczym oraz nie podlega jego negatywnym wpływom.
- Zakładany okres użytkowania wynosi 50 lat.

Założenia materiałowe:

Konstrukcje żelbetowe:

- Beton klasy C20/25: fundamenty, konstrukcje żelbetowe,
- Beton klasy C10: beton podkładowy
- Stal zbrojeniowa klasy AIIIIN: zbrojenie główne i strzemiona
- Materiały prefabrykowane wg producenta

Konstrukcje murowa:

- Ściany fundamentowe: bloczki betonowe grupa I, klasa I – wytrzymałość na ściskani min. $F_b=15\text{MPa}$ lub beton C16/20,
- Ściany kondygnacji naziemnych: beton komórkowy klasy 600
- Stal zbrojeniowa klasy AIIIIN: bloczki z betonu komórkowego, grupa I, klasa I, wytrzymałość na ściskania $f_b=6,0\text{MPa}$

Uwarunkowania lokalne:

- Strefa obciążenia śniegiem: strefa II, wg PN-80/B-02010/Az1,
- Strefa obciążenia wiatrem: strefa I, wg PN-B-02011:1977/Az1,
- Głębokość przemarzania: $H_z=1,0\text{m}$ wg PN-81/B-03020.

Obliczenia elementów konstrukcyjnych:

Wieżba dachowa

Krokiew dachowa - przekrój $8\times 18\text{cm}$, dach dwuspadowy o nachyleniu 30° . Schemat statyczny: belka swobodnie podparta, układ statycznie wyznaczalny

Zebranie obciążeń:

Ciężar własny

Typ: stałe

Obciążenie stałe							
rodzaj obciążenia	szerokość [m]	wysokość [m]	rozstaw [m]	ciężar [kN/m ³]	obc. char. [kN/m ²]	γ _f	obc. obl. [kN/m ²]
blachodachówka					0,05	1,35	0,07
łaty	0,050	0,050	0,32	5,5	0,04	1,35	0,05
kontrłaty	0,025	0,050	0,90	5,5	0,01	1,35	0,01
deskowanie 25mm	0,900	0,025		5,5	0,12	1,35	0,16
krokiew	0,080	0,180	0,90	5,5	0,09	1,35	0,12
RAZEM					0,31		0,41

Śnieg

Rodzaj: śnieg

Typ: zmienne

Obciążenie charakterystyczne śniegiem gruntu $q_k = 0,90 \text{ kN/m}^2$ przyjęto zgodnie ze zmianą do normy Az1, jak dla strefy II. ($\alpha=30^\circ$)

Współczynnik kształtu $C = 0,80$ jak dla dachu dwuspadowego.

Charakterystyczna wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_k = 0,9 \text{ kN/m}^2 \cdot 0,8 = 0,72 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia śniegiem:

$$Q_o = 1,08 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

Wiatr

Rodzaj: wiatr

Typ: zmienne

Charakterystyczne ciśnienie prędkości wiatru $q_k = 0,30 \text{ kN/m}^2$ przyjęto jak dla strefy I. Współczynnik ekspozycji $C_e = 0,825$.

Połąc nawietrzna

$$C_z = 0,25$$

Charakterystyczna wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_k = 0,3 \text{ kN/m}^2 \cdot 0,825 \cdot 0,25 \cdot 1,8 = 0,11 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_o = 0,17 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

Połąc zawietrzna

$$C_z = -0,40$$

Charakterystyczna wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_k = 0,3 \text{ kN/m}^2 \cdot 0,825 \cdot -0,40 \cdot 1,8 = -0,18 \text{ kN/m}^2.$$

Obliczeniowa wartość obciążenia wiatrem:

$$Q_o = -0,27 \text{ kN/m}^2, \quad \gamma_f = 1,50.$$

Suma obciążeń:

$$g_p = a \cdot (g_o \cdot \cos(\alpha) + S_2 \cdot \cos^2(\alpha) + P_2) = 0,90 \text{ m} \cdot (0,40 \text{ kN/m}^2 \cdot \cos(30^\circ) + 1,08 \text{ kN/m}^2 \cdot \cos^2(30^\circ) + 0,13 \text{ kN/m}^2) = 1,11 \text{ kN/m}$$

$$l_d = 1,05 \cdot l = 1,05 \cdot 5,00 \text{ m} = 5,25 \text{ m}$$

Maksymalny moment zginający:

$$M_y = \frac{qp \cdot l \cdot d^2}{8} = \frac{1,11 \frac{kN}{m} \cdot (5,25m)^2}{8} = 3,82 \text{ kNm}$$

Wskaźnik wytrzymałości przekroju:

$$W_y = \frac{b \cdot h^2}{6} = \frac{0,08m \cdot (0,18m)^2}{6} = 4,32 \cdot 10^{-4} \text{ m}^3$$

Klasa drewna C24:

$$f_{m,k} = 24 \text{ MPa}$$

$$f_{t,0,k} = 14 \text{ MPa}$$

$$f_{c,0,k} = 21 \text{ MPa}$$

$$f_{m,d} = \frac{k_{mod} \cdot f_{m,k}}{\gamma_M} = \frac{0,6 \cdot 24}{1,3} = 11,8 \text{ MPa}$$

$$f_{t,0,d} = \frac{k_{mod} \cdot f_{t,0,k}}{\gamma_M} = \frac{0,6 \cdot 14}{1,3} = 6,46 \text{ MPa}$$

$$f_{c,0,d} = \frac{k_{mod} \cdot f_{c,0,k}}{\gamma_M} = \frac{0,6 \cdot 21}{1,3} = 9,69 \text{ MPa}$$

Pole przekroju:

$$\sigma_{m,y,d} = \frac{M_y}{W_y} = \frac{3,82 \text{ kNm}}{4,32 \cdot 10^{-4} \text{ m}^3} = 8853 \text{ kN/m}^2 = 8,85 \text{ MPa}$$

Warunek nośności:

$$\frac{\sigma_{m,y,d}}{f_{m,y,d}} = \frac{8,85 \text{ MPa}}{11,8 \text{ MPa}} < 1$$

Jest spełniony

Poz. 2 Nadproża

Ze względów konstrukcyjnych przyjęto nadproża prefabrykowane typu L19. Długości pokazano na rysunkach konstrukcyjnych.

Poz. 3 Wieniec

Ze względów konstrukcyjnych przyjęto belkę 0,24 x 0,25m, zbrojenie prętami 4 # 12 ze stali AIIIIN. Jak pokazano na rysunku konstrukcyjnym.

Strzemiona ø6mm co 25cm, stal A-0.

Poz. 4 Strop żelbetowy – płyta żelbetowa jednokierunkowo zbrojona

Założenia projektowe:

Beton C20/25

Stal A-IIIIN

Grubość płyty żelbetowej 18 cm.

Zebranie obciążeń

Obciążenia stałe:

Lp.	pozycja	wartość charakterystyczna [kN/m ²]	współczynnik obciążenia γ_f	wartość obliczeniowa [kN/m ²]
1.	panele gr 2 cm	0,15	1,35	0,20
2.	Wylewka betonowa, zbrojona siatką gr. 6 cm 0,06 x 25 kN/m ²	1,50	1,35	2,03
3.	Styropian EPS100 gr. 8 cm 0,08 x 0,45 kN/m ²	0,04	1,35	0,05
4.	paroizolacja	-	-	-
5.	strop żelbetowy gr. 18 cm 0,18 x 25 kN/m ²	4,50	1,35	6,08
6.	tynk cem.-wap. gr. 1,5cm 0,015 x 19 kN/m ²	0,29	1,35	0,39
	SUMA:	6,48		8,75

Obciążenia zmienne:

Lp.	pozycja	wartość charakterystyczna [kN/m ²]	współczynnik obciążenia γ_f	wartość obliczeniowa [kN/m ²]
1.	obciążenie użytkowe	1,5	1,5	2,25

Moment zginający na 1 m szerokości płyty:

$$M = \frac{q * l_o^2}{8}$$

$$q = 8,75 + 2,25 = 11 \text{ kN/m}^2$$

$$l_o = 1,05 * l = 1,05 * 5,50\text{m} = 5,78\text{m}$$

$$M = \frac{11,00 * 5,78^2}{8} = 45,94 \text{ kNm/m}$$

Wymiarowanie zbrojenia

Zbrojenie minimalne:

$$A_{s,min} = \max \left\{ \begin{array}{l} 0,26 * \frac{f_{ctm}}{f_{yk}} * b * d \\ 0,0013 * b * d \end{array} \right.$$
$$= \max \left\{ \begin{array}{l} 0,26 * \frac{2,2\text{MPa}}{490\text{MPa}} * 100\text{cm} * 15,3\text{cm} \\ 0,0013 * 100\text{cm} * 15,3\text{cm} \end{array} \right. = \max \left\{ \begin{array}{l} 1,79 \text{ cm}^2 \\ 1,99 \text{ cm}^2 \end{array} \right. = 1,99 \text{ cm}^2$$

Zbrojenie przęsłowe:

$$M_{sd} = 35,56 \text{ kNm}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

przyjęto zbrojenie główne $\phi 14$

$$d = h - c - 0,5 * \phi = 18\text{cm} - 2\text{cm} - 0,7\text{cm} = 15,3 \text{ cm}$$

$$f_{cd} = 13,3 \text{ MPa}$$

$$\xi_{eff,lim} = 0,50$$

$$\mu_{eff} = \frac{[M_{sd}]}{b * d^2 * f_{cd}} = \frac{4594 \text{ kNcm}}{100 \text{ cm} * (15,3 \text{ cm})^2 * 1,33 \text{ kN/cm}^2} = 0,148$$

$$\xi_{eff} = 1 - \sqrt{1 - 2 * \mu_{eff}} = 1 - \sqrt{1 - 2 * 0,148} = 0,161 \leq \xi_{eff,lim} = 0,50$$

$$A_{s1,req} = \xi_{eff} * b * d * \frac{f_{cd}}{f_{yd}} = 0,161 * 100 \text{ cm} * 15,3 \text{ cm} * \frac{13,3 \text{ MPa}}{420 \text{ MPa}} = 7,80 \text{ cm}^2 \geq A_{s,min}$$

$$A_{s,prov} = 8\phi 14 = 9,66 \text{ cm}^2$$

Przyjęto zbrojenie dołem $\phi 14$ co 12cm

Zbrojenie poprzeczne $\phi 6$ co 25cm

Poz. 5 Nadproże żelbetowe

Schemat statyczny: belka swobodnie podparta, układ statycznie wyznaczalny

Założenia projektowe:

Nadproże o przekroju 24x50cm.

Beton C20/25

Stal A-IIIIN

Zebranie obciążeń.

$$\text{Obciążenie z dachu: } q_d = 4,00 * 1,21 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2} = 4,84 \text{ kN/m}$$

$$\text{Ciężar własny } q_{cw} = 0,24 \text{ m} * 0,40 \text{ m} * 25 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} * 1,35 = 4,73 \text{ kN/m}$$

$$\text{Obciążenie ze stropu } q_{cw} = 4,00 \text{ m} * 11 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2} = 44,00 \text{ kN/m}$$

$$\text{Obciążenie podciągu } q = 4,84 + 4,73 + 44,00 = 53,57 \text{ kN/m}$$

$$\text{Długość obliczeniowa } l_o = 1,05 * l_{eft} = 1,05 * 4,00 \text{ m} = 4,20 \text{ m}$$

$$M = \frac{53,57 * 4,20^2}{8} = 118,12 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie zbrojenia

Beton C20/25

Stal A-IIIIN

Zbrojenie z uwagi na zginanie:

Zbrojenie minimalne:

$$A_{s,min} = \max \left\{ \begin{array}{l} 0,26 * \frac{f_{ctm}}{f_{yk}} * b * d \\ 0,0013 * b * d \end{array} \right. = \max \left\{ \begin{array}{l} 0,26 * \frac{2,2 \text{ MPa}}{490 \text{ MPa}} * 24 \text{ cm} * 36,6 \text{ cm} \\ 0,0013 * 24 \text{ cm} * 36,6 \text{ cm} \end{array} \right. = \max \left\{ \begin{array}{l} 1,03 \text{ cm}^2 \\ 1,15 \text{ cm}^2 \end{array} \right. = 1,15 \text{ cm}^2$$

Zbrojenie przeszłowe:

$$M_{sd} = 21,01 \text{ kNm}$$

$$b = 24 \text{ cm}$$

przyjęto zbrojenie główne $\phi 16$

$$d = h - c - \phi_s - 0,5 * \phi = 40 \text{ cm} - 2 \text{ cm} - 0,6 \text{ cm} - 0,8 \text{ cm} = 36,6 \text{ cm}$$

$$f_{cd} = 13,3 \text{ MPa}$$

$$\xi_{eff,lim} = 0,50$$

$$\mu_{eff} = \frac{[Msd]}{b * d^2 * f_{cd}} = \frac{11812kNcm}{24cm * (36,6cm)^2 * 1,33kN/cm^2} = 0,276$$

$$\xi_{eff} = 1 - \sqrt{1 - 2 * \mu_{eff}} = 1 - \sqrt{1 - 2 * 0,276} = 0,331 \leq \xi_{eff,lim} = 0,50$$

$$A_{s1,req} = \xi_{eff} * b * d * \frac{f_{cd}}{f_{yd}} = 0,331 * 24cm * 36,6cm * \frac{13,3MPa}{420MPa} = 9,20 cm^2 \geq A_{s,min}$$

$$A_{s,prov} = 6\phi 16 = 9,47 cm^2$$

Przyjęto zbrojenie dołem 6φ16

Co drugi pręt odgiąć w 1/5 rozpiętości od podpór.

Przyjęto konstrukcyjnie strzemiona ø6 co 20 cm.

Poz. 6 Ława fundamentowa

Schemat statyczny: belka swobodnie podparta (wycięte pasmo o szerokości 1,0m), układ statycznie wyznaczalny

Beton C20/25

Stal A-IIIIN

Przyjęto szerokość ławy b=60cm i wysokość h=40cm.

Zbrojenie przyjęto konstrukcyjnie 4#12 mm ze stali AIIIIN

Strzemiona ø6mm co 20 cm, stal S235 A-0

2. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe.

Metoda realizacji – tradycyjna.

2.1 Ławy

Projektowane ławy fundamentowe szerokości 60 cm, grubości 40 cm zbrojone 4#12mm, strzemiona ø6mm co 20cm z betonu C20/25(B25).

Ławy należy wykonać na podkładzie z chudego betonu C8/10 (B 10) gr.10cm i 10cm podsypki żwirowej.

2.2 Ściany fundamentowe

Wylewane z betonu C16/20 (B20) lub z bloczków betonowych 15MPa szerokości 24 cm na zaprawie cementowej klasy M5. Pod pierwszą warstwą bloczków na ławach ułożyć izolację poziomą.

Izolacja termiczna na ścianach fundamentowych grubości 12 cm ze styropianu EPS 80 + folia kubełkowa.

Układ warstw w ścianie fundamentowej:

- Ściana z bloczków betonowych gr. 24 cm + obustronnie izolacja przeciwwilgociowa
- Styropian EPS 100 gr. 10 cm
- Folia kubełkowa

2.3 Ściany

Projektowane ściany zewnętrzne grubości 45 cm (25 cm bloczki z betonu komórkowego na zaprawie cementowo-wapiennej + styropian 15 cm + tynk zewnętrzny). Ściany wewnętrzne grubości 25 i 12 cm z bloczków z betonu komórkowego na zaprawie cementowo-wapiennej.

Układ warstw w ścianie zewnętrznej:

- Tynk cem.- wap. 1.5cm
- Beton komórkowy „600” gr. 25 cm
- Styropian EPS 80 gr. 15 cm
- Tynk cienkowarstwowy

2.4 Wieńce

Zaprojektowano w technologii na „mokro” należy wykonać jako monolityczne z betonu C 20/25 (B25) i zbroić wkładkami ze stali A-IIIN (pręty podłużne) 4#12mm oraz ze stali A-0(StOS -strzemiona) ø6mm co 25 cm.

Bezwzględnie należy przestrzegać zasady zachowania ciągłości betonowania wieńców oraz zasady zachowania ciągłości zbrojenia podłużnego zgodnie z wytycznymi normowymi. W miejscach zakładu prętów podłużnych stosować zagęszczony rozstaw strzemion do połowy rozstawu podanego na rysunkach. Szczególnie należy zwrócić uwagę na prawidłowe wykonanie zakładów prętów stykających się w narożach i w miejscach stykania się elementów. Nie opuszcza się łączenia w jednym przekroju większej ilości niż połowa wymaganych obliczeniowo prętów podłużnych.

2.5 Nadproża

Nad otworami drzwiowym i okiennymi nadproża z belek prefabrykowanych typu L19. Wszystkie nadproża należy opierać na poduszce betonowej o grubości minimum 10 cm lub podmurówce z dwóch warstw cegły ceramicznej pełnej kl. 15, na zaprawie cem.-wap.

Nad bramą garażową nadproże monolityczne o przekroju 24x50 cm w technologii na „mokro” należy wykonać z betonu C20/25 (B25). Zbrojnie główne górą 3#12mm oraz dołem 6#12mm ze stali A-IIIN, strzemiona #6mm ze stali A-III co 20 cm (wg. rysunku konstrukcyjnego).

2.6 Izolacje ścian fundamentowych i ścian przyziemia

Ściany fundamentowe: Pozioma — 2 x papa na lepiku, Pionowa — dysperbit
Termiczna pionowa — styropian EPS1000 gr. 12 cm (o współczynniku przenikania ciepła minimum $\lambda=0,039$ W/(mK).

Ściany przyziemia: Pozioma — 2 x papa na lepiku,
Termiczna pionowa ścian — styropian EPS80 gr. 15 cm (o współczynniku przenikania ciepła minimum $\lambda=0,039$ W/(mK))

2.7 Strop żelbetowy

Strop żelbetowy monolityczny gr. 18 cm w technologii na „mokro” należy wykonać z betonu C20/25 (B25). Zbrojnie główne #12mm ze stali A-IIIN, zbrojnie poprzeczne #6mm ze stali A-III co 25 cm (wg. rysunku konstrukcyjnego).

2.8 Podciąg żelbetowy

Podciąg żelbetowy monolityczny o przekroju 24x40 cm w technologii na „mokro” należy wykonać z betonu C20/25 (B25). Zbrojnie główne górą 2#12mm oraz dołem 5#16mm ze stali A-IIIN, strzemiona #6mm ze stali A-III co 20 cm (wg. rysunku konstrukcyjnego).

2.9 Posadzki

Warstwa wykończeniowa ułożona na posadzce betonowej gr. 7 cm zbrojonej przeciwskruczowo siatką stalową Ø4,5mm, oczka 15x15cm. Posadzki należy datować od ścian paskiem styropianu. W pomieszczeniu garażu posadzka przemysłowa gr. 15cm.

2.10 Konstrukcja więźby dachowej

Więzbę dachową zaprojektowano jako dwuspadową krokwie o wymiarach 8/18 cm wsparte na murlatach 14/14 cm i płatwi kalenicowej 14/14 cm.

Elementy więźby łączyć na połączenia ciesielskie i na gwoździe.

Miejsca łączenia elementów w jednej płaszczyźnie łączyć na blachy perforowane i gwoździe lub śruby.

Murlaty mocować na kotwy stalowe M14 do wieńców co 100 cm.

Na styku wszystkich elementów drewnianych z murami ułożyć dwie warstwy papy niepiaskowanej aby odciąć możliwość podciągania wilgoci.

Drewno klasy pierwszej C24 o wilgotności maksymalnej 15% zabezpieczone powierzchniowo antykorozyjnie, grzybobójczo i środkami ognioodpornymi.

Układ warstw w dachu:

- blachodachówka
- łaty 5x5cm
- kontrłaty 2,5x5cm
- papa na lepiku
- deskowanie gr.25mm
- krokiew 8x18 cm w rozstawie zasadniczym co 90 cm
- folia wiatrowa paro przepuszczalna
- wełna mineralna gr.20 cm
- stelaż aluminiowy do płyt gk gr. 8,0cm
- płyta gipsowo-kartonowa typu FH2 gr. 1,2cm

2.11 Stolarka

Stolarka zewnętrzna drewniana lub PCV.

2.12 Obróbki blacharskie

Rynny Ø125mm PCV, rury spustowe Ø100mm PCV. Montaż wg zaleceń producenta.

Elementy wykończenia budynku.

2.13 Opaska

Wokół budynku opaska betonowa szerokości 50 cm, ze spadkiem od budynku.

2.14 Elementy drewniane

Drewno konstrukcyjne pomalować impregnatem grzybobójczym, owadobójczym i przeciwogniowym.

Drewno umieszczone na zewnątrz budynku impregnować środkami oleistymi.

2.15 Podbitka pod okapami

Wykonane z desek boazeryjnych zabezpieczone grzybobójczo lub przymocowanych płyt OSB otynkowanych i przymocowanych do konstrukcji dachu.

2.16 Cokoły

Z tynku cienkowarstwowego (na bazie żywic) na styropianie lub wystająca część nad ziemię z cegły klinkierowej fugowanej.

2.17 Parapety

Metalowe lub z ceramicznych parapetówek w kolorze wg uznania inwestora.

2.18 Tynki

Zewnętrzne: cienkowarstwowe mineralne.

Wewnętrzne: cementowo-wapienne.

2.19 Malowanie

Farbami akrylowymi lub emulsyjnymi wewnętrznego stosowania. Kolor elewacji jasny kremowy.

O Ś W I A D C Z E N I E

AUTORA PROJEKTU BUDOWLANEGO O SPORZĄDZENIU PROJEKTU BUDOWLANEGO ZGODNIE Z OBOWIĄZUJĄCYMI PRZEPISAMI ORAZ ZASADAMI WIEDZY TECHNICZNEJ

Ja niżej podpisany: **Grzegorz Kucharski**

Zamieszkały: **ul. Polna 17; 87-500 Rypin**

nr uprawnień: **UA-V-7342-5/91/94Wk**

w związku z art. 20 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2020 r. poz. 1333) oświadczam, że projekt techniczny opracowany na rzecz
Inwestora:

**GMINA RYPIN, UL. LIPNOWSKA 4
87-500 RYPIN**

dotyczący inwestycji:

ROZBUDOWA STRAŻNICY OSP W RYPAŁKACH PRYWATNYCH

nr działki: **65/1, Rypałki Prywatne, gm. Rypin**

**Został opracowany zgodnie z obowiązującymi przepisami prawa
budowlanego,
warunkami technicznymi oraz sztuką budowlaną.**

Rypin, czerwiec 2024 rok