

(wystające) oraz 22x15cm (zatopione).

4.1.7. Obrzeża betonowe 30x8cm – 220,00m

Ograniczeniem chodnika oraz wjazdów gospodarczych będą obrzeża betonowe 30x8cm.

Konstrukcje nawierzchni należy wykonać zgodnie z przekrojami normalnymi i przekrojami konstrukcyjnymi.

4.2. Kanalizacja deszczowa

Wody opadowe z ciągu pieszo-jezdnego będą odprowadzane przez wpusty uliczne w ilości 8 szt. do projektowanych studzienek deszczowych $\varnothing 1000$ w ilości 12 szt. usytuowanych na projektowanym kolektorze deszczowym $\varnothing 200$ PVC długości 311,2m o podwyższonej wytrzymałości DW (dwuścienne), który podłączony będzie do istniejącej studzienki deszczowej Di1 76,11/74,69, oraz 2 wpusty podłączone do studzienek D1 i Di2 usytuowanych na istniejącym kolektorze $\varnothing 250$.

Wpusty uliczne będą wykonane z kręgów betonowych $\varnothing 500$ z osadnikiem $h=0,5m$ i włazem żeliwnym (typ ciężki). Studzienki kanalizacji deszczowej w ilości 12 sztuk wykonane będą z kręgów betonowych $\varnothing 1000$ z osadnikiem $h=0,5m$. Na istniejącym kolektorze deszczowym $\varnothing 250$ zostanie przebudowana studzienka istniejąca oznaczona symbolem Di1 76,28/74,69 na rzędne projektowane 76,11/74,69, do której włączona zostanie projektowana rura deszczowa $\varnothing 200$ PVC DW (wzmocniona) o rzędnej dna 74,79.

Studzienka D1 o $\varnothing 1000$ (bez osadnika) została usytuowana również na istniejącym kolektorze deszczowym $\varnothing 250$. Płyty nadstudzienne $\varnothing 1200$ z włazem żelbetowym $\varnothing 600$ (typ ciężki).

Zgodnie z Decyzją o uwarunkowaniach środowiskowych projektowana kanalizacja deszczowa będzie podczyszczana przez urządzenia:

- D2 – studnię z regulowanym przepływem w studz. $\varnothing 1000$ - 1 szt.
 - O – osadnik piasku zamontowany w studz. $\varnothing 1200$ - 1 szt.
 - S – separator koalescencyjny $\varnothing 1500$ - 1 szt.
- które zamontowane zostaną na istniejącej kanalizacji deszczowej $\varnothing 250$.

Obliczenie max przepływu (z opadu 130 l/s/ha)

$$Q_{\max} = q \times A \times \Psi \times w$$

gdzie:

q – obliczeniowe natężenie deszczu

A – powierzchnia odwadnianej nawierzchni

w – współczynnik opóźnienia odpływu zależny od typu zlewni

Ψ – współczynnik spływu zależny od typu zlewni

q – 130 l/s/ha

A – 0,2 ha

Ψ – 0,85

w – 0,78

$$Q = 130,0 \times 0,2 \times 0,85 \times 0,78 = 17,3 \text{ l/s}$$

Zanieczyszczenia z Q – 20 l/s, będą usuwane w zespole technologicznym zaprojektowanego osadnika $\varnothing 1200$ i separatora koalescencyjnego NG 20.