

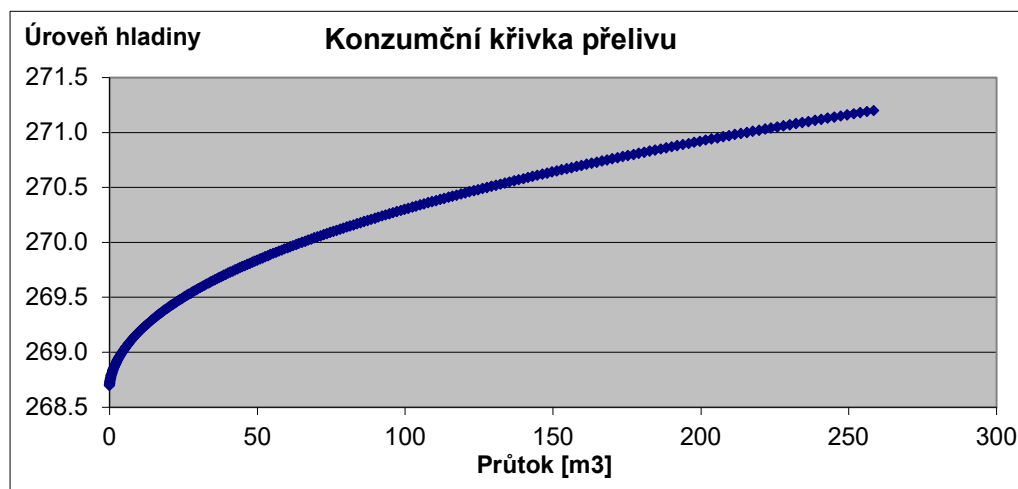
Přeliv nádrže Suché nádrže č.2

| úroveň přelivu | šířka přelivu | součinitel m | součinitel μ | tg α (sklon břehů) |
|-------------------|------------------|-----------------|-----------------|-----------------------|
| 268.70 | 12.0 | 0.39 | 0.63 | 12 |

Hladina
ve výšce
[m. n m]

Odtok
přelivem
[m3]

| | |
|--------|-----------|
| 268.70 | 0.00 |
| 268.71 | 0.02 |
| 268.72 | 0.06 |
| 268.73 | 0.11 |
| 268.74 | 0.17 |
| 268.75 | 0.24 |
| 268.76 | 0.32 |
| 268.77 | 0.41 |
| 268.78 | 0.50 |
| 268.79 | 0.60 |
| 268.80 | 0.71 |
| 268.81 | 0.83 |
| 268.82 | 0.95 |
| 268.83 | 1.08 |
| 268.84 | 1.22 |
| 268.85 | 1.36 |
| 268.86 | 1.51 |
| 268.87 | 1.67 |
| 268.88 | 1.83 |
| 268.89 | 2.00 |
| 268.90 | 2.17 |
| 268.91 | 2.36 |
| 268.92 | 2.54 |
| 268.93 | 2.74 |
| 268.94 | 2.94 |
| 268.95 | 3.15 |
| 268.96 | 3.36 |
| 268.97 | 3.58 |
| 268.98 | 3.81 Q100 |
| 268.99 | 4.05 |
| 269.00 | 4.29 |
| 269.01 | 4.53 |
| 269.02 | 4.79 |
| 269.03 | 5.05 |
| 269.04 | 5.31 |
| 269.05 | 5.59 |
| 269.06 | 5.87 |
| 269.07 | 6.15 |
| 269.08 | 6.45 |
| 269.09 | 6.75 |
| 269.10 | 7.05 |
| 269.11 | 7.36 |
| 269.12 | 7.68 |
| 269.13 | 8.01 |
| 269.14 | 8.34 |
| 269.15 | 8.68 |
| 269.16 | 9.03 |
| 269.17 | 9.38 |
| 269.18 | 9.74 |
| 269.19 | 10.11 |



Výpočet obdelníkového přelivu

+

Výpočet trojúhelníkového přelivu

$$Q = m \cdot b \cdot \sqrt{2 \cdot g \cdot h^{3/2}}$$

$$Q = \frac{8}{15} \cdot \mu \cdot \operatorname{tg} \frac{\alpha}{2} \cdot \sqrt{2 \cdot g \cdot h_e^{5/2}}$$

Závěr:

Výpočet bezpečnostního přelivu zahrnuje výpočet pro obdelníkový a trojúhelníkový přeliv, kde trojúhelníkový výpočet zahrnuje sklon svahu lichoběžníkového průřezu BP.

Bezpečnostní přeliv je navržený na úroveň průtoku Q100. Při úrovni průtoku Q100 - 3,65 m3/s bude hladina přepadající vody s výškou 28 cm na kótě 268,98 m n.m.

Výška hráze je navržena na kótě 269,20 m n.m, a tudíž nedojde k jejímu přelití zvýšeným průtokem Q100.