

UNIVERZA V LJUBLJANI  
FAKULTETA ZA GRADBENIŠTVO IN GEODEZIJO

Kandidat:

**JAN PRIBOŠEK**

## **IZRAČUN ENERGETSKIH PARAMETROV HIDROELEKTRARNE**

**Diplomska naloga št.**

**Mentor:**

doc. dr. Andrej Kryžanowski

LJUBLJANA, 2017

delovna verzija, 4. julij 2017



## **POPRAVKI**

**Stran z napako**

**Vrstica z napako**

**Namesto**

**Naj bo**

## IZJAVE

Spodaj podpisani študent **Jan Pribošek**, vpisna številka **26110710**, sem avtor pisnega zaključnega dela študija z naslovom: **Izračun energetskega parametrov hidroelektrarne**

### IZJAVLJAM

1. Obkrožite eno od variant a) ali b)
  - (a) da je pisno zaključno delo študija rezultat mojega samostojnega dela
  - (b) da je pisno zaključno delo študija rezultat lastnega dela več kandidatov in izpolnjuje pogoje, ki jih Statut UL določa za skupna zaključna dela študija ter je v zahtevanem deležu rezultat mojega samostojnega dela
2. da je tiskana oblika pisnega zaključnega dela študija istovetna elektronski obliki pisnega zaključnega dela študija
3. da sem pridobil vsa potrebna dovoljenja za uporabo podatkov in avtorskih del v pisnem zaključnem delu študija in jih v pisnem zaključnem delu študija jasno označil
4. da sem pri pripravi pisnega zaključnega dela študija ravnal v skladu z etičnimi načeli in, kjer je to potrebno, za raziskavo pridobil soglasje etične komisije
5. soglašam, da se elektronska oblika pisnega zaključnega dela študija uporabi za preverjanje podobnosti vsebine z drugimi deli s programsko opremo za preverjanje podobnosti vsebine, ki je povezana s študijskim informacijskim sistemom članice
6. da na UL neodplačno, neizključno, prostorsko in časovno neomejeno prenašam pravico shranitve avtorskega dela v elektronski obliki, pravico reproduciranja ter pravico dajanja pisnega zaključnega dela študija na voljo javnosti na svetovnem spletu preko Repozitorija UL
7. da dovoljujem objavo svojih osebnih podatkov, ki so navedeni v pisnem zaključnem delu študija in tej izjavi, skupaj z objavo pisnega zaključnega dela študija.

V Ljubljani, 4. julij 2017

Jan Pribošek

## **BIBLIOGRAFSKO-DOKUMENTACIJSKA STRAN IN IZVLEČEK**

### **UDK**

**Avtor:** Jan Pribošek  
**Mentor:** doc. dr. Andrej Kryžanowski  
**Naslov:** Izračun parametrov hidroelektrarne  
**Tip dokumenta:** Diplomaska naloga - univerzitetni študijski program gradbeništvo  
**Obseg in oprema:** 19 str., 11 sl., 0 pregl., 48 en.  
**Ključne besede:**

### **Izvleček**

V okviru diplomske naloge sem razvil program za računanje parametrov pretočne hidroelektrarne. V prvem delu naloge sem opisal teoretične osnove za razvoj takega programa in opisal princip metod, ki jih program uporablja za izračun parametrov hidroelektrarne. V drugem delu naloge pa sem prikazal pravilnost izračuna ročno in s programom, primerjal rezultate različnih metod izračuna in utemeljil zakaj pride do odstopanj v rezultatih.

**BIBLIOGRAPHIC-DOCUMENTALISTIC INFORMATION AND ABSTRACT****UDC****Author:** Jan Pribošek**Supervisor:** Assist. Prof. Andrej Kryžanowski, Ph. D.**Title:** Calculating parameters of the hydroelectric powerplant**Document type:** Graduation - Thesis - university program**Notes:** 19 p., 11 fig., 0 tab., 48 eq.**Keywords:****Abstract**

In graduation thesis I have developed software for calculating parameters of run-of-river hydroelectric power plant. In the first part of the thesis I described the theory basics on which the software is built upon, and described the algorithms for calculating the parameters of hydroelectric power plants. In the second part of the thesis, I provided an example that proves correctness of the software calculations and presented the reason why the results differ based on the chosen method of calculations.

## **ZAHVALA**

## KAZALO VSEBINE

<b>BIBLIOGRAFSKO-DOKUMENTACIJSKA STRAN IN IZVLEČEK</b>	<b>III</b>
<b>BIBLIOGRAPHIC-DOCUMENTALISTIC INFORMATION AND ABSTRACT</b>	<b>IV</b>
<b>ZAHVALA</b>	<b>V</b>
<b>1 Uvod</b>	<b>1</b>
<b>2 Teoretične osnove</b>	<b>2</b>
2.1 Pridobitev podatkov . . . . .	2
2.2 Analiza hidrološkega niza podatkov . . . . .	3
2.3 Izračun konsumpcijske krivulje . . . . .	3
2.3.1 Izračun konsumpcijske krivulje za pravokotne in trapezne struge . . . . .	3
2.3.2 Izračun konsumpcijske krivulje za struge poljubne oblike . . . . .	5
2.4 Izračun proizvodnje električne energije . . . . .	9
<b>3 Izračun</b>	<b>11</b>
3.1 Izračun parametrov po trapezni metodi . . . . .	11
3.1.1 Ročni izračun . . . . .	11
3.1.2 Izračun s programom . . . . .	11
3.2 Izračun parametrov po numerični metodi . . . . .	13
3.2.1 Ročni izračun parametrov hidroelektrarne . . . . .	13
3.2.2 Izračun parametrov hidroelektrarne s programom . . . . .	13
3.3 Rezultati izračuna . . . . .	15
<b>4 ZAKLJUČEK</b>	<b>16</b>
<b>POVZETEK</b>	<b>17</b>
<b>VIRI</b>	<b>18</b>



## KAZALO SLIK

2.1	Prečni prerez pravokotne struge . . . . .	4
2.2	Prečni prerez trapezne struge . . . . .	4
2.3	Prečni prerez poljubno oblikovane struge vodotoka . . . . .	5
2.4	Izbrani analizirani odsek struge . . . . .	6
2.5	Detajl izbranega odseka struge . . . . .	7
2.6	Shema prečnega prereza hidroelektrarne . . . . .	9
3.1	Shema struge izbranega vodotoka . . . . .	11
3.2	Vnos podatkov v program . . . . .	12
3.3	Konsumpcijska krivulja izračunana po trapezni metodi . . . . .	12
3.4	Vnos podatkov v program . . . . .	14
3.5	Graf konsumpcijske krivulje izračunani po numerični metodi . . . . .	14

## KAZALO PREGLEDNIC

## 1 Uvod

Letna količina vode ki se pretoči v Sloveniji je  $33,9 \text{ km}^3$ , kar nas primerjano na število prebivalcev uvršča v sam vrh v Evropi, takoj za Švico in Norveško. Potreba po električni energiji se iz leta v leto veča, vendar se le okoli 47% vodnega potenciala efektivno uporablja za potrebe proizvodnje električne energije. Voda v Sloveniji je povsod okoli nas, zato je zanimivo preračunati koliko električne energije bi lahko proizvedli iz bližnjega potoka ali večje reke. Podatki o pretokih rek v Sloveniji so namreč javno dostopni v arhivu na spletni strani agencije Republike Slovenije za okolje (ARSO). [1]

Cilj diplomske naloge je ocena proizvedene električne energije pretočne hidroelektrarne poljubne velikosti za vodotok poljubnega pretoka in oblike. V ta namen sem napisal program, ki s pomočjo začetno ocenjenih parametrov struge in meritev povprečnih dnevnih pretokov izbranega vodotoka izračuna parametre pretočne hidroelektrarne.

V diplomski nalogi bom najprej opisal postopek izračuna z osnovnimi enačbami, na koncu pa bom primerjal rezultate ročnega izračuna z rezultati ki jih izračuna program. Pri izračunu sem upošteval da je voda za pregrado na maksimalni konstantni višini, izkoristek turbine konstanten in neodvisen od pretoka skozi turbino ter naklon struge od 0% do 2%.

## 2 Teoretične osnove

Parametre za iskano hidroelektrarno lahko izračunamo po naslednjem algoritmu:

1. Pridobitev podatkov
2. Analiza hidrološkega niza podatkov za iskano obdobje
3. Izračun konsumpcijske krivulje
4. Izračun proizvodnje električne energije

### 2.1 Pridobitev podatkov

Za nadaljnje izračune potrebujemo podatke o:

- Dimenzijah in naklonu rečne struge
- Manningovem koeficientu hrapavosti rečnega korita
- Povprečnih dnevnih pretokih vodotoka za izbrano obdobje

Podatke o dimenzijah rečnega korita lahko pridobimo z meritvami na terenu ali pa dimenzije ocenimo na podlagi ortofoto posnetkov. Naklon rečne struge vodotoka se lahko oceni s pomočjo spletne aplikacije Geopedija. Izberemo odsek vodotoka, ki ga definirata dve točki. S pomočjo Geopedije odčitamo podatke o višinski razliki  $\Delta h$  in razdalji  $\Delta L$  med točkama. S pomočjo spodnje enačbe določimo naklon izbranega odseka vodotoka:

$$I = \frac{100\Delta h}{\Delta L} [\%] \quad (2.1)$$

Manningov koeficient hrapavosti rečnega korita  $n_g$  se lahko oceni izkustveno na terenu s pomočjo priročnikov ali pa z umerjanjem na podlagi podatkov o nivojih vode in pretokih. Manningov koeficient hrapavosti je odvisen od naslednjih 7 faktorjev [2]:

1. Hrapavosti površine ostenja
2. Zaraščenosti rečnega korita
3. Neregularnosti oblike rečnega korita
4. Meandriranja rečne struge
5. Zamašitve struge s plavinami
6. Oblike in velikosti rečnega korita
7. Polnosti rečnega korita z vodo

Podatke o pretokih slovenskih vodotokov lahko pridobimo iz arhiva, ki se nahaja na spletni strani agencije Republike Slovenije za okolje (v nadaljevanju ARSO). V primeru da iščemo pretok za manjši vodotok, je zelo verjetno da podatki o pretokih vodotoka ne obstajajo. V tem primeru lahko pretok vodotoka ocenimo s pomočjo meritev višine gladine vode in dimenzij struge, ocene Manningovega koeficienta hrapavosti in naklona struge. S pomočjo Manningove enačbe opisane kasneje v poglavju 2.3.1 dobimo končno ocenjeno vrednost pretoka vodotoka za posamezno obdobje meritev.

## 2.2 Analiza hidrološkega niza podatkov

Namen analize hidrološkega niza podatkov je priprava podatkov za nadaljnje izračune energetskih parametrov hidroelektrarne. Potrebovali bomo hidrogram obdobja in krivuljo trajanja. Hidrogram obdobja je graf, ki prikazuje povprečne mesečne pretoke vodotoka za izbrano obdobje analize sortirane v kronološkem vrstnem redu. S pomočjo hidrograma lahko ocenimo rečni režim našega vodotoka, in približne maksimalne in minimalne vrednosti pretokov v določenem letnem času. Po navadi na hidrogramu tudi prikažemo vrednosti pretokov za mokro in suho leto, tj. leto z maksimalnimi oz. minimalnimi vrednostmi pretokov vodotoka v izbranem obdobju analize. S tem si ponazorimo nihanje gladine vode, ki se lahko pojavi v bodočem času obratovanja hidroelektrarne.

Krivulja trajanja je graf, ki nam prikazuje podatke iz hidrograma obdobja sortirane po vrsti padajoče. S pomočjo krivulje trajanja si ponazorimo čas trajanja posameznih vrednosti pretokov izbranega vodotoka. Poleg tega si pomagamo pri izbiri ustrezne vrste in velikosti turbin bodoče hidroelektrarne.

## 2.3 Izračun konsumpcijske krivulje

Konsumpcijska krivulja je graf funkcije, ki predstavlja višino gladine vode v odvisnosti od pretoka vode v rečni strugi. Graf konsumpcijske krivulje potrebujemo za določitev višinske razlike  $dh$  med spodnjo in zgornjo vodo hidroelektrarne v odvisnosti od pretoka vode skozi turbine hidroelektrarne. Višinsko razliko  $dh$  potrebujemo za določitev moči hidroelektrarne v zadnjem koraku algoritma opisanega v tem poglavju.

### 2.3.1 Izračun konsumpcijske krivulje za pravokotne in trapezne struge

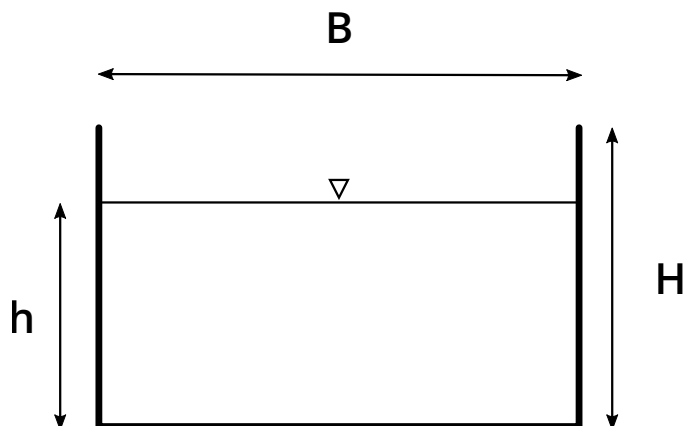
Za izračun konsumpcijske krivulje potrebujemo pretok vodotoka  $Q$  v odvisnosti od višine gladine vode  $h$  v strugi. Gladina vode  $h$  poteka od dna struge do maksimalne višine struge vodotoka  $H$ . Natančnost izračuna numeričnih metod, je odvisna od velikosti koraka izračuna. V našem primeru za potrebe ocene pretoka centimetrski korak po višini predstavlja zadostno natančnost. Pretok vode v odprti strugi  $Q$  se torej za vsak cm višine  $h$  izračuna po Manningovi enačbi:

$$Q(h) = \frac{1}{ng} \sqrt{I} \frac{S(h)^{5/3}}{P(h)^{2/3}} \quad (2.2)$$

Kjer je:

Q	pretok
ng	Manningov koeficient hrapavosti dna struge
I	naklon struge
S	ploščina omočenega dela prečnega profila
P	dolžina omočenega oboda struge

1. Pravokotno oblikovana struga vodotoka:



Slika 2.1: Prečni prerez pravokotne struge

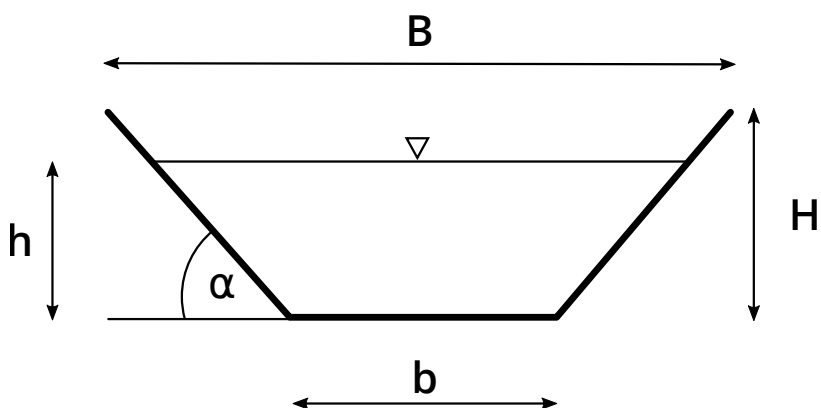
Omočeni obod pravokotne struge izračunamo kot seštevek širine dna struge in dvakratne višine gladine vode v strugi vodotoka  $h$ .

$$P_p(h) = B + 2h \quad (2.3)$$

Ploščino omočenega dela, ki ga omejujejo rečno korito in gladina vode za pravokotno oblikovano rečno strugo dobimo po enačbi:

$$S_p(h) = B \cdot h \quad (2.4)$$

2. Trapezno oblikovana struga vodotoka:



Slika 2.2: Prečni prerez trapezne struge

Omočeni obod trapezno oblikovane rečne struge izračunamo kot seštevek širine dna struge in dvakratne razdalje od roba dna do točke presečišča rečnega korita z gladino vode:

$$P_t(h) = b + 2 \cdot \sqrt{h^2 + \left( \frac{h}{\tan \alpha} \right)^2} \quad (2.5)$$

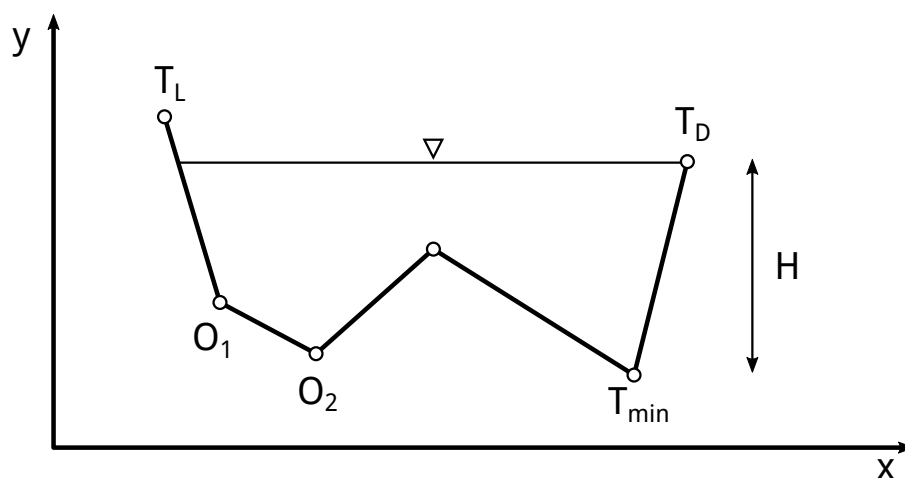
Ploščino prečnega prereza struge pod gladino vode v trapezno oblikovani rečni strugi izračunamo po enačbi:

$$S_t(h) = b \cdot h + \frac{h^2}{2 \tan \alpha} \quad (2.6)$$

Ko poznamo vse parametre Manningove enačbe 2.2, izračunamo pretoke vodotoka za vsak cm višine rečne struge, ki poteka od višine 0 do  $H$  in narišemo graf konsumpcijske krivulje  $h(Q)$ . S pomočjo konsumpcijske krivulje bomo v naslednjih poglavjih določali višino spodnje vode hidroelektrarne v rečni strugi.

### 2.3.2 Izračun konsumpcijske krivulje za struge poljubne oblike

V primeru, da iščemo konsumpcijsko krivuljo za strugo vodotoka poljubne oblike, si za izračun le te ne moremo pomagati s znanimi formulami preprostih geometrijskih likov. Poljubno oblikovano strugo lahko opišemo s serijo točk, ki jih dodajamo v kartezijski koordinatni sistem  $x, y$ . Za vsako točko ki definira poljubno rečno korito podamo  $x$  in  $y$  koordinato, za točke pa predpostavimo da so med seboj povezane z enačbo linearne funkcije. Na sliki 2.3 je predstavljen shema prečnega prereza poljubno oblikovane struge vodotoka.



Slika 2.3: Prečni prerez poljubno oblikovane struge vodotoka

Skrajni točki na robu struge vodotoka sta točki  $T_L$  in  $T_D$  na sliki 2.3. Točko na robu struge z nižjo  $y$  koordinato označimo s  $T_{Rmin}$  (na sliki 2.3 označena kot točka  $T_D$ ). Najnižjo točko struge vodotoka označimo s  $T_{min}$ . Maksimalna višina gladine vode v rečnem koritu  $H$  je definirana kot razdalja med točkama  $T_{Rmin}$  in  $T_{min}$ . V primeru da je višina gladine vode večja od višine rečnega korita  $H$  pride do preliva vode čez robove struge vodotoka.

Za izračun konsumpcijske krivulje, s točkami definirano poljubno strugo vodotoka najprej razdelimo na odseke po dve točki  $O_1 (x_1, y_1)$  in  $O_2 (x_2, y_2)$  kar je prikazano na sliki 2.3. Za vsak analizirani odsek struge vodotoka, se najprej določi enačba linearne funkcije, ki povezuje točki  $O_1$  in  $O_2$ . Zaradi poenostavljenega zapisa so v nadaljevanju koordinate točke  $O_1$  označene kot  $x_1$  in  $y_1$ , koordinate točke  $O_2$  pa  $x_2$  in  $y_2$ .

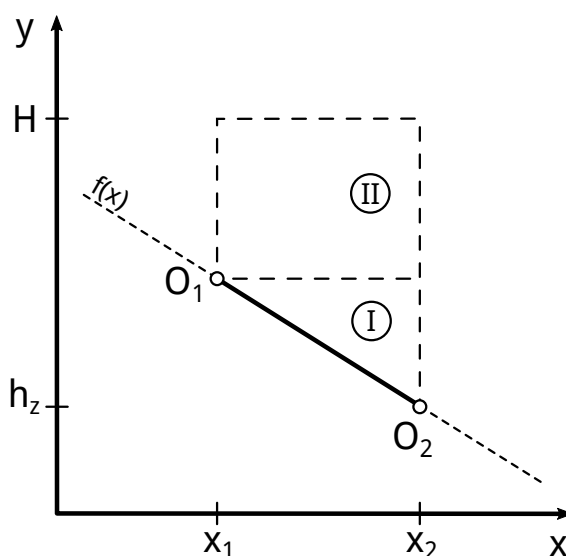
Enačba linearne funkcije se definira kot:

$$f(x) = kx + n \quad (2.7)$$

Naklon funkcije  $k$  se izračuna po spodnji enačbi:

$$k = \frac{y_2 - y_1}{x_2 - x_1} \quad (2.8)$$

Če v enačbo linearne funkcije 2.7 vstavimo izračunan naklon  $k$  in koordinate točke  $O_1$ , lahko izračunamo iskani  $n$ . S tem je določena enačba linearne funkcije  $f(x)$  ki povezuje točki  $O_1$  in  $O_2$ .



Slika 2.4: Izbrani analizirani odsek struge

Za vsak analizirani odsek dveh točk se določi najnižja točka odseka  $T_z$ , na sliki 2.4 označena kot točka  $O_2$ . Y koordinata točke  $T_z$  nam predstavlja začetno višino odseka  $h_z$ . Od  $h_z$  do končne višine gladine vode v strugi  $H$  za vsak cm po višini določimo omočeni obod struge  $P(h)$  in ploščino prečnega prereza odseka pod vodo  $S(h)$ . Razdaljo med  $y$  koordinatami točk  $O_1$  in  $O_2$  označimo z  $\Delta y$ , razdaljo med  $x$  koordinatami točk pa z  $\Delta x$ . Ravnina  $g$  predstavlja gladino vode pri trenutni višini  $h$ , kar je prikazano na sliki 2.5.

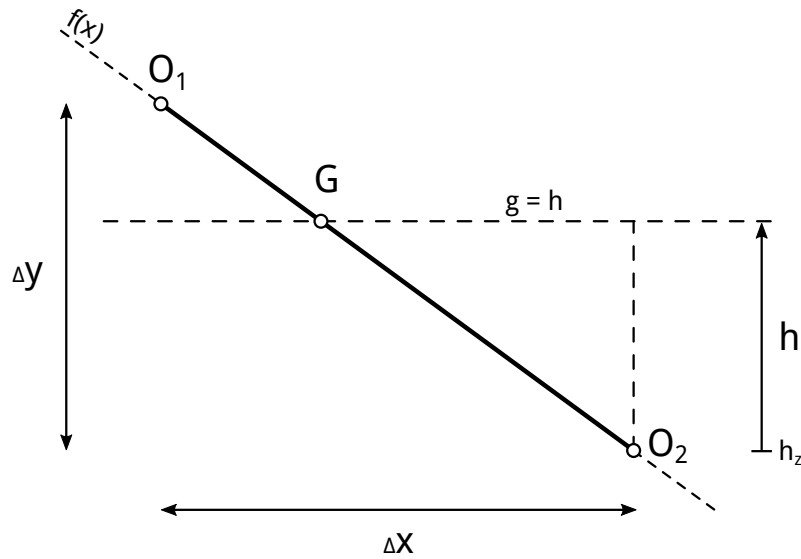
Omočeni obod struge vodotoka  $P(h)$  in ploščina prečnega prereza struge vodotoka pod gladino vode  $S(h)$  se glede na naklon funkcije, ki povezuje točki na robu analiziranega odseka  $f(x)$  izračuna na dva načina:

1. V primeru ko velja  $\Delta y = 0$  je funkcija med točkama odseka  $f(x)$  vodoravna premica in dolžino omočenega oboda  $P(h)$  in ploščino prečnega prereza struge pod gladino vode  $S(h)$  določimo kot:

$$P(h) = \Delta x \quad (2.9)$$

$$S(h) = \Delta x \cdot h \quad (2.10)$$





Slika 2.5: Detajl izbranega odseka struge

2. V primeru ko  $\Delta y \neq 0$  ima funkcija  $f(x)$  naklon  $k \neq 0$ . V tem primeru od začetka višine odseka  $h_z$  do končne višine gladine vode v strugi  $H$  za vsak cm izračunamo presečišče  $G$ , funkcije  $f(x)$  s horizontalno ravnino  $g = h$ .

Ko imamo določeno presečišče  $G$  gladine vode s funkcijo  $f(x)$  med točkama odseka, lahko izračunamo dolžino omočenega oboda struge odseka in ploščino lika ki ga oklepajo funkcija odseka  $f(x)$ , navidezna gladina vode  $g = h$  in najnižja točka odseka  $T_z$  (na sliki 2.4 označena z  $O_2$ ).

Način izračuna omočenega oboda struge vodotoka  $P(h)$  in ploščine prečnega prereza pod gladino vode  $S(h)$  je odvisen od pozicije presečišča  $G$ :

- (a) V primeru da se presečišče  $G$  izbranega odseka struge nahaja v območju med točkama  $O_1$  in  $O_2$ , dolžino omočenega oboda določimo po Pitagorovem izreku kot:

$$P(h) = \sqrt{(T_{zx} - G_x(h))^2 + (T_{zy} - G_y(h))^2} \quad (2.11)$$

Ploščino območja ki ga oklepajo horizontalna ravnina  $g$  s presečiščem  $G$  in najnižjo točko odseka  $T_z$  pa določimo kot ploščino trikotnika (območje I na sliki 2.4) po formuli:

$$S(h) = \frac{|T_{zx} - G_x(h)| \cdot |T_{zy} - G_y(h)|}{2} \quad (2.12)$$

- (b) V primeru, da se presečišče  $G$  nahaja izven območja točk  $O_1$  in  $O_2$  se dolžina omočenega oboda odseka izračuna kot razdalja med točkama  $O_1$  in  $O_2$  po Pitagorovem izreku:

$$P = \sqrt{\Delta x^2 + \Delta y^2} \quad (2.13)$$

Ploščina pod gladino vode odseka  $S(h)$  pa se določi kot seštevek ploščin območij I in II označenih na sliki 2.4.

$$S(h) = S_I + S_{II}(h) \quad (2.14)$$

Pri čemer sta  $S_I$  in  $S_{II}$  enaka:

$$S_I = \left| \frac{\Delta y \cdot \Delta x}{2} \right| \quad (2.15)$$

$$S_{II}(h) = \left| \Delta x \cdot (h - y_1) \right| \quad (2.16)$$

Ko imamo za vsak cm višine gladine vode izračunan omočeni obod  $P_n(h)$  odseka  $n$  in ploščino prečnega prereza pod gladino vode  $S_n(h)$  lahko določimo pretok vode skozi odsek struge vodotoka  $Q_n(h)$ . Pretok vode skozi odsek izračunamo po Manningovi enačbi omenjeni v poglavju 2.2. Za vsak računani odsek moramo poznati tudi naklon struge vodotoka  $I_n$  in Manningov koeficient hrapavosti površine  $ng_n$ , ki se ju določi po postopkih opisanih v poglavju 2.1.

$$Q_n(h) = \frac{1}{ng_n} \sqrt{I_n} \frac{S_n(h)^{5/3}}{P_n(h)^{2/3}} \quad (2.17)$$

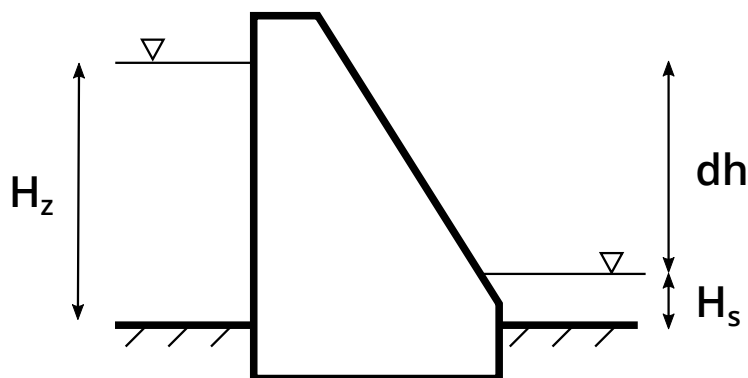
Posamezne pretoke odsekov po višinah medsebojno seštejemo in dobimo končne vrednosti pretokov  $Q$  v odvisnosti od višine gladine vode v strugi vodotoka:

$$Q(h) = Q_1(h) + Q_2(h) + Q_3(h) + \dots + Q_{n-1}(h) + Q_n(h) \quad (2.18)$$

S tem postopkom smo izračunali točke ki določajo konsumpcijsko krivuljo  $h(Q)$  za izbrano strugo poljubne oblike.

## 2.4 Izračun proizvodnje električne energije

Za določitev končne proizvodnje električne energije potrebujemo razliko med koto zgornje vode t.j. vode v rezervoarju in koto spodnje vode t.j. vode ki teče skozi turbine hidroelektrarne. Ker računamo proizvodnjo električne energije za pretočne hidroelektrarne, predpostavimo da je kota zgornje vode konstantna na višini  $H_z$ .



Slika 2.6: Shema prečnega prereza hidroelektrarne

Koto spodnje vode  $H_s$  določimo iz prej izračunane konsumpcijske krivulje iz katere odčitamo višino gladine vode v strugi za dani povprečni mesečni pretok skozi turbine hidroelektrarne. V primeru da se pretok skozi turbine hidroelektrarne nahaja med dvema točkama pretokov v konsumpcijski krivulji, iskano višino spodnje vode določimo z linearno interpolacijo med znanima izračunanimi točkama na grafu konsumpcijske krivulje.

Višinsko razliko med koto zgornje in spodnje vode določimo po spodnji enačbi:

$$dh = H_z - H_s \quad (2.19)$$

Moč hidroelektrarne izračunamo po enačbi:

$$P = \eta \cdot \frac{g \cdot \rho_v}{1000} \cdot Q_t \cdot dh \quad (2.20)$$

Pri čemer so:

P	moč [kW]
$\eta$	izkoristek turbine [%]
g	gravitacijska konstanta $\left[9,81 \frac{m}{s^2}\right]$
$\rho_v$	gostota vode $\left[\frac{1000kg}{m^3}\right]$
$Q_t$	pretok skozi turbine hidroelektrarne $[m^3/s]$
dh	razlika višin spodnje in zgornje vode [m]

Izkoristek turbin hidroelektrarne je načeloma odvisen od pretoka vode skozi turbine, vendar lahko to lastnost turbin za potrebe ocene izračuna električne energije zanemarimo. Pretok vode skozi turbine

hidroelektrarne  $Q_t$  je odvisen od parametrov hidroelektrarne in pretoka vodotoka.  $Q_t$  se določi glede na spodnje pogoje:

$$Q_t = \begin{cases} 0, & Q < Q_{min} \\ Q, & Q_{min} < Q < Q_{max} \\ Q_{max}, & Q_{max} < Q < Q_{teh} \\ 0, & Q > Q_{teh} \end{cases} \quad (2.21)$$

Pri čemer so:

$Q$	Pretok vodotoka [ $m^3/s$ ]
$Q_{min}$	biološki minimum pretoka vodotoka [ $m^3/s$ ]
$Q_{max}$	instalirani pretok [ $m^3/s$ ]
$Q_{teh}$	tehnični maksimum pretoka vodotoka [ $m^3/s$ ]

V primeru ko je pretok vodotoka manjši kot biološki minimum, ki se zahteva zato da reka ne presahne, se vsa voda prelija skozi prelivna polja hidroelektrarne in do proizvodnje električne energije ne pride. V primeru poplav, ko je pretok vodotoka večji od tehničnega maksimuma pretoka hidroelektrarne se vsa voda prelija preko jezua in hidroelektrarna prav tako ne proizvaja električne energije. V vseh ostalih primerih pretokov vodotoka pa je pretok skozi turbine kar enak pretoku vodotoka z maksimalnim pretokom  $Q_{max}$ . Maksimalni pretok  $Q_{max}$  se določi na podlagi vrednosti krivulje trajanja.

Za določitev povprečne mesečne proizvodnje električne energije potrebujemo znano povprečno mesečno moč hidroelektrarne  $\bar{P}$ . Povprečno mesečno moč hidroelektrarne izračunamo s povprečjem dnevnih moči hidroelektrarne za iskani mesec po enačbi 2.20. Podatke o povprečnih mesečnih pretokih pridobimo iz rezultatov analize hidrološkega niza podatkov opisane v poglavju 2.2. Za vsak mesec izračunamo povprečno moč hidroelektrarne po spodnji enačbi, pri čemer je  $n$  število dni v mesecu.

$$\bar{P} = \frac{P_1 + P_2 + P_3 + \dots + P_{n-1} + P_n}{n} \quad (2.22)$$

Povprečno mesečno proizvodnjo električne energije izračunamo po naslednji enačbi:

$$E = \frac{24 \cdot \bar{P} \cdot d}{1000} \quad (2.23)$$

Pri čemer so:

$E$	povprečna mesečna proizvedena električna energija [ $MWh$ ]
$\bar{P}$	povprečna moč v mesecu [ $kW$ ]
$d$	število dni v mesecu

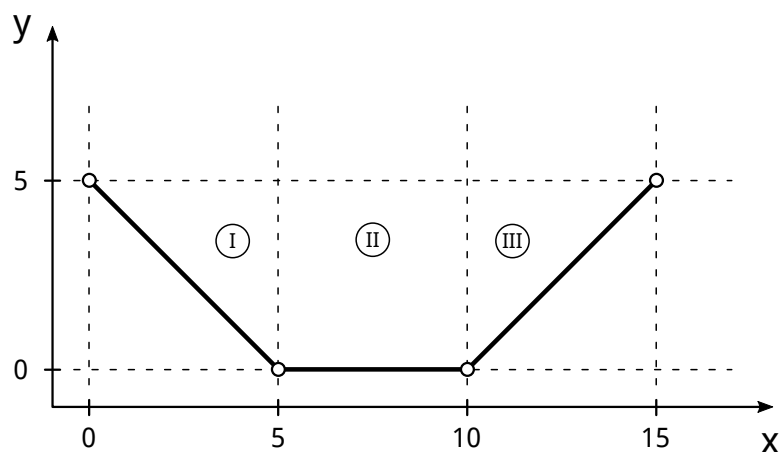
Končna povprečna letna proizvodnja električne energije je določena s seštevkom povprečnih mesečnih proizvedenih električnih energij  $E$ :

$$E_{leto} = \frac{E_1 + E_2 + E_3 + \dots + E_{10} + E_{11} + E_{12}}{12} [MWh] \quad (2.24)$$

### 3 Izračun

Za izračun ocene parametrov pretočne hidroelektrarne je ključnega pomena pravilen izračun konsumpcijske krivulje za izbran vodotok, saj se vsi nadaljnji izračuni nanašajo nanj. V tem poglavju bom s primerom dokazal, da program računa parametre pravilno. Za dokaz bom uporabil namišljen primer trapezno oblikovane struge vodotoka prikazane na sliki 3.1, z 1% naklonom struge, višino vode v strugi  $h = 5\text{ m}$  in Manningovim koeficientom hrapavosti 0,3.

Rezultate ročnega izračuna bom primerjal z rezultati ki jih izračuna program po trapezni in numerični metodi opisani v poglavju 2.3.1 oz. 2.3.2. Vse mere na spodnji sliki 3.1 so v metrih.



Slika 3.1: Shema struge izbranega vodotoka

#### 3.1 Izračun parametrov po trapezni metodi

##### 3.1.1 Ročni izračun

Za izračun pretoka vodotoka pri višini  $h = 5\text{ m}$  uporabimo enačbe navedene v poglavju 2.3.1.

$$P(h) = b + 2 \cdot \sqrt{h^2 + \left(\frac{h}{\tan \alpha}\right)^2} = 5 + 2 \cdot \sqrt{5^2 + \left(\frac{5}{\tan 45}\right)^2} = 19,1 \text{ m} \quad (3.1)$$

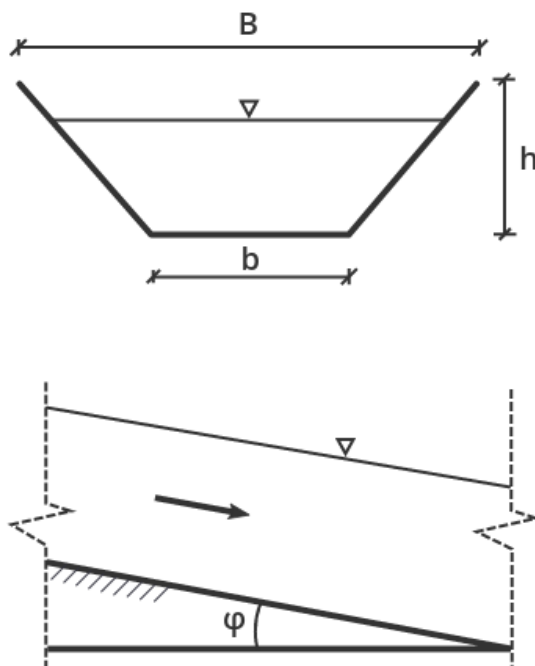
$$S(h) = b \cdot h + \frac{h^2}{\tan \alpha} = 5 \cdot 5 + \frac{5^2}{\tan 45} = 50 \text{ m}^2 \quad (3.2)$$

$$Q(h) = \frac{\sqrt{0,01}}{0,03} \cdot \frac{50^{5/3}}{19,1^{2/3}} = 316,6 \text{ m}^3/\text{s} \quad (3.3)$$

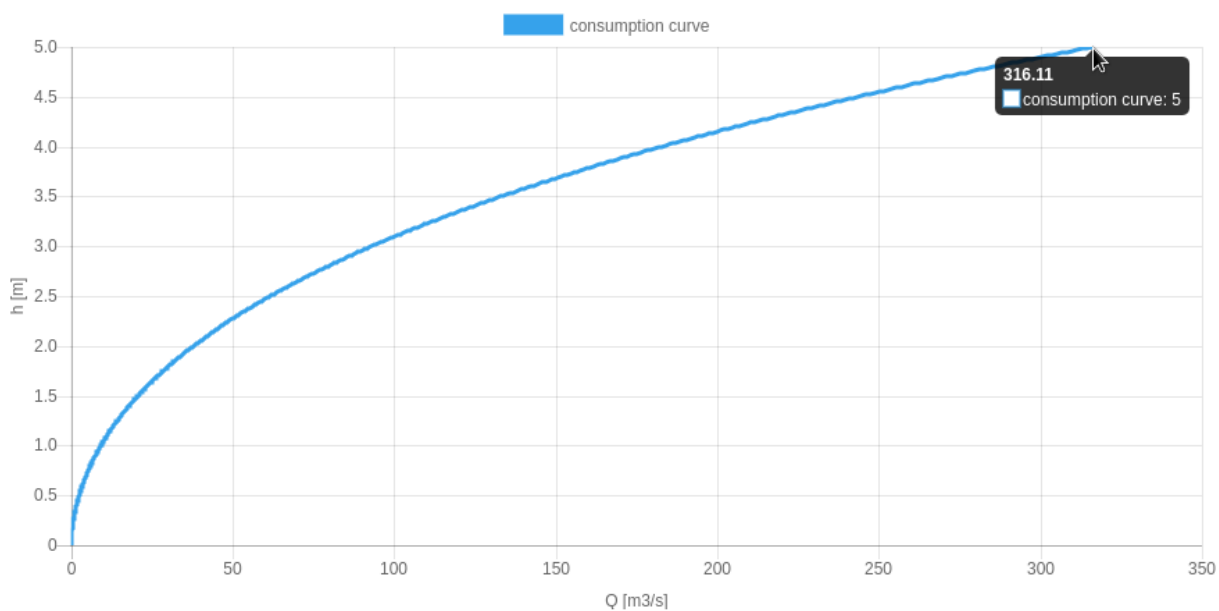
##### 3.1.2 Izračun s programom

V program vnesemo podatke o rečnem koritu kot je prikazano na sliki 3.2.

B  [m]  
 b  [m]  
 h  [m]  
 ng  [°]  
 $\varphi$   [%]



Slika 3.2: Vnos podatkov v program



Slika 3.3: Konsumpcijska krivulja izračunana po trapezni metodi

S slike 3.3 lahko odčitamo pretok struge izračunane po trapezni metodi  $Q(h = 5\text{ m}) = 316,1 \text{ m}^3/\text{s}$ .

### 3.2 Izračun parametrov po numerični metodi

V tem poglavju bomo primerjali rezultate ročno izračunanih parametrov in parametrov izračunanih s programom po numerični metodi omenjeni v poglavju 3.1.

#### 3.2.1 Ročni izračun parametrov hidroelektrarne

I. Odsek:

$$S_I = \frac{55}{2} = 12,5 \text{ m}^2 \quad (3.4)$$

$$P_I = \sqrt{5^2 + 5^2} = 7,07 \text{ m} \quad (3.5)$$

$$Q_I = \frac{\sqrt{0,01}}{0,03} \cdot \frac{12,5^{5/3}}{7,07^{2/3}} = 60,9 \text{ m}^3/\text{s} \quad (3.6)$$

II. Odsek:

$$S_{II} = 55 = 25 \text{ m}^2 \quad (3.7)$$

$$P_{II} = 5 \text{ m} \quad (3.8)$$

$$Q_{II} = \frac{\sqrt{0,01}}{0,03} \cdot \frac{25^{5/3}}{5^{2/3}} = 243,7 \text{ m}^3/\text{s} \quad (3.9)$$

III. Odsek:

$$S_{III} = S_I = 12,5 \text{ m}^2 \quad (3.10)$$

$$P_{III} = P_I = 7,07 \text{ m} \quad (3.11)$$

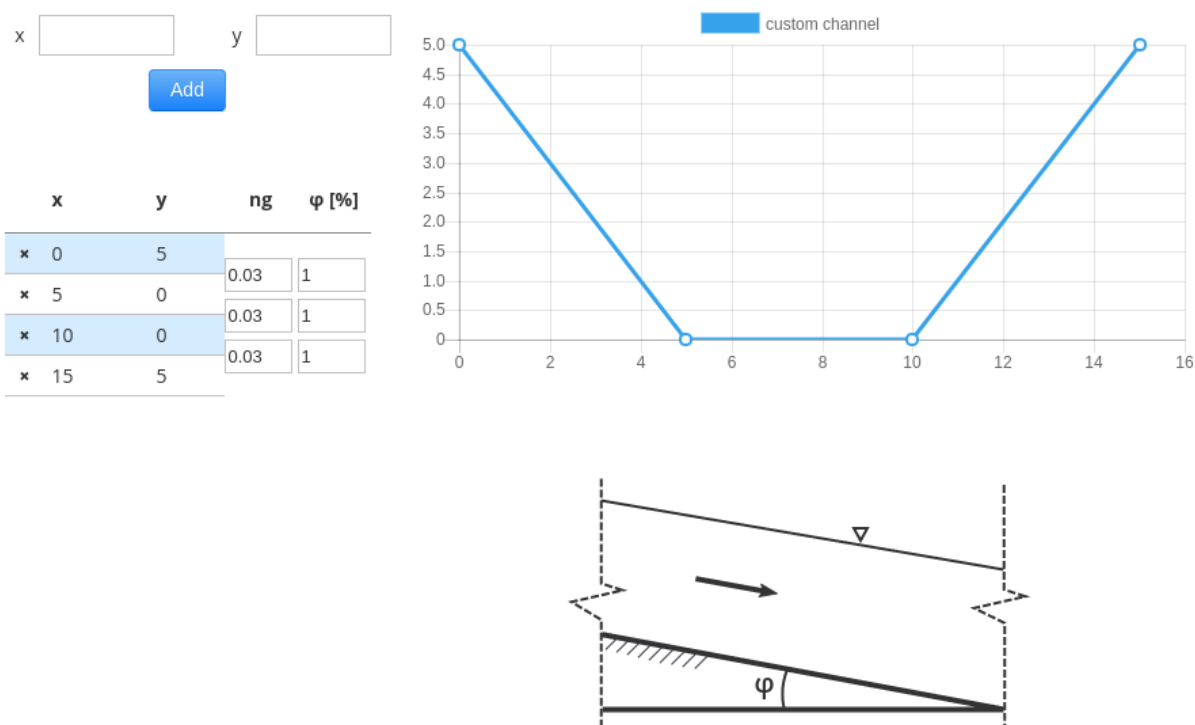
$$Q_{III} = Q_I = 60,9 \text{ m}^3/\text{s} \quad (3.12)$$

Skupni pretok za višino  $h = 5\text{m}$ :

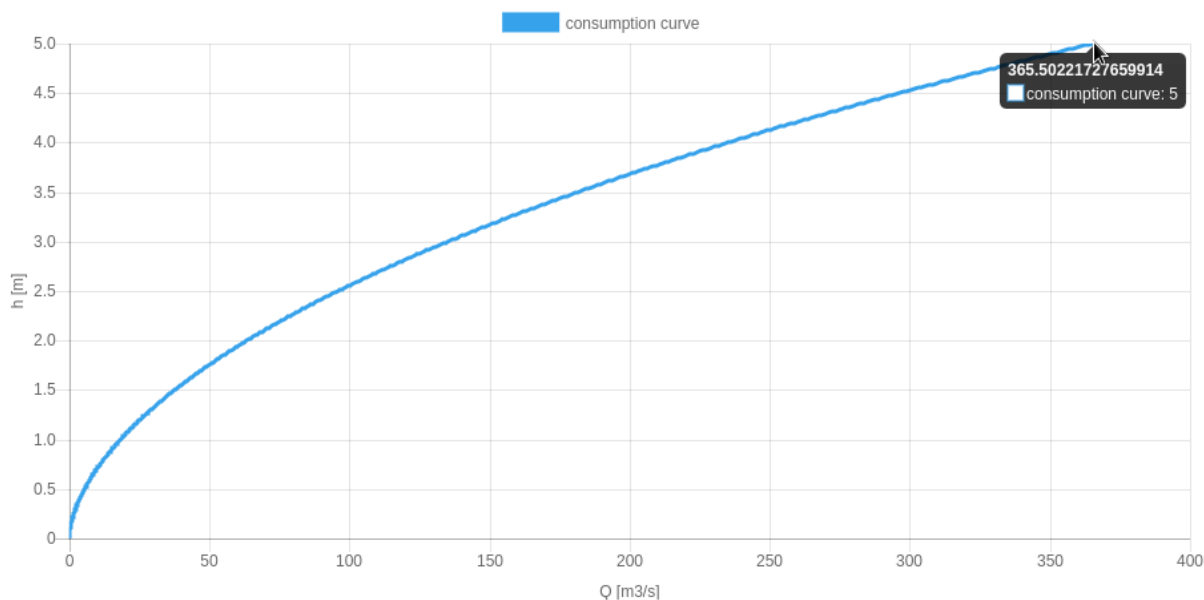
$$Q_s = Q_I + Q_{II} + Q_{III} = 60,9 + 243,7 + 60,9 = 365,5 \text{ m}^3/\text{s} \quad (3.13)$$

#### 3.2.2 Izračun parametrov hidroelektrarne s programom

S pomočjo uporabniškega vmesnika v koordinatni sistem vnašamo serijo točk, s katerimi modeliramo robove izbrane struge. V tabeli na levi strani diagrama, za vsak odsek med dvema točkama dodajamo Manningove koeficiente hrapavosti  $n_g$  in naklone struge na sliki označene s  $\varphi$ . V našem primeru so vrednosti koeficientov za vse odseke rečne struge enake.



Slika 3.4: Vnos podatkov v program



Slika 3.5: Graf konsumpcijske krivulje izračunani po numerični metodi

Z grafa konsumpcijske krivulje 3.5 pri višini  $h = 5\text{ m}$  lahko preberemo da je pretok  $Q = 365,5\text{ m}^3/\text{s}$ . Rezultat po numeričnem postopku izračunan s programom je enak rezultatu ki smo ga izračunali ročno v poglavju 3.2.1



### 3.3 Rezultati izračuna

V poglavjih 3.1 in 3.2 smo preverili da sta rezultata ročnega izračuna in izračuna s programom po enaki metodi enaka. Če primerjamo rezultate trapezne metode z rezultati numerične metode pa se rezultati razlikujejo. Razlog za to je v izbiri matematičnega modela, kar prikazujejo enačbe spodaj.

Primerjali bomo rezultata pretokov vodotoka po trapezni in numerični metodi. Pri tem uporabimo podatke iz naloge opisane v poglavju 3. Celotna površina prečnega prereza pod gladino vode  $S(h)$  in omočeni obod struge  $P(h)$  sta sestavljena iz treh odsekov kot je prikazano na sliki 3.1.  $Q_i$  predstavlja izračun pretoka po trapezni metodi,  $Q_{ii}$  pa izračun pretoka po numerični metodi:

$$S(h) = S_I(h) + S_{II}(h) + S_{III}(h) \quad (3.14)$$

$$P(h) = P_I(h) + P_{II}(h) + P_{III}(h) \quad (3.15)$$

$$Q_i = \frac{\sqrt{I}}{ng} \cdot \frac{S^{5/3}}{P^{2/3}} \quad (3.16)$$

$$Q_{ii} = \frac{\sqrt{I}}{ng} \cdot \frac{S_I^{5/3}}{P_I^{2/3}} + \frac{\sqrt{I}}{ng} \cdot \frac{S_{II}^{5/3}}{P_{II}^{2/3}} + \frac{\sqrt{I}}{ng} \cdot \frac{S_{III}^{5/3}}{P_{III}^{2/3}} \quad (3.17)$$

Če v obeh enačbah odstranimo skupne člene enačbe, enačbe poenostavimo v:

$$Q_i = \frac{S^{5/3}}{P^{2/3}} \quad (3.18)$$

$$Q_{ii} = \frac{S_I^{5/3}}{P_I^{2/3}} + \frac{S_{II}^{5/3}}{P_{II}^{2/3}} + \frac{S_{III}^{5/3}}{P_{III}^{2/3}} \quad (3.19)$$

Enačimo obe enačbi in uporabimo podatke iz:

$$Q_i = Q_{ii} \quad (3.20)$$

$$\frac{S^{5/3}}{P^{2/3}} = \frac{S_I^{5/3}}{P_I^{2/3}} + \frac{S_{II}^{5/3}}{P_{II}^{2/3}} + \frac{S_{III}^{5/3}}{P_{III}^{2/3}} \quad (3.21)$$

$$\frac{50^{5/3}}{19,14^{2/3}} = \frac{12,5^{5/3}}{7,07^{2/3}} + \frac{25^{5/3}}{5^{2/3}} + \frac{12,5^{5/3}}{7,07^{2/3}} \quad (3.22)$$

$$94,84 \neq 109,7 \quad (3.23)$$

Do razlike v rezultatih izračuna po različnih metodah pride zaradi matematičnih pravil seštevanja potenc, kar smo pokazali z zgornjim izračunom:

$$(a + b)^y \neq a^y + b^y \quad (3.24)$$

## **4 ZAKLJUČEK**

Predstavljena formulacija končnih elementov ...

## **POVZETEK**

V disertaciji obravnavamo problem...

## **VIRI**

- [1] Kryžanowski, A., Mikoš, M., Brilly, M. 2011. Dragocen obnovljivi vir energije nam teče skozi prste?: Hidroelektrarne na srednji Savi. Delo 155: 3.
- [2] Chow, V. T. 1956. Open-Channel Hydraulics. McGraw-Hill Book Company.