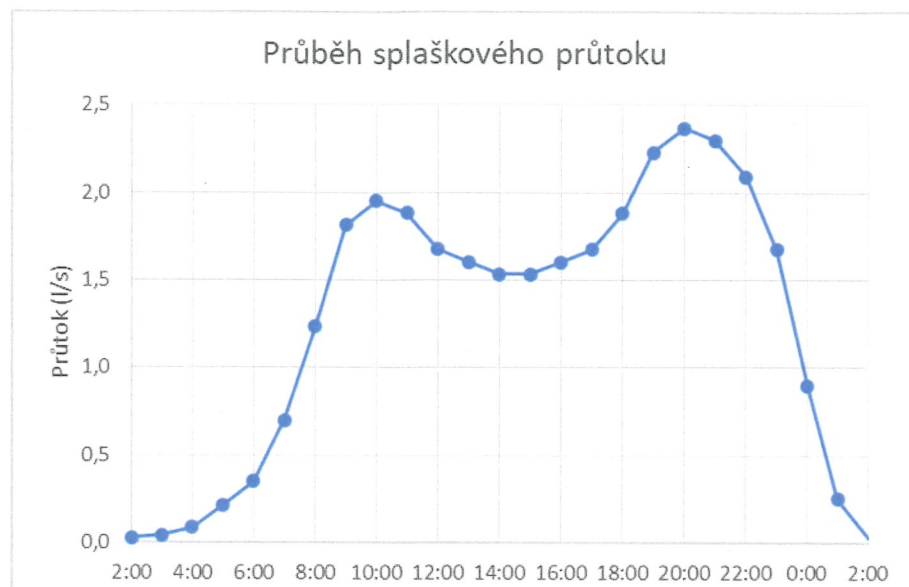
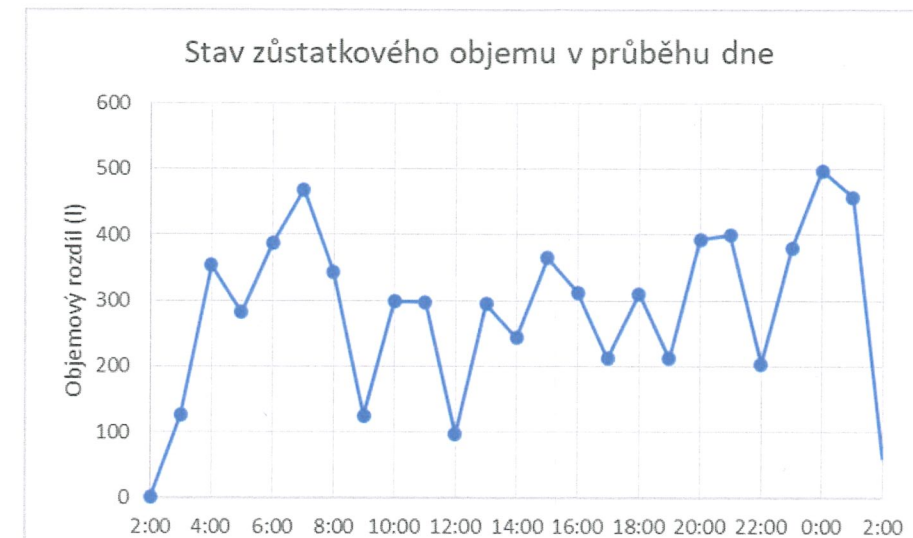


V každém případě lze pomocí tohoto rozdělení určit předpokládaný průběh maximálních hodinových odtoků splaškové odpadní vody z areálu (tedy nátoků do akumulární jímky), viz obrázek Obr. 2 a sloupec „Qh (l/s)“ v tabulce Tab. 3.



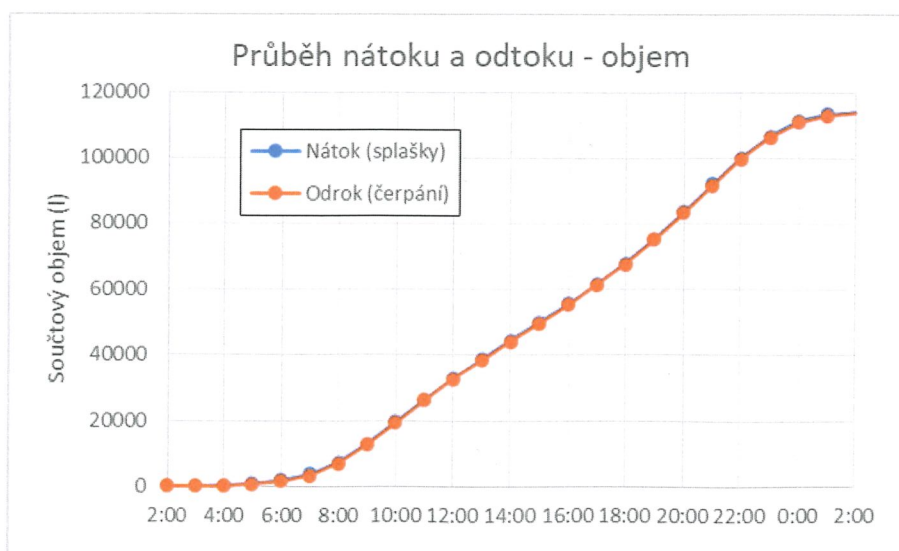
Obr. 2 - Předpokládaný průběh maximálních hodinových odtoků splaškové odpadní vody z areálu

System čerpání předpokládá spouštění přibližně jednou za hodinu na potřebný počet minut (podrobný průběh viz sloupec „Tčp (min)“ v tabulce Tab. 3) s tím, že se počítá čerpané množství  $Q_{čp} = 5 \text{ l/s}$  (hodnota ve sloupci „ $Q_{čp} \text{ (l/s)}$ “ v tabulce Tab. 3). Rozdíl kumulací objemu nátoků a odtoku v průběhu dne je zobrazen na obrázku Obr. 4 (viz také sloupec „ $dV \text{ (l)}$ “ v tabulce Tab. 3). Z tohoto průběhu vyplývá, že maximální potřebný objem akumulární jímky je cca 500 l (max. hodnota dle výpočtu je 498 l).



Obr. 4 - Průběh rozdílu kumulací objemů odtoku a nátoků do akumulární jímky

Z tohoto průběhu lze stanovit kumulaci objemu v teoreticky nekonečně velké akumulární jímce. Výpočet začne v čase minimálního nátoků, tedy cca ve 2 hodiny ráno. Z výpočtu vyplývá, že celkový odtok denního maximálního průtoku je 113 760 litrů, což je hodnota rovná maximální hodinové denní potřebě vody (viz kapitola 0 Základní bilance spotřeby pitné vody). Průběh nátoků je zobrazen na obrázku Obr. 3 (viz také sloupec „ $V-Q_h \text{ (l)}$ “ v tabulce Tab. 3), kde je zároveň zobrazena kumulace odtoku z jímky navrženým systémem čerpání (viz také sloupec „ $V-Q_{čp} \text{ (l)}$ “ v tabulce Tab. 3). Ten je samozřejmě navržen tak, aby rozdíl akumulací byl co nejmenší a tedy aby minimalizoval nutný objem akumulární jímky.



Obr. 3 - Průběh kumulace objemu nátoků a odtoku z akumulární jímky

