

ZAŁĄCZNIK DO DOKUMENTACJI

Wprowadza się zmiany nieistotne / uszczegóławia się rozwiązania projektowe dokumentacji budowy i przebudowy kolektora deszczowego w ul. Zbożowej i Limanowskiego w Kętrzynie. Rozwiązania te są nadrzędne w stosunku do jakichkolwiek zapisów w dokumentacjach budowlanych, wykonawczych i specyfikacjach technicznych w przypadku rozbieżności zapisów.

1. Materiał na kanalizację zastosować z tworzyw sztucznych (PVC, PP, PE, żywice itp.), wytrzymałość rur SN8. Materiały, z których będą wykonywane sieci muszą być dopuszczone do stosowania przy wykonywaniu robót budowlanych zgodnie z Ustawą z dnia 16.04.2004 r. o wyrobach budowlanych. Materiały te muszą posiadać znak CE świadczący o zgodności materiału z normą zharmonizowaną lub europejską aprobatą techniczną państwa członkowskiego UE lub znak budowlany, o którym mowa w art. 5 ust. 1 pkt 3 w/w Ustawy. Nie dopuszcza się rur z rdzeniem spienionym. Ścianka wewnętrzna jasna ułatwiająca inspekcję kanałową (dopuszczalny również kolor brązowy i pomarańczowy).

2. Włazy żeliwne:

- w drogach, chodnikach, nawierzchniach na których odbywa się ruch pieszy lub kołowy: D400
- na terenach zielonych: C250

3. Roboty w drogach i chodnikach mają być zasypywane 100% nową pospółką. Jeśli grunt rodzimy nadaje się do wbudowania (niewysadzinowy, zagęszczalny, bez cząstek organicznych) w drogach, chodnikach lub innych miejscach przeznaczonych do ruchu pieszego lub kołowego uzgodnić z inwestorem na danych odcinkach możliwość zasypywania gruntem rodzimym. Wymagany wskaźnik zagęszczenia przez inwestora:

a) w drogach, chodnikach i nawierzchniach gruntowych służących do ruchu pieszego lub jeźdnego:

- górna warstwa, do 1,2 m od powierzchni terenu docelowego : - $Is \geq 1,00$
- poniżej 1,2 m : - $Is \geq 0,98$

b) w terenach zielonych dopuszczalny zasyp gruntem rodzimym:

- $Is \geq 0,95$

Uwaga!

Jeżeli właściciel lub zarządca działki/drogi nie należącej do Zamawiającego lub inny podmiot decyzyjny będą wymagać wyższych parametrów zagęszczenia lub materiału na zasyp o lepszych parametrach niż Zamawiający – Wykonawca ma obowiązek dostosować się do tych wytycznych a w ofercie przetargowej uwzględnić takie wymagania.

4. Jako podsypkę i obsypkę rurociągów stosować pospółkę (ewentualnie piasek) nie zawierającą ziaren większych od 20 mm grubości min.10cm. Materiał winien być zagęszczalny, mniej wskazane są piaski średnie o przewodzie jednej frakcji, które mają większą wodoprzepuszczalność a mniejszą zagęszczalność. Ogólnie są to materiały II i III kategorii.

Pospółka (piasek) na zasyp wykopów musi spełniać następujące warunki:

- wodoprzepuszczalność - wartość współczynnika wodoprzepuszczalności $K_{10} > 8\text{m/dobę}$ określona wg PN-55/B-04492,

- możliwość uzyskania wskaźnika zagęszczalności $I_s = 1,00$ wg normalnej próby Proctora PN-88/B-04481 badanego zgodnie z BN-77/8931-12.

Oprócz wymienionych właściwości piasek użyty do zasypki nie powinien zawierać zanieczyszczeń:

- obcych - zawartość nie więcej niż 0,3 % (badanie wg PN-78-06714),

- organicznych - barwa cieczy nie ciemniejsza od wzorcowej (badanie wg PN-78/B-06714/26).

Użyty materiał do wykonywania warstw zasypki powinien odpowiadać normom PN-86/B-06712, BN-66/6774-501 i BN-84/677-02. a przede wszystkim powinien spełniać wymagania normy PN-B-11113 dla gatunku 1 i 2.

5. Miejsca skrzyżowań z sieciami należy odkryć w pierwszej kolejności po rozpoczęciu robót. W przypadku kolizji z sieciami projektant wykona nieodpłatnie (stosując rozwiązania w porozumieniu z Wykonawcą robót) dokumentację na przebudowę kolizji wraz z uzyskaniem zmiany pozwolenia na budowę. Wykonawca powinien w cenie ryczałtowej uwzględnić przebudowę wszelkich kolizji.

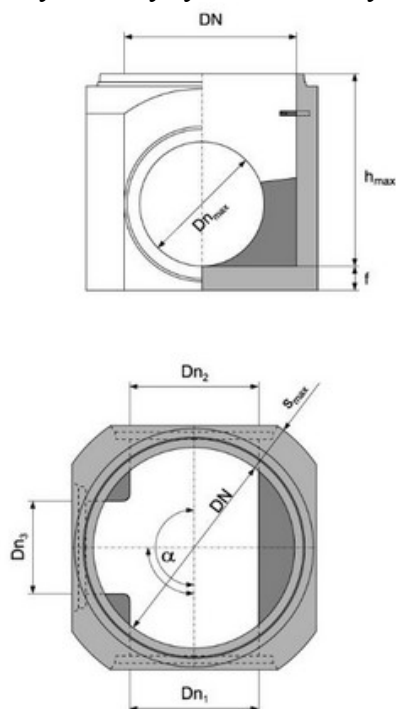
6. Przecisk (przewiert lub inna metoda bezwykopowa) pod ulicą Mazowiecką wykonać z rury dn.1500 (z tworzyw sztucznych, betonowa, stalowa lub inna przeznaczona do tego typu rozwiązań) sztywności obwodowej min. SN8. Końce rury osłonowej uszczelnić odpowiednimi manszetami lub w inny skuteczny, uzgodniony z inwestorem sposób.

7. Studnie S2-S5 – bez kinet.

8. Studnię S1 – wykonać jako betonową dn.2500, wykonać w niej kinetę. Rozwiązanie spodu studni S1:

1) W związku z trudnością wykonania na studni dn2500 przejścia szczelnego dla dwóch rur dn1000 włączanych pod kątem 90° należy jako element spodni zastosować dennicę PSW, lub rozwiązanie równoważne szczelne (dennice monolityczne z płaską ścianką bądź dennice obłe z wbudowanym przejściem szczelnym) .

Przykładowy rysunek dennicy PSW (widok z boku/widok z góry):



2) Dopuszcza się zastosowanie zamiast studni betonowej prefabrykowanej - studnie z tworzyw sztucznych o mniejszych (lub równych) średnicach niż dn2500.

3) W ostateczności dopuszcza się wymurowanie dna studni lub wykonanie otworów w studniach obłych na placu budowy pod warunkiem zapewnienia wodoszczelności rozwiązania (odpowiednie zaprawy wodoszczelne i dodatkowo izolacje bitumiczne), odpowiedniego połączenia międzykręgowego (stabilne, szczelne połączenia) oraz odpowiedniej nośności konstrukcji studni. Na rozwiązanie 3) uzyskać zgodę Zamawiającego.

9. Nieczynne kanały/rurociągi powstałe po przebudowie sieci deszczowej należy zabetonować na końcach w celu uniknięcia wpłukiwania gruntu rodzimego. Studnie nieczynne rozebrać w ich górnej części, spodnią część tych studni zasypać z odpowiednim zagęszczeniem.

PROJEKTANT:

mgr. inż. Marta Skarżyńska-Stańczyk

Zakład Obsługi Inwestycji
KOMPLEX-BUD
ul. Królowej Jadwigi 18C/4
11-500 Giżycko