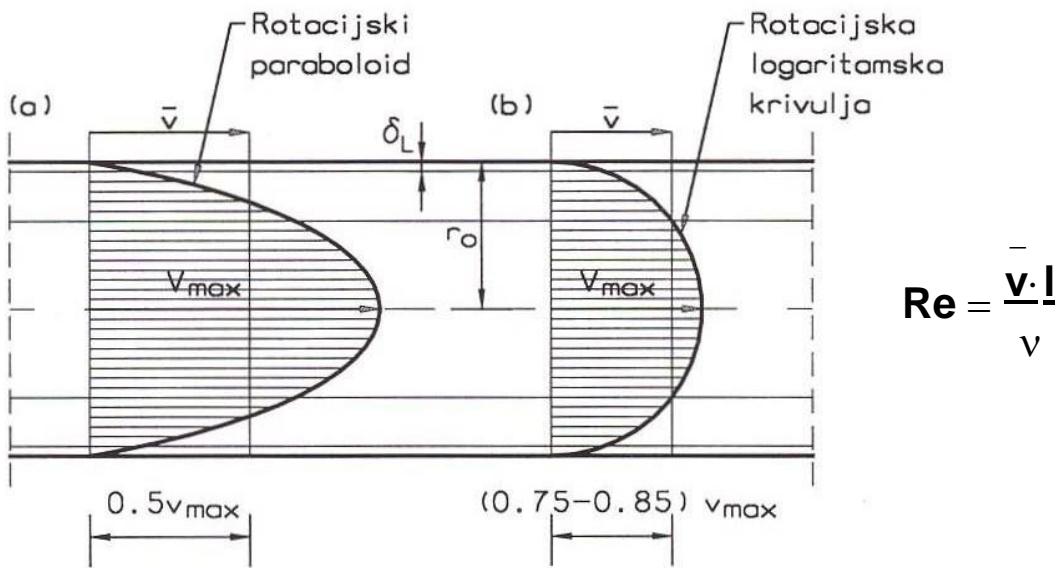
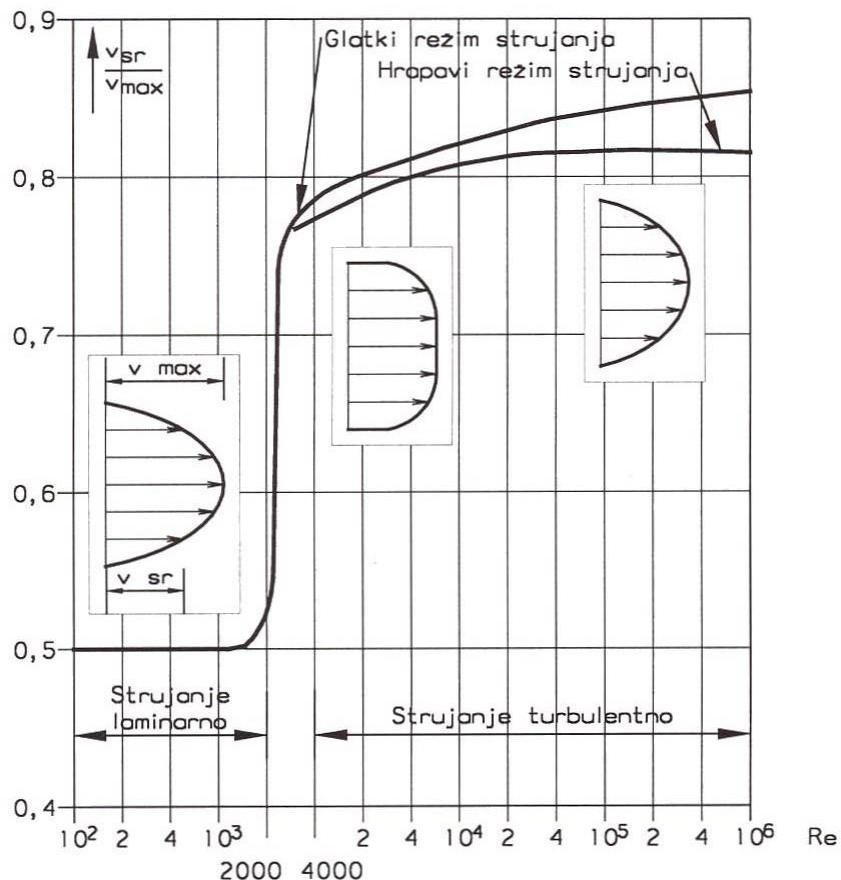


REŽIMI STRUJANJA TEČNOSTI CIJEVIMA

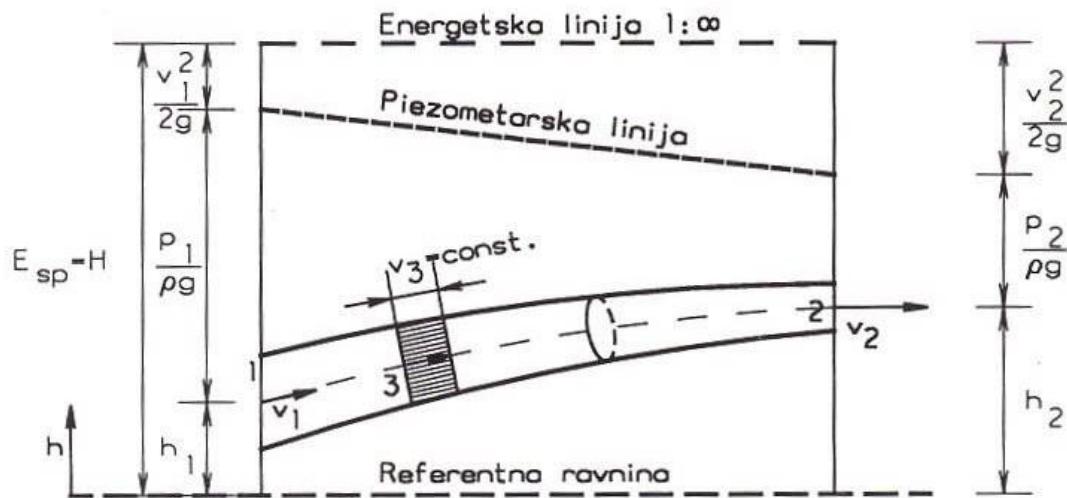
$$\bar{v} = (0,75 - 0,87) v_{max}$$



Razvoj strujanja u okrugloj cijevi od a) laminarnog do b)
turbulentnog režima

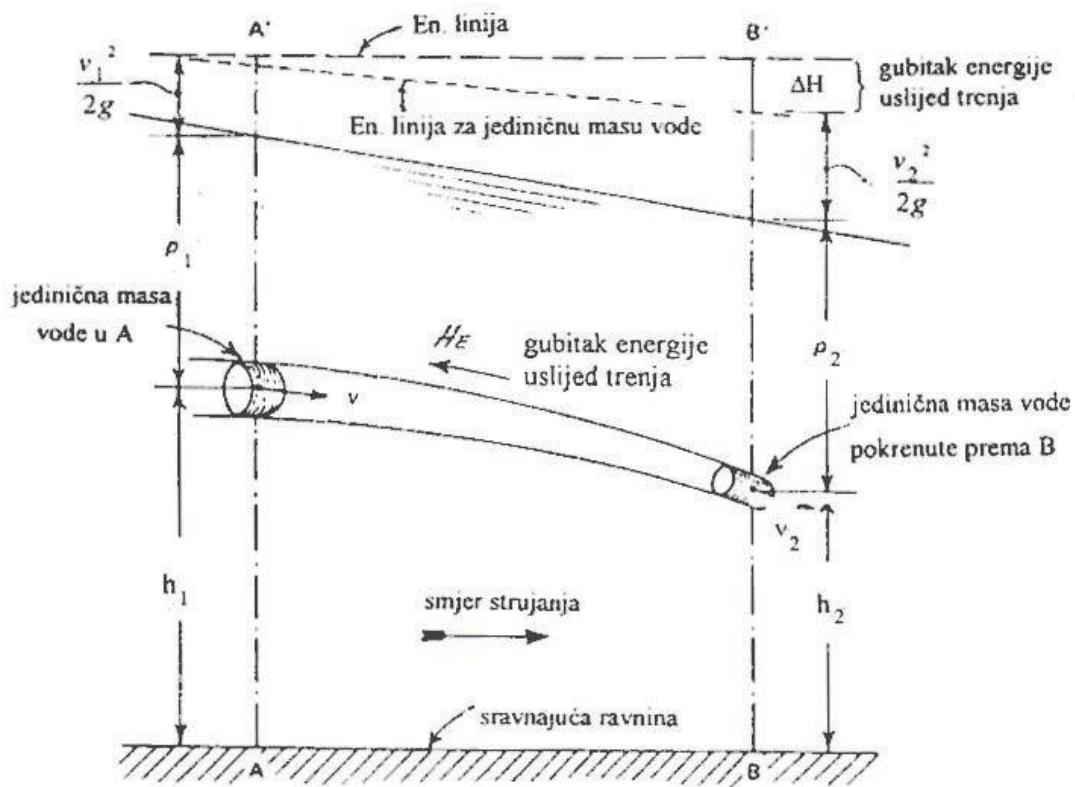


Odnos srednje i maksimalne brzine strujanja u okrugloj cijevi
zavisno o režimu strujanja i hrapavosti zidova cijevi



$$h_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{v_1^2}{2g} = h_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{v_2^2}{2g} = \text{const}$$

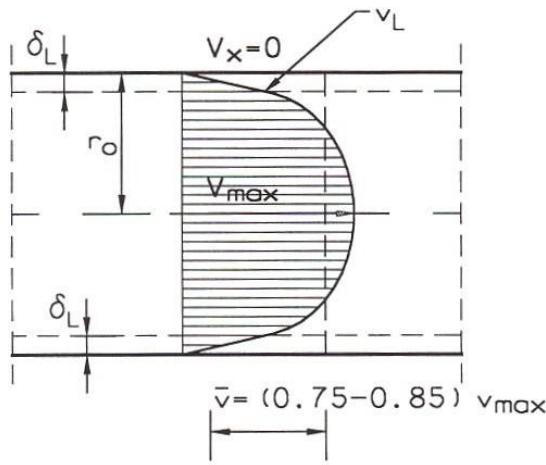
Grafički prikaz Bernoulli-jeve jednačine za idealnu tečnost



$$h_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{v_1^2}{2g} = h_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{v_2^2}{2g} + \Delta H$$

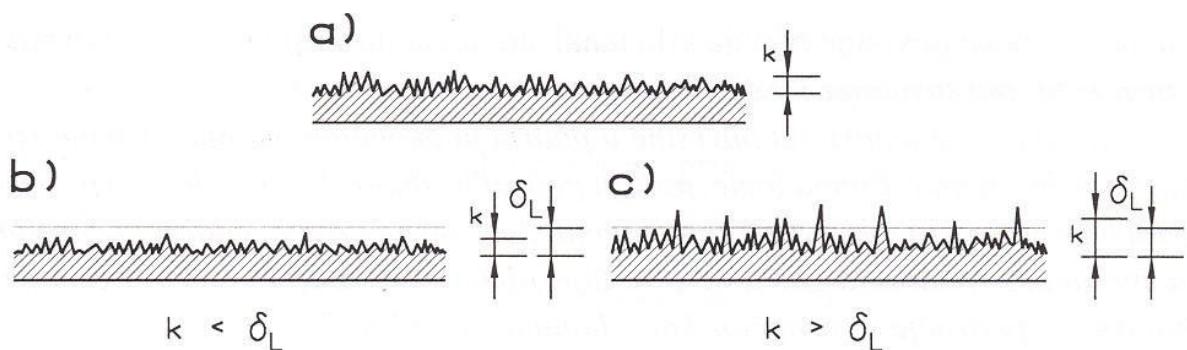
Grafički prikaz Bernoulli-jeve jednačine za stacionarno strujanje realne tečnosti

Hidraulički gubici ΔH u Bernoulli-jevoj jednačini nastaju svladavanjem hidrodinamičkih otpora površine i oblika pri strujanju realne tečnosti



Prandtl je definisao granični sloj uz zid cijevi u kojem se brzina mijenja od $v = 0$ do $v = v_L$. Strujanje je pod uticajem molekularnih sila, laminarno je i označava se kao "laminarni podsloj".

S povećanjem brzine debljina podsloja se smanjuje, a laminarno strujanje prelazi u turbulentno.



Shematski prikaz fizičke hrapavosti površine: a) prirodna hrapavost, b) hidraulički glatka površina, c) hidraulički hrapava površina, k = absolutna hrapavost površine (mm); δ_L = debljina laminarnog podsloja (mm)

Darcy-Weisbach-ova jednačina:

$$\Delta h_t = \lambda \frac{L}{D} \cdot \frac{v^2}{2g}$$

gdje je:

- λ koeficijent trenja L
dužina cjevovoda (m)
 D prečnik cjevovoda (m)
 v srednja brzina strujanja (m/s)
 g ubrzanje sile teže (m/s^2)

Koeficijent trenja funkcija je hrapavosti cijevi i Reynolds-ovog broja.

Za laminarno strujanje, $Re < 2000$, važi linearni zakon zavisnosti između Re i λ :

$$Re = \frac{64}{\lambda}$$

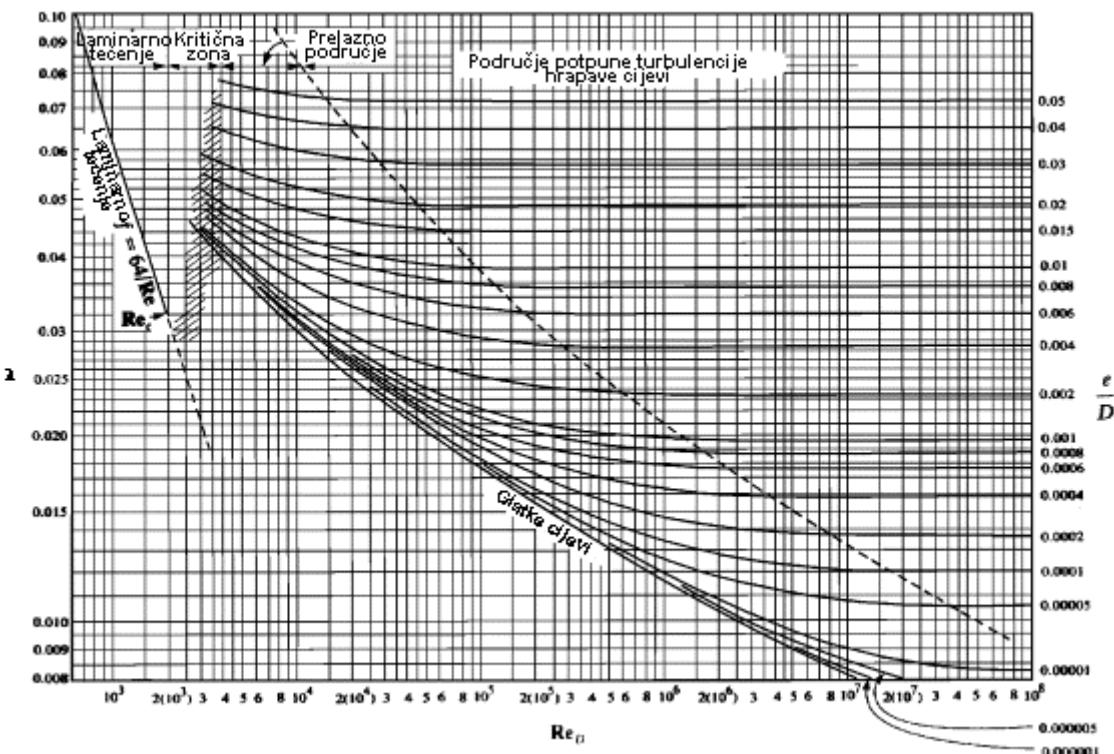
Pri turbulentnom strujanju:

$$\frac{1}{\sqrt{\lambda}} = 2 \log(Re \sqrt{\lambda}) - 0,8 \quad \text{za hidraulički glatke cijevi}$$

$$\frac{1}{\sqrt{\lambda}} = -2 \log \frac{k}{D} + 1,14 \quad \text{za hidraulički hrapave cijevi}$$

$$\frac{1}{\sqrt{\lambda}} = -2 \log \left(\frac{k/D}{3,71} + \frac{2,51}{Re \sqrt{\lambda}} \right) \quad \text{za prijelazno područje}$$

k/D relativna hrapavost



Moody-ev dijagram

k _b = 0.25 mm		Q [l/s], v [m/s]			
pad		1:180 0.0056 5.56‰	1:185 0.0054 5.41‰	1:190 0.0053 5.26‰	1:195 0.0051 5.13‰
promjer	a	v	Q	v	Q
kružni profil					
100	4.9	0.63	4.9	0.62	4.8
125	8.9	0.73	8.8	0.72	8.7
150	14.5	0.82	14.3	0.81	14.1
200	31.1	0.99	30.6	0.97	30.2
250	56.0	1.14	55.2	1.13	54.5
300	90.6	1.28	89.4	1.26	88.1
350	136	1.41	134	1.39	132
400	193	1.54	191	1.52	188
450	263	1.66	260	1.63	256
500	347	1.77	342	1.74	338
600	560	1.98	552	1.95	545
700	839	2.18	827	2.15	816
800	1190	2.37	1173	2.33	1158
900	1619	2.55	1597	2.51	1575
1000	2132	2.71	2103	2.66	2075
1200	3432	3.03	3385	2.99	3340
1400	5131	3.33	5061	3.29	4993
1600	7267	3.61	7168	3.56	7072
1800	9877	3.88	9741	3.83	9611
2000	12994	4.14	12816	4.08	12644
2200	16652	4.38	16423	4.32	16204
2400	20881	4.62	20594	4.55	20319
2600	25711	4.84	25359	4.78	25020
2800	31173	5.06	30745	4.99	30335
3000	37293	5.28	36782	5.20	36291
3200	44099	5.48	43495	5.41	42914
3400	51618	5.69	50911	5.61	50231
3600	59875	5.88	59055	5.80	58267
3800	68895	6.07	67952	5.99	67046
4000	78704	6.26	77627	6.18	76592

Tablice po Prandtl – Colebrook-u

Hidraulički gubici otpora oblika:

$$\Delta h_{lok} = \xi \frac{v^2}{2g}$$

ξ koeficijent lokalnog gubitka

Naziv lokalnog gubitka	Shema	Vrijednost koeficijenta otpora oblika ξ [1]	Ograničenje	Hidraul. gubitak ΔH_{lok} [m]
Naglo suženje		$\zeta_{ns} = \left(\frac{1}{e_c} - 1 \right)^2$ $e_c = 0.57 + \frac{0.043}{1.1 - A_2/A_1}$	$Re = \frac{v_2 D_2}{\nu} > 10^4$	$\zeta_{ns} \frac{v_2^2}{2g}$
Naglo proširenje		$\zeta_{np} = \left(\frac{A_2}{A_1} - 1 \right)^2$	-	$\zeta_{np} \frac{v_2^2}{2g}$
Postepeno proširenje		$\zeta_{pp} = \sin \theta (A_2/A_1 - 1)^2$	$\theta/2 < 25^\circ$	$\zeta_{pp} \frac{v_2^2}{2g}$
		$\zeta_{pp} = \zeta_{np}$	$\theta/2 \geq 25^\circ$	
Postepeno suženje		$\zeta_{ps} = 0.05$	$\theta = 4 - 5^\circ$	$\zeta_{ps} \frac{v_1^2}{2g}$
		$\zeta_{ps} = 0.16 + 0.004(\theta - 10)$	$\theta = 10 - 45^\circ$	
Izlaz - u cijev iz spremnika		$\zeta_{sl} = 0.5 + 0.3 \cos \theta + 0.2 \cos^2 \theta$	$\theta = 0 - 90^\circ$	$\zeta_{sl} \frac{v^2}{2g}$
Izlaz - iz cijevi u spremnik		$\zeta_{iz} = 1.0$	-	$\zeta_{iz} \frac{v^2}{2g}$
Koljeno		$\zeta_{ok} = \sin^2 \theta/2 + 2 \sin^4 \theta/2$	$Re \leq 2 \cdot 10^5$	$\zeta_{ok} \frac{v^2}{2g}$
		$\zeta_{ok} = 0.044$ 0.062 0.154 0.165 0.320 0.684 1.265	$Re > 2 \cdot 10^5 ; \theta = 10^\circ$ $\theta = 15^\circ$ $\theta = 22^\circ$ $\theta = 30^\circ$ $\theta = 45^\circ$ $\theta = 60^\circ$ $\theta = 90^\circ$	
		$\zeta_{zk} = \left[0.131 + 0.163 \left(\frac{D}{r_s} \right)^{3.5} \right] \frac{\theta}{90}$	$Re > 2 \cdot 10^5$	$\zeta_{zk} \frac{v^2}{2g}$