

Gmina-Miasto Świnoujście

ul. Wojska Polskiego 1/5

72-600 Świnoujście

NIP 8551571375 REGON 811684290

Świnoujście, 21 sierpnia 2020 r.

WIM.271.1.24.2020

**Strona internetowa Zamawiającego, na
której umieszczono ogłoszenie
o zamówieniu i udostępniono SIWZ**

Dotyczy: Postępowania przetargowego nr SIWZ.WIM.271.1.24.2020 dotyczące wyboru wykonawcy zadania pn. „Modernizacja przystani rybackiej w Karsiborze w celu poprawy bezpieczeństwa rybaków”.

Na podstawie art. 38 ust. 1 i 2 ustawy z dnia 29 stycznia 2004 r. Prawo zamówień publicznych (Dz. U. z 2019 roku, poz. 1843), udzielam wyjaśnień przekazując treść pytań przesłanych przez Wykonawcę i wyjaśnień Zamawiającego oraz publikuję je na stronie internetowej Zamawiającego.

Pytanie 1

W całej SST przywoływana jest nieaktualna norma PN-EN 206-1:2000. Aktualnie obowiązującą normą jest PN-EN 206+A1:2016. Ponadto znaczna część norm użytych w SST również posiada nieaktualne datowanie. Wykonawca prosi o zaktualizowanie przytoczonych w SST norm.

Odpowiedź

Zgodnie z zapisami Art. 5.3 Ustawy z dnia 12 września 2002 stosowanie przez uczestników procesu budowlanego norm jest dobrowolnym. Ponad powyższe ze względu na częstotliwość aktualizacji normatywów oraz zapisy Ustawy Prawno Budowlane Art. 30.5b pozwalające Zamawiającemu na rozpoczęcie prac budowlanych w okresie 3 lat od wydania pozwolenia celem zabezpieczenia przed przedawnieniem normatywów w treści Specyfikacji zawarto wielokrotnie zapisy obligujące Oferenta, a docelowo Wykonawcę do stosowania normatywów obowiązujących na dzień składania oferty.

Pytanie 2

W pkt. „1.5 Definicje” zapisano: „Beton zwykły - beton o gęstości powyżej 1,8 [kg /dm³] wykonany z cementu, wody, kruszywa, ...”. Zgodnie z obowiązującą normą PN-EN 206+1 jest to beton o gęstości w stanie suchym pomiędzy 2000 a 2600 kg/m³. **Wykonawca prosi o zmianę zapisu na zgodny z aktualną normą.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 3

W pkt. „1.5 Definicje - Warunki dojrzewania betonu” przytoczone warunki zaczerpnięte są z normy PN-88/B-06250: warunki laboratoryjne: temp. $+18\pm 2^{\circ}\text{C}$ i wilg. $\geq 90\%$, zaś zgodnie z obecnie obowiązującą normą PN-EN 12390-2:2019 warunki wynoszą odpowiednio temperatura: $+20\pm 2^{\circ}\text{C}$ i wilg. $\geq 95\%$. **Wykonawca prosi o zmianę zapisu na zgodny z normą PN-EN 206+A1.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 4

W pkt. „2.5.1 Cement wymagania i badania” zapisano: „Przed użyciem cementu do wykonania mieszanki betonowej cement powinien podlegać następującym badaniom:”. **W związku z tym, że ZKP dla cementu prowadzona jest na poziomie +1, Wykonawca prosi o usunięcie konieczności wykonywania badań cementu i ograniczenie się do zapisu dotyczącego konieczności przedstawienia przez Wykonawcę dla każdej dostawy DWU (Deklaracji Właściwości Użytkowych).**

Odpowiedź

Zamawiający akceptuje proponowaną zmianę.

Pytanie 5

W pkt. „2.5.2 Kruszywo do betonu” zapisano: „Do betonu należy stosować kruszywo mineralne zwykłe i ciężkie zgodne z normą PN-EN 12620:2000”. **Wykonawca prosi o stosowanie aktualnych norm badawczych (aktualna norma dot. kruszyw: PN-EN 12620+A1:2010).**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 6

W pkt. „2.5.2.1 Wymagania dotyczące kruszyw drobnych $0\div 2\text{mm}$ (piasek)”
Zapisano: „Zawartość pyłów mineralnych powinna być zgodna z normą PN-EN 933-1:2000/A1:2006 i powinna wynosić nie więcej niż: ...”. Przytoczona norma jest nieaktualna. **Wykonawca prosi o zaktualizowanie norm badawczych.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 7

W pkt. „2.5.2.2 Wymagania dotyczące kruszyw grubych o uziarnieniu $2\div 96\text{mm}$ ” zapisano: „Gęstość objętościową ziaren kruszywa wg. PN-EN-1097-6 w zależności od położenia betonu względem zwierciadła wody określa norma, nie powinna ona być mniejsza niż: ...” nie podano normy będącej podstawą odwołania. Dodatkowo zapisano: „Wskaźnik kształtu ziaren określa norma PN-EN 933-1:2000/A1:2006 nie powinien przekraczać 10%.” Wskaźnik kształtu określany jest na podstawie normy PN-EN 933-4, zaś parametr 10% jest zawyżony. Norma PN-EN 12620 podaje najwyższą klasę na poziomie 15%. Wymaganie na poziomie 10% jest nieracjonalne i spowoduje duże problemy w uzyskaniu kruszywa zgodnego z wymaganiami. **Wykonawca zwraca się z prośbą zmianę wymagania na 20% oraz zmianę normy badawczej na właściwą.**

Odpowiedź

Kierując się dbałością o środowisko Zamawiający akceptuje zmianę wskaźnika kształtu do poziomu 20%. Zgodnie z zapisami SST obowiązkiem Wykonawcy jest stosowanie obowiązujących, przedmiotowych normatywów,

Pytanie 8

W pkt. „2.5.2 Kruszywo do betonu” zapisano: „Do betonu należy stosować kruszywo mineralne zwykłe i ciężkie zgodne z normą PN-EN 12620:2000”. Zaś w pkt. 2.5.2.2 „W przypadku, gdy kontrola zarządzana przez Inspektora lub wewnętrzna kontrola zaakceptowanej przez niego Wytwórni betonu wykaże niezgodność badanych cech danego kruszywa z wymaganiami normy EN-12620:2002 to użycie takiego kruszywa może nastąpić po jego uszlachetnieniu (przez płukanie lub dodatek kruszywa o odpowiedniej frakcji)”. Powołano się na wydanie tej samej normy ale różne jej datowania. Dodatkowo normy te są nieaktualne i zastąpione przez: PN-EN 12620+A1:2010. **Wykonawca prosi o zaktualizowanie i doprecyzowanie norm na jakie jest powołanie w SST.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 9

W pkt. 2.5.5 „Beton” zapisano: „nasiąkliwość - do 5%; badanie wg normy PN-EN 206-1:2003”. Wspomniana norma nic nie mówi o badaniu nasiąkliwości, jest to też norma nieaktualna i zastąpiona przez: PN-EN 206+A1. Parametr nasiąkliwości został też usunięty z aktualnego Rozporządzenia Ministra Infrastruktury i OST GDDKiA jako nieistotny z punktu widzenia trwałości betonu. Wykonawca prosi o wykreślenie wymagania badania nasiąkliwości dla betonu.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 10

W pkt. 2.5.5 „Beton” zapisano: „mrozoodporność - ubytek masy nie większy niż 4%, spadek wytrzymałości na ściskanie nie większy niż 20% po 200 cyklach zamrażania i odmrażania (F250); badanie wg normy PN-EN 206-1:2003”. Przytoczona norma jest nieaktualna i nie dotyczy badania mrozoodporności. Badanie mrozoodporności zostało przytoczone w krajowym uzupełnieniu: PN-B-06265:2018 do normy PN-EN 206+A1. Uzupełnienie to nie uwzględnia stopnia mrozoodporności F250, występuje jedynie F200 i F300. Dodatkowo kryterium dotyczące spadku masy mówi o nieprzekraczalnej wartości 5%, zamiast przytoczonych w SST 4%. **Wykonawca prosi o doprecyzowanie wymagania dotyczącego mrozoodporności i poprawy kryterium spadku masy na zgodny z PN-EN 206+A1.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 11

W pkt. 2.5.5 „Beton” zapisano: „wskaźnik wodno-cementowy (w/c) - ma być mniejszy od 0,4”. Wartość ta jest niezgodna z obecnie obowiązującym krajowym uzupełnieniem do PN-EN 206+A1 (patrz. Tablica F.1), w którym to dla danej klasy ekspozycji została podana maksymalna wartość wskaźnika wodno-cementowego. **Wykonawca prosi o zmianę norm na aktualnie obowiązujące i przyjęcie wskaźnika wodno-cementowego (w/c) mniejszego od 0,45.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 12

W pkt. 2.5.5 „Beton” zapisano: „Konsystencja mieszanek betonowych powinna być nie rzadsza od plastycznej, oznaczonej w normie PN-EN 206-1:2003 symbolem K-3”. Oznaczenie konsystencji K-3 pochodzi z nieaktualnej normy z 1988 roku. W związku z tym, że beton ma być wytwarzany zgodnie z PN-EN 206+A1, konsystencja musi być oznaczana wg normy PN-EN 12350-2. Dodatkowo zastosowanie konsystencji o opadzie stożka 2-5cm dla konstrukcji żelbetowych, jest wysoce niepraktyczne w warunkach budowy. Zaleca się aby konsystencja w zależności od warunków betonowania mieściła się w klasie S3 lub S4 badana zgodnie z PN-EN 12350-2:2019 z wykorzystaniem stożka opadowego. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualnie obowiązujące.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 13

W pkt. „4.2. *Transport mieszanki betonowej*” zapisano: „*Czas transportu i wbudowania nie powinien być dłuższy niż:...*”. Przywołane czasy na transport i wbudowanie w przypadku wysokich temperatur powodują praktycznie niemożność prowadzenia robót betonowych w podwyższonych temperaturach. **Wykonawca zwraca się z prośbą o zmianę zapisu na: „Czas transportu i wbudowania betonu nie powinien być dłuższy niż czas początku wiązania cementu zastosowanego w recepturze betonu”.**

Odpowiedź

Zamawiający akceptuje proponowany zapis.

Pytanie 14

W pkt. „5.2. *Wytwarzanie mieszanki betonowej*” zapisano: „*Skład masy betonowej powinien być ustalony zgodnie z PN-EN 206-1:2003*”. Przytoczona norma jest nieaktualna i została zastąpiona przez: PN-EN 206+A1. **Wykonawca prosi o zmianę normy na aktualnie obowiązującą.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 15

W pkt. „5.2 *Wytwarzanie mieszanki betonowej*” przytoczono tablicę:
Tablica 2. Dokładność dozowania składników w %

Sposób dozowania	Cement i domieszki sproszkowane	Kruszywo	Woda i dodatki
Objętościowe	–	5	2
Ciężarowe z obsługą ręczną	2	3	2
Ciężarowe automatyczne	1	2	1

Podane w niej tolerancje dozowania składników mieszanki betonowej są niezgodne z obowiązującą normą PN-EN 206+A1, wg której producenci betonu prowadzą obowiązkową certyfikację ZKP. Właściwe dozowanie zostało przytoczone w Tablicy 27 normy PN-EN 206+A1:

Tablica 27 – Tolerancje dokładności dozowania składników

Składnik	Tolerancja
Cement	± 3 % wymaganej ilości
Woda	
Łącznie kruszywa	
Dodatki i włókna stosowane w ilościach > 5 % masy cementu	± 5 % wymaganej ilości
Domieszki, dodatki i włókna stosowane w ilościach ≤ 5 % masy cementu	
UWAGA Tolerancja jest różnicą między wartością założoną a wartością zmierzoną.	

Wykonawca zwraca się z prośbą o wprowadzenie tolerancji dozowania składników zgodnych z obecnie obowiązującą normą.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 16

W pkt. 5.8 Usuwanie deskowania i rusztowania” zapisano: „*Usunięcie deskowania i rusztowania konstrukcji żelbetowej może nastąpić, gdy beton osiągnie wymaganą projektem wytrzymałość na ściskanie ≥ 15 [MPa], stwierdzoną na próbkach przechowywanych w warunkach zbliżonych do warunków dojrzewania betonu w konstrukcji lub stwierdzoną nieniszczącymi metodami badań*”. Z technicznego punktu widzenia zapis ten jest mocno wadliwy, gdyż beton w czasie wiązania wydziela znaczne ilości ciepła. W przypadku konstrukcji, jest on oddawany do otoczenia powoli ze względu na dużą masę betonu w konstrukcji. Próbka niestety wychładza się natychmiast. W związku z powyższym pozostawienie próbek na budowie i ocenianie na tej podstawie dojrzewania betonu w konstrukcji mija się z celem. **Wykonawca prosi o wykreślenie niezasadnego zapisu.**

Odpowiedź

Zamawiający akceptuje propozycję - należy postępować zgodnie z obowiązującą normą w tym zakresie.

Pytanie 17

W pkt. “6.2 Kontrola betonu” zapisano:

„*W czasie wykonywania robót należy przeprowadzać systematyczną kontrolę składników mieszanki betonowej i wykonanego betonu wg PN-EN 206-1 12, zgodnie z tablicą 4.*

Tablica 4. Zestawienie wymaganych badań betonu w czasie budowy

Lp.	Rodzaj badania	Metoda badania wg	Termin lub częstość badania

1	Badania składników betonu		
	1.1. Badanie cementu		bezpośrednio przed użyciem każdej dostarczonej partii
	- czasu wiązania	PN-EN 196-3	
	- zmiany objętości	PN-EN 196-3	
	- obecności grudek	PN-EN 196-6	
	1.2. Badanie kruszywa		
	- składu ziarnowego	PN-B-06714-15	każdej
	- kształtu ziaren	PN-B-06714-16	dostarczonej
	- zawartości pyłów mineralnych	PN-B-06714-13	partii
	-zawartości zanieczyszczeń obcych	PN-B-06714-12	
	- wilgotności	PN-B-06714-18	bezpośrednio przed użyciem
	1.3. Badanie wody	PN-B-32250	przy rozpoczęciu robót oraz w przypadku stwierdzenia zanieczyszczeń
2	Badania mieszanki betonowej		
	- urabialności		-przy rozpoczęciu robót
	- konsystencji	PN-EN 206-1:2003	-przy proj. recepty i 2 razy na zmianę roboczą
	- zawartości powietrza w mieszance betonowej		-przy ustalaniu recepty oraz 2 razy na zmianę roboczą
3	Badania betonu		
	3.1. Badanie wytrzymałości na ściskanie na próbkach	PN-EN 206-1:2003	przy ustalaniu recepty oraz po wykonaniu każdej partii betonu w ilości 6 próbek.
	3.2. Badania nieniszczące	PN-B-06261	w przypadkach technicznie

betonu w konstrukcji	PN-B-06262	uzasadnionych
3.3. Badanie nasiąkliwości	PN-EN 206-1:2003	przy ustalaniu recepty, 3 razy w czasie wykonywania konstrukcji ale nie rzadziej niż raz na 5000 [m ³] betonu
3.4. Badanie odporności na działanie mrozu	PN-EN 206-1:2003	przy ustalaniu recepty, 2 razy w czasie wykonywania konstrukcji ale nie rzadziej niż raz na 5000 [m ³] betonu
3.5. Badanie przepuszczalności wody	PN-EN 206-1:2003	przy ustalaniu recepty, 3 razy w czasie wykonywania konstrukcji, ale nie rzadziej niż raz na 5000 [m ³] betonu

- W pkt 1.1 Badania cementu: obecnie obowiązuje dla cementu system zgodności 1+ co oznacza, że aby wystawić deklarację zgodności, producent musi wykazać przez wstępne badanie typu i Zakładową Kontrolę Produkcji, że oferowany przez niego wyrób budowlany jest zgodny.
- Pkt. 1.2 Badania kruszyw: normy badawcze niezgodne z PN-EN 12620+A1,
- Pkt. 1.3 Błędnie podana norma badawcza, poprawna: PN-EN 1008:2004.
- Pkt. 3.2 Badania nieniszczące betonu w konstrukcji, obecnie obowiązuje PN-EN 13791:2019
- Pkt. 3.3 Brak w normie PN-EN 206+A1 przywołania badania nasiąkliwości.
- Pkt. 3.4 Brak w normie PN-EN 206+A1 przywołania badania mrozoodporności, powołanie się na krajowe uzupełnienie PN-B 06265.
- Pkt. 3.5 Badanie przepuszczalności. W SST jest mowa o betonie W8 (badanie wg PN-88/B-06250), tymczasem pojawia się tu badanie przepuszczalności wody - głębokość penetracji (badanie wg PN-EN 206+A1). Jeżeli badanie penetracji wody pod ciśnieniem to norma PN-EN 12390 – 8:2019, jednak parametr ten nie jest porównywalny z badaniem wodoszczelności przywoływanym w SST, a wykonywanym w oparciu o PN-B.

Wykonawca prosi o: zastąpienie konieczności badań cementu poprzez Deklarację Właściwości Użytkowych wystawianą przez producenta, zaktualizowanie przywołanych norm, rezygnację z badania parametru nasiąkliwości, powołanie się na odpowiednią normę dotyczącą badania wodoprzepuszczalności.

Odpowiedź

W nawiązaniu do treści pytania, Zamawiający informuje co następuje:

- a. Każdy ze składników mieszanki betonowej (w tym również cement) powinien posiadać DWU, którą należy przedłożyć Inspektorowi do akceptacji;

- b. Wykonawca jest zobligowany do stosowania aktualnych normatywów co w sposób jednoznaczny wynika z zapisów SST;
- c. Dopuszcza się rezygnację z badania nasiąkliwości;
- d. Badanie wodoszczelności należy przeprowadzić w oparciu o obowiązujące normatywy pozwalające na określenie jego stopnia.

Pytanie 18

W „Pkt. 6.3.2 Badanie wytrzymałości betonu na ściskanie” zapisano: „Próbki przed i po ich rozformowaniu należy przechowywać w warunkach zbliżonych do warunków dojrzewania betonu w wyrobie, elemencie lub konstrukcji, z uwzględnieniem ewentualnej obróbki cieplnej”. Zgodnie obowiązującą normą PN-EN 12390-2, warunki w jakich należy przechowywać próbki do badań:

5.5 Pielęgnacja próbek do badań

5.5.1 Próbki, zabezpieczone przed wstrząsami, drganiami i utratą wody, pozostawić w formach co najmniej na 16 godzin, jednak nie dłużej niż na 3 dni, w temperaturze $(20 \pm 5) ^\circ\text{C}$ (lub $(25 \pm 5) ^\circ\text{C}$ w gorącym klimacie).

5.5.2 Po wyjęciu z formy pielęgnować próbki aż do badania w wodzie w temperaturze $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ lub w morze w temperaturze $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ i wilgotności względnej $\geq 95\%$.

Wykonawca wnosi o zmianę zapisu na zgodny z PN-EN 206+A1.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 19

W „Pkt. 6.3.2 Badanie wytrzymałości na ściskanie” zapisano: „W przypadku, gdy betonowanie i dojrzewanie betonu odbywa się w warunkach obniżonych temperatur, próbki przechowuje się w warunkach zbliżonych do tych, w jakich dojrzewa beton w obiekcie przez okres:

- 1 dnia w przypadku cementu szybkotwardniejącego;
- 5 dni w przypadku cementów portlandzkich;
- 8 dni w przypadku cementu hutniczego.

Z technicznego punktu widzenia przechowywanie próbek w formach w warunkach zbliżonych do tych w jakich dojrzewa obiekt nie pozwala oddać wytrzymałości betonu w obiekcie, gdyż beton w czasie wiązania wydziela znaczne ilości ciepła. W przypadku konstrukcji jest on oddawany do otoczenia powoli ze względu na dużą masę betonu w konstrukcji. Próbka niestety wychładza się natychmiast. W związku z powyższym pozostawienie próbek na budowie i ocenianie na tej podstawie dojrzewania betonu w konstrukcji mija się z celem. Zgodnie z obowiązującą normą PN-EN 206 próbki do badań powinny być pielęgnowane, jak podano poniżej:

5.5 Pielęgnacja próbek do badań

5.5.1 Próbki, zabezpieczone przed wstrząsami, drganiem i utratą wody, pozostawić w formach co najmniej na 16 godzin, jednak nie dłużej niż na 3 dni, w temperaturze $(20 \pm 5) ^\circ\text{C}$ (lub $(25 \pm 5) ^\circ\text{C}$ w gorącym klimacie).

5.5.2 Po wyjęciu z formy pielęgnować próbki aż do badania w wodzie w temperaturze $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ lub w komorze w temperaturze $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ i wilgotności względnej $\geq 95\%$.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 16.

Pytanie 20

W całej SST przywoływana jest nieaktualna norma PN-63/B-06250. Aktualnie obowiązującą normą jest PN-EN 206+A1 wraz z jej krajowym uzupełnieniem. **Wykonawca prosi o zaktualizowanie przytoczonych w SST norm.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 21

W pkt „2.4 Mieszanka natryskowa” zapisano, że materiał stosowany do wykonania natrysku powinien spełniać: „mrozoodporność badana w 2% roztworze soli nie niższa niż F-200 wg. normy PN-88/B-06250”. Należy zwrócić uwagę, że badanie mrozoodporności betonu na działanie mrozu (określenie stopnia F mrozoodporności), wykonywane jest zgodnie z krajowym uzupełnieniem do normy PN-EN 206+A1 (tj. PN-B 06265:2018, załącznik: N), zaś badanie odporności betonu na cykliczne zamrażanie i rozmrażanie w obecności soli odladzających, wykonuje się wg normy PN-EN 206+A1 (tj. PN-B 06265:2018, załącznik: O) i w tym przypadku określa się kategorię mrozoodporności FT. Występują znaczne różnice pomiędzy oba sposobami określenia mrozoodporności w związku z czym nie można porównywać wyników uzyskanych każdą z metod. **Wykonawca prosi o sprecyzowanie zapisu.**

Odpowiedź

Zgodnie z zapisami Ustawy Prawo Budowlane Art. 20 pkt 1 Projektant w sposób jednoznaczny określił kluczowe parametry materiału, a w tym przypadku poziom mrozoodporności. Zgodnie z Art. 22 punkt 3e Ustawy Prawo Budowlane Kierownik Budowy zobowiązany jest do stosowania wyrobów zgodnych z Ustawą o wyrobach budowlanych przedstawiając stosowne badania oparte o aktualne przedmiotowe normy.

Pytanie 22

W pkt. 2.4 w wymaganiach dotyczących wody stosowanej do wykonywania mieszanki betonu natryskowego, pojawia się błędna norma PN-EN 108888/B-32250 „Materiały budowlane. Woda do betonów i zapraw.” **Wykonawca prosi o poprawienie pomyłki pisarskiej.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 23

W pkt. „2.5.1 Cement wymagania i badania” zapisano: „Przed użyciem cementu do wykonania mieszanki betonowej cement powinien podlegać następującym badaniom:”. **W związku z tym, że ZKP dla cementu prowadzona jest na poziomie +1, Wykonawca prosi o usunięcie konieczności wykonywania badań cementu i ograniczenie się do zapisu dotyczącego konieczności przedstawienia przez Wykonawcę dla każdej dostawy DWU (Deklaracji Właściwości Użytkowych).**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 4.

Pytanie 24

W pkt. „2.5.2 Kruszywo do betonu” zapisano: „Do betonu należy stosować kruszywo mineralne zwykłe i ciężkie zgodne z normą PN-EN 12620:2000”. **Wykonawca prosi o stosowanie aktualnych norm badawczych (aktualna norma dot. kruszyw: PN-EN 12620+A1:2010).**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 25

W pkt. „5.3.3. Wytwarzanie mieszanki betonowej” zapisano: „Skład mieszanki betonowej powinien być ustalony zgodnie z PN-63/B-06250”. Przytoczona Polska norma branżowa została zastąpiona normą europejską PN-EN 206+A1 wraz z jej krajowym uzupełnieniem, która jest normą aktualną i na podstawie której odbywa się projektowanie składu mieszanki jak i jej produkcja. **Wykonawca prosi o zmianę zapisu na aktualny.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 26

W pkt. „5.3.1. Wytwarzanie mieszanki betonowej” przytoczono tablicę:

Tablica 2. Dokładność dozowania składników w %

Sposób dozowania	Cement i domieszki sproszkowane	Kruszywo	Woda i dodatki
Objętościowe	–	5	2
Ciężarowe z obsługą ręczną	2	3	2
Ciężarowe automatyczne	1	2	1

Podane w niej tolerancje dozowania składników mieszanki betonowej są niezgodne z obowiązującą normą PN-EN 206+A1, wg której producenci betonu prowadzą obowiązkową certyfikację ZKP. Właściwe dozowanie zostało przytoczone w Tablicy 27 normy PN-EN 206+A1:

Tablica 27 – Tolerancje dokładności dozowania składników

Składnik	Tolerancja
Cement	± 3 % wymaganej ilości
Woda	
Łącznie kruszywa	
Dodatki i włókna stosowane w ilościach > 5 % masy cementu	± 5 % wymaganej ilości
Domieszki, dodatki i włókna stosowane w ilościach ≤ 5 % masy cementu	
UWAGA Tolerancja jest różnicą między wartością założoną a wartością zmierzoną.	

Wykonawca zwraca się z prośbą o zastosowanie zgodnych zobowiązującą normą PN-EN 206+A1 tolerancji dozowania składników.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 27

W pkt. „5.3.6. Przyspieszenie twardnienia betonu” zapisano: „Przy zastąpieniu cementu marki niższej cementem marki wyższej... zaś nie powinna być mniejsza od ilości podanych w PN-63/B-06250”. Przytoczona Polska norma branżowa została wycofana i zastąpiona normą europejską PN-EN 206+A1 wraz z jej krajowym uzupełnieniem. Wycofane zostało też pojęcie: marka cementu. **Wykonawca prosi o zmianę zapisu na aktualny.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 28

W „Pkt. 5.3.7 Usuwanie deskowania i rusztowania” zapisano: *Usunięcie deskowania i rusztowania konstrukcji żelbetowej może nastąpić, gdy beton osiągnie wymaganą projektem wytrzymałość na ściskanie ≥ 15 [MPa], stwierdzoną na próbkach przechowywanych w warunkach zbliżonych do warunków dojrzewania betonu w konstrukcji lub stwierdzoną nieniszczącymi metodami badań.* Z technicznego punktu widzenia zapis ten jest mocno wadliwy, gdyż beton w czasie wiązania wydziela znaczne ilości ciepła. W przypadku konstrukcji jest on oddawany do otoczenia powoli ze względu na dużą masę betonu w konstrukcji. Próbka niestety wychładza się natychmiast. W związku z powyższym pozostawienie próbek na budowie i ocenianie na tej podstawie dojrzewania betonu w konstrukcji mija się z celem. **Wykonawca prosi o wykreślenie niezasadnego zapisu.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 16.

Pytanie 29

W pkt. “6.2 Kontrola betonu” zapisano:

„W czasie wykonywania robót należy przeprowadzać systematyczną kontrolę składników mieszanki betonowej i wykonanego betonu wg PN-EN 206-1 12, zgodnie z tablicą 4.”

Tablica 4. Zestawienie wymaganych badań betonu w czasie budowy

Lp.	Rodzaj badania	Metoda badania wg	Termin lub częstość badania
1	Badania składników betonu		
	1.1. Badanie cementu		bezpośrednio przed użyciem każdej dostarczonej partii
	- czasu wiązania	PN-EN 196-3	
	- zmiany objętości	PN-EN 196-3	
	- obecności grudek	PN-EN 196-6	
	1.2. Badanie kruszywa		
	- składu ziarnowego	PN-B-06714-15	każdej
	- kształtu ziarn	PN-B-06714-16	dostarczonej
	- zawartości pyłów mineralnych	PN-B-06714-13	partii

	-zawartości zanieczyszczeń obcych - wilgotności	PN-B-06714-12 PN B 06714 18	bezpośrednio przed użyciem
	1.3. Badanie wody	PN-B-32250	przy rozpoczęciu robót oraz w przypadku stwierdzenia zanieczyszczeń
2	Badania mieszanki betonowej - urabialności - konsystencji - zawartości powietrza w mieszance betonowej	PN-EN 206- 1:2003	-przy rozpoczęciu robót -przy proj. recepty i 2 razy na zmianę roboczą -przy ustalaniu recepty oraz 2 razy na zmianę roboczą
3	Badania betonu 3.1. Badanie wytrzymałości na ściskanie na próbkach	PN-EN 206- 1:2003	przy ustalaniu recepty oraz po wykonaniu <i>każdej</i> partii betonu w ilości 6 próbek.
	3.2. Badania nieniszczące betonu w konstrukcji	PN-B-06261 PN-B-06262	w przypadkach technicznie uzasadnionych
	3.3. Badanie nasiąkliwości	PN-EN 206- 1:2003	przy ustalaniu recepty, 3 razy w czasie wykonywania konstrukcji ale nie rzadziej niż raz na 5000 [m ³] betonu
	3.4. Badanie odporności na działanie mrozu	PN-EN 206- 1:2003	przy ustalaniu recepty, 2 razy w czasie wykonywania konstrukcji ale nie rzadziej niż raz na 5000 [m ³] betonu
	3.5. Badanie przepuszczalności wody	PN-EN 206- 1:2003	przy ustalaniu recepty, 3 razy w czasie wykonywania konstrukcji, ale nie rzadziej niż raz na 5000 [m ³] betonu

- W pkt 1.1 Badania cementu: obecnie obowiązuje dla cementu system zgodności 1+ co oznacza, że aby wystawić deklarację zgodności, producent musi wykazać przez wstępne badanie typu i Zakładową Kontrolę Produkcji, że oferowany przez niego wyrób budowlany jest zgodny.
- Pkt. 1.2 Badania kruszyw: normy badawcze niezgodne z PN-EN 12620+A1:2010,
- Pkt. 1.3 Błędnie podana norma badawcza, poprawna: PN-EN 1008:2004.
- Pkt. 3.2 Badania nieniszczące betonu w konstrukcji, obecnie obowiązuje PN-EN 13791:2019
- Pkt. 3.3 Brak w normie PN-EN 206+A1:2016 przywołania badania nasiąkliwości.
- Pkt. 3.4 Brak w normie PN-EN 206+A1:2016 przywołania badania mrozoodporności, powołanie się na krajowe uzupełnienie PN-B 06265:2018.
- Pkt. 3.5 Badanie przepuszczalności. W SST jest mowa o betonie W8 (badanie wg PN-88/B-06250), tymczasem pojawia się tu badanie przepuszczalności wody - głębokość penetracji (badanie wg PN-EN 206). Jeżeli badanie penetracji wody pod ciśnieniem to norma PN-EN 12390 – 8:2019, jednak parametr ten nie jest porównywalny z badaniem wodoszczelności przywoływanym w SST, a wykonywanym w oparciu o PN-B.

Wykonawca prosi o: zastąpienie konieczności badań cementu poprzez Deklarację Właściwości Użytkowych wystawianą przez producenta, z aktualizowanie przywołanych norm, rezygnację z badania parametru nasiąkliwości, powołanie się na odpowiednią normę dotyczącą badania wodoprzepuszczalności.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 17.

Pytanie 30

W „Pkt. 6.4.2 Badanie wytrzymałości betonu na ściskanie” zapisano: „Próbki przed i po ich rozformowaniu należy przechowywać w warunkach zbliżonych do warunków dojrzewania betonu w wyrobie, elemencie lub konstrukcji, z uwzględnieniem ewentualnej obróbki cieplnej”. Zgodnie z obowiązującą normą PN-EN 12390-2, warunki w jakich należy przechowywać próbki do badań:

5.5 Pielęgnacja próbek do badań

5.5.1 Próbki, zabezpieczone przed wstrząsami, drganiami i utratą wody, pozostawić w formach co najmniej na 16 godzin, jednak nie dłużej niż na 3 dni, w temperaturze $(20 \pm 5) ^\circ\text{C}$ (lub $(25 \pm 5) ^\circ\text{C}$ w gorącym klimacie).

5.5.2 Po wyjęciu z formy pielęgnować próbki aż do badania w wodzie w temperaturze $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ lub w ko-morze w temperaturze $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ i wilgotności względnej $\geq 95\%$.

Wykonawca wnosi o zmianę zapisu na zgodny z PN-EN 206+A1.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 31

Pkt. „6.2. Częstotliwość i zakres badań kontrolnych” w Tabelicy 6. „Częstotliwość badań przy wykonywaniu warstwy z kruszywa związanego hydraulicznie cementem”, przyjęto zawyżone w porównaniu do normy PN-S 96012:1997 częstotliwości badań dotyczące: uziarnienia mieszanki kruszywa, wilgotności mieszanki kruszywa ze spoiwem, zagęszczenia warstwy oraz wytrzymałości na ściskanie. Przykładowo wg SST dzienna działka robocza to 400 (600)m², zaś PN-S 96012 przyjmuje dzienną działkę roboczą na poziomie 6000m². **Wykonawca prosi o zmianę częstotliwości wykonywania badań, na ten przedstawiony w PN-S 96012.**

Odpowiedź

Należy przyjąć 1 badanie na 600 m². Nie można zrealizować całego niedużego zadania inwestycyjnego (do 2 500 m²) jednym badaniem.

Pytanie 32

Pkt. „2.4. Woda”, przytoczono nieaktualną normę dotyczącą wymagań jakie powinna spełniać woda do wytwarzania i pielęgnacji mieszanki betonowej. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 33

Pkt. „3.2. Sprzęt do wykonywania podbudowy z chudego betonu”, przytoczono tolerancje dozowania składników mieszanki: kruszywo $\pm 3\%$, cement $\pm 0.5\%$, woda $\pm 2\%$. Wartości te są zawyżone w stosunku do normy PN-S-96013, w której to: dla kruszywa $\pm 3\%$ i $\pm 2\%$ dla pozostałych składników. W przypadku kiedy mieszanka będzie z dostaw z wytwórni mieszanek betonowych, właściwsze było by zastosowanie wymagań normy PN-EN 206+A1, tj. $\pm 3\%$ dla cementu, kruszywa, wody i dodatków oraz $\pm 5\%$ dla domieszek. **Wykonawca prosi o zmianę wymagań dla dozowania składników na zgodne z normą PN-EN 206+A1.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak dla pytania nr 1.

Pytanie 34

Pkt. „5.3. Właściwości chudego betonu”, w „Tabelicy 4. Wymagania dla chudego betonu” podano wymagania oraz normy badawcze dotyczące właściwości chudego betonu, tj. wytrzymałości na ściskanie, nasiąkliwości i mrozoodporności. Norma PN-S 96013 „Podbudowa z chudego betonu” nie uwzględnia w swym zapisie badania nasiąkliwości i mrozoodporności. Przytoczona w Tabelicy 4 norma badawcza (PN-B 06250), jest wycofana i

zastąpiona poprzez PN-EN 206+A1. **Wykonawca prosi o usunięcie wymagania dotyczącego badania nasiąkliwości i mrozoodporności.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 35

Rozdział „Kontrola jakości robót”, proponuje, aby w przypadku układania podbudowy o większej grubości, wykonywać ją w dwóch warstwach, przy czym drugą można układać dopiero po odbiorze pierwszej. W przypadku, gdy druga warstwa będzie układana w późniejszym czasie, istnieje zagrożenie, że beton obu warstw się nie połączy i nie będzie współpracy między warstwami.

Rozdział „Kontrola jakości robót” w Tablicy 5. Podaje częstotliwość oraz zakres badań i pomiarów w czasie wykonywania podbudowy z chudego betonu. Przedstawione tam ilości badań, a zwłaszcza maksymalne powierzchnie podbudowy przypadające na jedno badanie są 10 – krotnie zawyżone w porównaniu do normy PN-S 96013:1997 (Tablica 2). Przykładowo wg SST 1 badanie uziarnienia mieszanki na 600m², zaś wg PN-S 96013, to 1 badanie na 6000m².

Wykonawca prosi o zmianę częstotliwości wykonywania badań, na ten przedstawiony w PN-S 96013.

Odpowiedź

Zgodnie z zapisami Art. 5.3 Ustawy z dnia 12 września 2002 stosowanie przez uczestników procesu budowlanego norm jest dobrowolnym. Ponad powyższe ze względu na zapisy Ustawy Prawno Budowlane Art. 30.5b pozwalające Zamawiającemu na rozpoczęcie prac budowlanych w okresie 3 lat od wydania pozwolenia celem zabezpieczenia przed przedawnieniem normatywów w treści Specyfikacji zawarto wielokrotnie zapisy obligujące Oferenta, a docelowo Wykonawcę do stosowania normatywów obowiązujących na dzień składania oferty.

Należy przyjąć 1 badanie na 600 m². Nie można zrealizować całego niedużego zadania inwestycyjnego (do 2 500 m²) jednym badaniem.

Pytanie 36

Rozdział „Kontrola jakości robót” wymaga aby dla każdej dostawy cementu określić właściwości podane w Tablicy .2 (tj. wytrzymałość po 7 i 28 dniach, początek czasu wiązania oraz stałość objętości). Badania cementu: obecnie obowiązuje dla cementu system zgodności 1+, co oznacza że aby wystawić deklarację zgodności, producent musi wykazać przez wstępne badanie typu i Zakładową Kontrolę Produkcji, że oferowany przez niego wyrób budowlany jest zgodny. **Wykonawca prosi o usunięcie konieczności wykonywania badań cementu i**

ograniczenie się do zapisu dotyczącego konieczności przedstawienia przez Wykonawcę dla każdej dostawy cementu DWU (Deklaracji Właściwości Użytkowych).

Odpowiedź

Odpowiedź jak dla pytania nr 1.

Pytanie 37

Rozdział „*Kontrola jakości robót*” wymaga, aby w wątpliwych przypadkach oraz na zlecenie Inżyniera wykonać badanie nasiąkliwości i mrozoodporności chudego betonu po 28 dniach, zgodnie z wycofaną normą PN-B 06250:1988. Nie podano jednak jaki stopień mrozoodporności ma spełniać chudy beton. Powołana norma została wycofana z użytku i zastąpiona przez PN-EN 206+A1 oraz jej krajowe uzupełnienie, wprowadzając pojęcie czasów równoważnych dla którego czas wykonywania danego badania uzależniony jest od rodzaju zastosowanego cementu. **Wykonawca prosi o usunięcie badania nasiąkliwości i mrozoodporności chudego betonu, bądź też podanie stopnia mrozoodporności zgodnego z PN-EN 206+A1.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 38

Pkt. „*1.3. Zakres robót objętych SST*”, przytoczono nieaktualną normę dotyczącą betonu i klasy betonu. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 39

Pkt. „*1.4. Określenia podstawowe*”, przytoczono niezgodne z obecnie obowiązującą normą PN-EN 206+A1 definicje: betonu zwykłego i klasy betonu. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 40

Pkt. „*2.2. Cement*”, przytoczono niezgodne z OST GDDKiA „*Nawierzchnie z betonu cementowego*” cementy. W *Tablicy 2 „Cementy do drogowych nawierzchni betonowych”*.

Zamieszczono nieaktualne oznaczenia klas betonu, niezgodne z normą PN-EN 206+A1.
Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 41

Pkt. „2.3. *Kruszywo*”, przytoczono nieaktualne wymagania i normy dotyczące parametrów kruszyw stosowanych do wykonywania mieszanek betonowych do nawierzchni betonowych. Obecnie kruszywa do mieszanek betonowych dobiera się na podstawie normy PN-EN 12620. Pojawiają się tam też nieaktualne oznaczenia klas betonu. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 42

Pkt. „2.4. *Woda*”, przytoczono nieaktualną normę dotyczącą wody stosowanej do wytwarzania mieszanki betonowej i do pielęgnacji warstwy. Obecnie stosowana to PN-EN 1008. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 43

Pkt. „2.5. *Domieszki napowietrzające*”, przytoczono nieaktualne normy dotyczącą zastosowania domieszek napowietrzających oraz oznaczania zawartości powietrza w mieszance betonowej. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualne.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 44

Pkt. „3.2. *Sprzęt do wykonywania podbudowy z chudego betonu*”, przytoczono tolerancje dozowania składników mieszanki: kruszywo $\pm 3\%$, cement $\pm 0.5\%$, woda $\pm 2\%$. Wartości te są zawyżone w stosunku do normy PN-S-96013, w której to: dla kruszywa $\pm 3\%$ i $\pm 2\%$ dla pozostałych składników. W przypadku kiedy mieszanka będzie z dostaw z wytwórni mieszanek betonowych, właściwsze byłoby by zastosowanie wymagań normy PN-EN 206+A1, tj. $\pm 3\%$ dla

cementu, kruszywa, wody i dodatków oraz $\pm 5\%$ dla domieszek. Dodatkowo podano, że transport mieszanki betonowej powinien odbywać się wg PN-B-06250:1988, tymczasem obowiązuje nas norma PN-EN 206+A1

Wykonawca prosi o zmianę wymagań dla dozowania składników oraz transport mieszanki na zgodne z normą PN-EN 206+A1.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 45

W pkt. 3.2 „Projektowanie mieszanki betonowej” podano: stare nieobowiązujące już wydania norm dotyczące badania mieszanki betonowej, bazujące na PN-B. Oznaczenie konsystencji K2 do K4 pochodzi z nieaktualnej normy z 1988 roku. Dodatkowo zapis: „Podczas projektowania składu betonu należy wykonać próbné zaroby w celu sprawdzenia właściwości mieszanki betonowej zgodnie z normą PN-B-062540:1998” odnosi się do wycofanej normy. Obecnie projektowanie składu mieszanek betonowych oraz badanie jej składników i parametrów odbywa się wg PN-EN 206+A1. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualnie obowiązujące.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 46

W pkt. 3.2 „Właściwości betonu” przytoczono: stare wycofane już z użycia normy bądź też normy błędnie datowane na podstawie których, ma odbywać się badanie parametrów betonu. Tj. wytrzymałość na ściskanie powinna być określana zgodnie z PN-EN 12390-3, odporność na działanie mrozu badana metodą bezpośrednią wg PN-B-06265. W przypadku badania odporności betonu na działanie soli odladzającej wskazane jest zastosowanie metody opisanej w PKN-CEN/TS 12390-9. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualnie obowiązujące.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 47

W pkt. 3.2 „Wytwarzanie mieszanki betonowej” przytoczono dwie normy PN-B-06250:1998 i PN-EN 206-1:2000. Norma PN-B została wycofana z użytku, zaś PN-EN jest nieaktualna. Obecnie składniki betonu powinny być dozowane zgodnie z PN-EN 206+A1. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualnie obowiązujące i wykreślenie normy PN-B 06250.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 48

W pkt. „5.10. Zbrojenie szczelin – Badania w czasie robót ” zapisano konieczność badania właściwości cementu dla każdej dostawy. **W związku z tym, że ZKP dla cementu prowadzona jest na poziomie +1, Wykonawca prosi o usunięcie konieczności wykonywania badań cementu i ograniczenie się do zapisu dotyczącego konieczności przedstawienia przez Wykonawcę dla każdej dostawy DWU (Deklaracji Właściwości Użytkowych).**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 49

W pkt. „5.10. Zbrojenie szczelin – Badania w czasie robót ” zapisano konieczność badania nasiąkliwości betonu. **W związku z tym, że parametr nasiąkliwości został usunięty z aktualnego Rozporządzenia Ministra Infrastruktury i OST GDDKiA jako nieistotne z punktu widzenia trwałości betonu, Wykonawca wnosi o usunięcie o konieczności jego oznaczania.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 50

W pkt. „5.10. Zbrojenie szczelin – Badania w czasie robót ” w wielu miejscach dotyczących badań (wytrzymałości na ściskanie, nasiąkliwości, mrozoodporności), przytaczana jest stara polska norma PN-B, która została wycofana i zastąpiona normą europejską PN-EN 206+A1 oraz jej krajowe uzupełnienie PN-B-06265. **Wykonawca prosi o zmianę zapisów na aktualnie obowiązujące.**

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 1.

Pytanie 51

Czy Zamawiający przeniesie zaplecze rybaków wraz z łodziami, czy uprzątnięcie terenu jest w gestii samych rybaków?

Odpowiedź

Zgodnie z zapisami umów dzierżawy, rozebranie wzniesionych obiektów oraz uprzątniecie terenu leży po stronie dzierżawców – rybaków.

Pytanie 52

Czy Zamawiający posiada ustalenia z rybakami?

Odpowiedź

Tak, ustalono program inwestycji z rybakami.

Pytanie 53

Czy Zamawiający przewidział dla Wykonawcy teren pod zaplecze budowy/biuro? Jeżeli tak to w jakim miejscu, jaka powierzchnia, jaki miesięczny koszt dzierżawy?

Odpowiedź

Wykonawca może zlokalizować swoje biuro budowy na terenie przeznaczonym pod inwestycję lub zorganizować je na innej działce we własnym zakresie. Koszty są po stronie wykonawcy.

Pytanie 54

Dot. malowania ścianki szczelnej - prośba o przesłanie przekrojów podłużnych w celu określenia długości malowania/powierzchni, oraz ewentualnego sprawdzenia poprawnej ilości w załączniki 4.3.

Odpowiedź

W dokumentacji projektowej określony jest rodzaj ścianki szczelnej oraz minimalny wskaźnik W_x , po którym można odszukać w katalogach producentów stalowych ścianek szczelnych pasujące profile, są tam również informacje o polu powierzchni bocznej brusów. Wykonawca robót może z nich określić powierzchnie malowania. Nie wykonuje się w dokumentacji projektowej przekroju podłużnego ścianki szczelnej, gdyż wszystkie potrzebne i istotne z technicznego punktu widzenia informacje zawarte są na planie palowania.

Pytanie 55

Dot. SIWZ Rozdział X Sposób obliczania ceny oferty ust.1,2,3 , oraz Wzór Umowy §5 ust. 1 – prosimy o wyjaśnienie pojęcia „wynagrodzenie szacunkowe” lub zamianę na wynagrodzenie ryczałtowe tak jak to czyni Zamawiający i powołuje się na Art.628 KC. Wnosimy o ujednoczenie nazewnictwa zgodnie z prawem.

Odpowiedź

Odpowiedź zawarta w odpowiedziach na pytania z dnia 18.08.20r. (pytania nr 2 i nr 1)

Pytanie 56

Czy w zakres zadania wchodzi roboty czerpalne? Jeżeli tak, to czy Zamawiający wskazuje miejsce złożenia urobku?

Odpowiedź

Prace czerpalne są w zakresie zadania. Zgodnie z zapisami Projektu budowlanego (str. 71 odnośnie składowania urobku):

„Ze względu na brak ogólnodostępnych kłapowisk będących w jurysdykcji lokalnego Urzędu Morskiego oraz faktu, iż urobek nie jest zanieczyszczony przewiduje się jego wykorzystanie w czasie prac refulacyjnych oraz zasypowych.”

Pytanie 57

Prosimy o szczegółowe wyjaśnienie montażu belki odbojowej, gdyż proponowane rozwiązanie (poziome) szybko ulegnie uszkodzeniu po zacumowaniu kutra rybackiego.

Odpowiedź

Pomosty pływające jako etap II inwestycji mają pełnić funkcje postojową dla mniejszych jednostek do 6m długości. Jednostki te nie generują dużych obciążeń. Rozwiązanie jest typowym dla tego rodzaju konstrukcji. Niemniej jednak dopuszcza się zwiększenie ilości kotew mocujących odbojnice do 5 szt. na 1 mb.

Pytanie 58

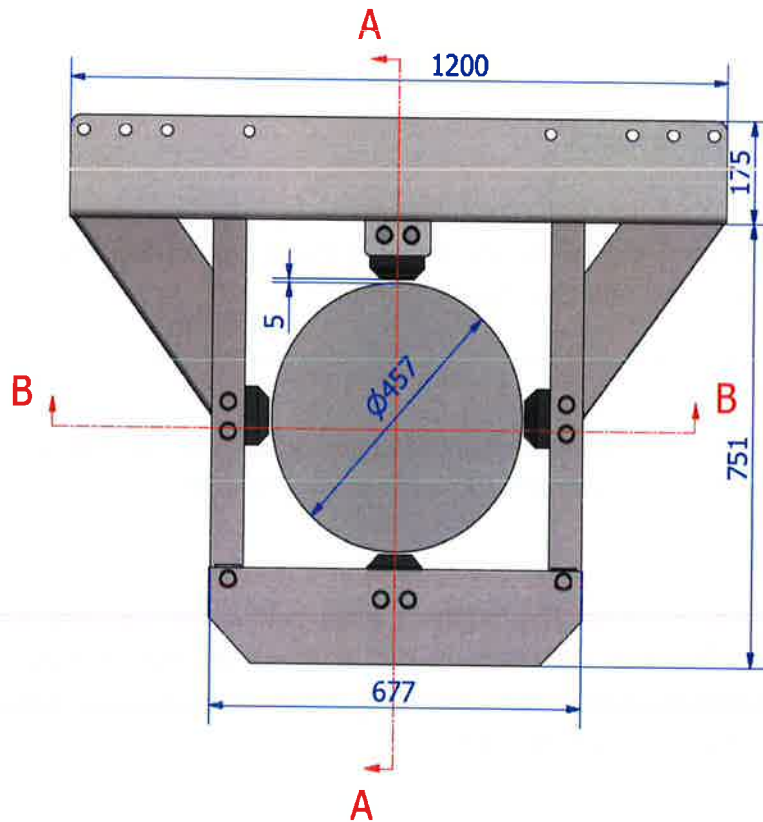
Mocowanie trapu do dużych obciążeń obarczone jest błędem (ma prawo ulec uszkodzeniu przy dużych obciążeniach oraz wahaniach lustra wody). Prosimy o potwierdzenie, że takie rozwiązanie należy wycenić?

Odpowiedź

Uwzględnione dla trapu obciążenie dopuszczalne na poziomie 5kN/m² nie zalicza się do „dużych obciążeń”. Dopuszcza się zmianę sposobu mocowania trapu pod warunkiem uzyskania zgody Inspektora nadzoru oraz Nadzoru autorskiego.

Pytanie 59

Prowadnice pali z projektu będą wymagały wymiany rolek, zamiast rolki winien być element kompensujący siły przenoszone w trakcie eksploatacji (przykład poniżej):



Odpowiedź

Zamawiający akceptuje proponowaną zmianę w konstrukcji prowadnic pali z rolek na element kompensujący siły (wg przykładu graficznego załączonego do pytania).

Pytanie 60

Brak informacji o duktach kablowych w instalacyjnych i studzienka montażowych pod postumenty zasilające i oświetlenie. Prosimy o uzupełnienie opisu.

Odpowiedź

Pomosty pływające przyjęto jako prefabrykaty trafiające gotowe na plac budowy. Należy to przewidzieć w dokumentacji warsztatowej.

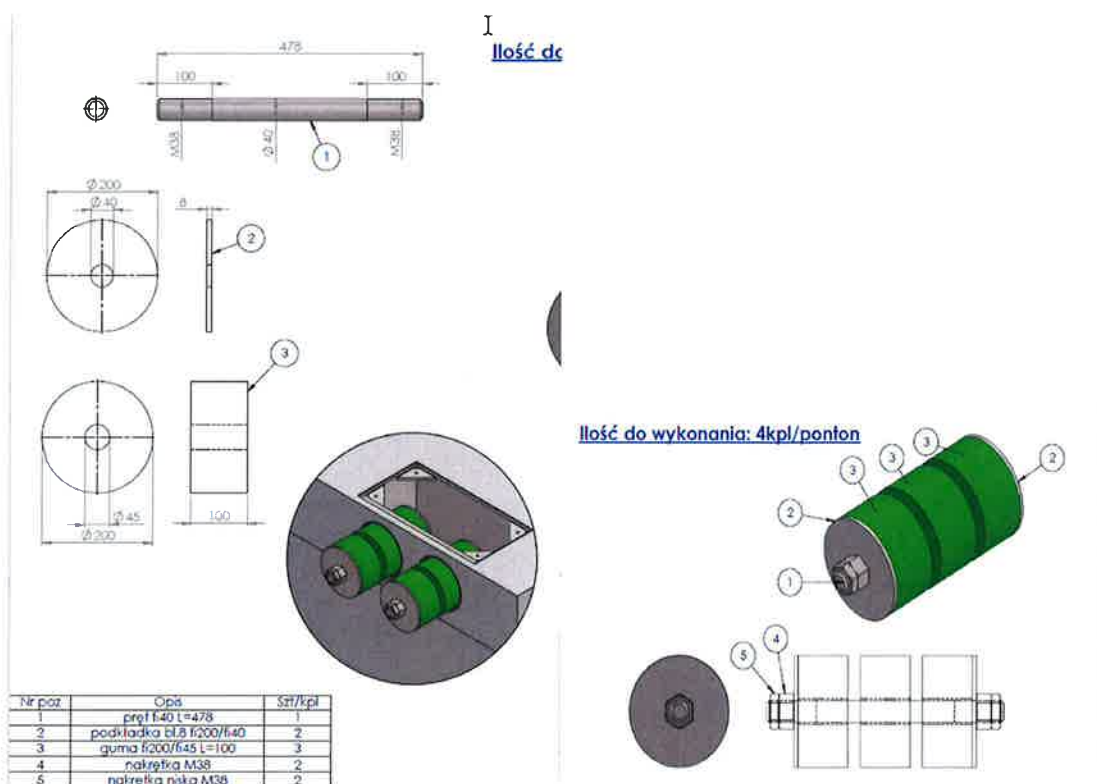
Pytanie 61

Jaki jest przewidziany rodzaj łączy pomostowych?

Odpowiedź

Zgodnie z zapisami Projektu Budowlanego oraz Wykonawczego:

„W celu umożliwienia trwałego połączenia między kolejnymi segmentami dwa skrajne segmenty wyposażono w wnęki na cylindryczne zamki wykonane z elementów stalowych (śruby M4) oraz gumowych. Odpowiednio dwie wnęki na prawym boku segmentu nr 1 oraz dwie wnęki na lewym boku segmentu nr 3. Centralny segment będzie posiadał 4 wnęki na zamki, po dwa na każdym z boków.”



Zamawiający dopuszcza inną formę połączenia pomostów pod warunkiem uzyskania zgody Inspektora nadzoru oraz Nadzoru autorskiego.

Pytanie 62

W załączniku 4.3 Zakres rzeczowo-finansowy pozycja nr 444 dotyczy kanalizacji sanitarnej DN160 prowadzonej na ścianie w budynku niemieszkalnym. Z dokumentacji projektowej

wynika, że rury o tej średnicy prowadzone są w całości w wykopach, pod posadzką. Prosimy o wyjaśnienie.

Odpowiedź

Zamawiający zmienia treść opisu pozycji - należy wykonać zgodnie z dokumentacją.

Pytanie 63

Prosimy o wskazanie pozycji, w której należy ująć wykopy pod ułożenie kanalizacji sanitarnej podposadzkowej w obrębie budynków – brak takiej pozycji w dziale „Instalacje sanitarne wewnętrzne – kanalizacja sanitarna”.

Odpowiedź

Ze względu na to, że wznoszone obiekty są nowe to wykonujące roboty w właściwej kolejności technologicznej, w tym wykopy fundamentów i same fundamenty, wliczając dodatkowo wykonanie wykopów pod kanalizację sanitarną zdublowane zostałyby nakłady.

Pytanie 64

W związku z powtarzającymi się zapisami w dokumentacji projektowej (projekt budowlany, projekt wykonawczy) oraz specyfikacjach technicznych o konieczności uzgadniania równoważnych rozwiązań technicznych z Zamawiającym (Inwestorem) i Nadzorem Autorskim, prosimy o potwierdzenie, że Zamawiający ma podpisaną umowę z Projektantem o świadczenie Nadzorów Autorskich i wszelkie uzgodnienia wynikające z tytułu sprawowania Nadzoru Autorskiego nie będą stanowiły dodatkowego kosztu dla Wykonawcy.

Odpowiedź

Zamawiający posiada umowę o nadzór autorski. Opiniowanie rozwiązań równoważnych nie będzie kosztem wykonawcy.

Pytanie 65

Roboty czerpalne – przywołany w Dokumentacji projektowej oraz specyfikacji technicznej ST-01.03 zapis dotyczący ograniczenia stosowania pogłębiarki ssącej w odległości do 30 m od ścianki szczelnej nabrzeża zgodnie z treścią §36 rozporządzenia Ministra Gospodarki Morskiej z dnia 23 października 2006 r. w sprawie warunków technicznych użytkowania oraz szczegółowego zakresu kontroli morskich budowli hydrotechnicznych (Dz.U. Nr 206, poz. 1516) odnosi się do budowli hydrotechnicznych istniejących. Prosimy o potwierdzenie, że w przypadku nowoprojektowanej ścianki szczelnej Wykonawca ma zastosować się do przywołanego powyżej przepisu.

Odpowiedź

Prace czerpalne z założenia mają być wykonana po pogrążeniu ścianki. Co za tym idzie ścianka jest istniejącym elementem obiektu z za którego nie powinien być wyspany przez nieszczelne zamki materiał zasypowy. Z tego też powodu wprowadzono przytoczony zapis. Zgodnie z zapisami przywołanego przez oferenta paragrafu Rozporządzenia (punkt 2.3) zbliżanie się do

nowo wykonanej konstrukcji pogłębiarką ssącą może być dopuszczone tylko w momencie potwierdzenia szczelności zamków nowo wykonanej ścianki.

Pytanie 66

Projekt budowlany – Teczka 3 – Konstrukcja nabrzeża i zaplecza przystani – Etap I: z zamieszczonego wyciągu obliczeń statycznych slipu wynika, że pod szynami zamodelowana została belka ciągła posadowiona na palach, w części rysunkowej Dokumentacji projektowej brak jest informacji odnośnie konstrukcji (zbrojenia) belki. Prosimy o potwierdzenie, że przyjęte w części rysunkowej Dokumentacji rozwiązanie – bez belki podszynowej jest poprawne. Ponadto prosimy o informację, czy w przypadku bezpośredniego posadowienia płyty slipu na palach nie ma konieczności wykonania dodatkowego zbrojenia na przebicie w rejonie głowic pali.

Odpowiedź

Stopień zbrojenie płyty wraz z jej przekrojem w danym przekroju stanowi ukrytą belkę podszynową. Wysoki stopień zagęszczenia prętów, ich średnica wraz z zakładanym promienistym rozgięciem prętów rozkutej głowicy pala pozwala stwierdzić, iż dodatkowe zbrojenie na przebicie jest zbędnym.

Pytanie 67

Projekt budowlany – Teczka 3 – Konstrukcja nabrzeża i zaplecza przystani – Etap I: prosimy o określenie minimalnej otuliny prętów zbrojeniowych. Zgodnie z zamieszczonym wyciągiem z obliczeń dla typowych fundamentów przyjęto otulinę prętów zbrojeniowych równą 6 cm, w części rysunkowej Dokumentacji projektowej (patrz np. rys. 24.4 Magazyn wyładowczy – zbrojenie fundamentu) zamieszczona jest informacja: „Otulina $c=30$ mm (chyba, że wskazano inaczej)”.

Odpowiedź

W przypadku fundamentów magazynów dopuszczalną jest wartość otulenia nie mniejsza niż 3 cm.

Pytanie 68

Projekt budowlany – Teczka 3 – Konstrukcja nabrzeża i zaplecza przystani – Etap I: w pkt. 8.1 (Zabezpieczenie antykorozyjne) Elementy żelbetowe podano minimalną wartość otuliny 5 mm prosimy o potwierdzenie, że podana wartość jest prawidłowa.

Odpowiedź

Przytoczona wartość jest oczywistą omyłką pisarską. Wartość prawidłowa otulenie dla konstrukcji hydrotechnicznej wynosi powinna 50 mm.

Pytanie 69

Projekt budowlany – Teczka 3 – Konstrukcja nabrzeża i zaplecza przystani – Etap I: w pkt. 14 Uwagi końcowe ppkt. 13 prosimy o potwierdzenie konieczności uzgodnienia projektu

oznakowania nawigacyjnego oraz harmonogram prowadzenia robót z Kapitanem Portu Gdańsk.

Odpowiedź

Uzgodnienia należy dokonać z lokalnym Kapitanatem Portu w tym przypadku Kapitanatem Portu Świnoujście.

Pytanie 70

Projekt budowlany – Teczka 3 – Konstrukcja nabrzeża i zaplecza przystani – Etap I: w pkt. 14 Uwagi końcowe ppkt. 14 prosimy o doprecyzowanie pojęcia „jakikolwiek niedoszacowania” oraz o wyjaśnienie intencji zapisu

Jakiegokolwiek niedoszacowania związane z pracami rozbiórkowymi, czerpalnymi i refulacyjnymi w obrębie istniejącej przystani nie stanowią podstawy do jakiegokolwiek roszczeń ze strony Wykonawcy i muszą być przeprowadzone przed rozpoczęciem zasadniczych prac budowlanych.

Odpowiedź

Zapis nie będzie mieć zastosowania w naszym przypadku z uwagi na to, że rozliczenie prac następuje obmiarem powykonawczym zgodnie z umową.

Pytanie 71

Projekt budowlany – Teczka 3 – Konstrukcja przystani pływającej – Etap II: zgodnie z zapisami pkt. 4.3.4 Pale kotwiące prosimy o udostępnienie szczegółu wyprofilowania korony pala.

Odpowiedź

Graficzne informacje dotyczące idei betonowego wykończenia wypełnienia pala zobrazowano w sposób jednoznaczny i wystarczający w części graficznej projektu wykonawcze dla Etapu II na rysunku 03.

Pytanie 72

Projekt budowlany – Teczka 3 – przystani pływającej – Etap II: w pkt. 13 Uwagi końcowe ppkt. 12 prosimy o potwierdzenie konieczności uzgodnienia projektu oznakowania nawigacyjnego oraz harmonogram prowadzenia robót z Kapitanem Portu Gdańsk.

Odpowiedź

Uzgodnienia należy dokonać z lokalnym Kapitanatem Portu w tym przypadku Kapitanatem Portu Świnoujście.

Pytanie 73

Projekt budowlany – Teczka 3 – przystani pływającej – Etap II: w pkt. 13 Uwagi końcowe ppkt. 13 prosimy o doprecyzowanie pojęcia „jakikolwiek niedoszacowania” oraz o wyjaśnienie intencji zapisu

Jakiegokolwiek niedoszacowania związane z pracami rozbiórkowymi, czerpalnymi i refulacyjnymi w obrębie istniejącej przystani nie stanowią podstawy do jakichkolwiek roszczeń ze strony Wykonawcy i muszą być przeprowadzone przed rozpoczęciem zasadniczych prac budowlanych.

Odpowiedź

Odpowiedź jak w pytaniu nr 70.

Pytanie 74

Zakres rzeczowo-finansowy: w pozycjach 55, 56 i 57 zamieszczono informację o wykonaniu ścianki szczelnej z grodziec G-62, natomiast w Dokumentacji projektowej oraz poz. 51 założono wykonanie ścianki szczelnej z profilu Z – prosimy o ujednoczenie zapisów i wskazanie prawidłowego profilu.

Odpowiedź

Prawidłowy jest profil Z. Zamawiający wprowadził korektę w zał. 4.3.

Pytanie 75

Zakres rzeczowo-finansowy: w pozycjach 130, 131 i 132 zamieszczono informację o wykonaniu ścianki szczelnej z grodziec G-62, natomiast w Dokumentacji projektowej oraz poz. 127 założono wykonanie ścianki szczelnej z profilu Z – prosimy o ujednoczenie zapisów i wskazanie prawidłowego profilu.

Odpowiedź

Prawidłowy jest profil Z. Zamawiający wprowadził korektę w zał. 4.3.

Pytanie 76

Prosimy potwierdzenie, że w zakresie finansowo-rzeczowym zarówno poz. 1 i poz. 122 dotyczą przeszukania saperskiego w części podwodnej. W przeciwnym wypadku prosimy o korektę zakresu finansowo-rzeczowego (zał. 4.3 do SIWZ)

Odpowiedź

Poz. 1, 122 oraz 518 dotyczą części podwodnej inwestycji. Każdy z ww. elementów dotyczy innego obszaru inwestycji.

Pytanie 77

Dotyczy sieci wodociągowe: zgodnie z opisem technicznym projektowane są rury PE w zakresie średnic fi25 – 63, natomiast zgodnie z zapisami STWIOR rury z żeliwa sferoidalnego. Proszę o ustosunkowanie się do powyższych rozbieżności.

Odpowiedź

Należy przyjąć rury polietylenowe.

Pytanie 78

Dotyczy sieci wodociągowej: zgodnie z opisem technicznym Projektu Wykonawczego i STWIOR przewidziano do wykonania studnię wodomierzową o średnicy fi1200, natomiast

zgodnie z zapisami opisu technicznego Projektu budowlanego jest to średnica fi1500. Którą średnicę należy przyjąć do wyceny?

Odpowiedź

Zarówno w Projekcie Budowlanym jak i Wykonawczym studnia wodomierzowa ma średnicę 1500mm, zaprojektowana instalacja zawiera również 2 inne studnie 1200mm służące do pomiaru ilości ścieków odbieranych z jednostek pływających.

Pytanie 79

Dotyczy kanalizacji sanitarnej: pkt 1.3 STWIOR. O jakiej przepompowni i rurociągu tłocznym wspomina projektant. Brak przedmiotowych elementów na planie sytuacyjnym. Proszę o ustosunkowanie się do powyższych rozbieżności.

Odpowiedź

Zaprojektowana instalacja nie zawiera elementów wymienionych w treści pytania.

Pytanie 80

Dotyczy kanalizacji sanitarnej: zgodnie z opisem technicznym na studniach należy zamontować włazy kl. D400, natomiast zgodnie z zapisami STWIOR- włazy klasy F900. Które włazy należy przyjąć do wyceny?

Odpowiedź

Należy przyjąć włazy klasy D400.

Pytanie 81

Dotyczy kanalizacji sanitarnej: zgodnie z opisem technicznym studnie należy wykonać bez pierścienia odciążającego, natomiast zgodnie z zapisami STWIOR - pierścienie są przewidziane. Proszę o ustosunkowanie się do powyższych rozbieżności.

Odpowiedź

Zaprojektowano studnie kanalizacyjne bez pierścieni odciążających. Jednocześnie zwraca uwagę, że warunkiem prawidłowego przenoszenia obciążeń od ruchu drogowego na konstrukcję studni jest ściśle przestrzeganie wymagań dokumentacji budowlanej i wykonawczej w zakresie:

- przygotowania nośnego i zagęszczonego podłoża pod studnią;
- zasypania studni z zachowaniem wymaganego zagęszczenia gruntu pod nawierzchniami drogowymi;
- właściwości materiałów użytych dla regulacji wysokościowej włączów kanalizacyjnych, oraz spełnienie wymagań normy PN-EN 1917 „Studzienki kanalizacyjne betonowe, żelbetowe i zbrojone włóknem stalowym” przez wszystkie składowe elementy studni kanalizacyjnych.

Pytanie 82

Dotyczy kanalizacji sanitarnej i deszczowej: jaką sztywność obwodową należy przewidzieć dla projektowanych rur PVC: wg opisu technicznego SN12, natomiast zgodnie z STWIOR ≥ 16 kN/m². Proszę o ustosunkowanie się do powyższych rozbieżności.

Odpowiedź

Należy przyjąć rury o sztywności obwodowej SN12.

Pytanie 83

Dotyczy kanalizacji sanitarnej i deszczowej: czy wymagane jest, zgodnie z wymogami STWIOR, malowanie włączów żeliwnych na studniach w pasy czarno - żółte farbą chlorokauczukową (zapisów o powyżej czynności nie ma w opisie technicznym)?

Odpowiedź

Takie malowanie nie jest przedmiotem zamówienia.

Pytanie 84

Dotyczy kanalizacji sanitarnej – studni pomiarowych: W DT przyjęto przepływomierze ultradźwiękowe. Natomiast z informacji uzyskanych od producenta urządzeń zaleca się do pomiaru ścieków przepływomierze elektromagnetyczne? Czy Zamawiający dopuszcza zamianę przepływomierza ultradźwiękowego na elektromagnetyczny? Czy niezbędna jest komunikacja GSM/GPRS czy też może być inne wyjście (np. prądowe, MODBUS RTU, HART)?

Odpowiedź

Zaprojektowane przepływomierze ultradźwiękowe są adekwatne do należytego pomiaru ilości i rodzaju przewidywanych do odbioru zanieczyszczeń z jednostek pływających. Nie przewiduje się zmiany sposobu komunikacji z użytkownikiem, panel pomiarowy z możliwością odczytu ilości odebranych nieczystości powinien znajdować się w zestawie z przepływomierzem.

W związku z powyższymi zmianami Zamawiający zmienia załącznika nr 4.3. do SIWZ – Zakres rzeczowo-finansowy.

Powyższe zmiany nie prowadzą do zmiany ogłoszenia.

Wykonawcy zobowiązani są uwzględnić powyższą zmianę podczas sporządzania ofert, w tym także podczas wypełniania załączników i druków.

z up. PREZYDENTA MIASTA

mgr inż. Rafał Łysiak
Naczelnik Wydziału
Inwestycji Miejskich

