

Tytuł:	Autouzupełnienie do karty informacyjnej przedsięwzięcia polegającego na budowie Centrum Rozwoju Strykowa w Strykowie
Wnioskodawca:	Gmina Stryków ul. Kościuszki 27 95-010 Stryków Reprezentowany przez pełnomocnika: Radosława Guzowskiego na mocy udzielonego mu pełnomocnictwa Adres do korespondencji: RG Architekci ul. Woronicza 31 lok. 266 02-640 Warszawa
Lokalizacja:	działki ewidencyjne nr: 108/2, 108/3, 109/2, 109/3, 110/1, 110/2, 111/1, 111/2, 111/3, 112/1, 112/2, 112/3, 113/1, 113/2, 113/3, 114/1, 114/2, 114/3, 115/1, 115/2, 115/3, 116/1, 116/2, 116/3, 117/1, 117/2, 117/3, 118, 119, 120/1, 120/2, 120/3, 121, 122, 123, 124/1, 124/2, 125/1, 125/2, 126/1, 126/3, 126/6; obręb Stryków – 3
<i>31 marzec 2022 r.</i>	



- ochrona środowiska, gospodarka odpadami
- projekty, pozwolenia, outsourcing
- prawo ochrony środowiska
- obsługa inwestycji

Dokumentacja wykonana na zlecenie:

ARCHITEKT RADOSŁAW GUZOWSKI

ul. Woronicza 31/266, 02-640 Warszawa

NIP: 9512010940, REGON: 511432209

Przez:

Pelagius Consulting – Krzysztof Czechowski

Adres do korespondencji:

ul. J. Matejki 9

91-402 Łódź

NIP: 954 249 0459, REGON: 101092662,

RACHUNEK BANKOWY: 71 1140 2004 0000 3302 7779 7723

www.pelagius.pl

e-mail: biuro@pelagius.pl

tel. kom.: 533 155 775

Kierujący zespołem autorów:

mgr Krzysztof Czechowski

Autorzy dokumentacji:

mgr Krzysztof Czechowski

mgr inż. Anna Wojcieszek

Doprecyzowuję, iż w wyniku ostatnich ustaleń i prac projektowych Wnioskodawca zrezygnował z wykonania podziemnego zbiornika retencyjnego o łącznej pojemności ok. 10 m^3 , zlokalizowanego pomiędzy stadionem, a boiskiem lekkoatletycznym. Jedynym zbiornikiem retencyjnym zlokalizowanym na terenie przedsięwzięcia będzie zbiornik retencyjny otwarty.

Dodatkowo informuję o zmianie sposobu obliczeń przepływu obliczeniowej ilości wód deszczowych zgodnie z PN-B-01707:1992 z powierzchni boisk. Poprawne obliczenia przedstawione zostały poniżej.

Ilość wód opadowych z powierzchni boisk wynosi:

$$Q_{db} = \frac{19000 * 15}{10000} = 28,5 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Wartość $I = 15 \text{ l/(s*ha)}$ została przyjęta, jako ilość wód opadowych bądź roztopowych dopływających do drenażu.

Wody opadowe z powierzchni dachowej, boisk i utwardzeń.

$$Q_{dc} = Q_{dt} + Q_{dd} + Q_{db} = 274,6 + 99,8 + 28,5 = 402,9 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Poniżej przedstawiam poprawione obliczenia dla retencji i magazynowania wód deszczowych dla przyłącza kanalizacji.

Ograniczona wartość opróżniania zbiornika na wody deszczowe do rowu wynosi $10,0 \text{ dm}^3/\text{s}$, obliczenie objętości zbiornika retencyjnego:

$$Q_r = Q_{dop} - Q_{odp} [\text{dm}^3/\text{s}]$$

gdzie:

Q_{dop} – spływ wód deszczowych z danej zlewni = $Q [\text{dm}^3/\text{s}]$

Q_{odp} – odpływ ze zbiornika = $Q_{j \max} = Q [\text{dm}^3/\text{s}]$

$$Q_r = 402,9 - 10,0 = 392,9 \text{ dm}^3/\text{s}$$

$$V_z = Q_r * \frac{t}{1000} [\text{m}^3]$$

gdzie:

V_z – objętość zbiornika retencyjnego $[\text{m}^3]$

t – czas przetrzymania wód opadowych w zbiorniku $[\text{s}]$

$$V_z = 392,9 * \frac{900}{1000} = 353,61 \text{ m}^3$$

Przyjęto przetrzymanie wody deszczowej w zbiorniku w czasie 15 min. Wymagana pojemność zbiornika retencyjnego min. 360,0 m³.

Przy pełnym napełnieniu zbiornika, wynoszącym 360 m³, odpływie na poziomie 10 dm³/s i przy braku trwających opadów zbiornik będzie się opróżniał przez 10 h.

W związku ze zmianą obliczeń pojemność omawianego zbiornika została zwiększona z 250 m³ do 360 m³. Lokalizacja zbiornika retencyjnego na projekcie zagospodarowania terenu nie uległa zmianie.

Dodatkowo informuje o zmianie parametrów dobranego separatora i osadnika:

- przepływ nominalny: został zmieniony z 30 dm³/s na 50 dm³/s,
- przepływ maksymalny: został zmieniony z 300 dm³/s na 500 dm³/s.

Przed separatorem zaprojektowana została studnia – osadnik. Pojemność osadnika zmieniono z 3,0 m³ na 5,0 m³.

Lokalizacja separatora i osadnika na projekcie zagospodarowania terenu nie uległy zmianie.