

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzesowa 44
25-211 Kielce

" A R C H I B I S "
BIURO ARCHITEKTONICZNO - WYKONAWCZE
25-419 KIELCE ULICA ROLNA 8
TEL. (041) 34 470 64

ZALĄCZNIK GRAFICZNY

E-MAIL: BIURO@ARCHIBIS.PL

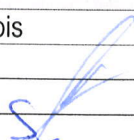
Nr 2

NINIEJSZY ZAŁĄCZNIK STANOWI
INTEGRALNĄ CZĘŚĆ DECYZJI
STAROSTWA POWIATOWEGO W KIELCACH
o pozwoleniu na budowę
z dnia 3.0.12.2015
B-II 6740 7.8.2015

PROJEKT BUDOWLANY

Projekt budowlany przebudowy istniejącego budynku na stację uzdatniania wody i przepompownię wraz ze zbiornikami magazynowymi 2x200m³ na wodę pitną, zbiornikiem bezodpływowym o pojemności 3,00 m³ na ścieki sanitarne, 2 zbiornikami bezodpływowymi o pojemności 52,00 m³ na ścieki technologiczne wraz z zagospodarowaniem terenu w miejscowości Wzdół gmina Bodzentyn na działce o nr ewid. 192/3;193/3;194/3;195/2;196/2;197/1 oraz wykonanie otworu studni głębinowej na terenie komunalnego ujęcia wody w miejscowości Wzdół Parcele gm. Bodzentyn na działce o nr ewid. 100/2;501/2.

JEDNOSTKA PROJEKTOWA	BIURO ARCHITEKTONICZNO – WYKONAWCZE „ARCHIBIS” 25-419 KIELCE UL. ROLNA 8
INWESTOR	Gmina Bodzentyn Ul. Suchedniowska 3 26-010 Bodzentyn
ADRES BUDOWY	Wzdół gm. Bodzentyn dz. o nr ewid. 192/3; 193/3; 194/3; 195/2; 196/2;197/1 Wzdół Parcele gm. Bodzentyn dz. o nr ewid. 100/2;501/2.

Biuro Architektoniczno – Wykonawcze „ARCHIBIS” 25-419 Kielce ul. Rolna 8				
Branża:	KONSTRUKCJA			
Zespół projektowy:				
Stanowisko	Imię i Nazwisko	Nr uprawnień	Data	Podpis
Projektował	mgr inż. Rafał Podstawka	SWK/0025/POOK/05	03.2015	
Sprawdzający	dr inż. Kazimierz Sokołowski	KL-1/92	03.2015	

KONSTRUKCJA

OPACOWANIE NINIEJSZE CHRONIONE JEST PRAWAMI WYNIKAJĄCYMI Z ZAPISÓW USTAWY O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POKREWNYCH DZ. U. poz. 83 z dnia 23 lutego 1994r.

SPIS TREŚCI

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce

Poz.1. OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot i podstawa opracowania	3
1.1. Przedmiot opracowania	3
1.2. Podstawa opracowania	3
2. Podłoże gruntowe, warunki wodne, roboty ziemne	3
3. Charakterystyka konstrukcji obiektu	4
3.1. Charakterystyka ogólna	4
3.2. Charakterystyka elementów konstrukcyjnych	4
3.2.1. Fundamenty	4
3.2.2. Strop nad przyziemiem	4
3.2.3. Wieńce i nadproża	5
3.2.4. Wieżba dachowa	5
3.2.5. Ścianki działowe	5
4. Rozwiązania materiałowe	5
5. Wykaz norm, wytycznych i przepisów prawa budowlanego	6

Poz.2. EKSPERTYZA TECHNICZNO – KONSTRUKCYJNA

Poz.3. OBLICZENIA STATYCZNE I WYMIAROWANIE

Poz.4. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Numer	Treść rysunku
1	Rzut stropu nad parterem
2	Rzut wieżby dachowej

Poz.5. KOPIE UPRAWNIEN PROJEKTOWYCH

Opis techniczny

Do Projektu Budowlanego modernizacji stacji ujęcia wody w miejscowości Wzdół, gmina Bodzentyn, w branży konstrukcyjnej

1. Przedmiot i podstawa opracowania

1.1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest „Projekt Budowlany modernizacji stacji ujęcia wody w miejscowości Wzdół, gmina Bodzentyn w branży konstrukcyjnej”.

1.2. Podstawa opracowania

- Wytyczne Inwestora,
- Wytyczne architektoniczne,
- Uzgodnienia międzybranżowe,
- Wizje lokalne,
- Inwentaryzacja architektoniczna budynku istniejącego na działce, autorstwa mgr inż. arch. Kamila Biskupa
- Odpowiednie przepisy i normy przedmiotowe wymienione w punkcie 5 opisu technicznego.

UWAGA:

Niniejszy Projekt Budowlany powstał na podstawie i z wykorzystaniem materiałów, wytycznych, danych, opracowań rysunkowych, katalogów i innych, opracowanych przez inne podmioty, współuczestniczące w procesie inwestycyjnym.

2. PODŁOŻE GRUNTOWE, WARUNKI WODNE, ROBOTY ZIEMNE

W chwili obecnej brak jest zastrzeżeń co do nośności podłoża gruntowego pod budynkiem istniejącym. Budynek istnieje na działce od wielu lat, nie wykazuje nierównomiernych osiadań, czy też spękań sugerujących przekroczenie dopuszczalnych naprężeń pod ławami fundamentowymi. Projektowana przebudowa budynku, w zakresie objętym niniejszym projektem, nie będzie się wiązać ze znacznym wzrostem obciążenia istniejących ław fundamentowych, w związku z powyższym nie analizowano szczegółowo rodzaju gruntów znajdujących się w podłożu obiektu. Przyjęto I kategorię geotechniczną w prostych warunkach gruntowych, z podłożem wystarczająco nośnym do posadowienia projektowanej modernizacji.

Zwraca się jednocześnie uwagę na konieczność prawidłowego, zgodnego ze sztuką budowlaną wykonania lub odbudowy izolacji przeciwwodnych (przeciwwilgociowych) istniejących fundamentów i ścian zewnętrznych znajdujących się poniżej poziomu terenu.

Grunty podłoża należy chronić przed wodami opadowymi i gruntowymi, aby nie doprowadzić do pogorszenia ich parametrów wytrzymałościowych.

3. CHARAKTERYSTYKA KONSTRUKCJI OBIEKTU

3.1. Charakterystyka ogólna

Przedmiotem projektowanej przebudowy jest przekrycie istniejącego budynku stropem o konstrukcji monolitycznej żelbetowej (strop nieużytkowy) wraz z wykonaniem nowej więźby dachowej. Ponadto przewiduje się przebudowę elementów niekonstrukcyjnych, np. ścian działowych. Istniejący budynek jest jednokondygnacyjny, niepodpiwniczony, przekryty dachem płaskim, posadowiony w sposób bezpośredni.

Z uwagi na charakter obiektu brak jest dokumentacji archiwalnej konstrukcyjnej, dokumentującej w sposób jednoznaczny zaprojektowane i wykonane w budynku elementy konstrukcyjne. W związku z powyższym, w trakcie robót budowlanych związanych z przebudową obiektu, należy liczyć się z możliwością wystąpienia sytuacji technicznych, niemożliwych do przewidzenia na etapie niniejszego opracowania. W przypadku jakiegokolwiek niezgodności stanu faktycznego konstrukcji z opisami znajdującymi się w niniejszym opracowaniu, bezwzględnie należy skontaktować się z autorem projektu rozbudowy, celem ustalenia dalszych działań.

3.2. Charakterystyka elementów konstrukcyjnych

3.2.1. Fundamenty

Nie przewiduje się ingerencji w istniejący układ ścian konstrukcyjnych i ław fundamentowych. Schodki i tarasy wejściowe zewnętrzne w poziomie parteru, wylewane na podłożu gruntowym, przewidziano jako oddylatowane od głównej konstrukcji obiektu, zbrojone włóknom rozproszonym „Dramix” w ilości 15kg/m³ betonu C20/25 (alternatywnie siatkami zbrojeniowymi).

3.2.2. Strop nad przyziemiem

Strop nad przyziemiem projektuje się jako żelbetowy monolityczny o grubości 15cm. Strop oparty jest na układzie ścian zewnętrznych nośnych. Klasa betonu w stropie – C20/25, zbrojenie ze stali A-IIIN. Przyjęta grubość otuliny dla stropu – 25mm.

Ściany murowane nie zaznaczone i nie opisane na rysunku szalunkowym konstrukcji nie są ścianami nośnymi i powinny być wykonane po rozdeskowaniu stropów. Należy pozostawić w trakcie robót murowych dylatację 3cm pomiędzy górną krawędzią ściany mуро-

wanej nienośnej i dolną powierzchnią stropu wypełnioną materiałem sprężystym (np. styropianem).

Wszelkie wytyczne dotyczące otworowania stropów oraz ścian konstrukcyjnych należy sprawdzać z instrukcjami i informacjami zawartymi w opracowaniu branży architektonicznej.

3.2.3. Wieńce i nadproża

Założono, że wieniec będzie zalewany wraz ze stropem i wykonany z betonu C20/25, zbrojonego stalą A-IIIN. Grubość otuliny zbrojenia: zgodnie z rysunkami i opisami zawartymi w projekcie. Wieniec żelbetowy wykonać należy na ścianach zewnętrznych nośnych, w poziomie stropu żelbetowego. Z wieńca do którego będzie kotwiona murlata wypuścić kotwy #16 co ok. 1,2m

W razie potrzeby jako nadproża nad otworami okiennymi i drzwiowymi należy stosować belki typu „L”.

3.2.4. Więźba dachowa

Przekrycie obiektu stanowić będzie więźba drewniana o konstrukcji krokwiowo - jętkowej, z drewna sosnowego klasy C27. Konstrukcję drewnianą dachu zabezpieczyć środkiem ognioochronnym typu Kromos 796 lub B-796 poprzez czterokrotne malowanie jej elementów.

3.2.5. Ścianki działowe

Ścianki działowe wykonać zgodnie z wytycznymi zawartymi w projekcie architektonicznym.

4. ROZWIĄZANIA MATERIAŁOWE

Wszelkie materiały, wyroby i urządzenia stosowane na budowie powinny odpowiadać Polskim Normom, odpowiednim przepisom ich stosowania i wykorzystania i być stosowane zgodnie z dokumentacją zgodnie z art.10 Prawa Budowlanego z 07.07.1994r. z późniejszymi zmianami i przepisami Ministra Planowania Przestrzennego i Budownictwa z 19.12.1994 r. z późniejszymi zmianami.

Wszystkie materiały i elementy budowlane dopuszczone do stosowania na budowie winny posiadać stosowne polskie certyfikaty, atesty i świadectwa dopuszczenia ITB, PZH oraz innych wymaganych instytucji, wymagają zatwierdzenia przez Inspektora Nadzoru w konsultacji z Projektantem.

Roboty budowlane – montażowe wykonywać zgodnie z obowiązującymi polskimi normami, przepisami BHP i p.poż. oraz „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlanych – montażowych” Warszawa 1989.

5. WYKAZ NORM, WYTYCZNYCH I PRZEPISÓW PRAWA BUDOWLANEGO

- PN-EN 1990 Eurokod. Podstawy projektowania konstrukcji.
- PN-EN 1991-1-1 Eurokod 1. Oddziaływanie na konstrukcje. Część 1-1: Oddziaływanie ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
- PN-EN 1991-1-2 Eurokod 1. Oddziaływanie na konstrukcje. Część 1-2: Oddziaływanie ogólne. Oddziaływania na konstrukcję w warunkach pożaru.
- PN-EN 1991-1-3 Eurokod 1. Oddziaływanie na konstrukcje. Część 1-3: Oddziaływanie ogólne. Obciążenie śniegiem.
- PN-EN 1991-1-4 Eurokod 1. Oddziaływanie na konstrukcje. Część 1-4: Oddziaływanie ogólne. Oddziaływanie wiatru.
- PN-EN 1993-1-8 Eurokod 3. Projektowanie konstrukcji stalowych. Część 1-8: Projektowanie węzłów.
- PN-82/B-02014 Obciążenia budowli. Obciążenie gruntem.
- PN-B-03264 Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone.
- PN/B-03002 Konstrukcje murowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-81/B-03020 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.
- PN-82/B-03010 Ściany oporowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN/B-03200 Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-88/B-04481 Grunty budowlane. Badania próbek gruntu.
- PN-B-06050 Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne.

PROJEKTOWAŁ:

Mgr inż. Rafał PODSTAWKA SWK/0025/POOK/05

Poz.2 Ekspertyza techniczno – konstrukcyjna

Celem niniejszej ekspertyzy jest ustalenie możliwości modernizacji stacji ujęcia wody w miejscowości Wzdół, gmina Bodzentyn na działce o nr ewid. 192/3; 193/3; 194/3; 195/2; 196/2; 197/1.

Przedmiotem projektowanej przebudowy jest przekrycie istniejącego budynku stropem o konstrukcji monolitycznej żelbetowej (strop nieużytkowy) wraz z wykonaniem nowej więźby dachowej. Ponadto przewiduje się przebudowę elementów niekonstrukcyjnych, np. ścian działowych.

Istniejący budynek stacji ujęcia wody znajduje się aktualnie w dostatecznym stanie technicznym, brak widocznych spękań, zarysowań które mogłyby zagrażać bezpośrednio bezpieczeństwu budynku, zarówno obecnie jak i po dokonaniu przebudowy konstrukcji przekrycia obiektu. Stan techniczny obiektu określa się jako dostateczny. Ponieważ projektowana przebudowa w niewielkim stopniu zwiększy obciążenie elementów konstrukcyjnych obiektu (w tym łąw fundamentowych), uznano iż nie ma konieczności wzmacniania fundamentów bądź innych elementów konstrukcji budynku istniejącego.

Bazując na przeprowadzonych obserwacjach i badaniach własnych na obiekcie będącym przedmiotem opracowania, stwierdzam, że z punktu widzenia bezpieczeństwa konstrukcji możliwe jest całkowicie bezpieczne wykonanie modernizacji stacji ujęcia wody w miejscowości Wzdół, gmina Bodzentyn, na działce o nr ewid. 192/3; 193/3; 194/3; 195/2; 196/2; 197/1.

OPRACOWAŁ:

Mgr inż. Rafał PODSTAWKA SWK/0025/POOK/05

Poz.3. Obliczenia statyczne i wymiarowanie

Poz. 3.1. Obciążenia stałe

wg PN-EN 1990; państwowy 2004 "Podstawy projektowania konstrukcji"
oraz PN-EN 1991-1-1; państwowy 2004 "EUROKOD1: Oddziaływania na konstrukcje"

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce

Poz.1.1.1. Warstwy wykończeniowe stropu

1		Grubość warstwy	Ciężar w stanie powietrzno suchym	Wartość charakt. oddział. stałego g_k
	Posadzka stropu nad parterem			
	wyszczególnienie warstw	m	kN/m ³	kN/m ²
	Ewentualne warstwy wykończeniowe użytkownika	0,04	25	1,00
	Wełna mineralna 20cm	0,20	1,6	0,32
	Strop żelbetowy gr.15cm	0,15	25	3,75
	Tynk cem-wap. 1,5cm	0,015	20	0,30
			Σ [kN/m ²]=	5,37

Poz.1.1.2. Warstwy dachowe

1		Grubość warstwy	Ciężar w stanie powietrzno suchym	Wartość charakt. oddział. stałego g_k
	Warstwy dachowe			
	wyszczególnienie warstw	m	kN/m ³	kN/m ²
	Ciężar pokrycia wraz z konstrukcją			0,90
			Σ [kN/m ²]=	0,90

Poz.1.1.3. Ściany

1		Grubość warstwy	Ciężar w stanie powietrzno suchym	Wartość charakt. oddział. stałego g_k
	Ściana istniejąca przyziemia			
	wyszczególnienie warstw	m	kN/m ³	kN/m ²
	Tynk mineralny	0,005	20	0,10
	Styropian 18cm	0,18	0,45	0,08
	Ściana murowana 52cm	0,52	18	9,36
	Tynk cem-wap. 1,5cm	0,015	20	0,30
			Σ [kN/m ²]=	9,84

2		Grubość warstwy	Ciężar w stanie powietrzno suchym	Wartość charakt. oddział. stałego g_k
	Ściana projektowana przyziemia			
	wyszczególnienie warstw	m	kN/m ³	kN/m ²
	Tynk mineralny	0,005	20	0,10
	Styropian 18cm	0,18	0,45	0,08
	Błoczki Silka 24cm	0,24	18	4,32
	Tynk cem-wap. 1,5cm	0,015	20	0,30
			Σ [kN/m ²]=	4,80

3	Ściana wewnętrzna działowa gr.12cm	Grubość warstwy	Ciężar w stanie powietrzno suchym	Wartość charakt. oddział. stałego g_k
	wyszczególnienie warstw	m	kN/m ³	kN/m ²
	Tynk cem-wap. 1,5cm	0,015	20	0,30
	Cegła dziurawka 12cm	0,12	15	1,80
	Tynk cem-wap. 1,5cm	0,015	20	0,30
			$\Sigma [kN/m^3]=$	2,40

Przestawne ścianki działowe o ciężarze własnym $\leq 3,0 \text{ kN/m}$ należy traktować jako obciążenie zmienne równomiernie rozłożone q_k wynoszące $\max. 1,20 \text{ kN/m}^2$

Poz. 3.2. Obciążenia zmienne.

Poz.1.2.1. Obciążenie zastępcze od ścianek działowych wg PN-EN 1991-1-1; październik 2004 "Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach"

1	Ściany działowe w zależności od ciężaru własnego	charakt.
	ciężar własny przenośnych ścian działowych	kN/m ²
	$\leq 1,0 \text{ kN/m}$	0,50
	$\leq 2,0 \text{ kN/m}$	0,80
	$\leq 3,0 \text{ kN/m}$	1,20

Poz.1.2.2. Obciążenie śniegiem wg PN-EN 1991-1-3 "Oddziaływania ogólne - Obciążenie śniegiem"

$$s = \mu_i C_e C_t s_k$$

Strefa obciążenia śniegiem (Bodzentyn)

3

Obciążenie charakterystyczne śniegiem gruntu

$$s_k = 1,2 \text{ kN/m}^2$$

Współczynnik obciążenia

$$\gamma_f = 1,5$$

Współczynniki kształtu dachu

$$\mu_i = 0,80$$

Współczynnik ekspozycji

$$C_e = 1,0$$

Współczynnik termiczny

$$C_t = 1,2$$

Obciążenie śniegiem

Obciążenie charakterystyczne

$$s_1 = 1,152 \text{ kN/m}^2$$

Obciążenie obliczeniowe

$$s_{10} = s \gamma_f = 1,73 \text{ kN/m}^2$$

Poz.1.2.3. Obciążenie wiatrem wg PN-EN 1991-1-4 "Oddziaływania ogólne - Oddziaływania wiatru"

Poz.1.2.3.1 Obciążenie ścian

Dane ogólne

Strefa obciążenia wiatrem
Typ terenu

Bodzentyn	I	
	A	

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce

WYMIARY BUDOWLI

Budynek szkoły: WYSOKOŚĆ:
WYMIARY w planie

h ok.	7,2	m
B1 ok.	7,2	m
L1 ok.	10,4	m

Parametry:

1) Wartość szczytowa ciśnienia prędkości q_p

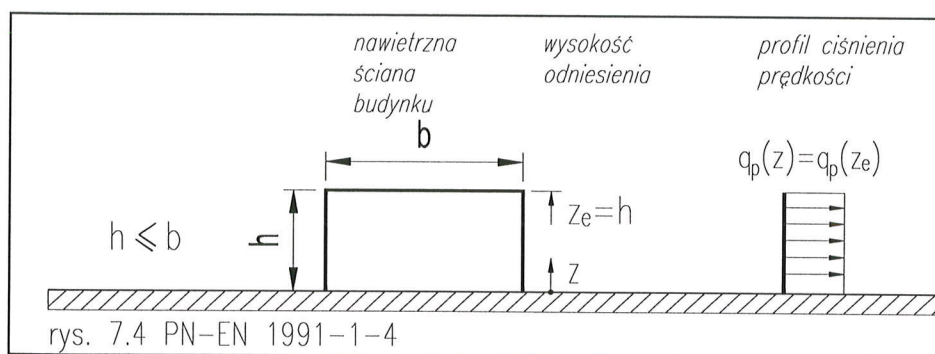
a) bazowa prędkość wiatru v_b (wg tab. NA.1 PN-EN 1991-1-4)

$v_{b,o} =$	22	m/s
-------------	----	-----

b) bazowe ciśnienie prędkości $q_{b,o}$ (wg tab. NA.1 PN-EN 1991-1-4)

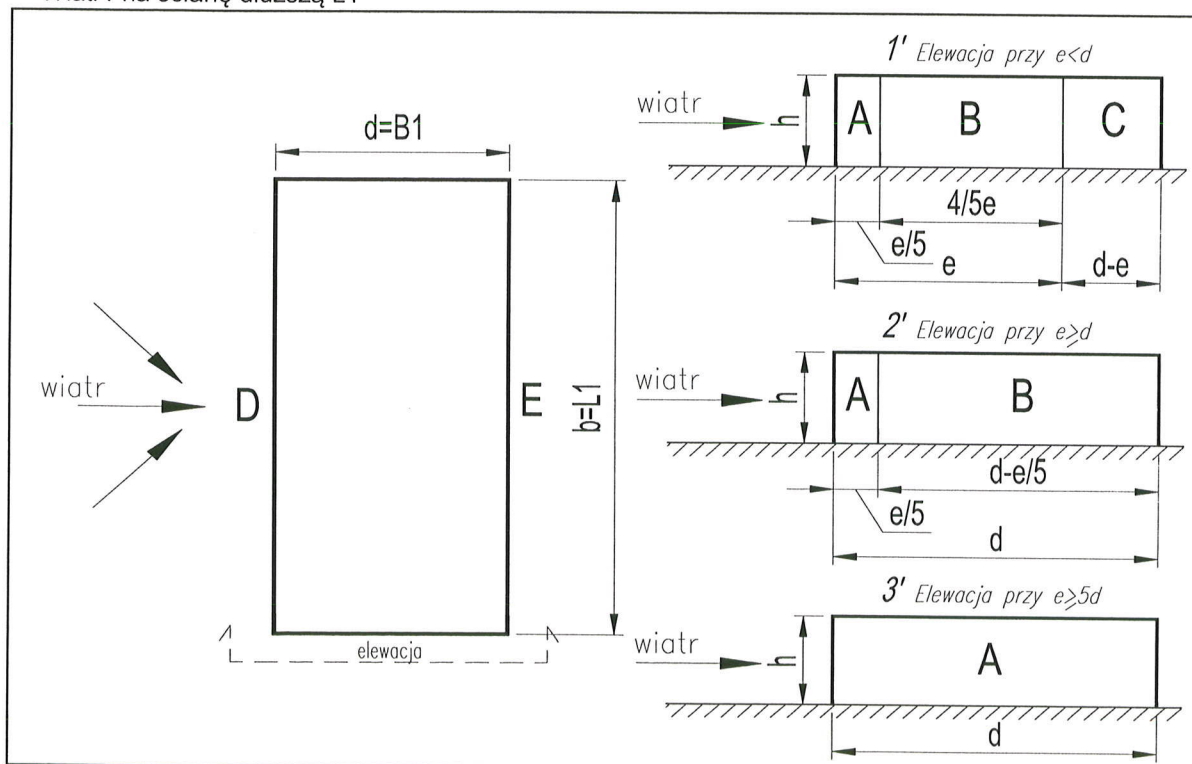
$q_{b,o} =$	0,3	kN/m ²
-------------	-----	-------------------

c) wysokość odniesienia z_e dla nawierzchni ścian budynków (D) na rzucie prostokąta

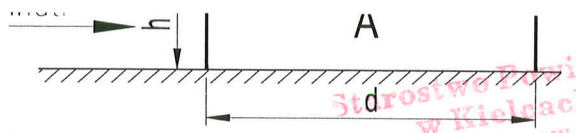


d1) Wartości współczynników ciśnienia zewnętrznego $c_{pe,10}$ i $c_{pe,1}$ dla budynku południowego

Wiatr1 na ścianę dłuższą L1



L ——— elewacja ———]



Strośwa Ryniatowe
w Kielcach
ul. Wrzosew 44
25-211 Kielce

$$d=B1= \boxed{7,2} \text{ m}$$

$$b=L1= \boxed{10,4} \text{ m}$$

$$e=\min(b \text{ lub } 2h) \quad e=b=L1= 10,4 \text{ m}$$

$$\text{lub} \quad e=2h= 14,4 \text{ m}$$

Przyjęto:

$$e= \boxed{10,4} \text{ m}$$

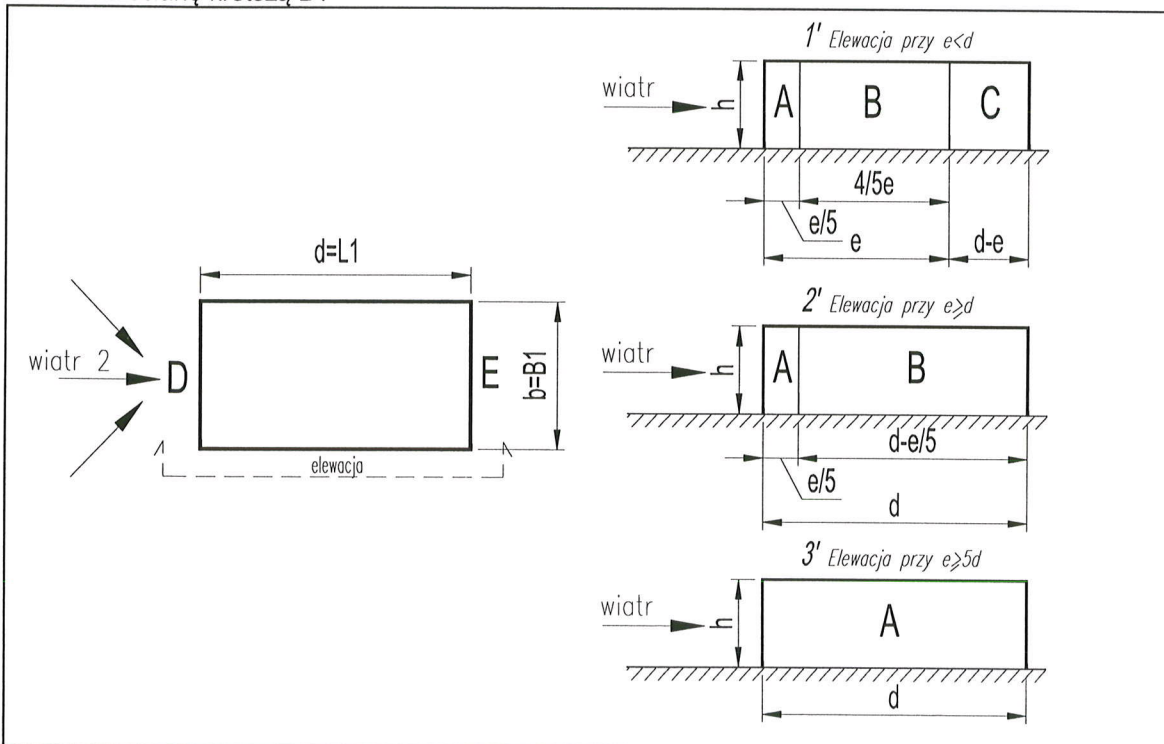
Wartości współczynników ciśnienia dla schematu 2': $5d > e \geq d$

Wartości współczynników ciśnienia zewnętrznego dla pól ze schem: 2'

POLE:	A		B		C	D		E
h/d	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}/c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}/c_{pe,1}$
1,00	-1,2	-1,4	-0,8	-1,1	0	0,00	1,00	-0,50

W obliczeniach konstrukcji nośnej całego budynku zastosowano współczynniki $c_{pe,10}$ zgodnie z pkt.7.2.1 PN-EN

Wiatr2 na ścianę krótszą B1



$$b=B1= \boxed{7,2} \text{ m}$$

$$d=L1= \boxed{10,4} \text{ m}$$

$$e=\min(b \text{ lub } 2h) \quad e=b=B1= 7,2 \text{ m}$$

$$\text{lub} \quad e=2h= 14,4 \text{ m}$$

Przyjęto:

$$e= \boxed{7,2} \text{ m}$$

Wartości współczynników ciśnienia dla schematu 1': $e < d$

Wartości współczynników ciśnienia zewnętrznego dla pól ze schematu 1*

POLE:	A		B		C	D		E
h/d	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}/c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}/c_{pe,1}$
0,69	-1,2	-1,4	-0,8	-1,1	-0,5	0,76	1,00	-0,42

W obliczeniach konstrukcji nośnej całego budynku zastosowano współczynniki $c_{pe,10}$ zgodnie z pkt.7.2.1 PN-EN

e) Kategoria terenu **III**

Wysokość nad poziomem gruntu **7,2** m

Wysokość minimalna $z_{min} = 5$ m

Wysokość maksymalna $z_{max} = 200,0$ m

Współczynnik chropowatości $c_r(z) = 0,8 \cdot (z/10)^{0,19}$

$c_r(z) = 0,75$

Współczynnik ekspozycji: $c_e(z) = 1,9 \cdot (z/10)^{0,26}$

$c_e(z) = 1,74$

Współczynnik rzeźby terenu: $c_o(z) = 1$ nachylenie terenu nawietrznego $< 3^\circ$

f) Wartość charakterystyczna szczytowego ciśnienia prędkości q_p

$q_p(z) = c_e(z) \cdot q_b$

$q_p(z) = 0,52$ kN/m²

g) Intensywność turbulencji I_v

$I_v(z) = k_1 / (c_o(z) \cdot \ln(z/z_o))$ dla $z_{min} \leq z \leq z_{max}$

,gdzie: $k_1 = 1,00$ współczynnik turbulencji
 $z_o = 0,3$ m -wymiar chropowatości

$v_m(z) = c_r(z) \cdot c_o(z) \cdot v_b$

,gdzie: $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = v_{b,0}$

$c_{dir} = 1$

$c_{season} = 1$

$v_m(z) = 16,54$

i) Ciśnienie wiatru działające na powierzchnie zewnętrzne konstrukcji:

$w_e = q_p \cdot c_{pe}$

Wiatr1 na ścianę dłuższą L1

POLE:	A		B		C	D		E
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e
[kN/m ²]	-0,63	-0,73	-0,42	-0,58	0,00	0,00	0,52	-0,26

Wiatr2 na ścianę krótszą B1

POLE:	A		B		C	D		E
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e
[kN/m ²]	-0,63	-0,73	-0,42	-0,58	-0,26	0,40	0,52	-0,22

W obliczeniach konstrukcji nośnej całego budynku zastosowano współczynniki $c_{pe,10}$ zgodnie z pkt.7.2.1 PN-EN

j) Ciśnienie wiatru działające na powierzchnie wewnętrzne konstrukcji:

$$w_i = q_p \cdot c_{pi}$$

Współczynnik ciśnienia wewnętrznego c_{pi} przyjęto zgodnie z pkt.7.2.9(6).

$$c_{pi} = 0,2$$

lub $c_{pi} = -0,3$

$$w_i = 0,10 \text{ [kN/m}^2\text{]} \quad \text{LUB} \quad w_i = -0,16 \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

Poz.1.2.3.2 Obciążenie połaci dachowej - dach dwuspadowy

Dane ogólne

Strefa obciążenia wiatrem

Typ terenu

Bodzentyn	I	
	A	

WYMIARY BUDOWLI

a) Budynek:

WYSOKOŚĆ:

Kąt nachylenia:

WYMIARY w plani:

h ok.	7,2	m	(do kalenicy)
α	45,0	°	
B1 ok.	7,2	m	
L1 ok.	10,4	m	

Parametry:

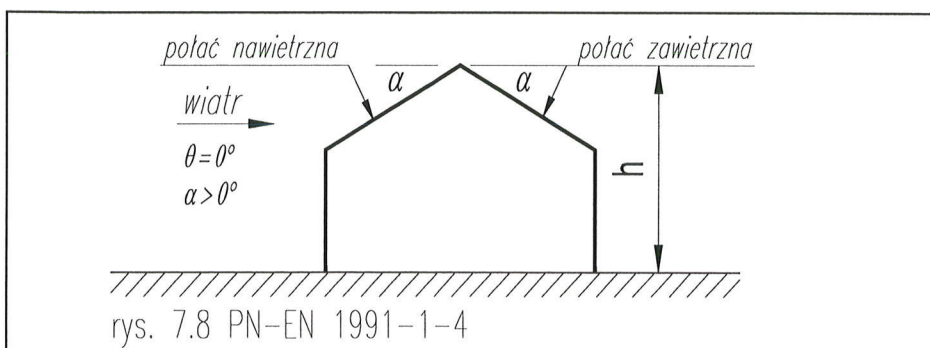
1) Wartość szczytowa ciśnienia prędkości q_p

a) bazowa prędkość wiatru v_b (wg tab. NA.1 PN-EN 1991-1-4)

$v_{b,o} =$	22	m/s
-------------	----	-----

b) bazowe ciśnienie prędkości $q_{b,o}$ (wg tab. NA.1 PN-EN 1991-1-4)

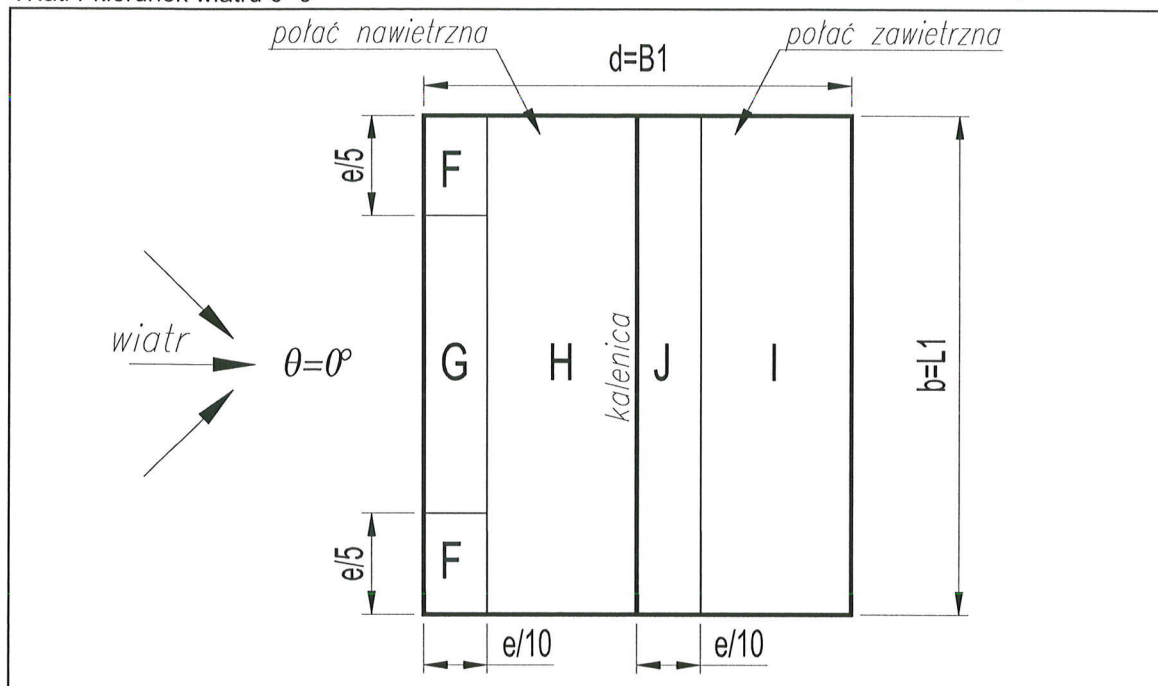
$q_{b,o} =$	0,3	kN/m ²
-------------	-----	-------------------



c) Wartości współczynników ciśnienia zewnętrznego $c_{pe,10}$ i $c_{pe,1}$

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce

Wiatr1 kierunek wiatru $\theta=0^\circ$



$d=B1=$ 7,2 m
 $b=L1=$ 10,4 m
 $e=\min(b \text{ lub } 2h)$ $e=b=L1=$ 10,4 m
 lub $e=2h=$ 14,4 m

Przyjęto:

$e=$	10,4 m
------	--

Wartości współczynników ciśnienia zewnętrznego dla pól ze schematu:

Przypadek: 1

Kąt spadku	F		G		H		I		J	
α	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$
45	-0,5	-1,5	-0,5	-1,5	-0,2	-0,2	-0,4	-0,4	-0,5	-0,5

Przypadek: 2

Kąt spadku	F		G		H		I		J	
α	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$
45	-0,5	-1,5	-0,5	-1,5	-0,2	-0,2	0,0	0,0	0,0	0,0

Przypadek: 3

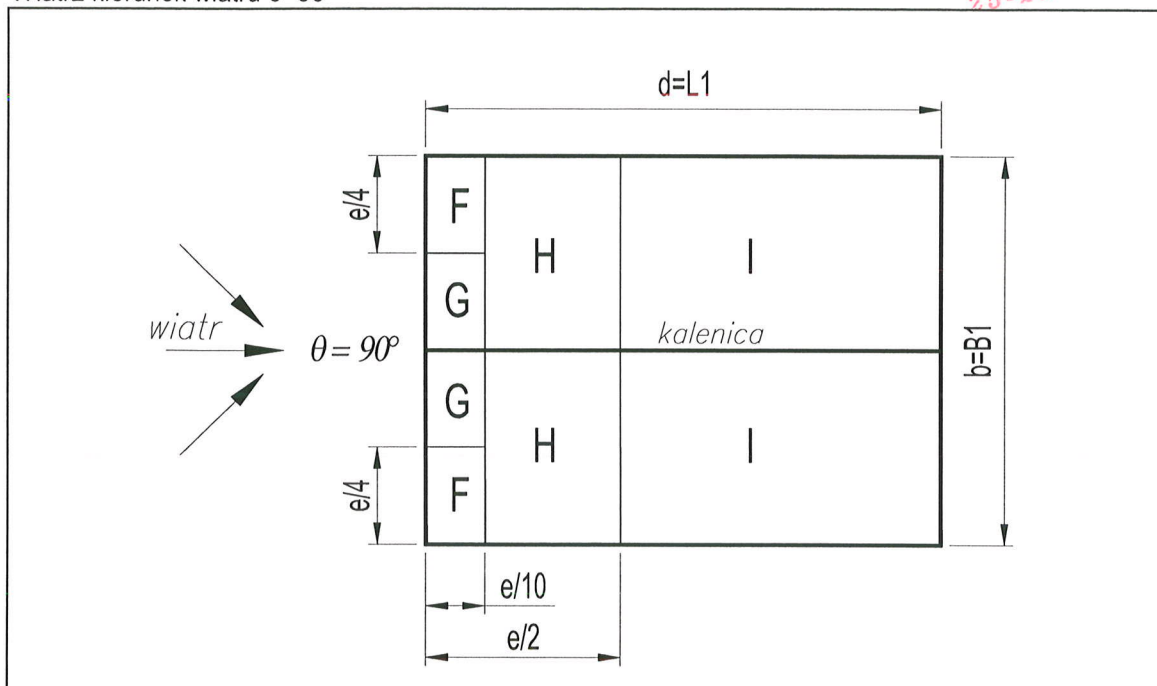
Kąt spadku	F		G		H		I		J	
α	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$
45	0,7	0,7	0,7	0,7	0,4	0,4	-0,4	-0,4	-0,5	-0,5

Przypadek: 4

Kąt spadku	F		G		H		I		J	
α	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$
45	0,7	0,7	0,7	0,7	0,4	0,4	0,0	0,0	0,0	0,0

W obliczeniach konstrukcji nośnej całego budynku zastosowano współczynniki $c_{pe,10}$ zgodnie z pkt.7.2.1 PN-EN

Wiatr2 kierunek wiatru $\theta=90^\circ$



$b=B1=$ 7,2 m
 $d=L1=$ 10,4 m
 $e=\min(b \text{ lub } 2h)$ $e=b=B1=$ 7,2 m Przyjęto:
lub $e=2h=$ 14,4 m e= 7,2 m

Wartości współczynników ciśnienia zewnętrznego dla pól ze schematu:

Kąt spadku	F		G		H		I	
α	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$	$c_{pe,10}$	$c_{pe,1}$
45	-1,1	-1,5	-1,4	-2,0	-0,8	-1,20	-0,50	-0,50

W obliczeniach konstrukcji nośnej całego budynku zastosowano współczynniki $c_{pe,10}$ zgodnie z pkt.7.2.1 PN-EN

d) Wartość charakterystyczna szczytowego ciśnienia prędkości q_p

$q_p(z)=$ $c_e(z)*q_b$, gdzie: $q_b= 1/2*\rho*v_b^2$ $q_p(z)=$ 0,63 kN/m²
 $\rho=$ 1,25 kg/m³
 $v_b=v_{b,0}=$ 22 m/s

i) Ciśnienie wiatru działające na powierzchnie zewnętrzne konstrukcji:

$w_e=$ q_p*c_{pe}

Wiatr1 dla kierunku wiatru $\theta=0^\circ$

Przypadek: 1

POLE	F		G		H		I		J	
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)
[kN/m ²]	-0,31	-0,94	-0,31	-0,94	-0,13	-0,13	-0,25	-0,25	-0,31	-0,31

Przypadek: 2

POLE	F		G		H		I		J	
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)
[kN/m ²]	-0,31	-0,94	-0,31	-0,94	-0,13	-0,13	0,00	0,00	0,00	0,00

Przypadek: 3

POLE	F		G		H		I		J	
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)
[kN/m ²]	0,44	0,44	0,44	0,44	0,25	0,25	-0,25	-0,25	-0,31	-0,31

Przypadek: 4

POLE	F		G		H		I		J	
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)
[kN/m ²]	0,44	0,44	0,44	0,44	0,25	0,25	0,00	0,00	0,00	0,00

Wiatr2 dla kierunku wiatru $\theta=90^\circ$

POLE	F		G		H		I	
ciśnienie zewn.	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)	w_e (dla $c_{pe,10}$)	w_e (dla $c_{pe,1}$)
[kN/m ²]	-0,69	-0,94	-0,88	-1,26	-0,50	-0,75	-0,31	-0,31

W obliczeniach konstrukcji nośnej całego budynku zastosowano współczynniki $c_{pe,10}$ zgodnie z pkt.7.2.1 PN-EN

Poz.1.2.4. Obciążenia użytkowe wg PN-EN 1991-1-1; październik 2004 Część 1-1:
"Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach"

1	Kategoria A; powierzchnie mieszkalne (bud. gosp)	Wartość charakt. oddział. zmienn. q_k
	obciążenie użytkowe	kN/m ²
	Stropy	2,00
	Schody	3,00
	Balkony	4,00

2	Dach	Wartość charakt. oddział. zmienn. q_k
	obciążenie użytkowe	kN/m ²
	kategoria H - dach bez dostępu	0,40

Poz.3.3. Schematy i kombinacje oddziaływań

Powyższe proste przypadki oddziaływań zestawiono w kombinacje w stanach granicznych wg PN-EN 1990; październik 2004

Do kombinacji obciążeń zastosowano współczynniki jednoczesności obciążeń wg tab. A 1.1:

TYP OBCIĄŻENIA	ψ_0	ψ_1	ψ_2
obciążenie użytkowe kat. A	0,7	0,5	0,3
obciążenie budynków śniegiem	0,5	0,2	0
obciążenie budynku wiatrem	0,6	0,2	0

W obliczeniach uwzględniono najbardziej niekorzystną kategorię obciążenia powodującą w rozpatrywanych elementach największe efekty oddziaływania.

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce

- STANY GRANICZNE NOSNOŚCI:

1) Wartości obliczeniowe oddziaływań przy sprawdzeniu równowagi statycznej a także nośności elementów konstrukcji **EQU (zestaw A)**:

Współczynniki częściowe dla oddziaływań:

	Oddziaływania stałe g_k		Wiodące oddziaływania zmienne q_{k1}	Towarzyszące oddziaływania zmienne q_{ki}	
	niekorzystne	korzystne		główne	pozostałe
sprawdzenie równowagi statycznej	1,1	0,9	1,5	-	$1,5*\psi_0$
sprawdzenie równowagi statycznej bez uwzgl. nośności elem. konstr.	1,1	0,9	1,5	-	$1,5*\psi_0$
sprawdzenie równowagi statycznej z uwzgl. nośności elem. konstr.(0i)	1,35	1,15	1,5	-	$1,5*\psi_0$

2) Wartości obliczeniowe oddziaływań przy sprawdzeniu nadmiernych odkształceń elem. konstr. w przypadku których decydujące znaczenie ma wytrzymałość materiałów konstrukcji **(STR/GEO)**:

Współczynniki częściowe dla oddziaływań (STR/GEO):

	Oddziaływania stałe g_k		Wiodące oddziaływania zmienne q_{k1}	Towarzyszące oddziaływania zmienne q_{ki}	
	niekorzystne	korzystne		główne	pozostałe
0_i	1,35	1,15	1,5	-	$1,5*\psi_0$
a_i	1,35	1,15	-	$1,5*\psi_0$	$1,5*\psi_0$
b_i	0,85 *1,35	1,15	1,5	-	$1,5*\psi_0$

i- dla i-tego oddziaływania zmiennego wiodącego lub głównego

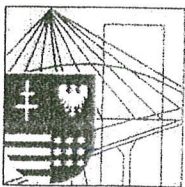
- STANY GRANICZNE UŻYTKOWALNOŚCI:

Współczynniki częściowe dla kombinacji oddziaływań:

kombinacja	Oddziaływania stałe		Oddziaływania	
	niekorzystne	korzystne	wiodące	pozostałe
charakterystyczna	1	1	1	$1*\psi_0$
częsta	1	1	$1*\psi_1$	$1*\psi_2$
Quasi-stała	1	1	$1*\psi_2$	$1*\psi_2$

Poz 3.4. Wyniki obliczeń statycznych

Obliczenia statyczne przeprowadzono za pomocą programu komputerowego Robot Structural Analysis Professional oraz własnych arkuszy obliczeniowych. Ze względu na ich obszerność zostały zamieszczone we fragmentach. Uzyskane za pomocą ww programu obwiednie sił przekrojowych były podstawą do zwymiarowania przekrojów wybranych fragmentów konstrukcji nośnej.



**ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA**

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
ŚOIIB.OKK.7131/25/05

Kielce dnia 15.06.2005 r.
Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce

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.) i art. 12 ust. 3, art. 13 ust.1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz.U. z 2003r. Nr 207 poz. 2016 z późn. zm.) oraz § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 1995r. Nr 8 poz. 38 z późn. zm.)

Świętokrzyska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
nadaje

Panu Rafałowi Piotrowi Podstawka
magistrowi inżynierowi budownictwa
urodzonemu dnia 11 marca 1975 roku w Kielcach

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr ewidencyjny SWK/0025/POOK/05

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości zadania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Świętokrzyskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Kielcach w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan Rafał Piotr Podstawka
ul. Massalskiego 17/73
25-636 Kielce
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Skład orzekający
OKK ŚIIB

dr inż. Stefan Szalkowski
mgr inż. Edmund Pieniążek

Potwierdzam zgodność
z oryginałem

mgr inż. Józef Piwko

Data 29.03.2015 Podpis



GŁÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce
Warszawa, 2005-07-11

IR/INN/600/427/05

DECYZJA

Na podstawie art. 88 a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późn. zm.) oraz art. 104 § 1 i § 2 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.),

RAFAŁ PIOTR PODSTAWKA
magister inżynier budownictwa

uprawniony na mocy decyzji
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
z dnia 15-06-2005 r., znak: ŚOIIB.OKK.7131/25/05, nr ewidencyjny SWK/0025/POOK/05
do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej
obejmującej projektowanie
bez ograniczeń
w zakresie określonym w powyższej decyzji

został wpisany
DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE
pod pozycją 1702/05/U/C

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądania strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa nie wymaga uzasadnienia.

Niniejsza decyzja jest ostateczna. W związku z powyższym, w oparciu o art. 12 ust. 7 ustawy Prawo budowlane stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Strona może w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji wystąpić na podstawie art. 127 § 3 Kpa oraz stosownie do uchwały Naczelnego Sądu Administracyjnego z dnia 9.12.1996 r., sygn. akt OPS 4/96 z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.

Otrzymują:

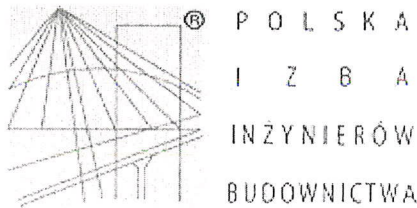
1. Pan Rafał Piotr Podstawka
ul. Massalskiego 17 / 73
25-636 Kielce
2. Świętokrzyska Okręgowa Izba
Inżynierów Budownictwa
3. aa (IWO)



NACZELNIK
[Signature]

Potwierdzam zgodność
z oryginałem

Data 24.08.2013 Podpis [Signature]



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SWK-Y8A-CNK-W31 *

Pan Rafał Piotr Podstawka o numerze ewidencyjnym SWK/BO/0248/05

adres zamieszkania ul. Massalskiego 17/73, 25-636 Kielce

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2014-08-01 do 2015-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2014-07-04 roku przez:

Wojciech Płaza, Przewodniczący Okręgowej Rady Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Urząd Województwa
w Kielcach
Wydział Gospodarki Przestrzennej
25-955 KIELCE

Kielce, 1992 - 41

Nr. 1443. PL 2 92

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Na podstawie § 13 ust. 1 pkt 2, § 2 ust. 1 pkt 1, § 6
ust. 1 i 2, § 4 ust. 2, § 7, § 8 ust. 1 pkt 1, § 13 ust. 1 pkt 2

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska
z dnia 20 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych
w budownictwie (Dz.U.Nr 8, poz. 46 - z późniejszymi zmianami/stwierdza
się, że

PAN SOKOŁOWSKI KAZIMIERZ

MAGISTER INŻYNIER BUDOWNICTWA

urodzony 1 lipca 1955 r. w Rutkach-Kossakach
posiada przygotowanie zawodowe, upoważniające do wykonywania samo-
dzielnej funkcji projektanta oraz kierownika budowy i robót w specjali-
ności konstrukcyjno - budowlanej.

PAN SOKOŁOWSKI KAZIMIERZ jest upoważniony do:

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków i innych budowli z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków,
- 3/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania technicznego budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz kontrolowania stanu technicznego w zakresie wszelkich budynków i innych budowli z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych melioracji wodnych.

Otrzymuje:

Pan Kazimierz Sokółowski

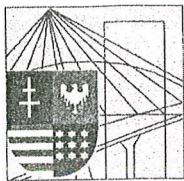
ul. Soriańskiego 74 a

25-214 Kielce



Potwierdzam zgodność
z oryginałem

Data 02.02.2004 Podpis



ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce
Kielce, dn. 30 grudzień 2014

Zaświadczenie

Pan(i) Sokołowski Kazimierz

miejsce zamieszkania :

ul. Sobieskiego 24 A

25-124 Kielce

jest członkiem Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym : SWK/BO/0632/01

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia 01-01-2015 do 31-12-2015

Z up. Przewodniczącego ŚOIIB

mgr inż. Wiesława Sobańska
DYREKTOR BIURA

Za zgodność z oryginałem
20.01.2015

Świętokrzyska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
25-304 Kielce, ul. Leonarda 18: tel. 41 344 94 13, tel. kom. 694 912 692, fax 41 344 63 82
www.swk.piib.org.pl, e-mail: swk@piib.org.pl

Bank Pekao S.A. I O/Kielce, nr rach. 98 124013721111000012505214

Godziny pracy biura: poniedziałek, wtorek, czwartek, piątek - od 10:00 do 16:00, środa - nieczynne

Godziny pracy czytelní: wtorek - od 10:00 do 16:00

mgr inż. R. Podstawka
nr upr. SWK/0025/POOK/05
Świętokrzyska Okręgowa
Izba Inżynierów Budownictwa
SWK/BO/0248/05

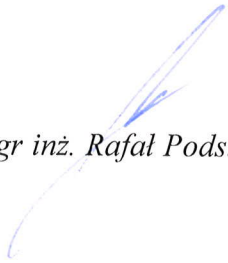
Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce
Kielce dnia 2015-03-30

Oświadczenie

Oświadczam, iż Projekt Budowlany „Modernizacji stacji ujęcia wody wraz z zagospodarowaniem terenu w miejscowości Wzdół gmina Bodzentyn na działce o nr ewid. 192/3;193/3;194/3;195/2;196/2;197/1 oraz wykonania otworu studni głębinowej na terenie komunalnego ujęcia wody w miejscowości Wzdół Parcele gm. Bodzentyn na działce o nr ewid. 100/2;501/2” jest sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Podstawa prawna :art.20 ust.4 prawo budowlane

mgr inż. Rafał Podstawka



dr inż. K. Sokołowski
nr upr KL 1/92
Świętokrzyska Okręgowa
Izba Inżynierów Budownictwa
SW/BO/0632/01

Starostwo Powiatowe
w Kielcach
ul. Wrzosowa 44
25-211 Kielce
Kielce dnia 2015-03-30

Oświadczenie

Oświadczam, iż Projekt Budowlany „Modernizacji stacji ujęcia wody wraz z zagospodarowaniem terenu w miejscowości Wzdół gmina Bodzentyn na działce o nr ewid. 192/3;193/3;194/3;195/2;196/2;197/1 oraz wykonania otworu studni głębinowej na terenie komunalnego ujęcia wody w miejscowości Wzdół Parcele gm. Bodzentyn na działce o nr ewid. 100/2;501/2” jest sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Podstawa prawna :art.20 ust.4 prawo budowlane


dr inż. Kazimierz Sokołowski