

## Amfiteáter - provizorní opatření

Vypočty dešť. potrubí hlediště - svislé sroady

- plocha střechy:  $331,5 \text{ m}^2$

- intenzita deště:  $0,03 \text{ l/s m}^2$

- součinitel odtoku:  $1,0$

$$Q_{\text{celk.}} = i \cdot A \cdot c = 0,03 \cdot 331,5 \cdot 1 = 9,945 \text{ l/s}$$

$$\frac{1}{4} Q_r = 2,5 \text{ l/s} = \text{pro 1. srood}$$

dle tabulek sv. srood  $\varnothing 100 \text{ mm}$  max  $Q_r = 3 \text{ l/s}$  - bez rezervy  
 $\varnothing 120 \text{ mm}$  : max  $Q_r = 6 \text{ l/s}$   
 $\Rightarrow$  vyhovuje

$\Rightarrow$  bude provedeno  $\varnothing 125 \text{ mm}$  - svislý srood

## Ležatá potrubí:

1. bod - KG 125  $Q = 2,58 \text{ l/s}$  sklon  $3\%$   $Q_{\text{max}} = 17,3 \text{ l/s}$   
vyhovuje

2. bod: KG 125  $Q = 5 \text{ l/s}$  sklon  $3\%$   $Q_{\text{max}} = 11,8 \text{ l/s}$

3. bod  $\Rightarrow$  vyhovuje

4. bod KG 125  $Q = 7,5 \text{ l/s}$  - vyhovuje  $Q_{\text{max}} = 11,8 \text{ l/s}$   
KG 125  $Q = 10 \text{ l/s}$  - vyhovuje  $Q_{\text{max}} = 11,8 \text{ l/s}$

4. bod - na pojistě na stav. kamli začne sáček

- hloubka  $2,0 \text{ m}$  - natvo zkontrolovat  
dle skutečnosti na stavě

4. bod

Návrh drenážní potrubí hlediště:

- šterková ze s drenáží:

průměr potrubí:

plocha 1 úsek:  $23,6 \text{ m}^2$

intenzita deště:  $0,02 \text{ l/s}$

součinitel odtoku (cca):  $0,5$

$$Q_v = i \cdot A \cdot c = 0,02 \cdot 23,6 \cdot 0,5 = 0,48 \text{ l/s}$$

drenážní potrubí optimální  $\varnothing 100 \text{ mm}$  — cca  $6 \text{ l/s}$

$\Rightarrow$  vyhovuje

nápojevační:

1 úsek  $0,4 \text{ l/s}$

2 úsek  $0,8 \text{ l/s}$

3 úsek  $1,2 \text{ l/s}$

4 úsek  $1,6 \text{ l/s}$

}  $\varnothing$  potrubí  $100 \text{ mm}$   
vyhovuje

+ kontrolní sáčky optimální  $\varnothing 300 \text{ mm}$

- přechod škvřel zhlaví — vyvrt  $\varnothing 200 \text{ mm}$