

Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 14CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 147,16$ kPa

Sednutí základu $s_s = 117,33$ mm

Stupeň bezpečnosti = $0,97 < 1,00$

Svislá únosnost NEVYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

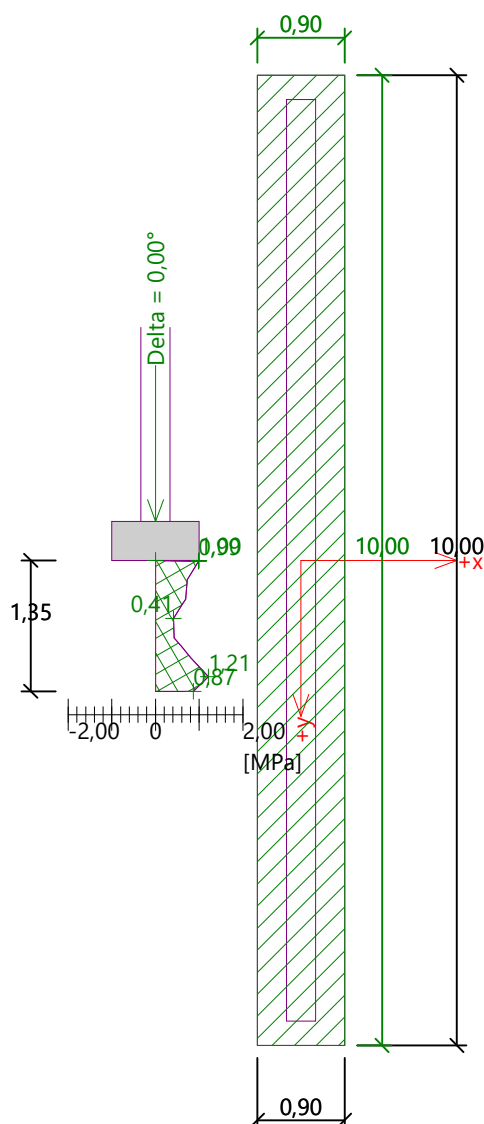
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka NEVYHOVUJE

**Celkové posouzení**

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 14CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 114,12 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 96,65 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $0,76 < 1,00$

Svislá únosnost NEVYHOVUJE**Posouzení vodorovné únosnosti**

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

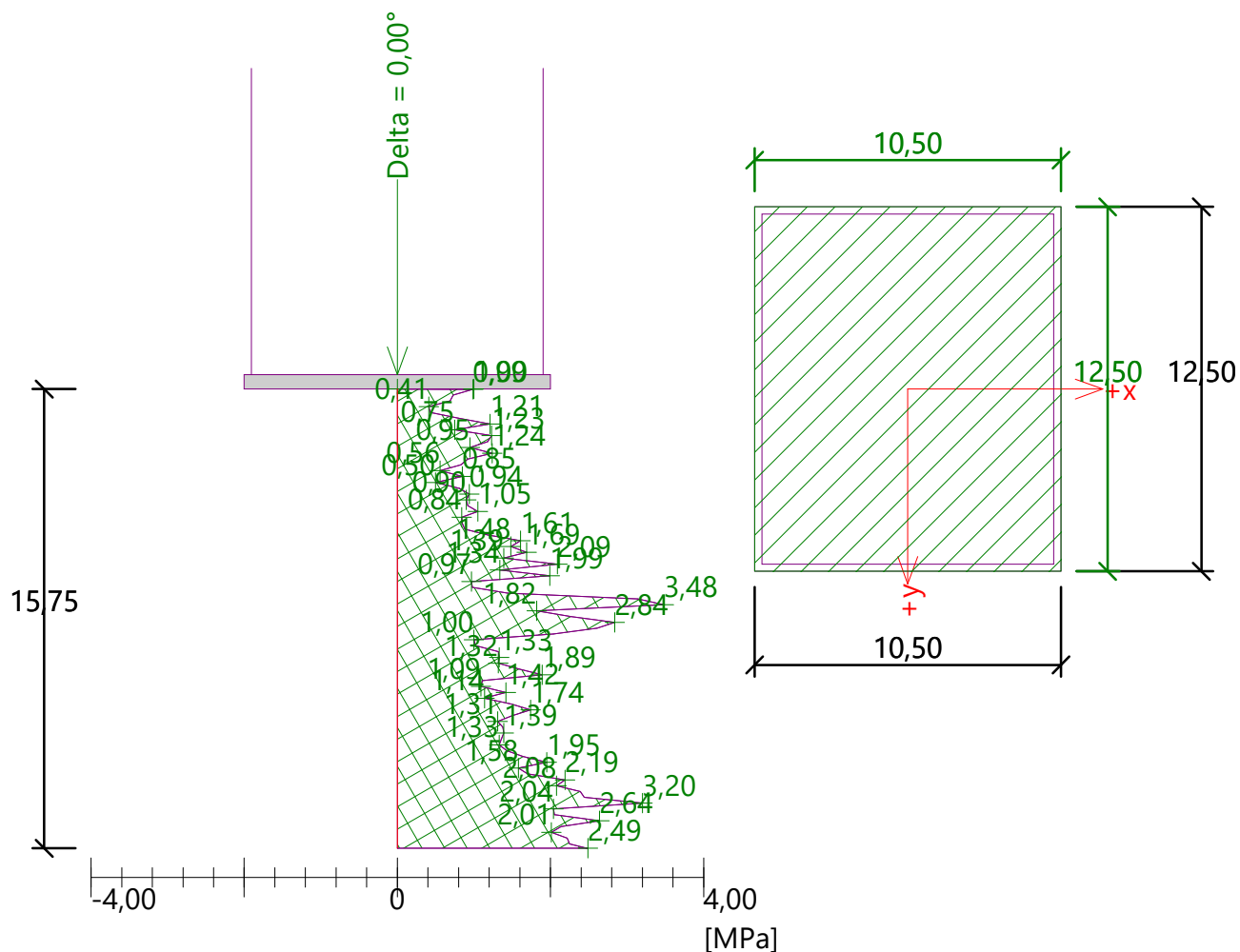
Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE**Základová patka NEVYHOVUJE**



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. ()

Výpočet pro : GM 14CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 1409,32$ kPa

Sednutí základu $s_s = 218,98$ mm

Stupeň bezpečnosti = 14,04 > 1,00

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. ()

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

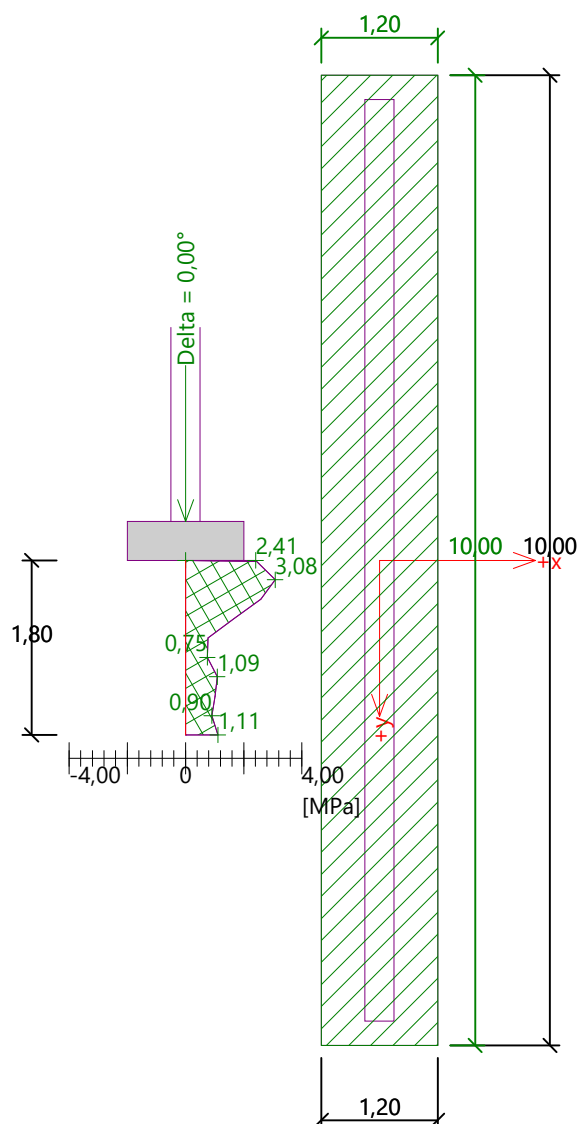
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = 1000,00 > 1,50

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 17J-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 273,28$ kPa

Sednutí základu $s_s = 82,29$ mm

Stupeň bezpečnosti = $1,81 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

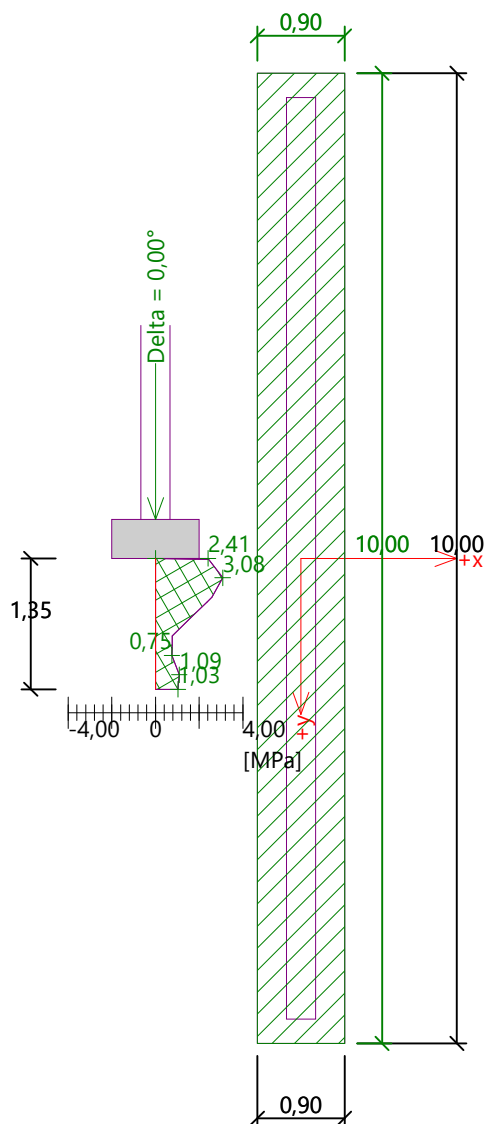
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 17J-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 263,54 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 66,38 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti $= 1,75 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

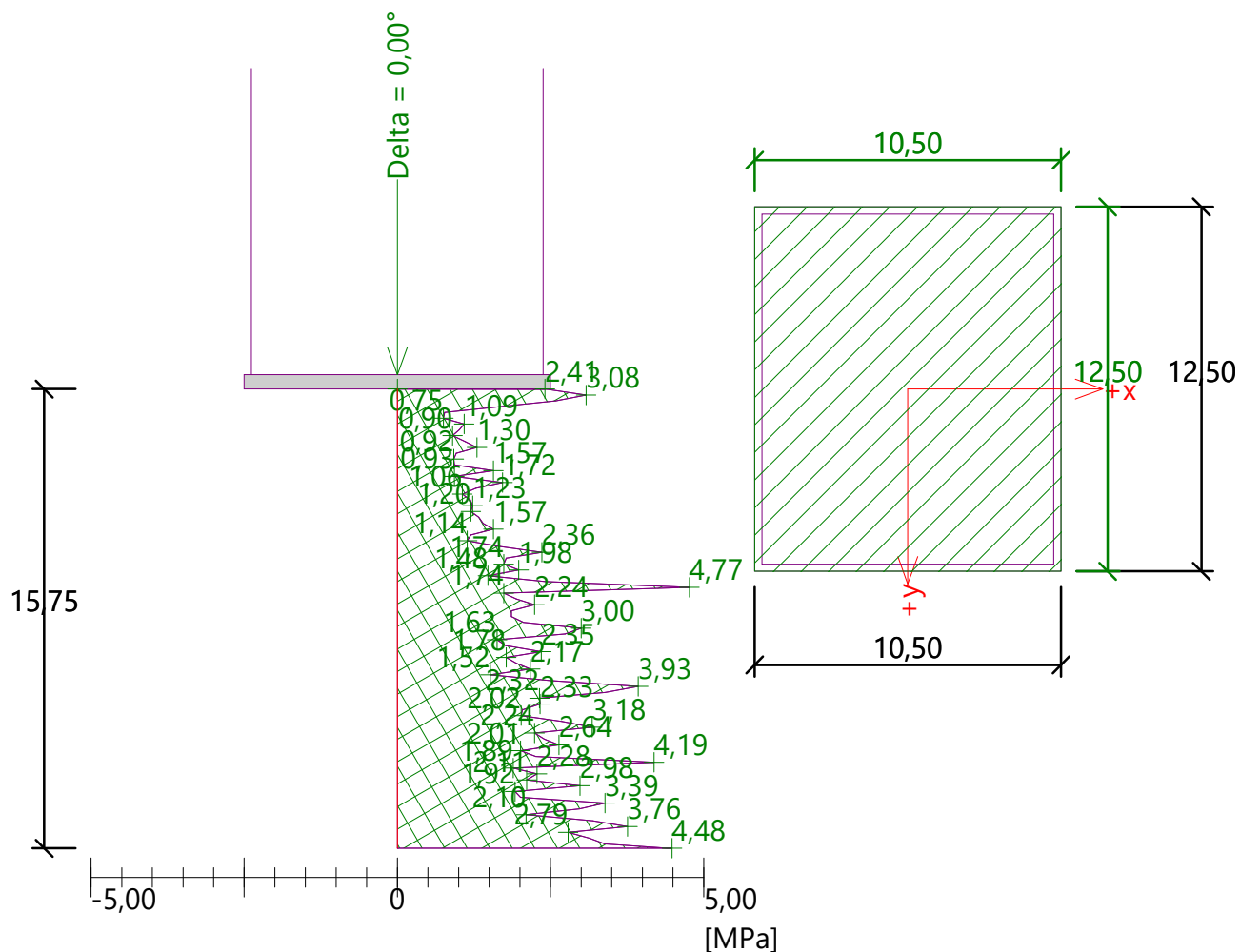
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti $= 1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 17J-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 1955,15 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 159,72 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $19,48 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

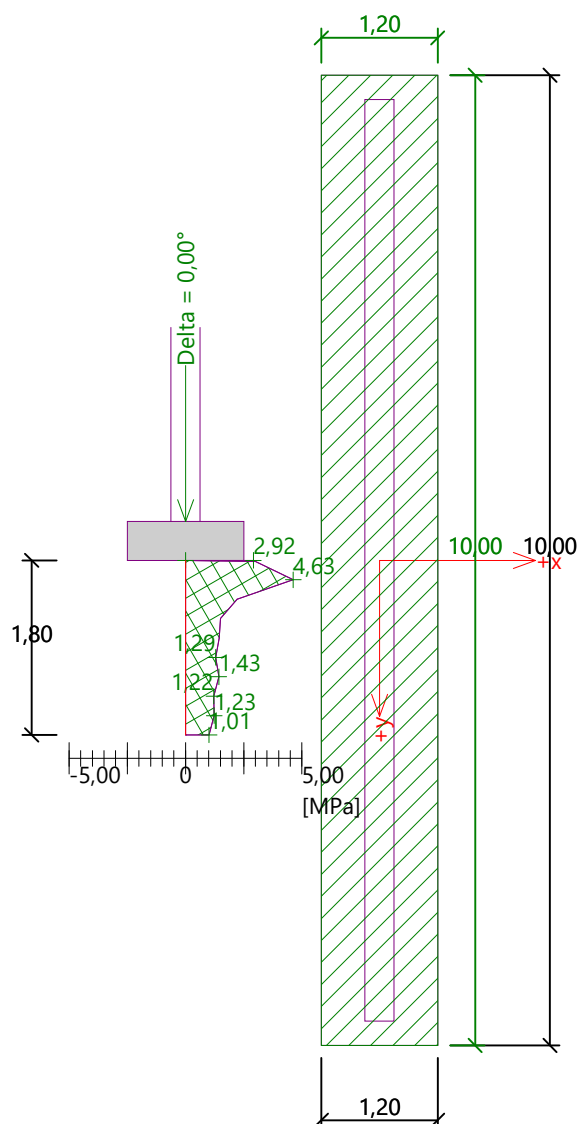
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 5G-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 339,54$ kPa

Sednutí základu $s_s = 62,51$ mm

Stupeň bezpečnosti = $2,25 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

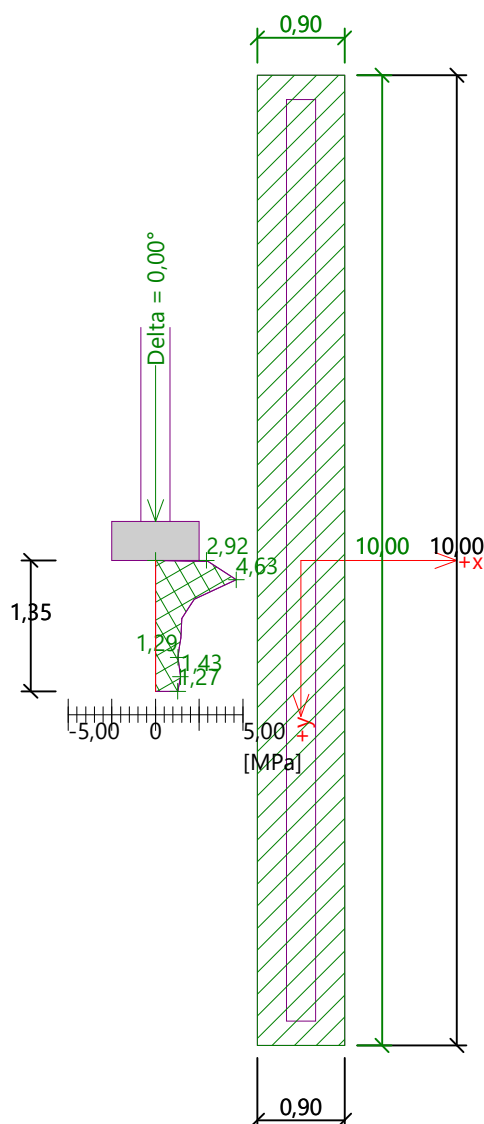
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 5G-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 329,65 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 50,82 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti $= 2,19 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

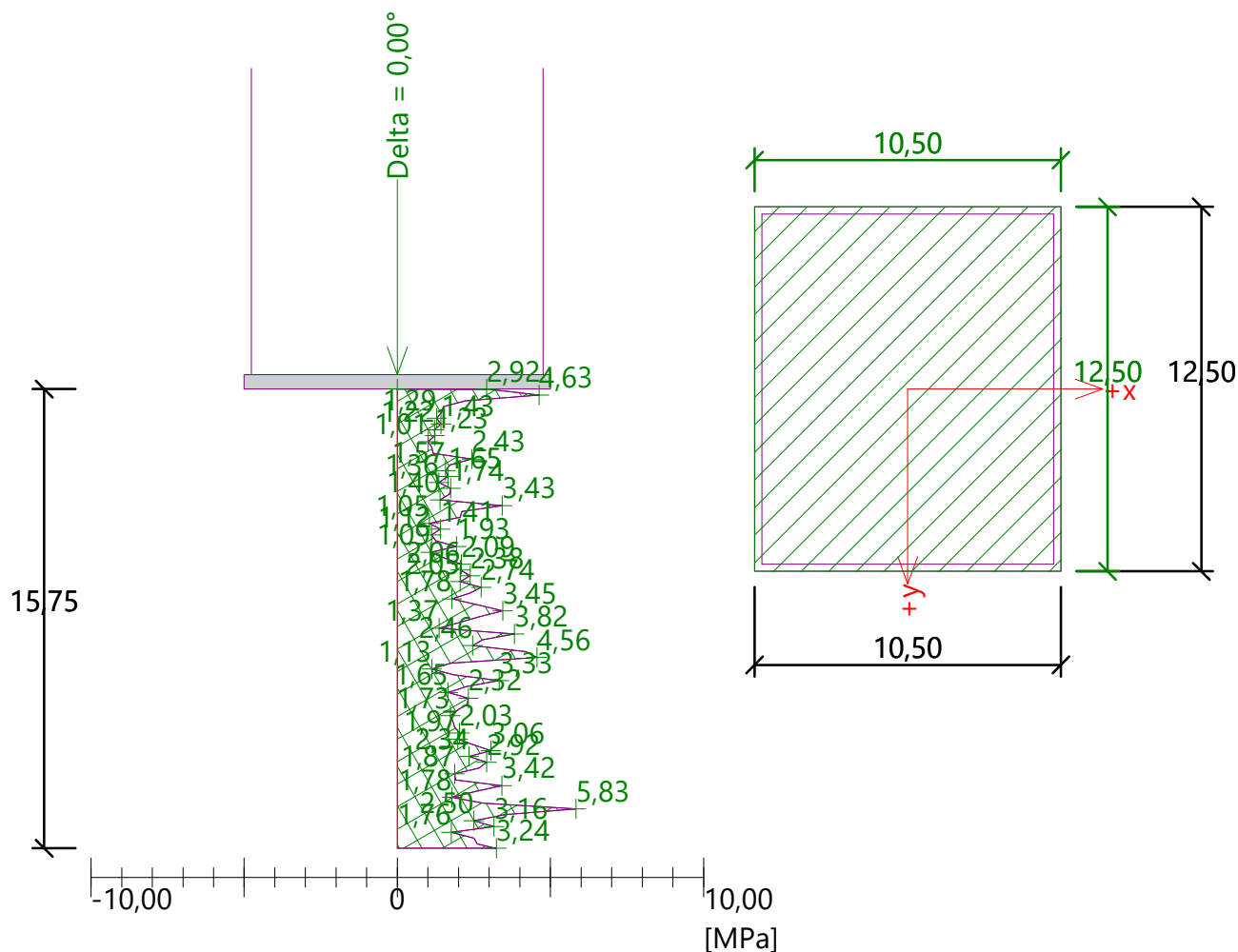
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti $= 1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 5G-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 2087,45 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 146,10 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $20,79 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

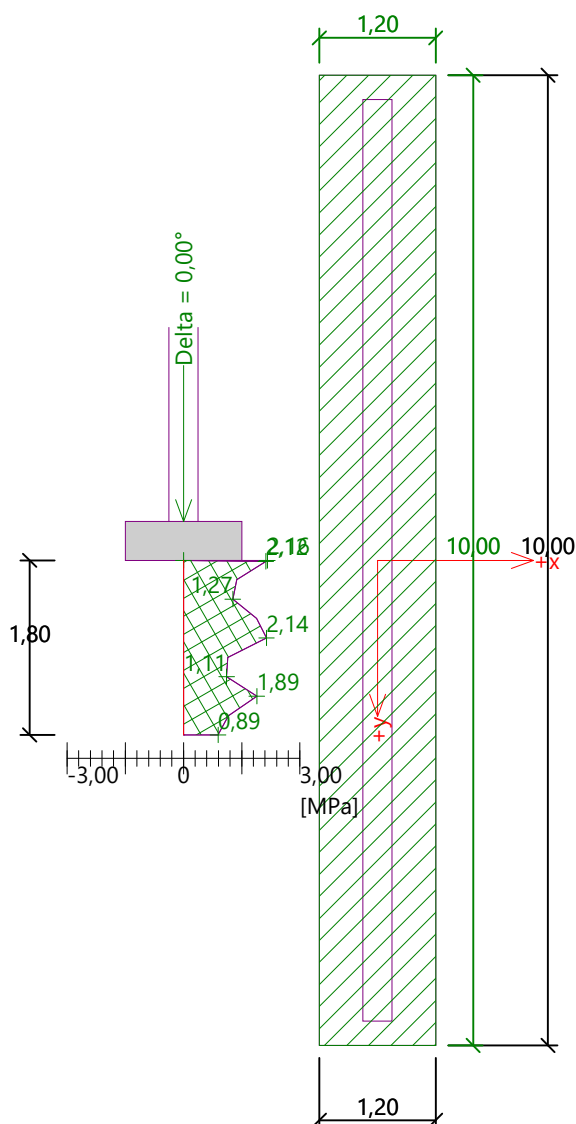
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE

**Celkové posouzení**Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$ Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$ Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$ **Excentricita zatížení základu VYHOVUJE**

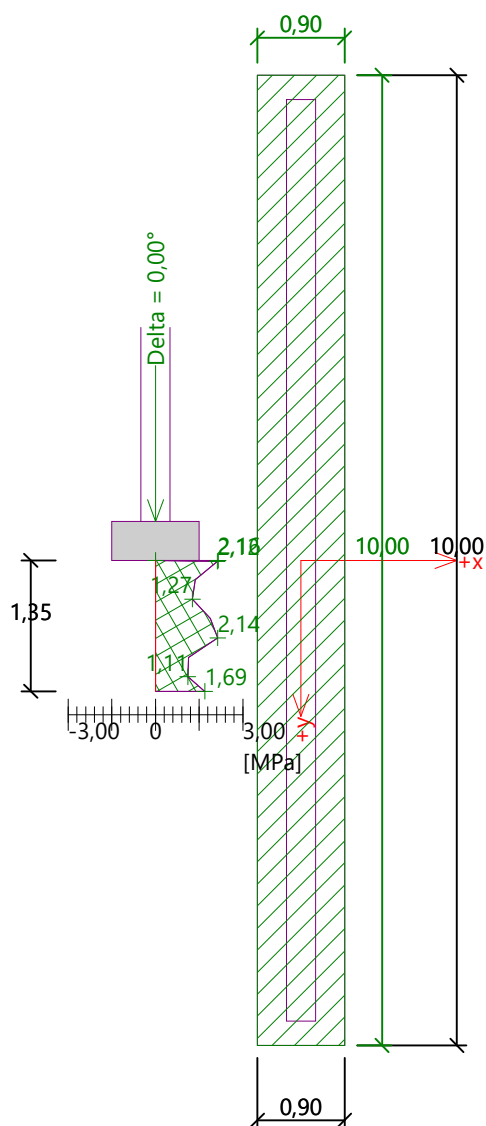
Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 8CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23 \text{ kPa}$ Únosnost základové půdy $R_d = 270,37 \text{ kPa}$ Sednutí základu $s_s = 74,14 \text{ mm}$ Stupeň bezpečnosti $= 1,79 > 1,00$ **Svislá únosnost VYHOVUJE****Posouzení vodorovné únosnosti**

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$ Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46 \text{ kN}$ Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$ Stupeň bezpečnosti $= 1000,00 > 1,50$ **Vodorovná únosnost VYHOVUJE****Základová patka VYHOVUJE**

**Celkové posouzení**

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 8CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 242,11 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 57,43 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $1,61 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE**Posouzení vodorovné únosnosti**

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

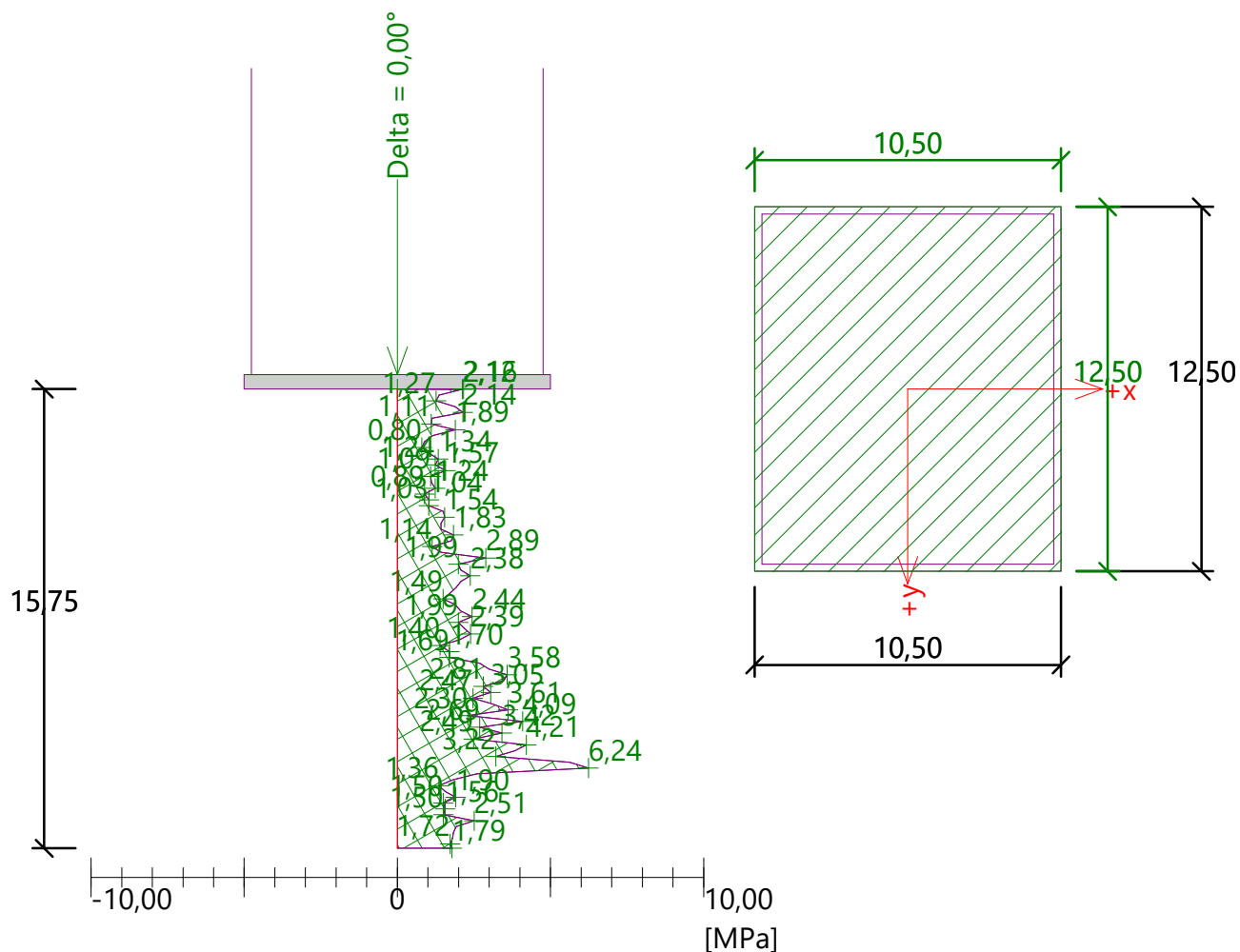
Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE**Základová patka VYHOVUJE**



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 8CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 1971,83 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 162,50 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $19,64 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

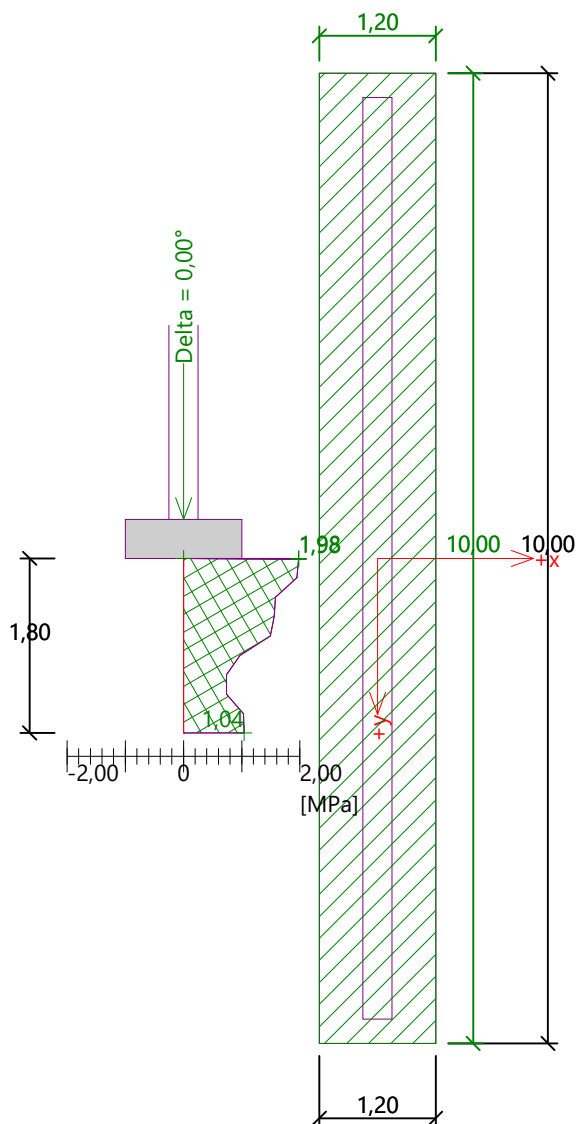
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 25CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 231,97$ kPa

Sednutí základu $s_s = 89,47$ mm

Stupeň bezpečnosti = $1,53 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

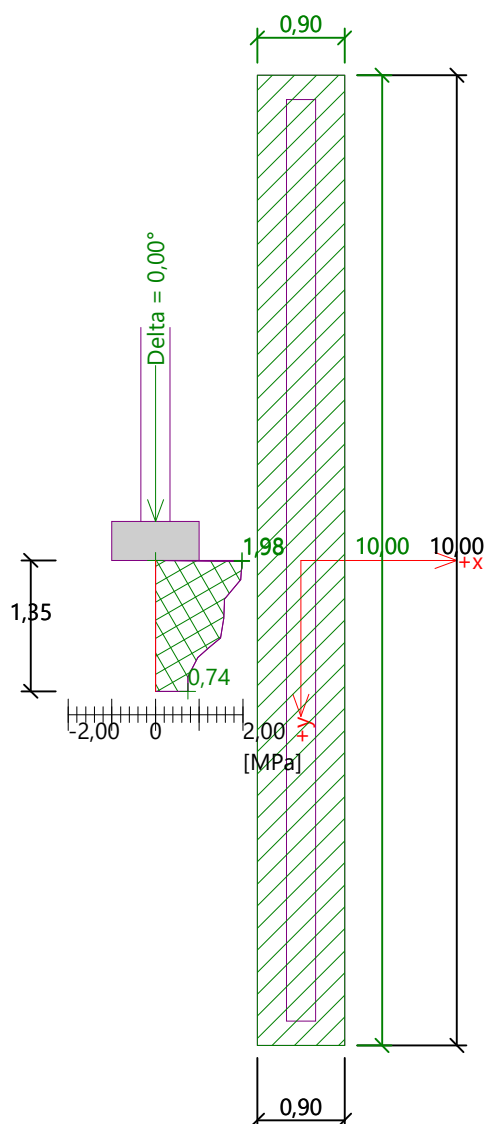
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$
 Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$
 Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 218,52 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 71,45 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $1,45 > 1,00$

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

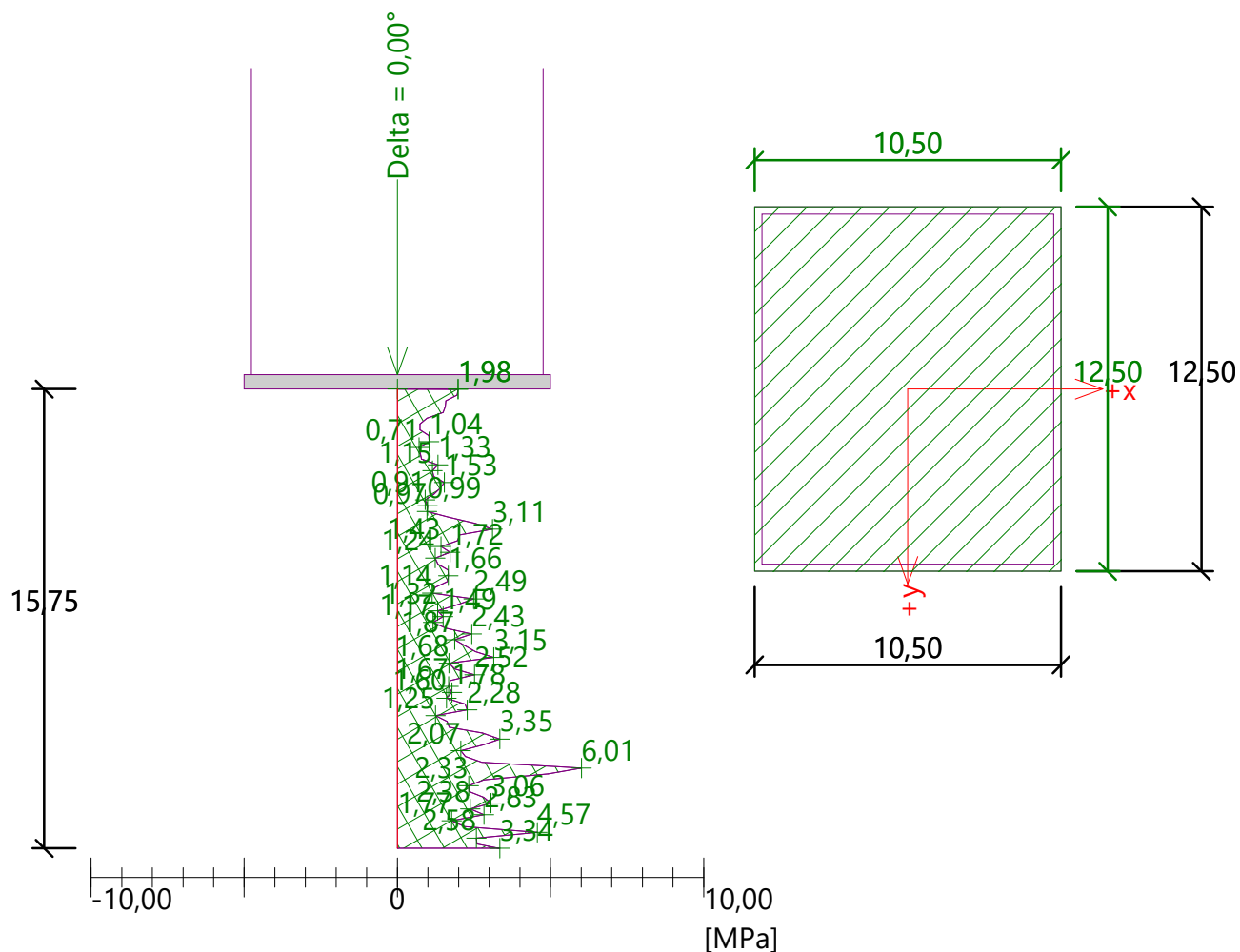
Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = 1000,00 > 1,50

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 25CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 1839,99$ kPa

Sednutí základu $s_s = 172,43$ mm

Stupeň bezpečnosti = 18,33 > 1,00

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

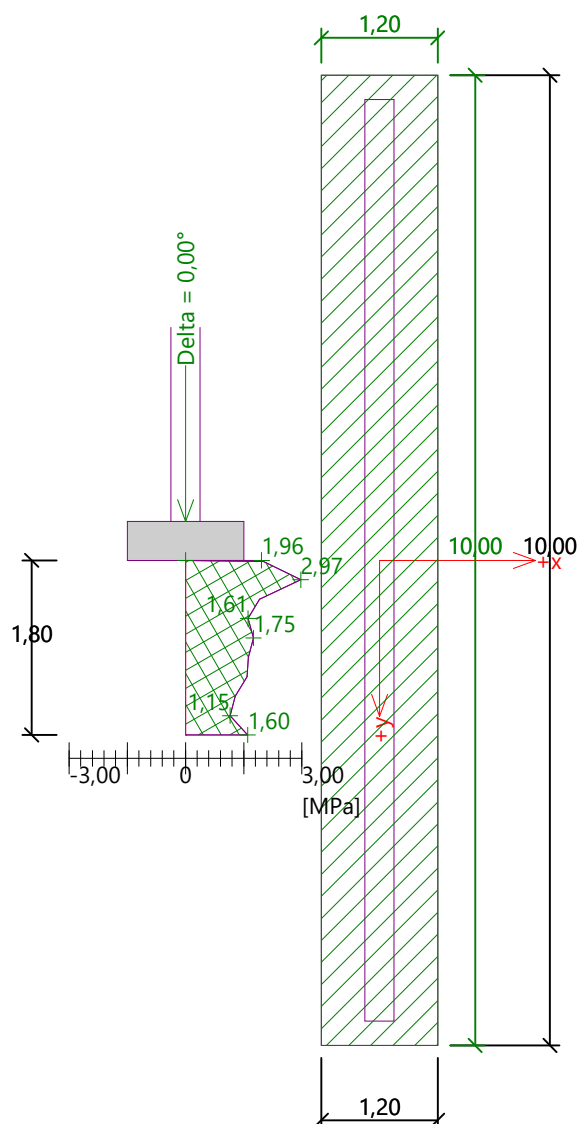
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = 1000,00 > 1,50

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č.1)

Výpočet pro : MP 5E-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 313,98 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 56,71 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $2,08 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č.1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

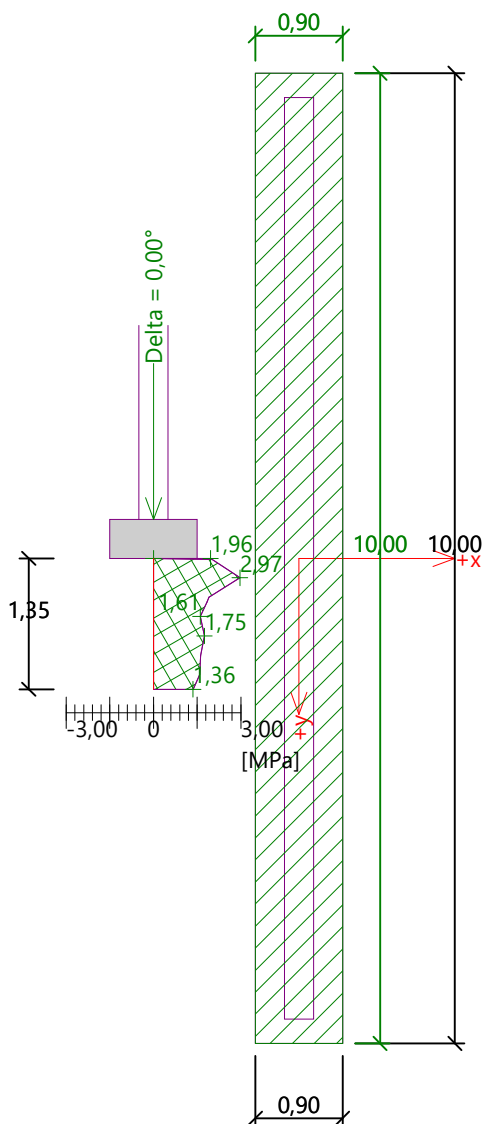
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : MP 5E-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 294,14 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 45,95 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti $= 1,96 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

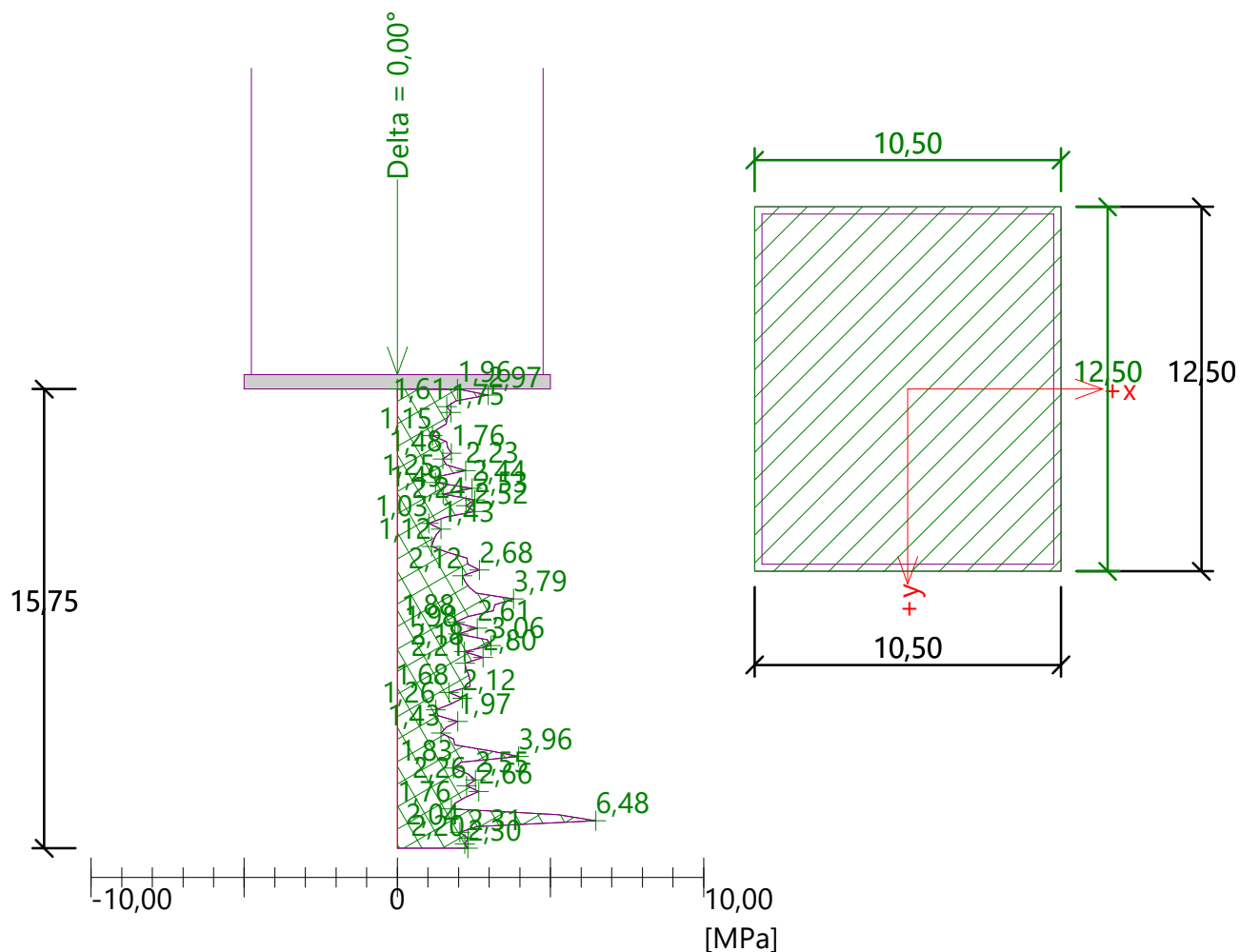
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti $= 1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č.1)

Výpočet pro : MP 5E-prodloužení

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 2047,10 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 142,01 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $20,39 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č.1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

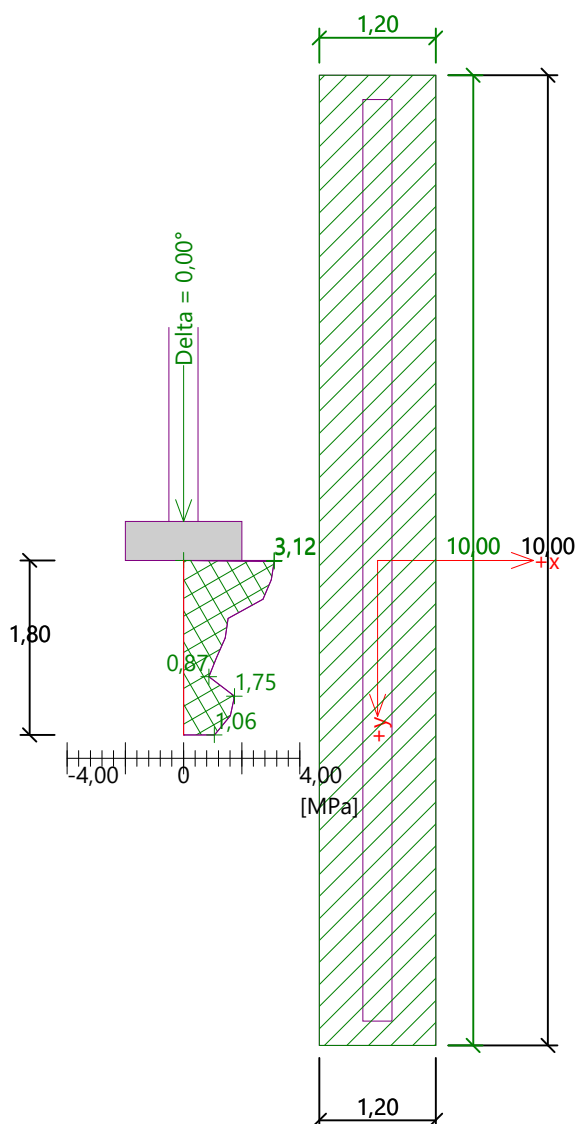
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 28CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 324,20$ kPa

Sednutí základu $s_s = 67,58$ mm

Stupeň bezpečnosti = 2,14 > 1,00

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

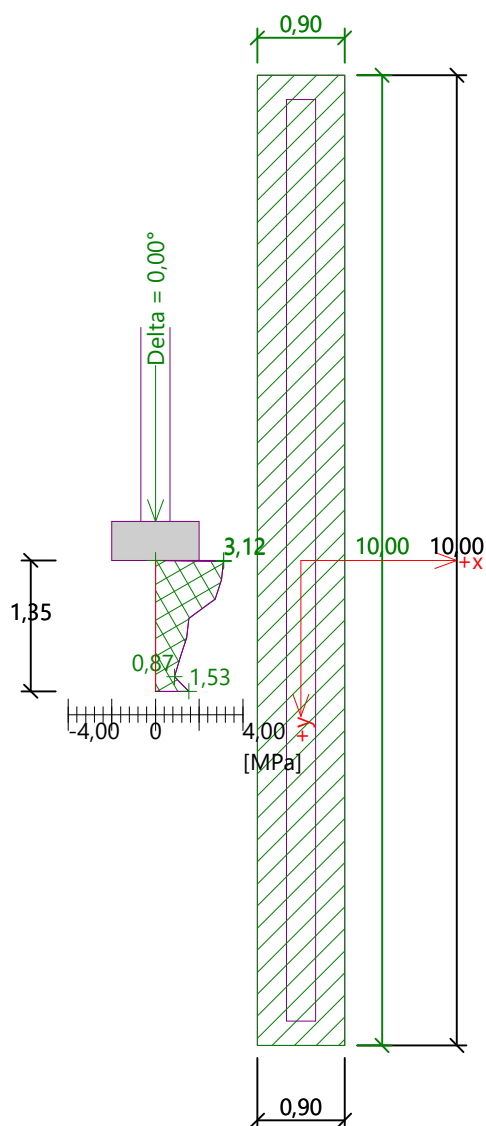
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = 1000,00 > 1,50

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE

**Celkové posouzení**

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 28CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 294,25 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 54,94 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $1,96 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE**Posouzení vodorovné únosnosti**

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

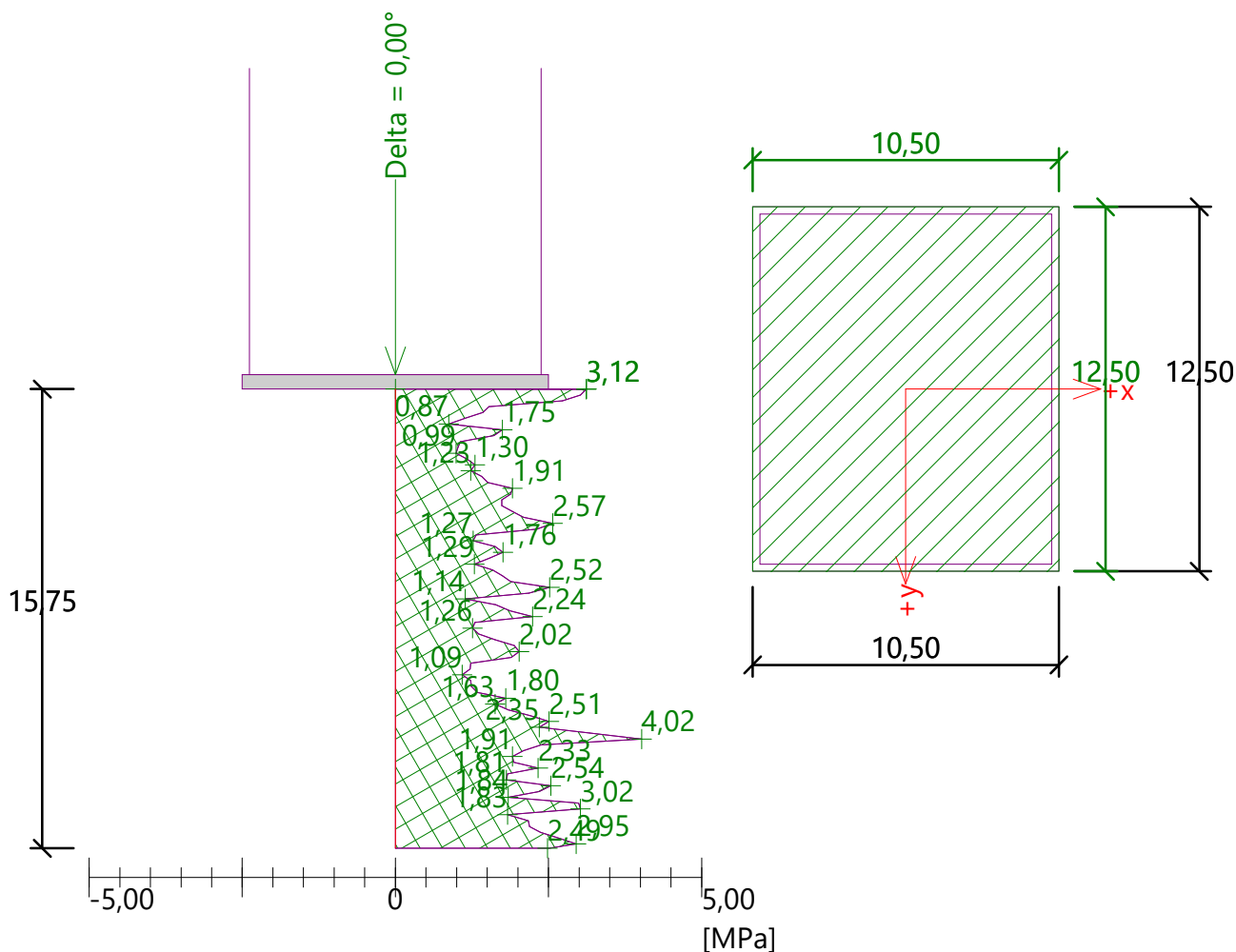
Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE**Základová patka VYHOVUJE**



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (zatížení 11560 kN)

Výpočet pro : GM 28CH-prodloužení

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,04$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 1762,31$ kPa

Sednutí základu $s_s = 205,19$ mm

Stupeň bezpečnosti = $17,62 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (zatížení 11560 kN)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

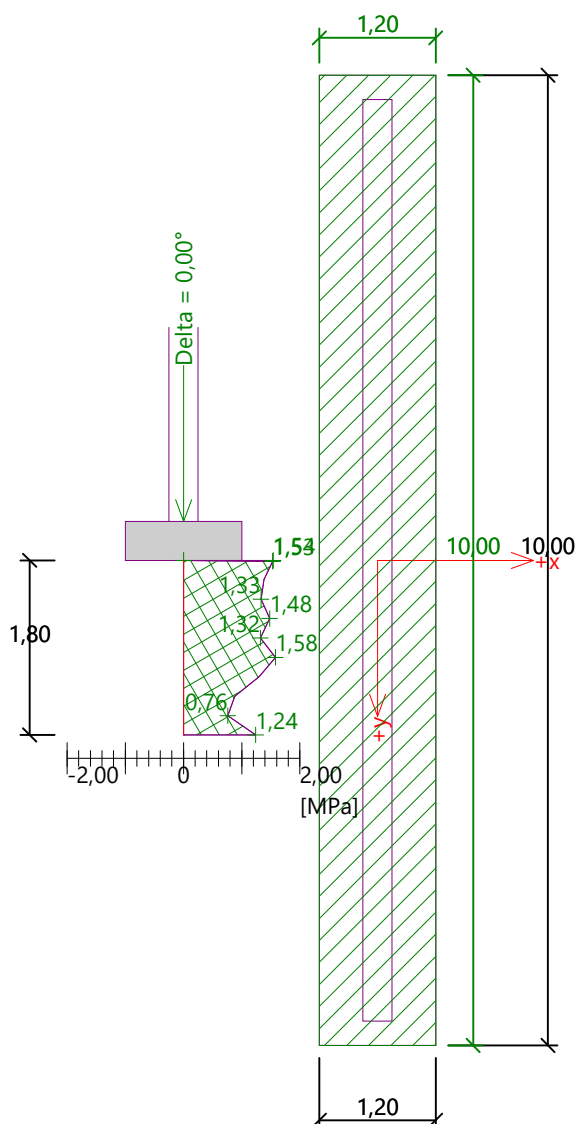
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3273,89$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 29CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 151,23 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 228,97 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 66,45 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $1,51 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

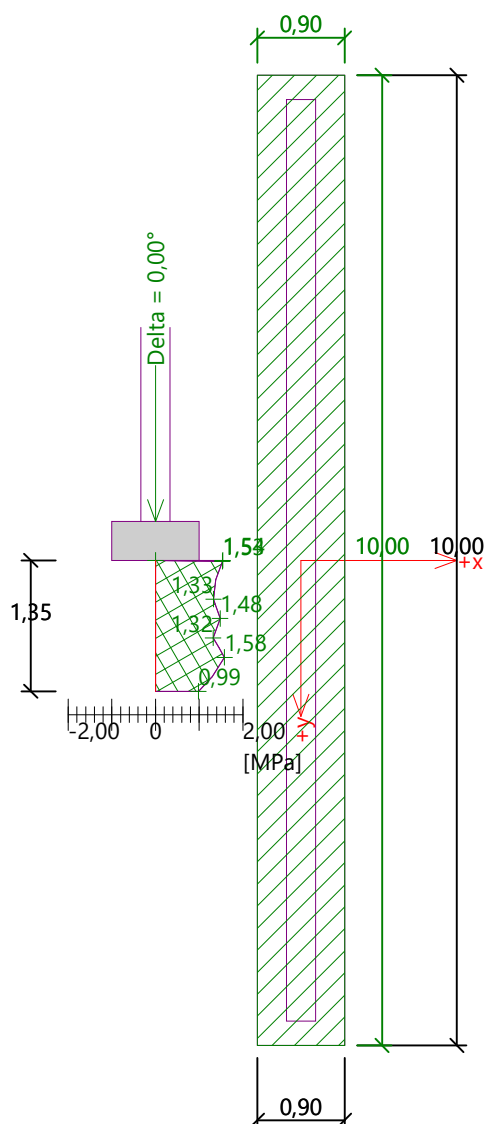
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 452,46 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Výpočet pro : GM 29CH-uprava

Napětí v základové spáře $\sigma = 150,32 \text{ kPa}$

Únosnost základové půdy $R_d = 216,26 \text{ kPa}$

Sednutí základu $s_s = 55,05 \text{ mm}$

Stupeň bezpečnosti = $1,44 > 1,00$

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. (Zatížení č. 1)

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

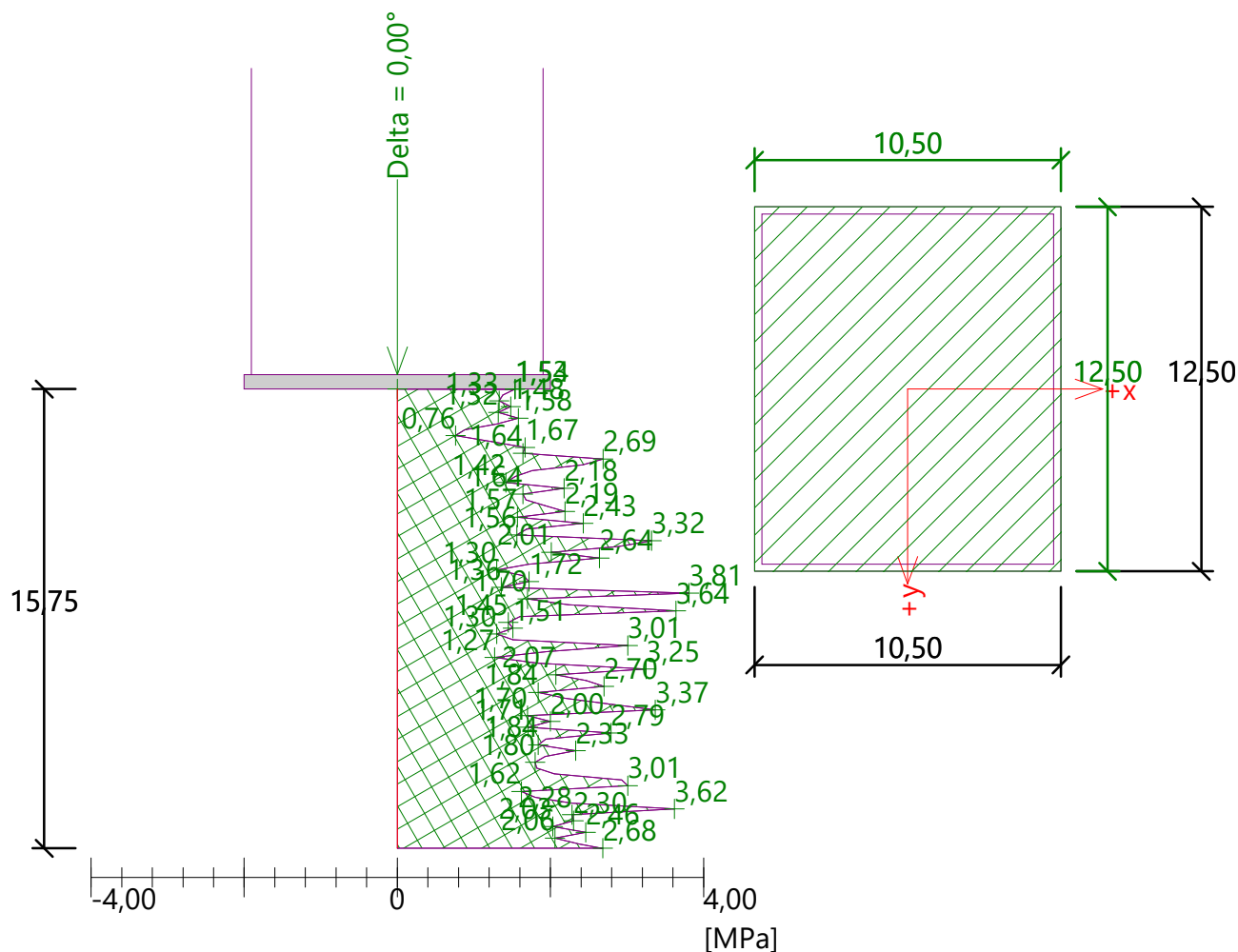
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 337,32 \text{ kN}$

Extrémní horizontální síla $H = 0,00 \text{ kN}$

Stupeň bezpečnosti = $1000,00 > 1,50$

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Celkové posouzení

Max. excentricita ve směru délky patky $e_x = 0,000 < 0,333$

Max. excentricita ve směru šířky patky $e_y = 0,000 < 0,333$

Max. prostorová excentricita $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricita zatížení základu VYHOVUJE

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. ()

Výpočet pro : GM 29CH-prodloužení

Napětí v základové spáře $\sigma = 100,39$ kPa

Únosnost základové půdy $R_d = 1910,57$ kPa

Sednutí základu $s_s = 143,01$ mm

Stupeň bezpečnosti = 19,03 > 1,00

Svislá únosnost VYHOVUJE

Posouzení vodorovné únosnosti

Nejnepříznivější zatěžovací stav číslo 1. ()

Úhel tření základ-zemina $\psi = 14,00^\circ$

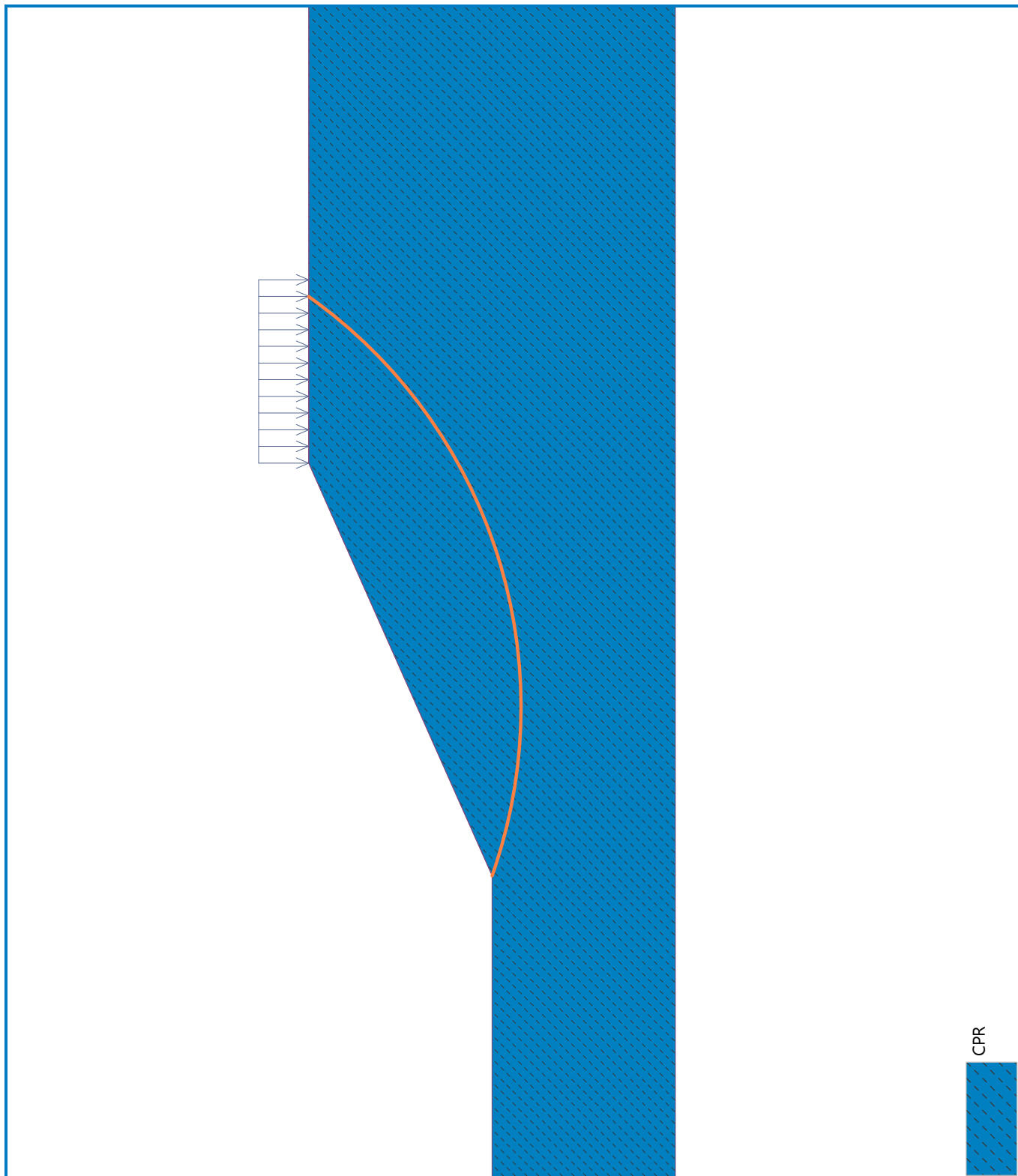
Horizontální únosnost základu $R_{dh} = 3285,21$ kN

Extrémní horizontální síla $H = 0,00$ kN

Stupeň bezpečnosti = 1000,00 > 1,50

Vodorovná únosnost VYHOVUJE

Základová patka VYHOVUJE



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 1459,21$ kN/m

Sumace pasivních sil : $F_p = 1669,91$ kN/m

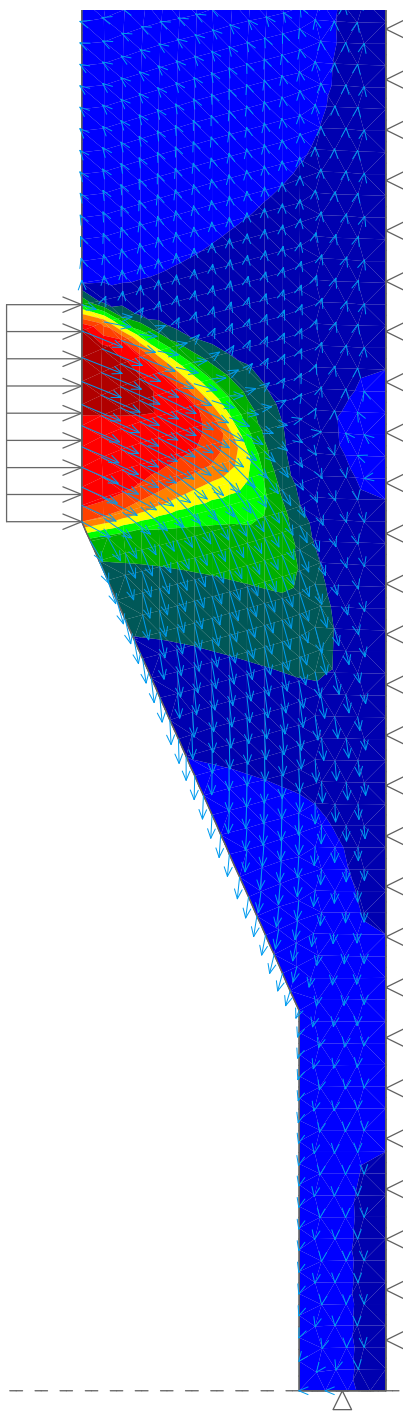
Moment sesouvající : $M_a = 40070,00$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 45855,85$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,14 < 1,30$

Stabilita svahu NEVYHOVUJE

-15,2
0,0
15,0
30,0
45,0
60,0
75,0
90,0
105,0
120,0
128,0

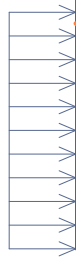


Výsledky : celkové; veličina : Posunutí d_z ; rozsah : <-15,2; 128,0> mm

Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

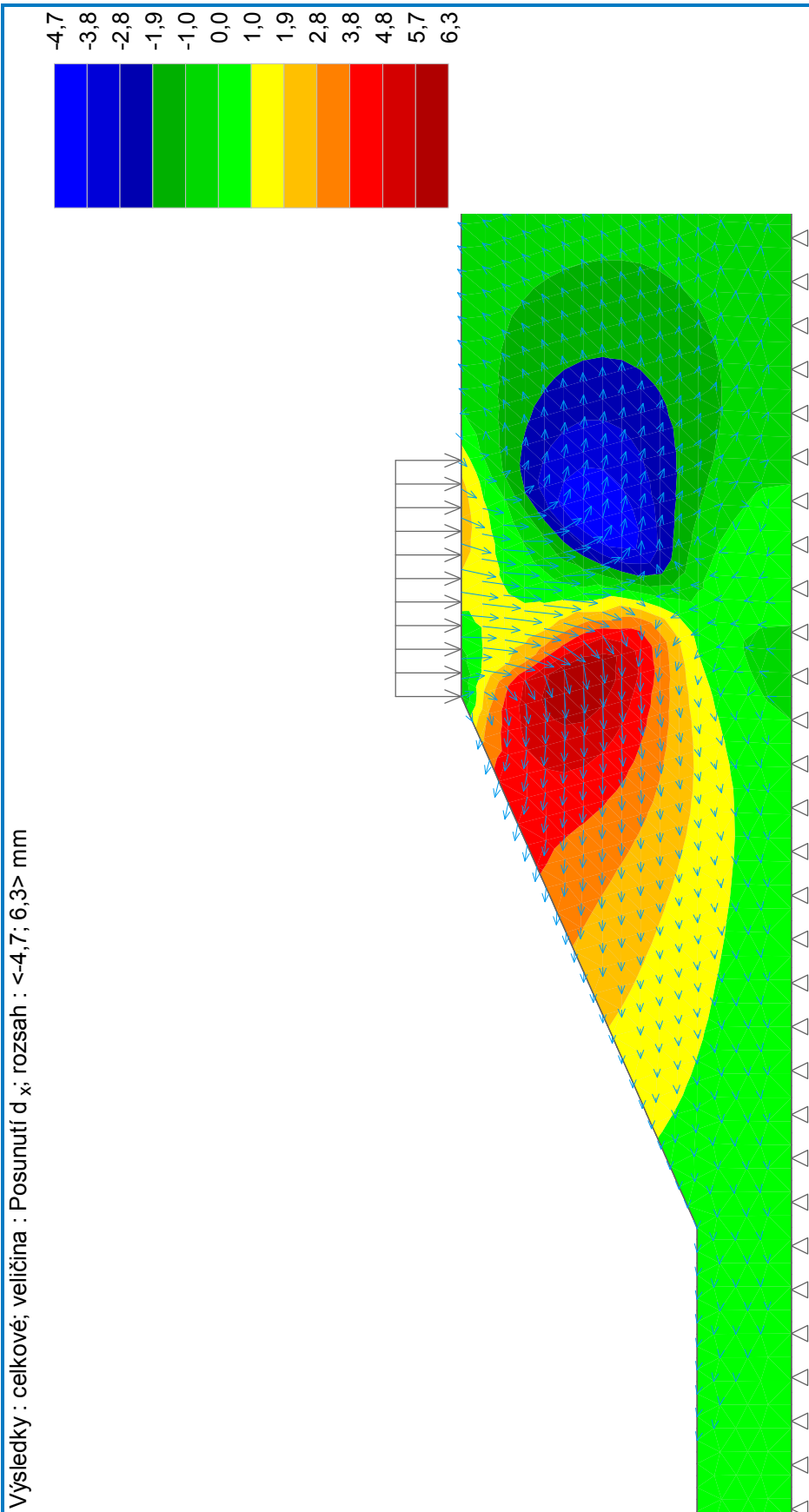
Stupeň stability FS = 1,13



CPR

Smyková plocha po optimalizaci.

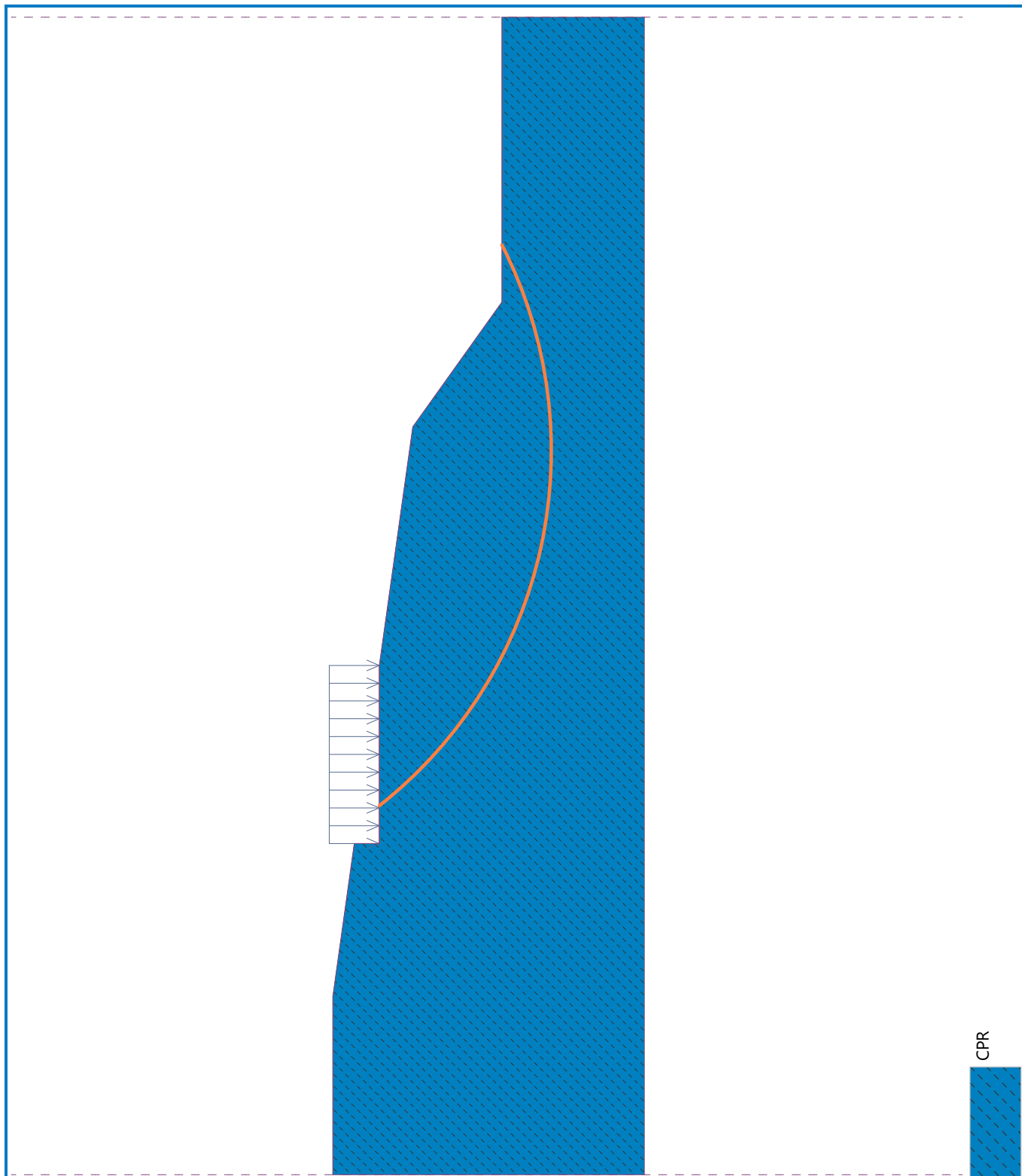
Posouzení stability svahu (Bishop)Sumace aktivních sil : $F_a = 1793,26$ kN/mSumace pasivních sil : $F_p = 1807,46$ kN/mMoment sesouvající : $M_a = 50282,92$ kNm/mMoment vzdorující : $M_p = 50681,05$ kNm/mStupeň bezpečnosti = $1,01 < 1,30$ **Stabilita svahu NEVYHOVUJE**



Výpočet stability skončil nestandardně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 0,66



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 1091,09$ kN/m

Sumace pasivních sil : $F_p = 1652,80$ kN/m

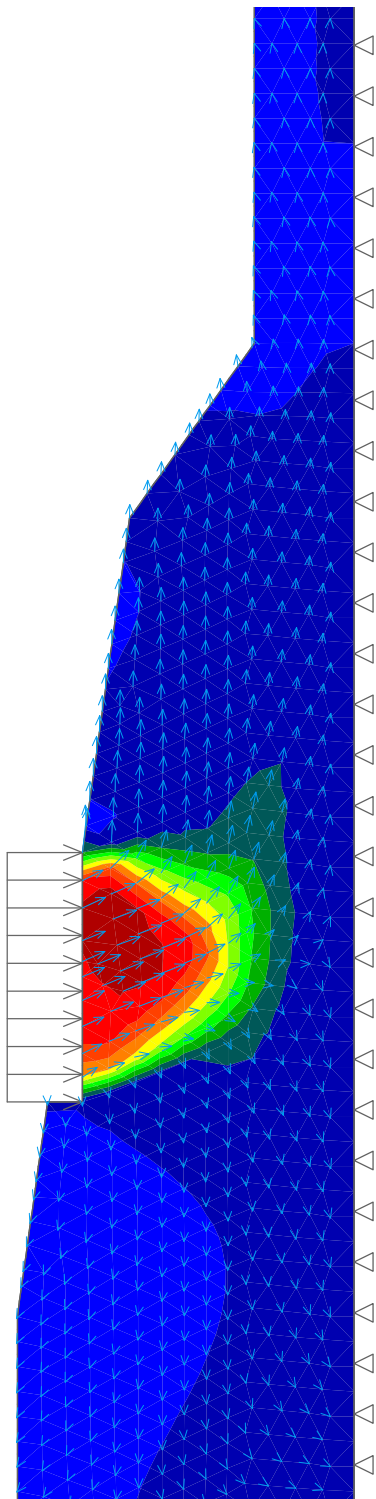
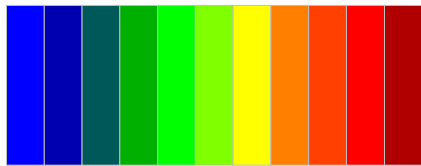
Moment sesouvající : $M_a = 27702,71$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 41964,51$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,51 > 1,30$

Stabilita svahu VYHOVUJE

-8,4
0,0
8,0
16,0
24,0
32,0
40,0
48,0
56,0
64,0
72,0
76,1

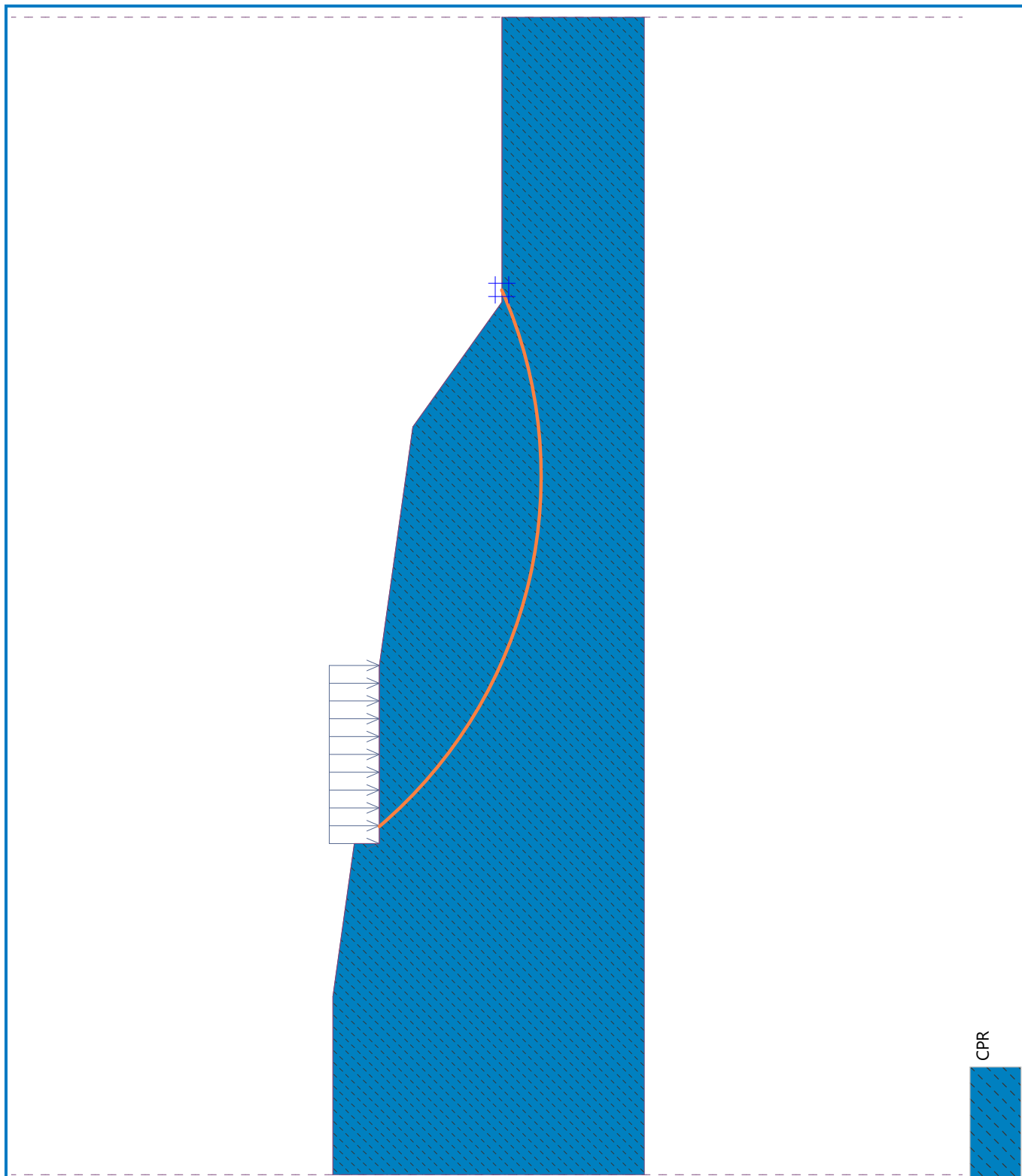


Výsledky : celkové; veličina : Posunutí d_z; rozsah : <-8,4; 76,1> mm

Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 1,37



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 1320,71$ kN/m

Sumace pasivních sil : $F_p = 1711,92$ kN/m

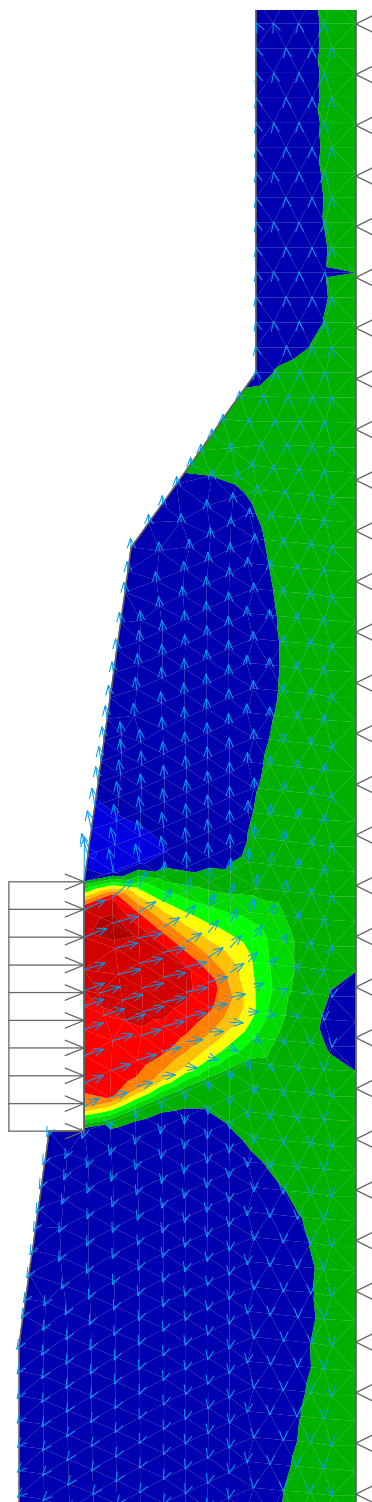
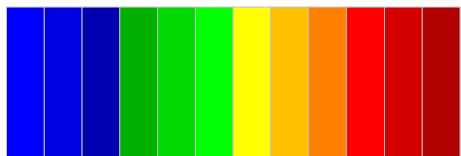
Moment sesouvající : $M_a = 34113,90$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 44218,78$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,30 < 1,30$

Stabilita svahu NEVYHOVUJE

-17,6
-16,0
-8,0
0,0
8,0
16,0
24,0
32,0
40,0
48,0
56,0
64,0
68,5

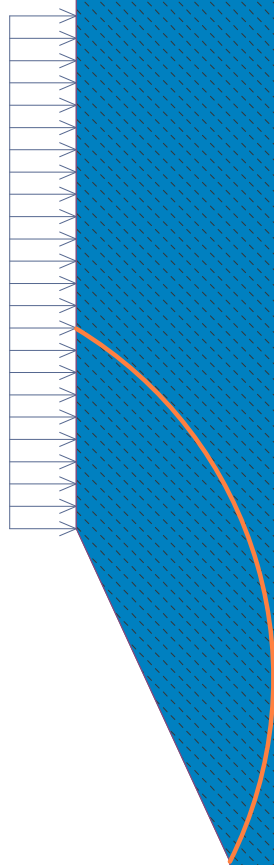


Výsledky : celkové; veličina : Posunutí d_z; rozsah : <-17,6; 68,5> mm

Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 1,05

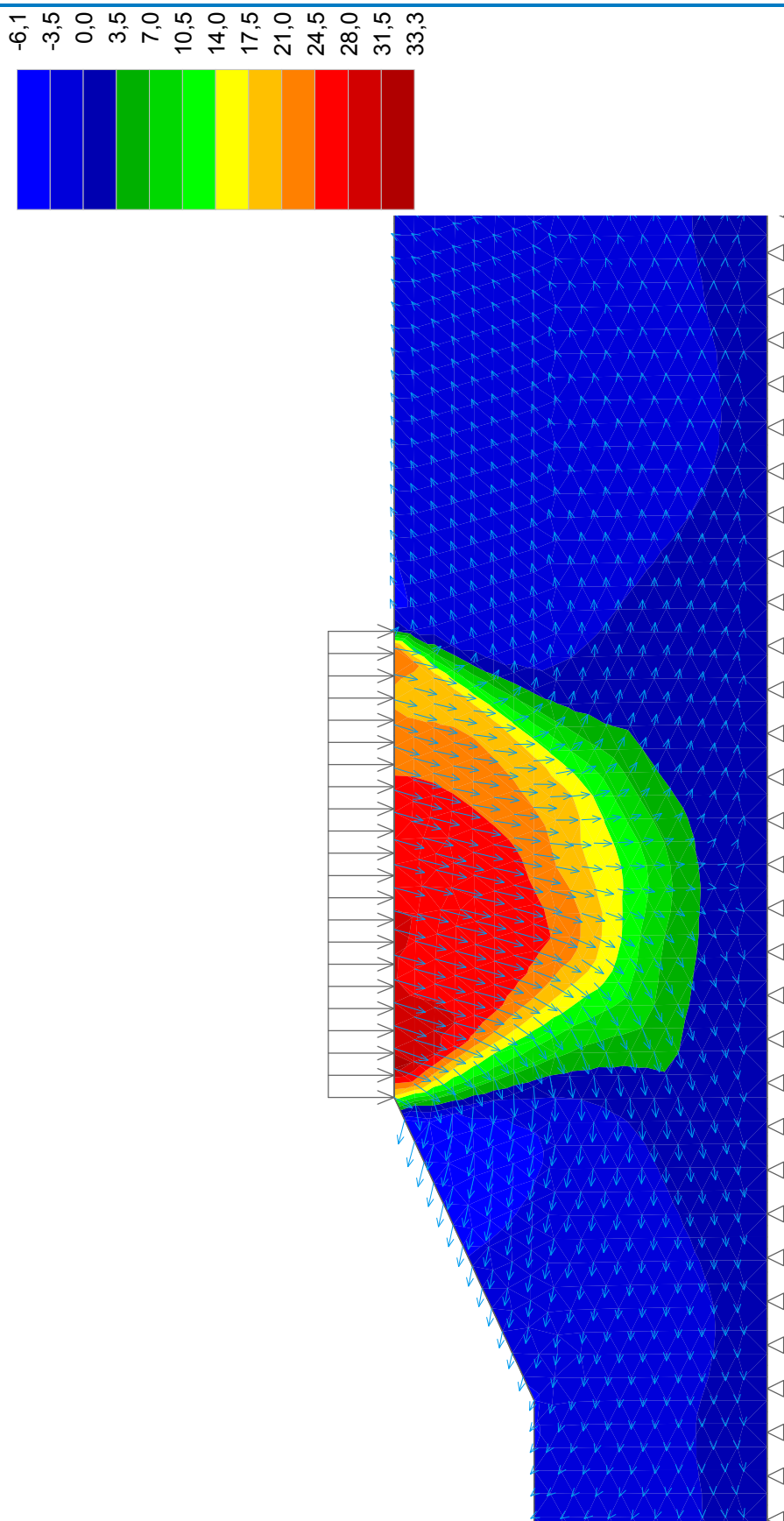


CPR

Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)Sumace aktivních sil : $F_a = 332,16$ kN/mSumace pasivních sil : $F_p = 437,52$ kN/mMoment sesouvající : $M_a = 2647,29$ kNm/mMoment vzdorující : $M_p = 3487,03$ kNm/mStupeň bezpečnosti = $1,32 > 1,30$ **Stabilita svahu VYHOVUJE**

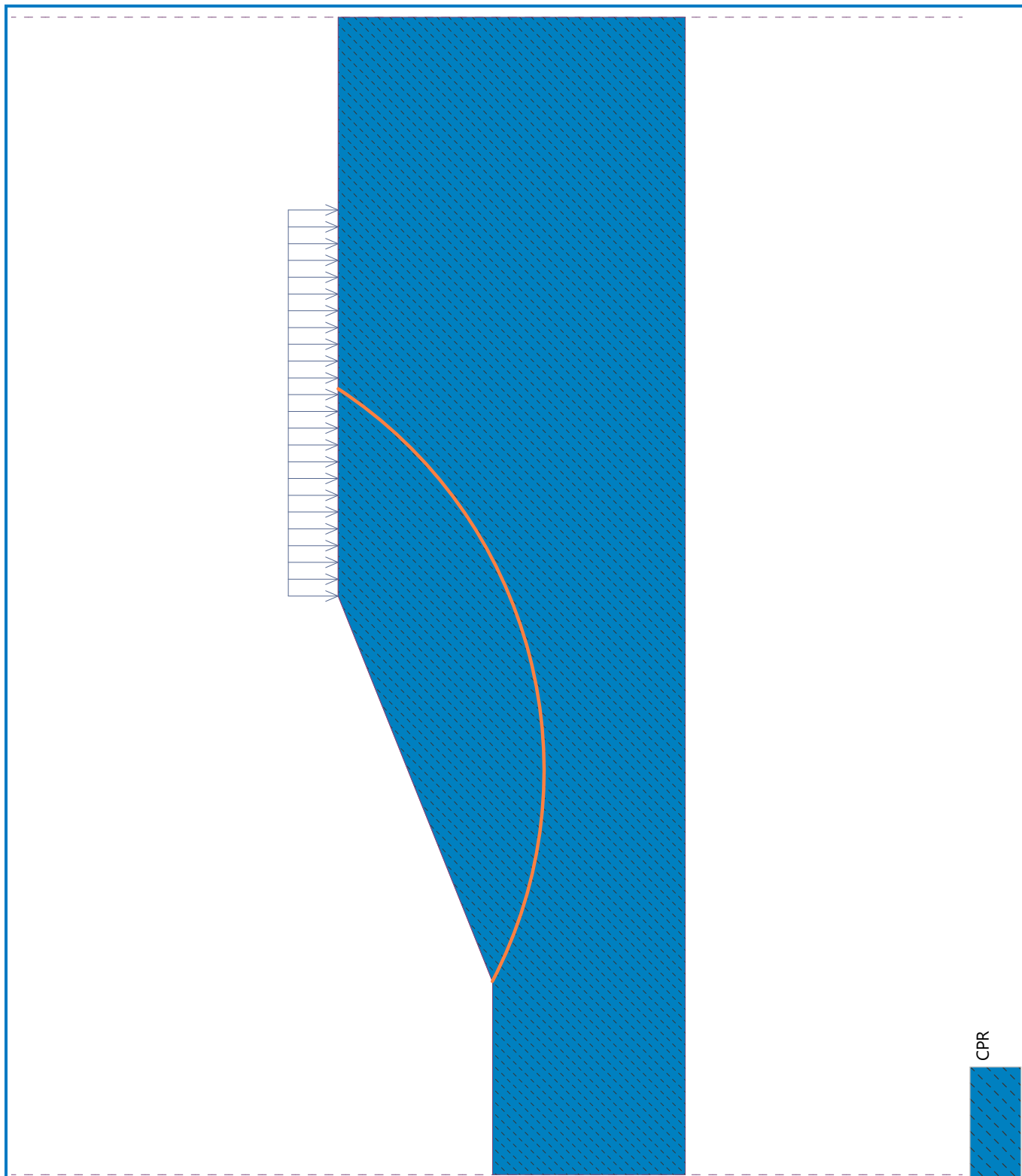
Výsledky : celkové; veličina : Posunutí d_z; rozsah : <-6,1; 33,3> mm



Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 1,28



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 504,88$ kN/m

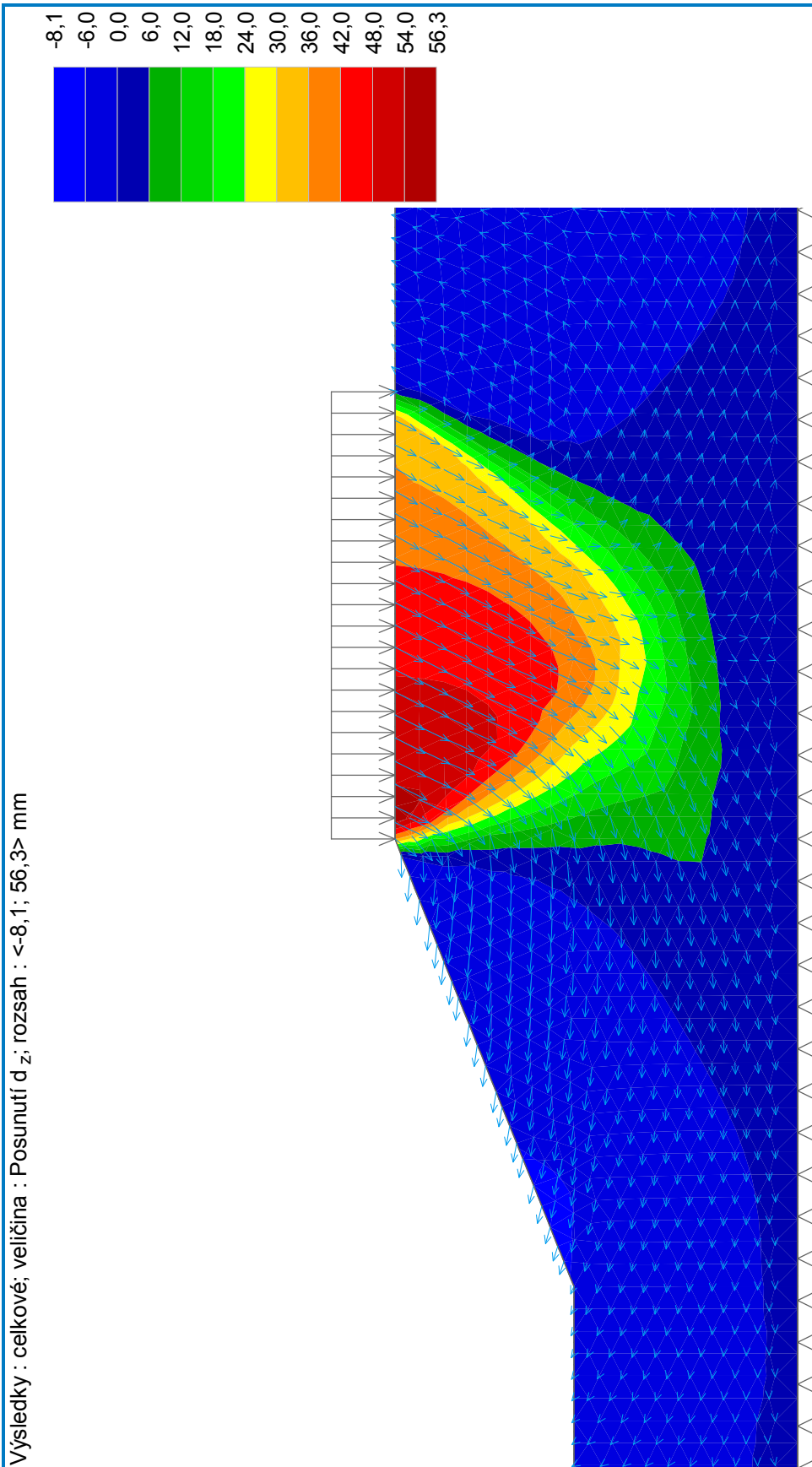
Sumace pasivních sil : $F_p = 685,52$ kN/m

Moment sesouvající : $M_a = 5972,68$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 8109,68$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,36 > 1,30$

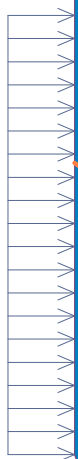
Stabilita svahu VYHOVUJE



Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : standardní

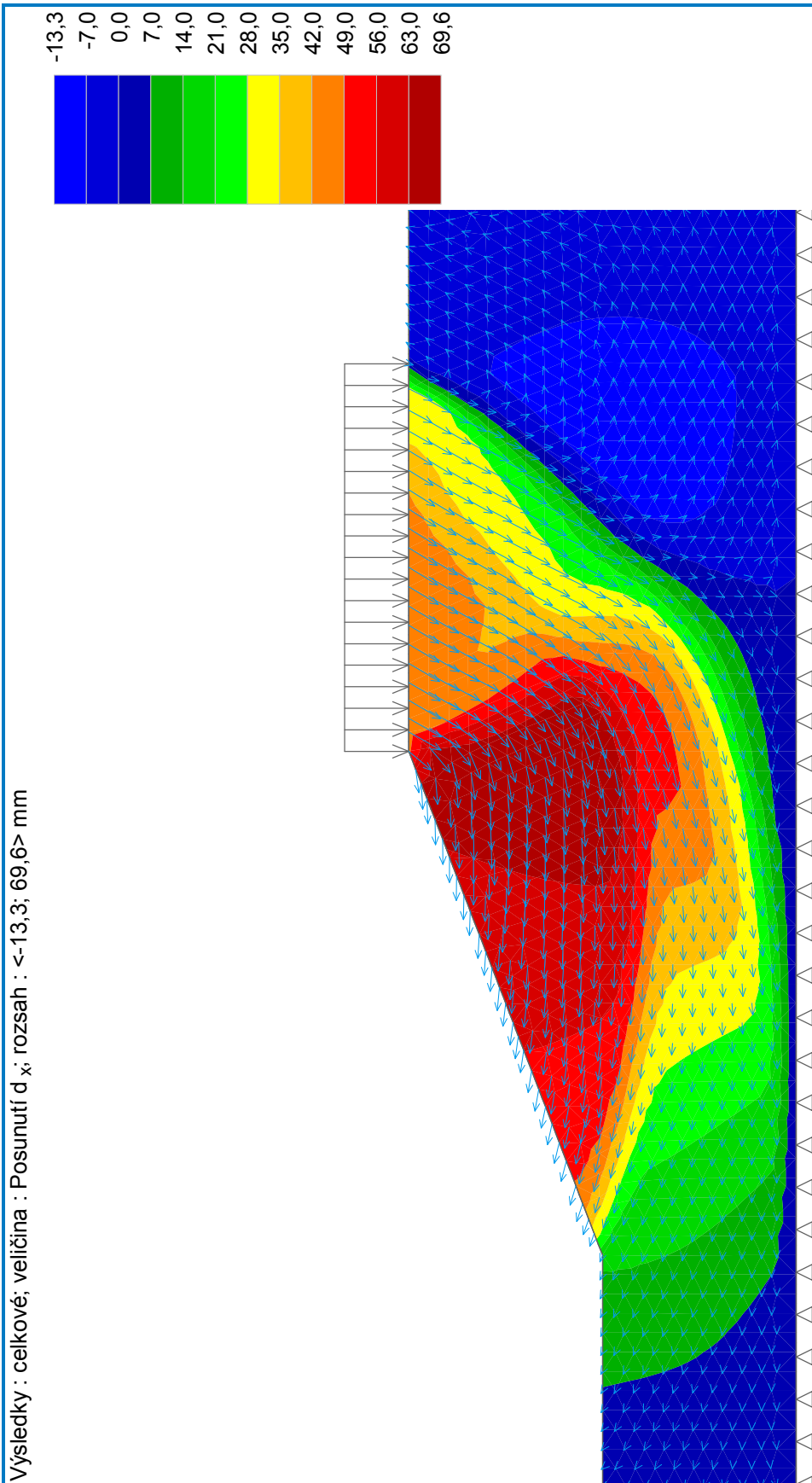
Stupeň stability $FS = 1,33$



CPR

Smyková plocha po optimalizaci.

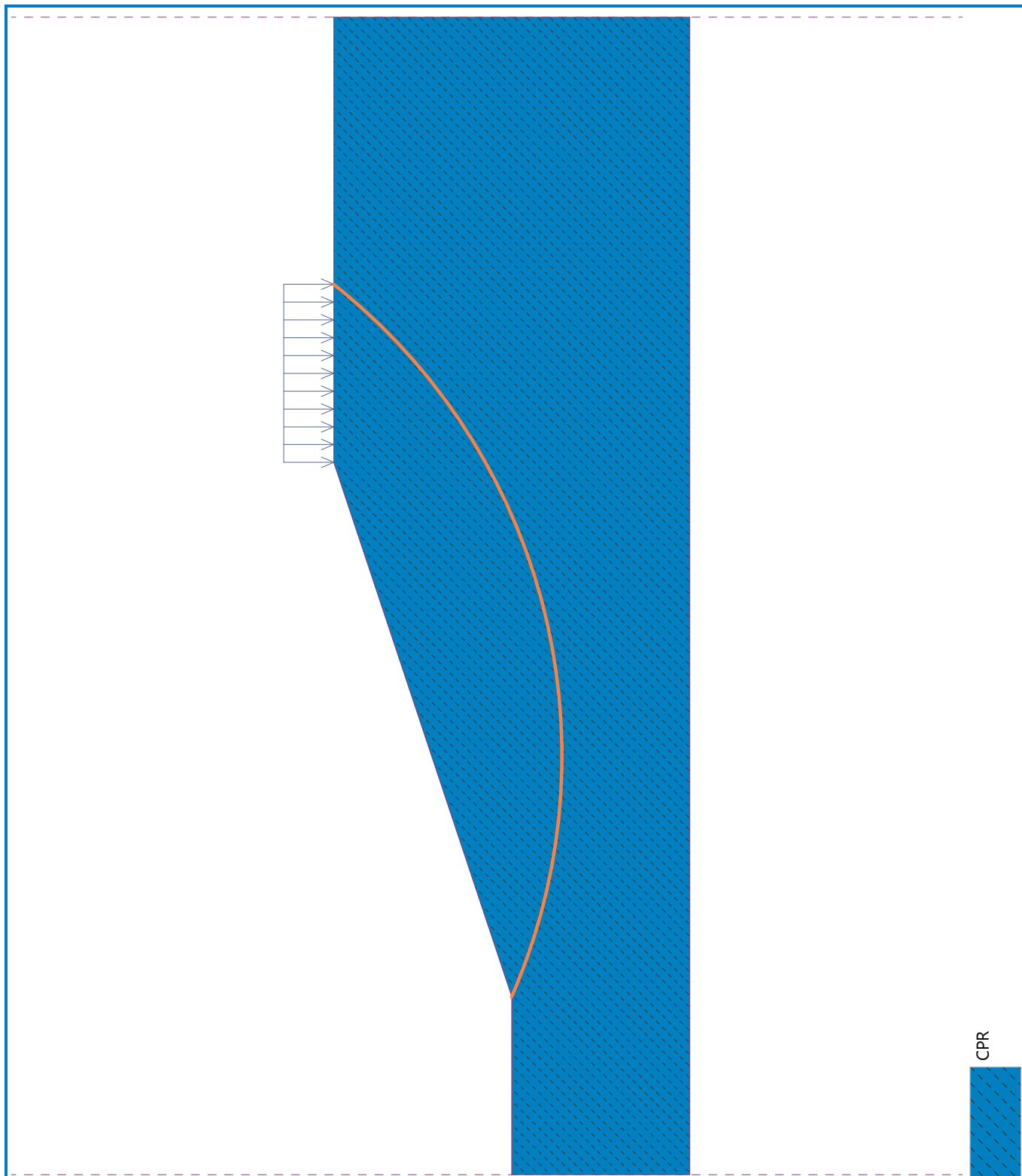
Posouzení stability svahu (Bishop)Sumace aktivních sil : $F_a = 684,34$ kN/mSumace pasivních sil : $F_p = 926,50$ kN/mMoment sesouvající : $M_a = 10449,88$ kNm/mMoment vzdorující : $M_p = 14147,63$ kNm/mStupeň bezpečnosti = $1,35 > 1,30$ **Stabilita svahu VYHOVUJE**



Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 1,33



Smyková plocha po přerušeném výpočtu.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 1660,20$ kN/m

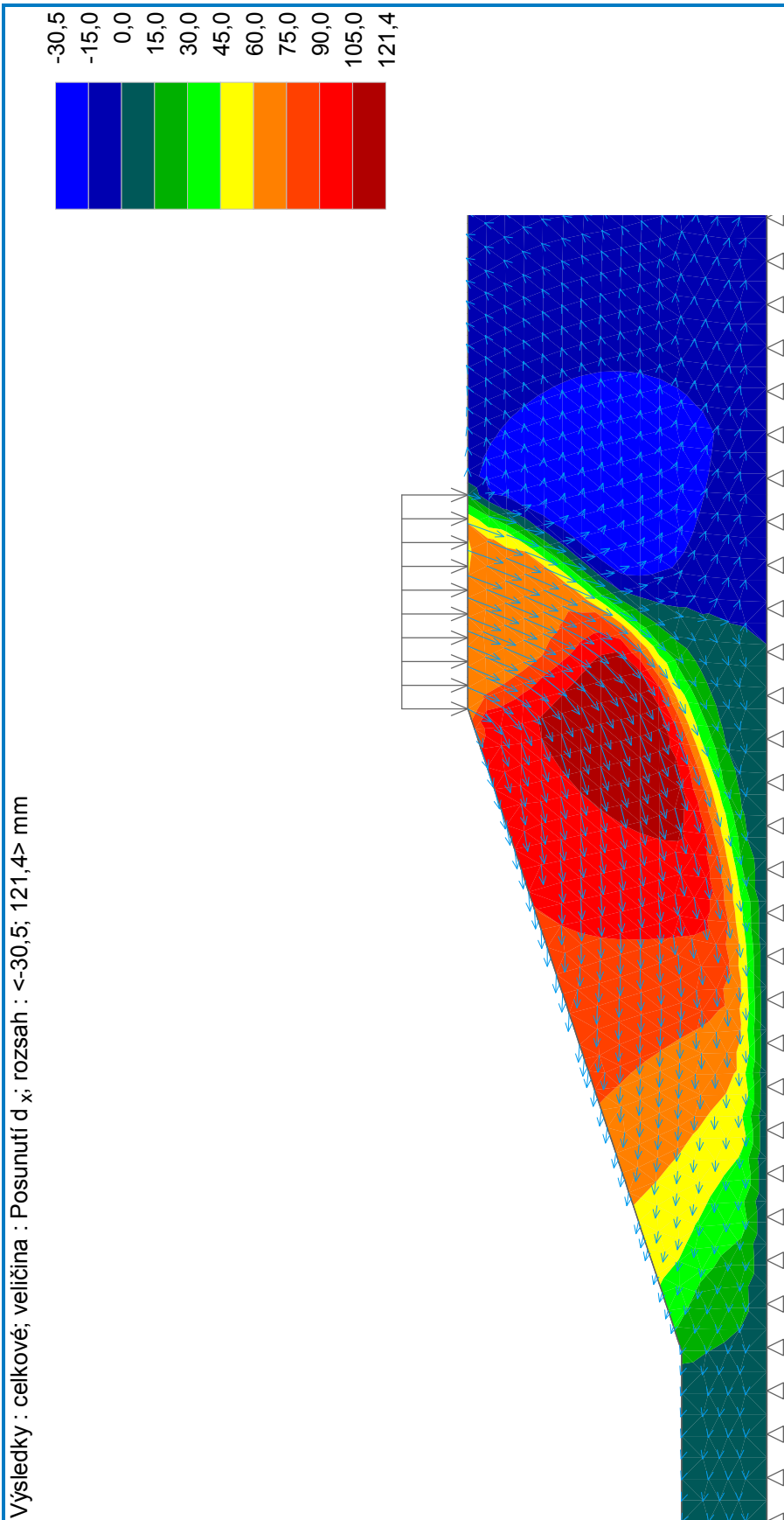
Sumace pasivních sil : $F_p = 2215,90$ kN/m

Moment sesouvající : $M_a = 56064,80$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 74830,81$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,33 > 1,30$

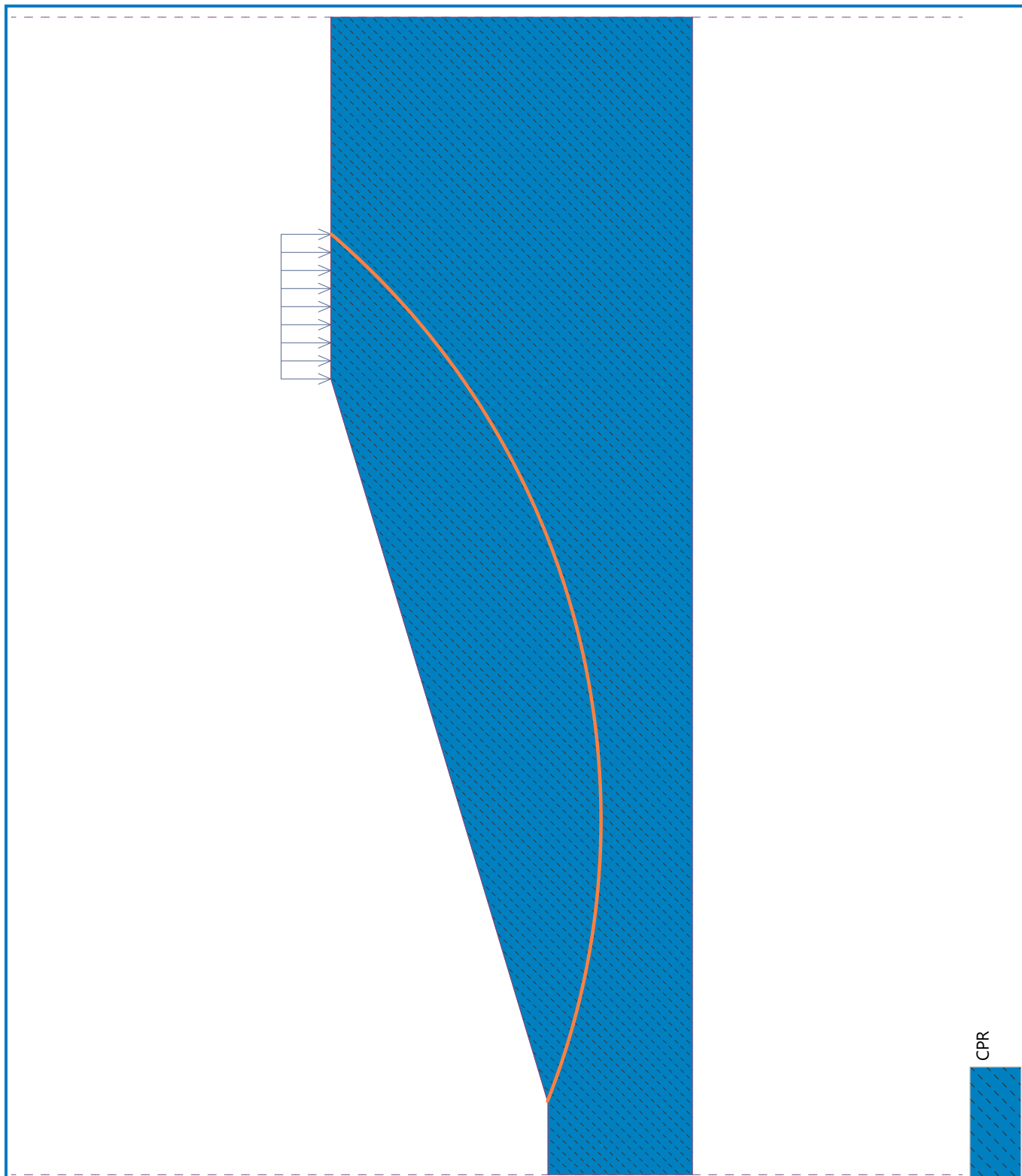
Stabilita svahu VYHOVUJE



Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : standardní

Stupeň stability $FS = 1,30$



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 2725,53$ kN/m

Sumace pasivních sil : $F_p = 3680,43$ kN/m

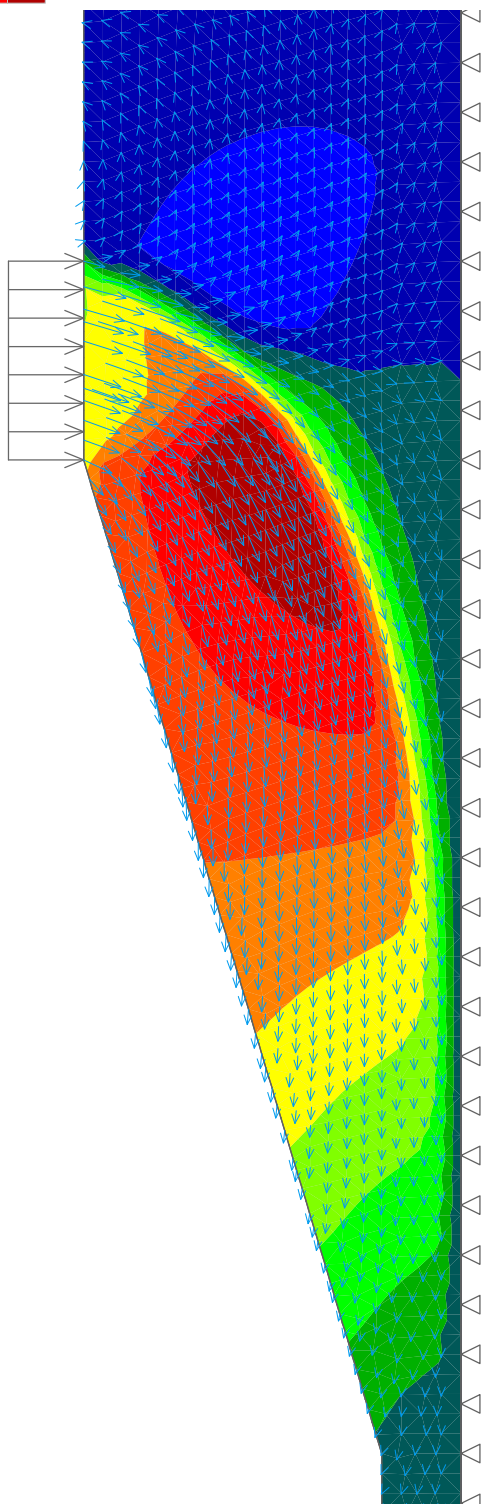
Moment sesouvající : $M_a = 144943,80$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 195725,28$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,35 > 1,30$

Stabilita svahu VYHOVUJE

-39,2
-20,0
0,0
20,0
40,0
60,0
80,0
100,0
120,0
140,0
160,0
180,8

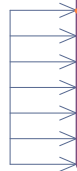


Výsledky : celkové; veličina : Posunutí d_x ; rozsah : <-39,2; 180,8> mm

Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 1,30

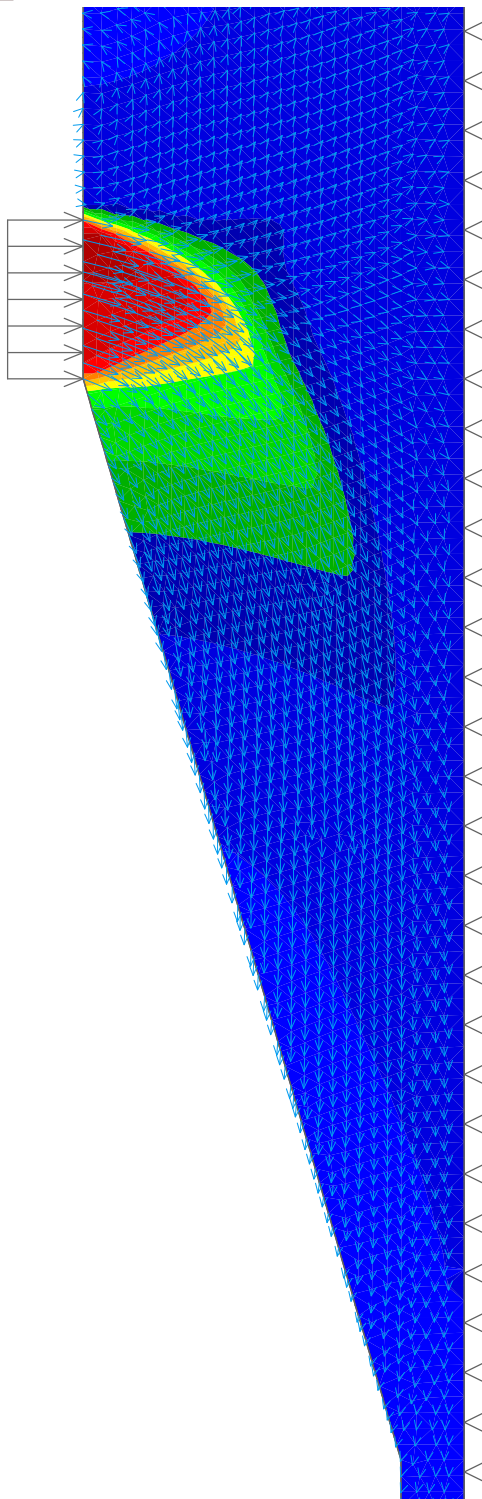


CPR

Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)Sumace aktivních sil : $F_a = 4032,97$ kN/mSumace pasivních sil : $F_p = 5280,52$ kN/mMoment sesouvající : $M_a = 288478,69$ kNm/mMoment vzdorující : $M_p = 377715,79$ kNm/mStupeň bezpečnosti = $1,31 > 1,30$ **Stabilita svahu VYHOVUJE**

-13,9
 0,0
 40,0
 80,0
 120,0
 160,0
 200,0
 240,0
 280,0
 320,0
 360,0
 400,0
 443,9

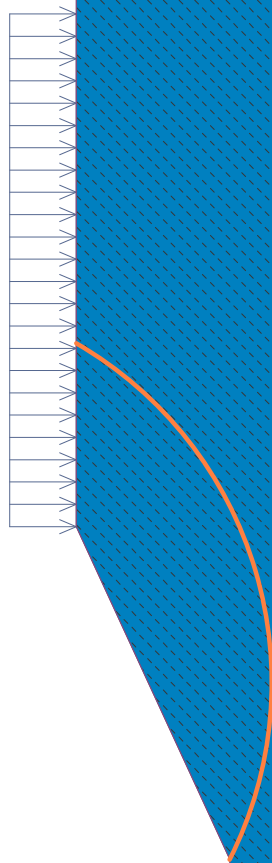


Výsledky : celkové; veličina : Posunutí d_z; rozsah : <-13,9; 443,9> mm

Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

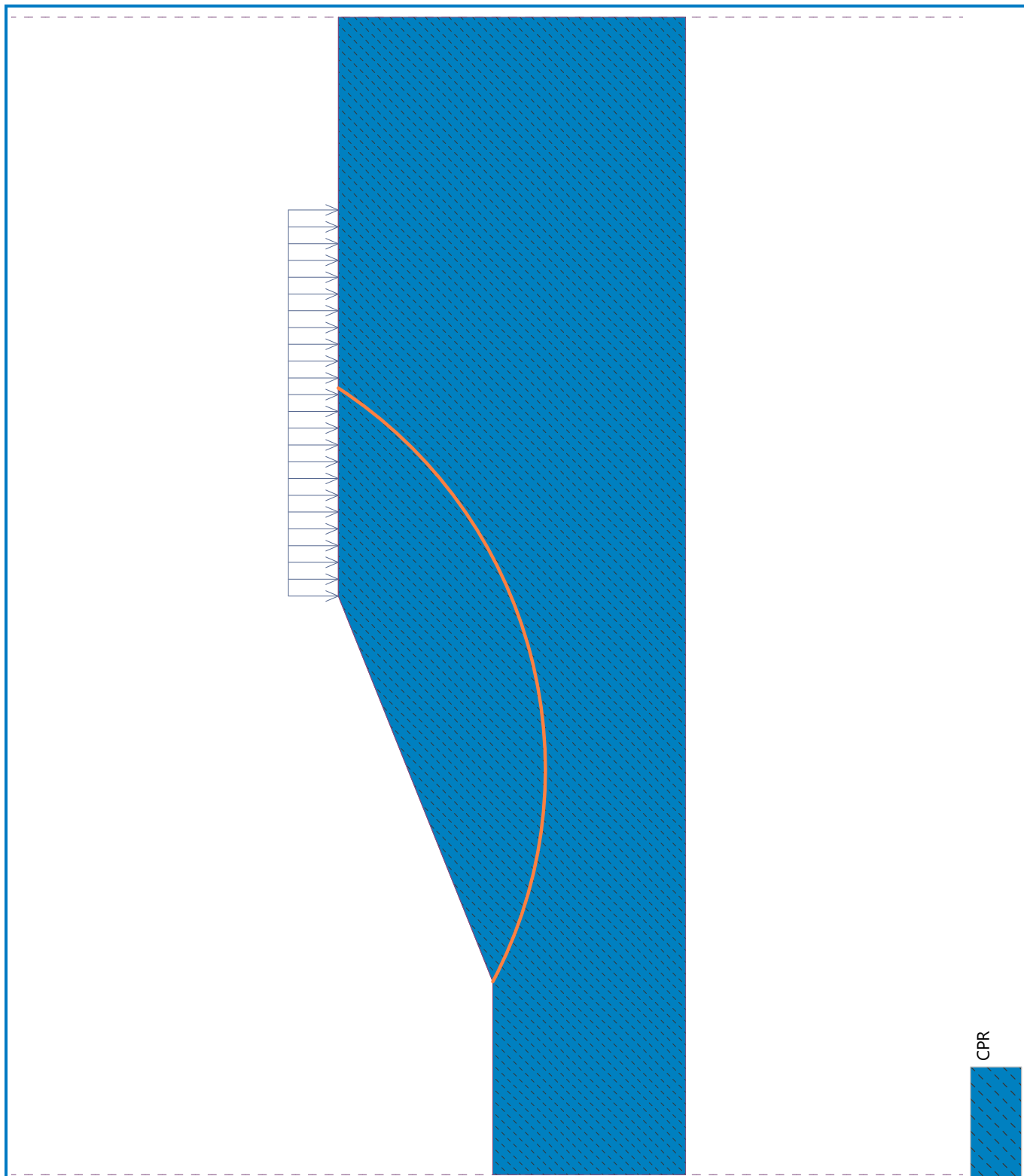
Stupeň stability FS = 1,27



CPR

Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)Sumace aktivních sil : $F_a = 430,61 \text{ kN/m}$ Sumace pasivních sil : $F_p = 458,09 \text{ kN/m}$ Moment sesouvající : $M_a = 3298,48 \text{ kNm/m}$ Moment vzdorující : $M_p = 3508,97 \text{ kNm/m}$ Stupeň bezpečnosti = $1,06 < 1,30$ **Stabilita svahu NEVYHOVUJE**



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 670,94 \text{ kN/m}$

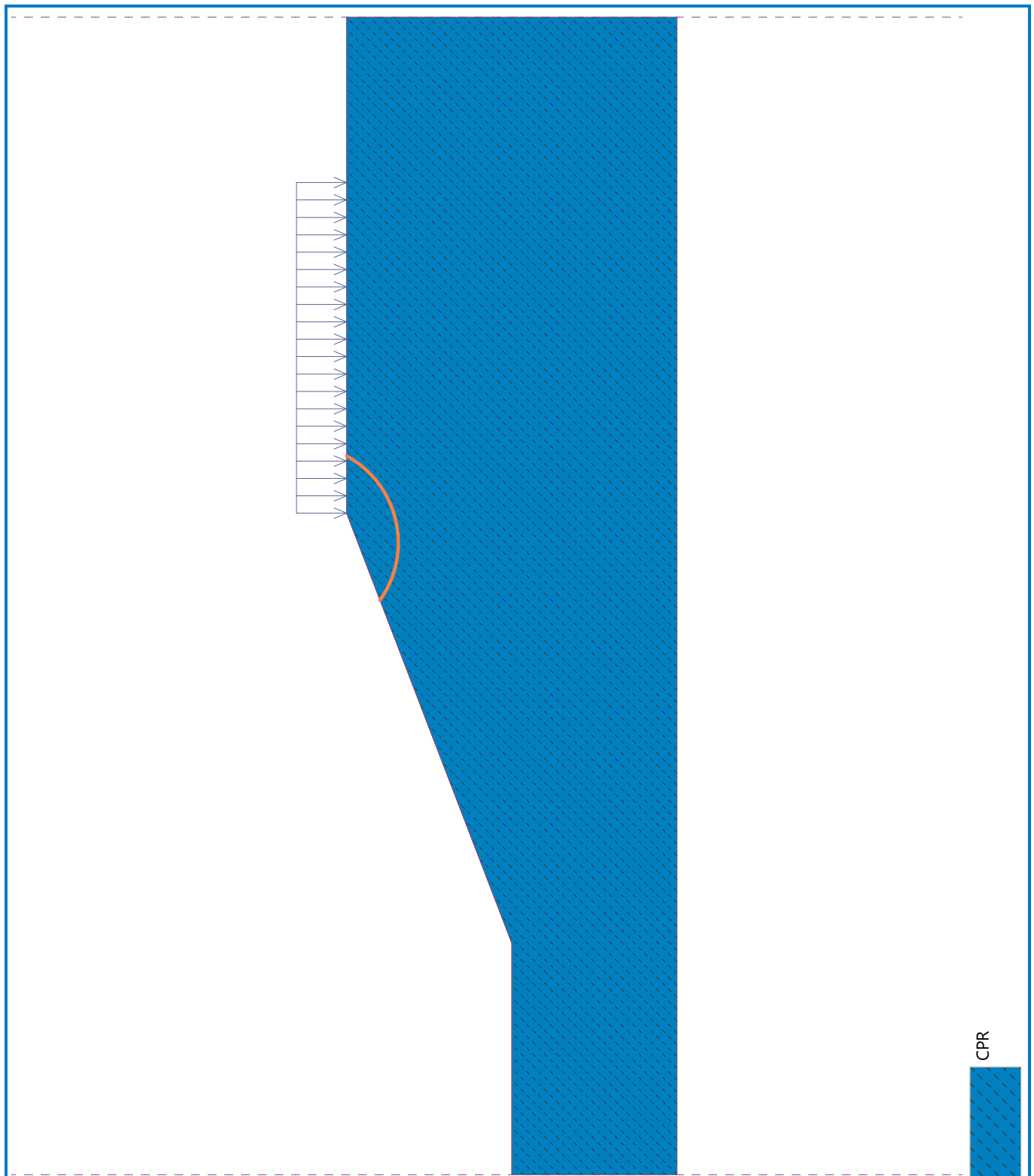
Sumace pasivních sil : $F_p = 747,78 \text{ kN/m}$

Moment sesouvající : $M_a = 7910,35 \text{ kNm/m}$

Moment vzdorující : $M_p = 8816,35 \text{ kNm/m}$

Stupeň bezpečnosti = $1,11 < 1,30$

Stabilita svahu NEVYHOVUJE



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 166,91$ kN/m

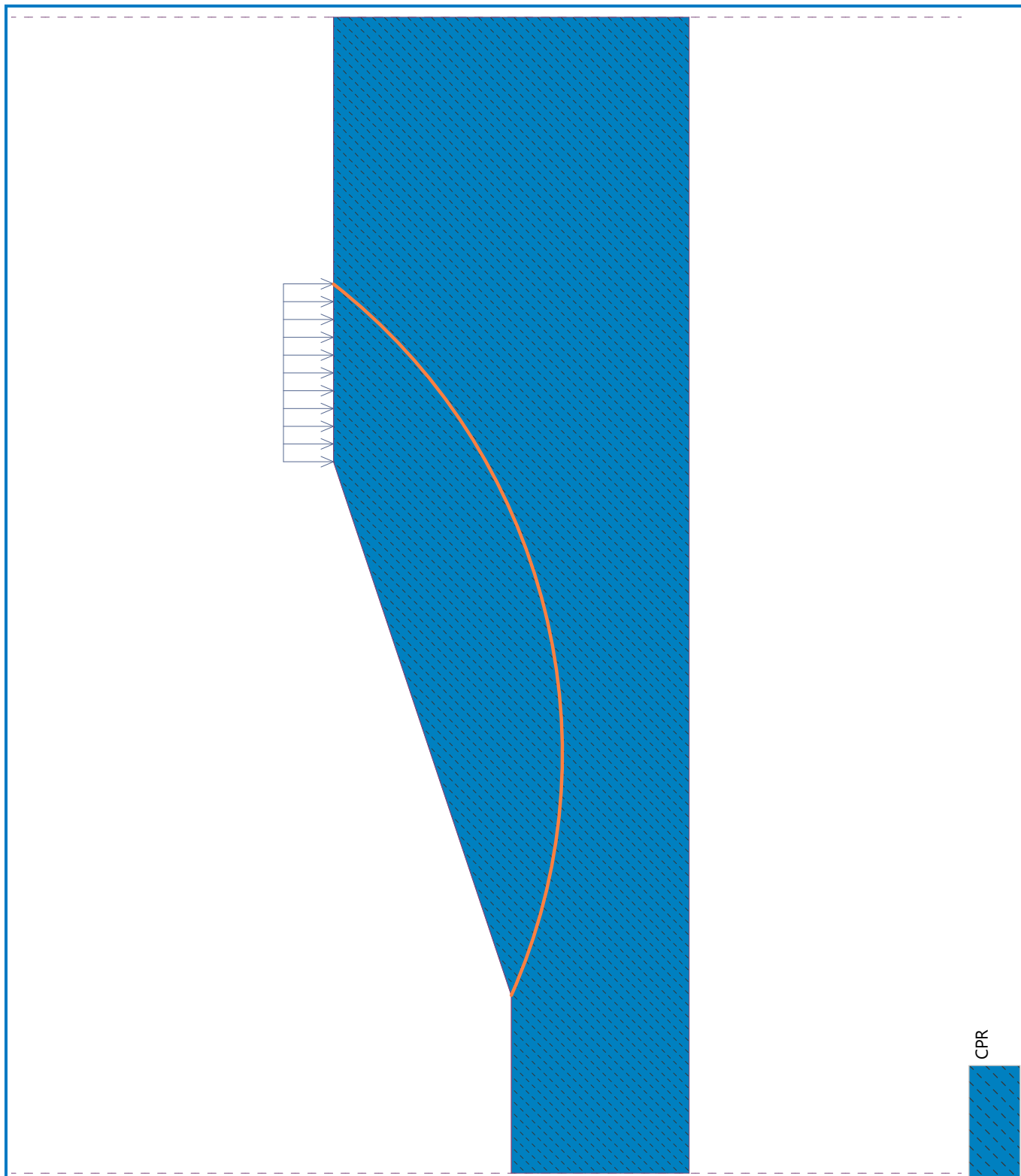
Sumace pasivních sil : $F_p = 187,86$ kN/m

Moment sesouvající : $M_a = 497,40$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 559,82$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,13 < 1,30$

Stabilita svahu NEVYHOVUJE



Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)

Sumace aktivních sil : $F_a = 1987,13$ kN/m

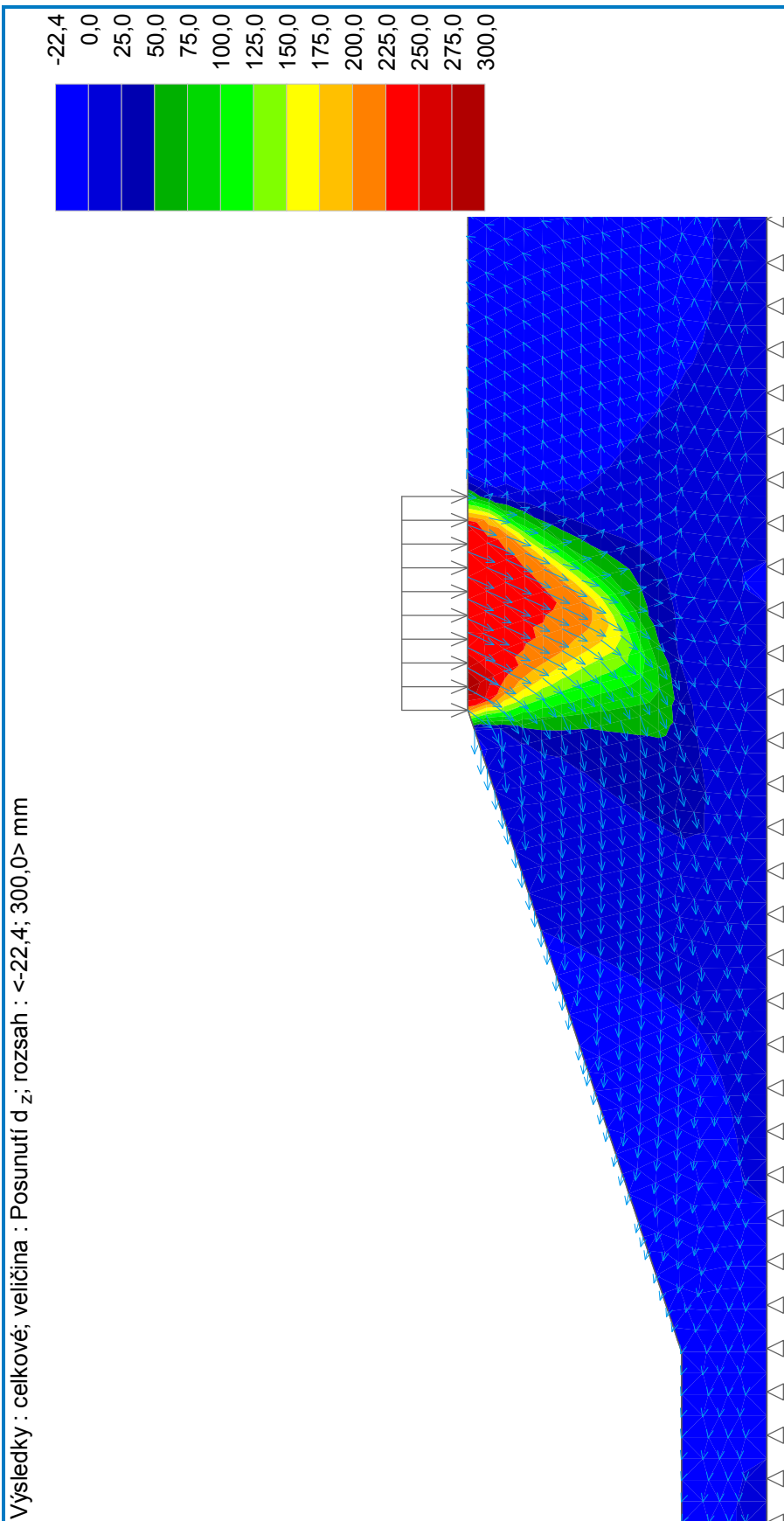
Sumace pasivních sil : $F_p = 2338,88$ kN/m

Moment sesouvající : $M_a = 66668,35$ kNm/m

Moment vzdorující : $M_p = 78469,45$ kNm/m

Stupeň bezpečnosti = $1,18 < 1,30$

Stabilita svahu NEVYHOVUJE



Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

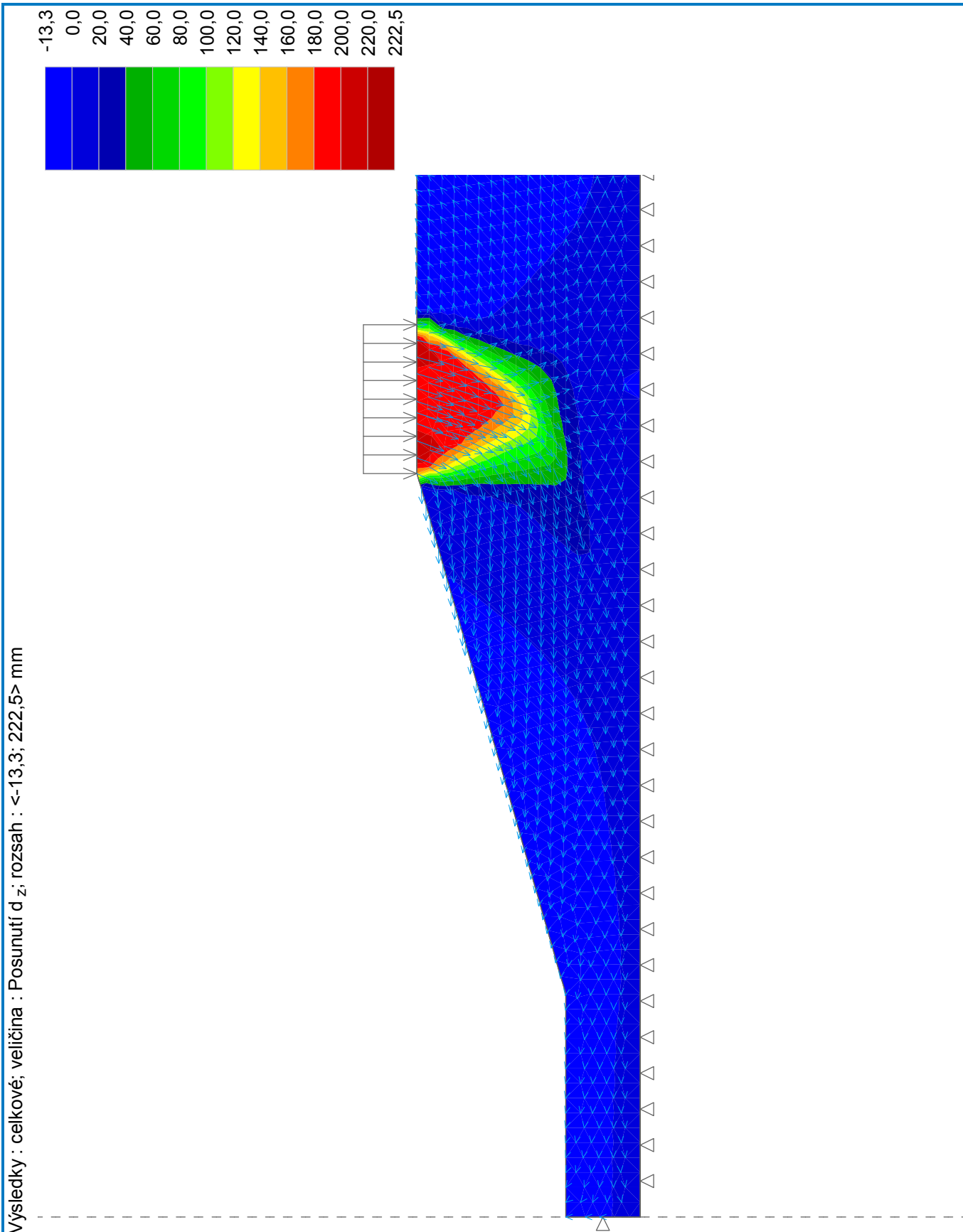
Stupeň stability FS = 1,14

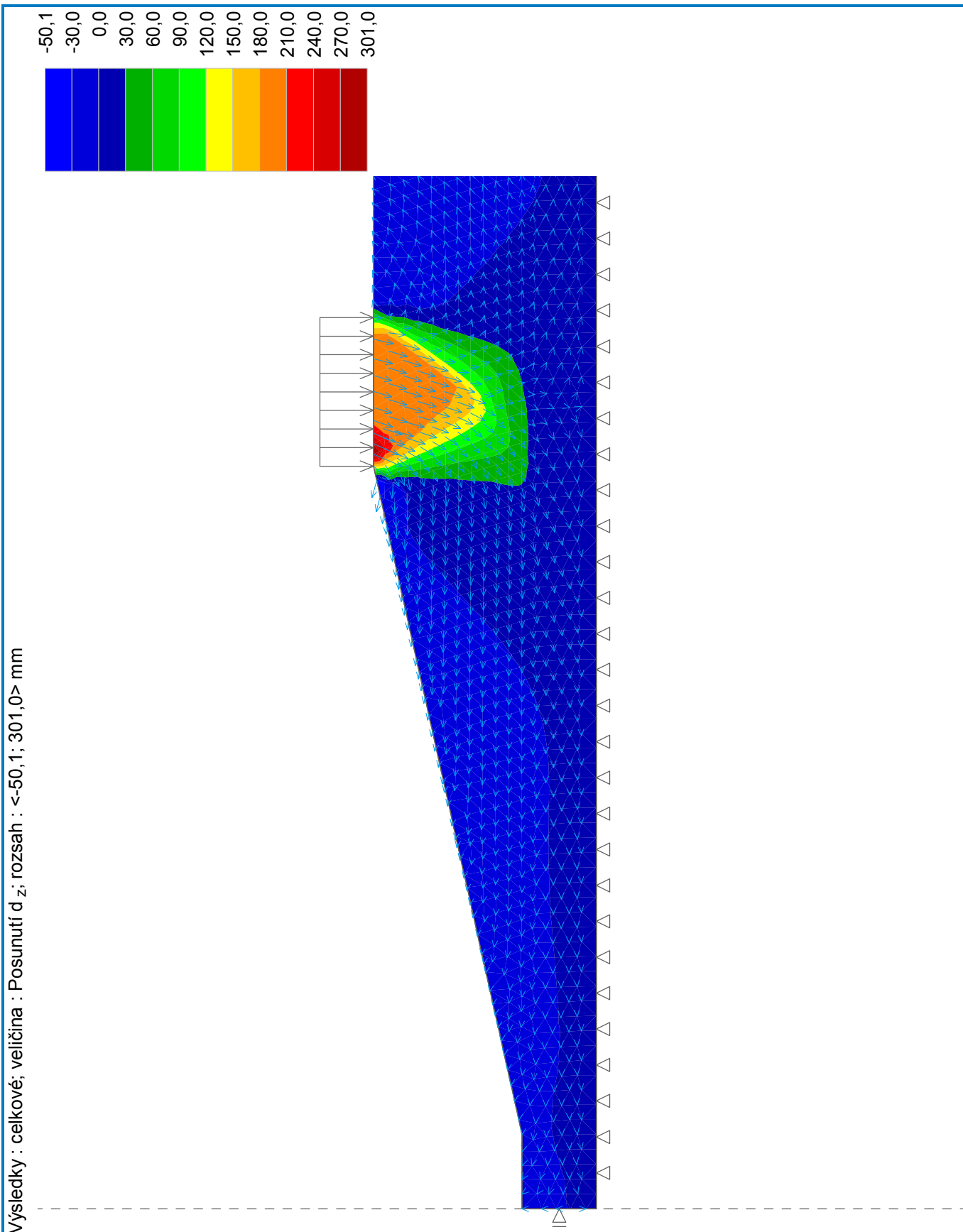


CPR

Smyková plocha po optimalizaci.

Posouzení stability svahu (Bishop)Sumace aktivních sil : $F_a = 1933,39$ kN/mSumace pasivních sil : $F_p = 2498,45$ kN/mMoment sesouvající : $M_a = 64865,35$ kNm/mMoment vzdorující : $M_p = 83823,11$ kNm/mStupeň bezpečnosti = $1,29 < 1,30$ **Stabilita svahu NEVYHOVUJE**

**Stupeň stability FS = 1,17**



Výpočet stability skončil úspěšně.

Nastavení výpočtu : **standardní**

Stupeň stability FS = 1,23