

1.4.3. Studzienka z kratą płaską

Krata płaska z prętów stalowych $\neq 10 \times 50$ z prześwitem 10mm o wymiarach 1480x1780 zostanie osadzona w żelbetowej monolitycznej studzienice o zewnętrznych wymiarach 3,4x1,2m i głębokości 2,0m oraz grubości ścian i dna 0,20m. W ścianach studzienki zostaną osadzone w przejściach szczelnych rury kamionkowe $\phi 200$. Na dnie studzienki należy wykonać nadbeton B12,5 formujący spadek wg. ustaleń projektu technologicznego.

W górnej powierzchni ścian studni, wyprowadzonej 0,1m ponad otaczający teren, zostaną osadzone słupki barierki ochronnej z rur stalowych $\phi 38/3,2$ zamykającej z trzech stron dostęp do studzienki.

Wyposażenie studzienki stanowi stalowe, wyjmowane koryto ociekowe.

Studzienkę należy posadowić na warstwie betonu podkładowego B7,5 grubości 10cm.

1.4.4. Poletko do suszenia osadu

Zaprojektowano poletko w konstrukcji żelbetowej monolitycznej.

Ściany żelbetowe wys 1,5m i grub 12cm zakotwione w ławie betonowej szer. 30cm.

Łączny wymiar poletka wynosi 18,5 x 12,3m. W środku boku o dług. 18,50m przewidziano dylatację.

Poletko składa się z 3 przylegających do siebie kwater o wymiarach 6,0 x 12,0m każda.

W celu umożliwienia wjazdu wózka lub taczki na kwatery poletek należy zastosować wyjmowaną deskę drewnianą, osadzoną w prowadnicy zabetonowanej w ścianie każdej kwatery.

Dno poletka wykonać z betonu B10 grubości 10cm. Należy je odpowiednio wyprofilować ze spadkiem w kierunku kanału znajdującego się w środku dna każdej kwatery. W kanale o szerokości dna 40cm i ścianach o nachyleniu 1:1, przy głębokości 60cm, wyprofilowanym w betonie B10, ułożyć należy drenaż wg. proj. technologicznego.

Czasza poletka do poziomu "0,00" wraz z kanałem betonowym wypełniona jest złożem filtracyjnym wg. proj. technologicznego.

1.4.5. Staw stabilizacyjny

Zaprojektowano betonowy zbiornik o wymiarach u podstawy skarp 35x25m i nachyleniu skarp 1:1,5. Głębokość czaszy - 1,30m; napełnienie zbiornika - 0,9m.

Dno i skarpy zbiornika do pełnej wysokości umocnione są wylewanymi płytami betonowymi grub. 15cm wzajemnie od siebie oddylatowanymi. Przerwy dylatacyjne uszczelnione są kitem wg. rys.-18.

Przed betonowaniem dna i skarp grunt należy zagęścić mechanicznie do $I_s \geq 0,92$.

Na jednej ze skarp zlokalizowano wydylatowany zjazd dla pojazdów.

W miejscu przejścia przez skarpy przewodów technologicznych płytę pogrubiono kształtując ją w formę bloku betonowego.

Zastosować należy beton wodoszczelny B20/W-~~1/4~~ z wibrowaniem powierzchniowym podczas układania. W pierwszej kolejności wykonać należy płyty dna zbiornika; w następnej - płyty na skarpach.

Przy wskazanym na rys. narożu stawu wykonać piezometr do stałej kontroli poziomu wody gruntowej.