

HIDRAULICA

1. Ecuația de continuitate în coordonate carteziene sub formă diferențială pentru mișcarea nepermanentă a unui fluid compresibil, are forma :

a.
$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial(\rho u_x)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho u_y)}{\partial y} + \frac{\partial(\rho u_z)}{\partial z} = 0$$

b.
$$\frac{1}{\rho} \frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} + \frac{\partial u_z}{\partial z} = 0$$

c.
$$\frac{1}{g} \frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial(\rho u_x)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho u_y)}{\partial y} + \frac{\partial(\rho u_z)}{\partial z} = 0$$

2. Ecuația de continuitate sub formă diferențială pentru un tub de curent de secțiune variabilă prin care curge un fluid compresibil, în mișcare nepermanentă este :

a.
$$\frac{\partial(\rho Q)}{\partial t} + \frac{\partial(\rho A)}{\partial S} = 0$$

b.
$$\frac{\partial(\rho Q)}{\partial S} + \frac{\partial(\rho A)}{\partial t} = 0$$

c.
$$\frac{\partial Q}{\partial S} + \frac{\partial A}{\partial t} = 0$$

3. Ecuația continuității din hidraulică exprimă conservarea în lungul curentului :

a. a impulsului

b. a masei

c. a energiei

4. Ecuația diferențială a mișcării fluidelor perfecte (Euler) sub formă vectorială este de forma:

a.
$$\bar{\mathbf{f}} - \frac{1}{\rho} \nabla p = \frac{d\bar{\mathbf{u}}}{dt}$$

b.
$$\bar{\mathbf{f}} + \frac{1}{\rho} \nabla p = \frac{d\bar{\mathbf{u}}}{dt}$$

c.
$$g\bar{\mathbf{f}} - g\nabla p = \rho \frac{d\bar{\mathbf{u}}}{dt}$$

5. Integrala lui Bernoulli pentru mișcarea fluidelor perfecte, $\pi + \frac{p}{\rho} + \frac{u^2}{2} = const$

este valabilă în cazurile :

a. pentru mișcările rotaționale în cazul general

b. pentru mișcările potențiale în tot câmpul mișcării

c. pentru mișcările rotaționale pe o linie de curent

6. Ecuația lui Bernoulli - Lagrange pentru mișcarea potențială a fluidelor perfecte, în mișcare nepermanentă este :

a.
$$\pi + \frac{p}{\rho} + \frac{u^2}{2} + \frac{\partial \varphi}{\partial t} = c(t)$$

b.
$$\pi + \frac{p}{\rho} + \frac{u^2}{2} - \frac{\partial \varphi}{\partial t} = c(t)$$

c.
$$\pi + \frac{p}{\rho g} + \frac{u^2}{2g} + \frac{1}{g} \frac{\partial \varphi}{\partial t} = c(t)$$

7. Potențialul forțelor masice unitare în câmpul gravitației, este :

a. $\pi = -gz + const$

b. $\pi = \rho z + const$

c. $\pi = gz + const$

8. Vectorul vârtej $\vec{\omega}$ din mișcarea rotațională este definit în funcție de $\vec{\Omega} = \text{rot } \vec{u}$ prin :

a. $\vec{\omega} = 2\vec{\Omega}$

b. $\vec{\omega} = \frac{1}{2}\vec{\Omega}$

c. $\vec{\omega} = \vec{\Omega}$

9. Ecuația lui Bernoulli pentru un fir de curent în mișcarea permanentă a unui fluid perfect, incompresibil în câmpul gravitației, este :

a. $gz + \frac{p}{\rho} + \frac{u^2}{2} = \text{const}$

b. $-z + \frac{p}{\rho g} + \frac{u^2}{2g} = \text{const}$

c. $z + \frac{p}{\rho g} + \frac{u^2}{2g} = \text{const}$

10. Din punct de vedere dimensional, termenii din ecuația lui Bernoulli pentru un fir de curent în mișcarea permanentă a unui fluid perfect incompresibil în câmpul gravitației : $gz + \frac{p}{\rho} + \frac{u^2}{2} = \text{const}$, au semnificațiile în sistemul internațional de unități :

a. LT^{-2}

b. L^2T^2

c. MLT^{-2}

11. Linia energiei pentru un fir de curent în mișcarea permanentă a unui fluid perfect incompresibil în câmpul gravitației :

a. coboară în lungul firului

b. este constantă

c. este ascendentă

12. Ecuația lui Bernoulli pentru două secțiuni 1 și 2 ale unui fir de curent în mișcarea permanentă a unui fluid perfect compresibil, în câmpul gravitației (gaz în condițiile transformării adiabatică, cu k , exponentul adiabatic) este de forma :

a. $z_1 + \frac{k}{k-1} \frac{p_1}{\rho_1 g} + \frac{u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{k}{k-1} \frac{p_2}{\rho_2 g} + \frac{u_2^2}{2g}$

b. $z_1 + \frac{k}{1-k} \frac{p_1}{\rho_1 g} + \frac{u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{k}{1-k} \frac{p_2}{\rho_2 g} + \frac{u_2^2}{2g}$

c. $gz_1 + \frac{k}{k-1} \frac{p_1}{\rho_1} + \frac{u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{k}{k-1} \frac{p_2}{\rho_2} + \frac{u_2^2}{2g}$

13. Ecuația lui Bernoulli pentru un fir de elementar de fluid perfect în mișcarea nepermanentă, la un moment dat de timp, este :

a. $z + \frac{p}{\rho g} + \frac{1}{g} \int_0^s \frac{\partial u}{\partial t} ds = \text{const}$

b. $z + \frac{p}{\rho g} + \frac{1}{2g} \int_0^s \frac{\partial u}{\partial t} ds = \text{const}$

c. $z + \frac{p}{\rho g} - \frac{1}{g} \int_0^s \frac{\partial u}{\partial t} ds = \text{const}$

14. Ecuația lui Bernoulli pentru un curent unidimensional de fluid perfect în mișcare nepermanentă, între două secțiuni 1 și 2, are forma :

$$z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{\alpha_1 v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{\alpha_2 v_2^2}{2g} + \frac{1}{g} \int_{s_1}^{s_2} \beta \frac{\partial v}{\partial t} ds \quad , \text{ în care } v \text{ este viteza medie în secțiune, iar } \alpha \text{ și}$$

β , coeficienții de neuniformitate ai vitezei locale u în secțiunea A, definiți de către Coriolis, respectiv Boussinesq. Aceștia au expresiile :

$$a. \quad \alpha = \frac{\int u^2 dQ}{v^2 Q} \quad ; \quad \beta = \frac{\int u dQ}{v Q}$$

$$b. \quad \alpha = \frac{\int u^2 dA}{v^2 A} \quad ; \quad \beta = \frac{\int u dA}{v A}$$

$$c. \quad \alpha = \frac{\int u^2 du}{v^3} \quad ; \quad \beta = \frac{\int u du}{v^2}$$

15. Forța hidrodinamică a jetului de apă care iese dintr-un ajutor cilindric de diametru $d = 2$ cm, având debitul $Q = 10$ l/s și care acționează pe un perete plan vertical, are valoarea :

- $F = 235,2$ N
- $F = 318,3$ N
- $F = 453,6$ N

16. Ecuația lui Bernoulli pentru curentul unidimensional de fluid real cu mișcare permanentă gradual variată, aplicată între două secțiuni 1 și 2 conține termenul h_{12} , a cărui semnificație este :

- pierderi de sarcină prin frecarea curentului de pereți
- pierderi de sarcină locale în lungul curentului
- pierdere totală ce include ambele pierderi

17. În lungul curentului incompresibil real, cu mișcare permanentă gradual variată, panta hidraulică J a liniei energiei :

- crește în lungul curentului
- scade
- se menține constantă

18. Pentru mișcările permanente și uniforme sub presiune sau cu nivel liber, panta hidraulică J și panta liniei piezometrice J_p , vor fi :

- $J = J_p$
- $J < J_p$
- $J > J_p$

19. Ecuația fundamentală a mișcării permanente și uniforme sub presiune, care stabilește legătura dintre efortul unitar tangențial mediu la perete, τ_0 , raza hidraulică R și panta hidraulică J , are expresia :

- $\tau_0 = gRJ$
- $\tau_0 = \rho gRJ$
- $\tau_0 = \rho RJ$

20. În cazul curenților uniformi sub presiune, având secțiunea transversală circulară, de diametrul d , relația lui Darcy pentru calculul pierderilor de sarcină liniară, h_i , este :

- $h_i = \lambda \frac{L v^2}{R g}$
- $h_i = \lambda \frac{L v}{d 2g}$
- $h_i = \lambda \frac{L v^2}{d 2g}$

21. Formula lui Chezy asupra vitezei medii dintr-o conductă circulară este :

a. $v = C\sqrt{RJ}$

b. $v = R\sqrt{CJ}$

c. $v = CR\sqrt{J}$

22. Relația dintre λ din formula lui Darcy și C din formula lui Chezy, este

a. $\lambda = \frac{8g}{C}$

b. $\lambda = \frac{4g}{C^2}$

c. $\lambda = \frac{8g}{C^2}$

23. Pentru un curent sub forma unui difuzor tronconic, linia piezometrică este:

a. o dreaptă ce coboară în lungul curentului

b. o curbă oarecare ce urcă în lungul curentului

c. o dreaptă ce urcă în lungul curentului

24. Pentru o conductă circulară, relația lui Darcy are forma :

a. $h_i = \lambda \frac{L}{d^3} \frac{8Q^2}{g\pi^2}$

b. $h_i = \lambda \frac{L}{d^4} \frac{8Q^2}{g\pi^2}$

c. $h_i = \lambda \frac{L}{d^5} \frac{8Q^2}{g\pi^2}$

25. Modulul de debit K, pentru un curent uniform sub presiune , are expresia :

a. $K = AR\sqrt{C}$

b. $K = AC\sqrt{R}$

c. $K = C\sqrt{AR}$

26. Într-o conductă circulară de rază r_0 , legea parabolică de variație a vitezelor locale $u(r)$, în cazul mișcării laminare este :

a. $u(r) = \frac{gJ}{2\nu}(r_0^2 - r^2)$

b. $u(r) = \frac{gJ}{4\nu}(r_0^2 - r^2)$

c. $u(r) = \frac{gJ}{8\nu}(r_0^2 - r^2)$

27. Pentru conductele rugoase , în zona turbulenței pătratice, coeficientul pierderilor de sarcină liniare λ al lui Darcy, depinde de :

a. numărul Reynolds

b. de numărul Reynolds și rugozitate

c. de rugozitate.

28. Pierderile de sarcină locale se calculează cu formula generală : $h_l = \zeta \frac{v^2}{2g}$. Să se precizeze

poziția în care se calculează viteza medie v :

a. pe conductă în amonte de obstacol

b. în imediatul aval al obstacolului

c. pe conductă în aval de obstacol

29. Relația lui Borda - Carnot, pentru calculul pierderilor de sarcină locale, la mărirea bruscă a secțiunii, are forma :

a.
$$h_l = \frac{(v_1 - v_2)^2}{2g}$$

b.
$$h_l = \frac{v_1^2 - v_2^2}{2g}$$

c.
$$h_l = \zeta \frac{(v_1 - v_2)^2}{2g}$$

30. Sistemul incompresibil cu mișcare permanentă sub presiune, reprezintă o instalație hidraulică la care mișcarea se face ca urmare a :

- a. diferenței de cotă geodezică ale capetelor sistemului
- b. diferenței de presiune ale capetelor sistemului
- c. diferenței de cotă geodezică și de presiune ale capetelor sistemului

31. Sarcina sistemului H^* care transportă fluide incompresibile sub presiune, este definită ca :

- a. diferența dintre sarcinile hidrodinamice corespunzătoare intrării și ieșirii din sistem
- b. diferența dintre cotele piezometrice ale celor două secțiuni
- c. diferența dintre înălțimile piezometrice ale celor două secțiuni.

32. Sarcina $H^* = \left(z_1 + \frac{p_1}{\rho g} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{\rho g} \right)$, pentru o conductă simplă lungă având

$z_1 = 10$ m; $p_1 = 2$ bar; $z_2 = 15$ m; $p_2 = 0,5$ bar, are valoarea :

- a. 5,311 m col apă
- b. 10,311 m col apă
- c. 15,311 m col apă

33. Panta hidraulică J , pentru o conductă simplă lungă, după formula lui Darcy, are expresia :

a.
$$J = \lambda \frac{v^2}{2gd}$$

b.
$$J = \lambda \frac{L v^2}{2 g d}$$

c.
$$J = \lambda \frac{v^2}{2\rho d}$$

34. Modulul de debit K al unei conducte circulare având diametrul d , coeficient de rugozitate n și coeficientul lui Chezy calculat cu formula lui Manning este :

a.
$$K = \frac{\pi d^{16/3}}{4^{5/3} n}$$

b.
$$K = \frac{\pi d^{8/3}}{4^{5/3} n}$$

c.
$$K = \frac{\pi d^{16/3}}{4^{10/3} n}$$

35. Cunoscând pierderile de sarcină liniare h_{i12} , presiunea de alimentare a conductei în punctul (1) este :

a.
$$\frac{p_1}{\rho g} = (z_1 - z_2) + \frac{p_2}{\rho g} + h_{i12}$$

b.
$$\frac{p_1}{\rho g} = (z_2 - z_1) - \frac{p_2}{\rho g} + h_{i12}$$

c.
$$\frac{p_1}{\rho g} = (z_2 - z_1) + \frac{p_2}{\rho g} + h_{i12}$$

36. Diametrul d al unei conducte care transportă debitul Q , panta hidraulică J și coeficient de rugozitate n , se determină din relația :

a.
$$\frac{\pi d^{16/3}}{4^{5/3} n} = \frac{Q}{\sqrt{J}}$$

b.
$$\frac{\pi d^{8/3}}{4^{5/3} n} = \frac{Q}{\sqrt{J}}$$

c.
$$\frac{\pi d^{16/3}}{4^{10/3} n} = \frac{Q}{\sqrt{J}}$$

37. În cazul conductelor așezate în paralel rezistența hidraulică a întregului sistem M se determină în funcție de rezistențele hidraulice M_i ale conductelor în paralel cu relația :

a.
$$\frac{1}{M} = \sum_{i=1}^n \frac{1}{M_i}$$

b.
$$\frac{1}{\sqrt{M}} = \sum_{i=1}^n \frac{1}{\sqrt{M_i}}$$

c.
$$M = \sum_{i=1}^n M_i$$

38. În cazul conductelor așezate în serie , rezistența hidraulică M a întregului sistem se determină în funcție de rezistențele hidraulice M_i ale conductelor înseriate cu relația :

a.
$$M = \sum_{i=1}^n M_i$$

b.
$$\frac{1}{M} = \sum_{i=1}^n \frac{1}{M_i}$$

c.
$$\frac{1}{\sqrt{M}} = \frac{1}{\sqrt{\sum_{i=1}^n M_i}}$$

39. Linia piezometrică pentru conducta cu distribuție uniformă de debit, este :

- a. o curbă coborâtoare cu concavitățile în sus
- b. o dreaptă ce coboară în lungul curentului
- c. o curbă urcătoare cu concavitățile în jos.

40. La distanța x de intrare într-o conductă cu debit uniform distribuit :

$Q_D = qx$, (q debit specific) și debit de tranzit Q_T , la ieșire, debitul Q_X are expresia :

a.
$$Q_X = Q_D - qx$$

b.
$$Q_X = (Q_D + Q_T) - qx$$

c.
$$Q_X = Q_T + qx$$

41. Pierderea de sarcină pe conducta cu debit uniform distribuit Q_D și debit de tranzit Q_T , este :

a.
$$h_d = \frac{1}{K^2} \left(Q_T^2 + \frac{Q_D Q_T}{3} + Q_D^2 \right)$$

b.
$$h_d = \frac{1}{K^2} \left(Q_D^2 + \frac{Q_T^2}{3} + Q_T Q_D \right)$$

c.
$$h_d = \frac{1}{K^2} \left(Q_T^2 + \frac{Q_D^2}{3} + Q_T Q_D \right)$$

42. În practică, pentru debitul de calcul Q_C al unei artere dintr-o rețea de distribuție, având debitul uniform distribuit Q_D , și debit de tranzit Q_T în nodul aval al arterei, se adoptă relația :
- $Q_C = \left(Q_T^2 + \frac{Q_D^2}{3} + Q_T Q_D \right)^{1/2}$
 - $Q_C \cong Q_T + 0,55Q_D$
 - $Q_C \cong Q_T + 0,5Q_D$
43. Pentru stabilirea diametrului economic al unei conducte se procedează astfel :
- se adoptă un diametru mic pentru a micșora cheltuielile de investiții
 - se adoptă un diametru mare pentru a micșora cheltuielile de exploatare a conductei
 - se adoptă un diametru ce corespunde soluției pentru care suma cheltuielilor anuale privind investițiile și exploatarea sunt minime
44. Orificiile și ajutajele sunt sisteme hidraulice foarte scurte, la care în ecuația lui Bernoulli intervin pierderile :
- pierderi locale
 - pierderi totale ca sumă a pierderilor liniare și locale
 - pierderi liniare
45. În cazul unui orificiu practicat într-un rezervor a cărui pernă de aer are presiunea p_0 și cota nivelului de apă din rezervor față de axul orificiului este h , sarcina H^* a orificiului în cazul curgerii libere este :
- $H^* = h$
 - $H^* = h + \frac{p_0}{\rho g}$
 - $H^* = \frac{p_0}{\rho g}$
46. Relația debitului pentru un orificiu dreptunghiular mare în perete subțire neîneecat, vertical, de lățime b și sarcini h_1 și h_2 pe laturile superioare, respectiv inferioare, este :
- $Q = \mu b \sqrt{2g} (h_2^{3/2} - h_1^{3/2})$
 - $Q = \frac{2}{3} \mu b \sqrt{2g} (h_2^{3/2} - h_1^{3/2})$
 - $Q = \frac{2}{3} \mu b \sqrt{2gH^*} \quad ; \quad H^* = \frac{1}{2} (h_1 + h_2)$
47. Cunoscând coeficientul de contracție ε , coeficientul de viteză la ieșirea din orificiu φ și coeficientul de debit $\mu = \varepsilon\varphi$, debitul printr-un orificiu mic de arie A , practicat într-un perete subțire neîneecat, are expresia :
- $Q = \varepsilon A \sqrt{2gH^*}$
 - $Q = \varphi A \sqrt{2gH^*}$
 - $Q = \mu A \sqrt{2gH^*}$
48. Dintre ajutajele: cilindric exterior, conic convergent sau cel conoidal (danaida), care are coeficientul de debit cel mai mare
- ajutajul cilindric exterior;
 - ajutajul conic convergent;
 - ajutajul conoidal
49. Dintre ajutajele folosite pentru măsurarea debitului în instalațiile hidraulice, sunt :
- ajutajul conic convergent
 - ajutajul conoidal (danaidă)
 - ajutajul cilindric exterior

50. Într-un curent neizoterm cu mișcare paralelă, variația presiunii, vitezei medii și a densității au un caracter de :
- mișcare nepermanentă
 - mișcare uniformă
 - mișcare permanentă gradual variată
51. Ecuația lui Bernoulli pentru mișcarea fluidelor reale compresibile sub formă diferențială, pentru un curent neizoterm cu mișcare paralelă are forma :
- $dz + \frac{dp}{\rho g} + d\left(\frac{\alpha v^2}{2g}\right) + dh_r = 0$
 - $gdz + \frac{dp}{\rho} + d\left(\frac{\alpha v^2}{2}\right) + gdh_r = 0$
 - $gdz + \frac{dp}{\rho} + d\left(\frac{\alpha v^2}{2g}\right) + gdh_r = 0$
52. Ținând seama de relația de continuitate a debitului de masă $Q_M = \rho AV = \text{ct}$, diferențiala $d\left(\frac{\alpha v^2}{2g}\right)$ din ecuația lui Bernoulli pentru mișcarea unui curent neizoterm paralel, sub formă diferențială este :
- $d\left(\frac{\alpha v^2}{2g}\right) = -\frac{\alpha Q_M^2}{A^2} \rho^{-2} d\rho$
 - $d\left(\frac{\alpha v^2}{2g}\right) = -\frac{\alpha Q_M^2}{A^2} \rho^{-3} d\rho$
 - $d\left(\frac{\alpha v^2}{2g}\right) = -\frac{\alpha Q_M^2}{A^2} \rho^{-1} d\rho$
53. Formula generală a mișcării paralele neizoterme, este :
- $p - p_1 + \frac{\alpha Q_M^2}{A^2} \left(\frac{1}{\rho} - \frac{1}{\rho_1}\right) + g \int_0^s \rho dz + g \int_0^s \rho dh_r = 0$
 - $p - p_1 + \frac{\alpha Q_M^2}{A} \left(\frac{1}{\rho} - \frac{1}{\rho_1}\right) + g \int_0^s g dz + g \int_0^s \rho dh_r = 0$
- $$p - p_1 + \frac{\alpha Q_M^2}{A^2} \left(\frac{1}{\rho^2} - \frac{1}{\rho_1^2}\right) + g \int_0^s g dz + g \int_0^s \rho dh_r = 0$$
54. Pentru a avea mișcare într-un sistem neizotermic închis, este necesar ca:
- $\rho = \text{const}$, temperatura variabilă
 - ρ variabil, temperatura constantă
 - ρ variabil, temperatura variabilă și sistemul să fie cât mai mult dezvoltat pe verticală
55. Mișcarea permanentă paralelă a gazului într-o conductă de secțiune constantă, este :
- o mișcare uniformă
 - o mișcare gradual variată
 - o mișcare nepermanentă
56. Parametrii fundamentali ai schemei unidimensionale la mișcarea gazelor într-o conductă de secțiune constantă, sunt :
- viteza medie v , presiunea p și debitul volumetric Q
 - viteza medie v , densitatea ρ și debitul de masă Q_M
 - v , p și ρ , debitul de masă $Q_M = \text{const}$

57. La mișcarea paralelă a gazelor în conducte , ecuația de continuitate se aplică pentru :
- debitul volumetric $Q=AV =\text{const}$, în lungul conductei
 - debitul de masă $Q_M =\rho AV = \text{const}$, în lungul conductei
 - debitul de greutate $Q_G = \rho gAV = \text{const}$, în lungul conductei
58. Ecuația lui Bernoulli sub formă diferențială, pentru mișcarea paralelă a gazului real într-o conductă de secțiune constantă, are forma :
- $dz + \frac{dp}{\rho g} + d\left(\frac{cv^2}{2g}\right) + dh_d = 0$
 - $\frac{dp}{\rho g} + d\left(\frac{cv^2}{2g}\right) + dh_d = 0$
 - $dz + \frac{dp}{\rho g} + dh_d = 0$
59. Formula lui Darcy : $h_i = \lambda \frac{l}{d} \frac{v^2}{2g}$, se aplică pentru mișcarea paralelă a gazelor în situațiile :
- conduțe magistrale de gaze
 - rețele interioare de gaze naturale cu presiuni foarte mici
 - în cazul conductelor de ventilație
60. Linia piezometrică pentru o conductă cu mișcarea paralelă a gazelor este :
- o curbă coborâtoare cu concavitatea în sus
 - o curbă coborâtoare cu concavitatea în jos
 - o dreaptă ce coboară în lungul curentului
61. Pentru exprimarea debitului volumetric la conductele de gaze în cazul folosirii stării normale fizice, temperatura și presiunea sunt :
- $t_N = 0^0 \text{ C}$; $P_N = 101\,325 \text{ N/m}^2$
 - $t_N = 20^0 \text{ C}$; $P_N = 98\,066 \text{ N/m}^2$
 - $T_N = 273,15 \text{ K}$; $P_N = 760 \text{ mm col H}_g$
62. Formula lui Darcy, valabilă pentru fluide incompresibile se folosește pentru gaze ,în situațiile :
- treapta redusă cu presiuni cuprinse între (2....20) m colH₂O
 - treapta joasă, mai mică decât 0,5 m colH₂O
 - treapta medie , cuprinsă între (20....60) m colH₂O
63. La mișcarea lichidelor în sisteme sub presiune, lovitură de berbec este un fenomen de :
- mișcare lent variabilă
 - mișcare periodică nepermanentă
 - mișcare rapid variabilă
64. Într-un sistem sub presiune, care transmite lichide, mișcarea variabilă este caracterizată prin variația în timp a următorilor parametri .
- viteza medie V , presiune hidrodinamică p și debit Q
 - V, P, ρ .
 - p, Q, ρ .
65. Fenomenul loviturii de berbec in instalatiile sub presiune se transmite in lichidul in miscare sub forma unei unde de presiune ce se propaga in lungul curentului:
- cu viteza V_0 corespunzatoare miscarii permanente;
 - cu viteze mai mari decit V_0 ;
 - cu viteze mai mici decit V_0
66. În cazul închiderii bruște a unei vane pe o conductă ce transportă lichide există următoarele situații :
- pe fața amonte a vanei suprapresiune și în aval de presiune
 - pe fața amonte și aval presiunea este egală cu cea de regim permanent
 - pe fața aval suprapresiune și în amonte depresiune

67. Fenomenul loviturii de berbec are o desfășurare :

- a. în timp
- b. în spațiu
- c. în spațiu și în timp

68. Suprapresiunea ΔP_{\max} stabilită de către Jukovski, pentru închiderea bruscă a vanei pe o conductă, la care viteza de regim permanent este V_0 și C , celeritatea undei, are expresia :

- a. $\Delta P_{\max} = \rho C V_0$
- b. $\Delta P_{\max} = \rho \frac{C V_0}{g}$
- c. $\Delta P_{\max} = \rho g C V_0$

69. Suprapresiunea maximă într-o conductă de apă având viteza de regim

$V_0 = 2\text{m/s}$ și celeritatea undei $C = 1000\text{m/s}$, are valoarea :

- a. $\Delta P_{\max} = 2 \cdot 10^5 \text{ N/m}^2$
- b. $\Delta P_{\max} = 20 \text{ bar}$
- c. $\Delta P_{\max} = 2 \cdot 10^7 \text{ N/m}^2$

70. Cunoscând modulul de elasticitate al apei $\varepsilon = 2,05 \cdot 10^9 \text{ N/m}^2$, viteza de propagare a sunetului în apă, are valorile :

- a. $c = 340\text{m/s}$
- b. $c = 1425\text{m/s}$
- c. $c = 1250\text{m/s}$

71. O conductă de diametru d , având grosimea pereților e și modulul de elasticitate E , transportă un lichid de densitate ρ și modulul de elasticitate ε . Viteza de propagare a loviturii de berbec în această conductă are expresia :

a.
$$C = \frac{1}{\sqrt{\rho(\varepsilon d + Ee)}}$$

b.
$$C = \frac{1}{\sqrt{\rho\left(\frac{1}{\varepsilon} + \frac{d}{Ee}\right)}}$$

c.
$$C = \frac{\sqrt{\frac{\varepsilon}{\rho}}}{\sqrt{1 + \frac{\varepsilon d}{Ee}}}$$

72. Ecuațiile propagării loviturii de berbec sunt :

a.
$$\frac{\partial^2 p}{\partial t^2} = c^2 \frac{\partial^2 p}{\partial s^2} ; \quad \frac{\partial^2 v}{\partial t^2} = c^2 \frac{\partial^2 v}{\partial s^2}$$

b.
$$\frac{\partial^2 p}{\partial s^2} = c^2 \frac{\partial^2 p}{\partial t^2} ; \quad \frac{\partial^2 v}{\partial t^2} = c^2 \frac{\partial^2 v}{\partial s^2}$$

$$\frac{\partial^2 p}{\partial t^2} = c^2 \frac{\partial^2 p}{\partial s^2} ; \quad \frac{\partial^2 v}{\partial s^2} = c^2 \frac{\partial^2 v}{\partial t^2}$$

73 Soluțiile ecuațiilor diferențiale ale propagării loviturii de berbec au fost stabilite de către:

- a. Jukovski;
- b. Lowy
- c. Allievi

74. La o stație de pompare lovitură de berbec cea mai periculoasă este în condițiile :
- închiderea vanei de pe conducta de refulare
 - oprirea accidentală a alimentării cu energie electrică a stației de pompare
 - deschiderea vanei de pe conducta de alimentare
75. La închiderea vanei, când viteza lichidului scade de la V_0 , viteza de regim permanent, la V viteza din conductă la închiderea parțială a vanei, suprapresiunea datorită loviturii de berbec este :
- $\Delta p = \rho C(V_0 - V)$
 - $\Delta p = \rho C(V - V_0)$
 - $\Delta p = \rho \frac{C(V_0 - V)}{g}$
76. La un generator hidraulic densitatea fluidului vehiculat:
- depinde de presiune
 - este constant
 - depinde de temperatura și presiune
77. O mașină hidraulică ce transformă energia mecanică în energie hidraulică este :
- turbină hidraulică
 - transformator hidraulic
 - generator hidraulic
78. Notând cu H_1 și H_2 sarcinile hidrodinamice ale fluidului la intrare și ieșire dintr-un generator, înălțimea de lucru H , este :
- $H = H_2 - H_1$
 - $H = H_1 - H_2$
 - $H = z_2 - z_1 + \frac{p_2 - p_1}{\rho g} + \frac{\alpha_2 V_2^2 - \alpha_1 V_1^2}{2g}$
79. În rotorul unei pompe centrifuge :
- crește numai energia cinetică a fluidului
 - crește atât energia cinetică, cât și energia de presiune
 - crește energia de presiune a fluidului
80. Turația specifică a pompelor se determină cu relația :
- $n_s = \frac{n}{H} \sqrt{\frac{N}{\sqrt{H}}}$
 - $n_s = \frac{n}{\sqrt{H}} \sqrt{\frac{N}{H}}$
 - $n_s = \frac{n}{H} \sqrt{\frac{Q}{H}}$
81. Pompele tip Lotru, Cerna și Criș sunt :
- pompe multietajate
 - pompe monoetajate
 - pompe diagonale
82. În camera spirală și în difuzorul pompelor are loc :
- transformarea energiei cinetice a lichidului în energie potențială
 - transformarea energiei cinetice și de presiune în energie potențială
 - transformarea unei părți din energia cinetică în energie potențială
83. Labirinții de etanșare dintre rotor și carcasă la o pompă centrifugă, au rolul :
- de a micșora împingerea axială asupra rotorului
 - de a micșora pierderile de debit
 - de a micșora pierderile mecanice

84. Părțile principale ale unei pompe multietajate sunt :
- rotori, statori, canale de conducere și cameră în spirală la ultimul etaj
 - rotori și cameră în spirală la ultimul etaj
 - rotori, canale de conducere și cameră în spirală la ultimul etaj
85. Ventilatoarele sunt generatoare care vehiculează gazele pentru presiuni totale:
- $\Delta p_t < 2000$ mm col H₂O
 - $\Delta p_t < 1000$ mm col H₂O
 - $\Delta p_t < 500$ mm col H₂O
86. Un ventilator care realizează presiuni între (100...300)mm col H₂O, este:
- ventilator de presiune joasă
 - ventilator de presiune medie
 - ventilator de presiune înaltă
87. Ecuația lui Bernoulli pentru mișcarea relativă aplicată generatoarelor hidraulice turbionare, este :

$$a. \quad z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{w_1^2 - u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{w_2^2 - u_2^2}{2g}$$

$$b. \quad z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{w_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{w_2^2}{2g}$$

$$c. \quad z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{u_2^2}{2g}$$

88. Notând cu V , viteza absolută și cu u , viteza periferică, ecuația lui Bernoulli aplicată generatoarelor hidrodinamice turbionare, pentru mișcarea absolută în condițiile ideale a lui Euler, are forma :

$$a. \quad z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{u_2^2}{2g} - H_{T_\infty}$$

$$b. \quad z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{v_2^2}{2g} + H_{T_\infty}$$

$$c. \quad z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{v_2^2}{2g} - H_{T_\infty}$$

89. Ecuațiile lui Euler pentru generatoare hidrodinamice turbionare în viteze este :

$$a. \quad H_{T_\infty} = \frac{v_1^2 - v_2^2}{2g} + \frac{u_2^2 - u_1^2}{2g} + \frac{w_1^2 - w_2^2}{2g}$$

$$b. \quad H_{T_\infty} = \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} + \frac{u_2^2 - u_1^2}{2g} + \frac{w_1^2 - w_2^2}{2g}$$

$$c. \quad H_{T_\infty} = \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} + \frac{u_2^2 - u_1^2}{2g} + \frac{w_2^2 - w_1^2}{2g}$$

90. Pentru pompe și ventilatoare axiale, ecuația lui Euler în viteze, este :

$$a. \quad H_{T_\infty} = \frac{v_1^2 - v_2^2}{2g} + \frac{u_1^2 - u_2^2}{2g} + \frac{w_1^2 - w_2^2}{2g}$$

$$b. \quad H_{T_\infty} = \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} + \frac{u_2^2 - u_1^2}{2g} + \frac{w_1^2 - w_2^2}{2g}$$

$$c. \quad H_{T_\infty} = \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} + \frac{w_1^2 - w_2^2}{2g}$$

91. Vitezele u , v , w , din triunghiurile de viteze corespunzătoare rotorului, au semnificațiile :
- u , viteză absolută ; v , viteză periferică; w , viteză relativă.
 - u , viteză periferică; v , viteză absolută; w , viteză relativă,
 - u , viteză relativă; v , viteză absolută; w , viteză periferică.
92. Valoarea maximă a înălțimii de pompare $H_{T\infty}$, corespunde unui :
- unghi $\alpha_1 > 90^\circ$
 - unghi $\alpha_1 < 90^\circ$
 - unghi $\alpha_1 = 90^\circ$
93. Componenta V_{2u} a vitezei absolute la ieșirea din rotorul pompei centrifuge are expresia :
- $V_{2u} = u_2 - \frac{v_{2m}}{F_g \beta_2}$
 - $V_{2u} = w_2 \cos \alpha_2$
 - $V_{2u} = V_2 \cos \alpha_2$
94. Pentru un rotor de pompă centrifugă care are lățimea paletii la ieșire $b_2 = 20$ mm, diametrul $D_2 = 200$ mm și viteza $V_2 = 2$ m/s, debitul Q vehiculat este :
- 0,05 m³/s
 - 0,025 m³/s
 - 0,0125 m³/s
95. În condițiile intrării normale într-un rotor de pompă centrifugă, pentru un fluid ideal, dependența : $H_{T\infty} = f(Q_{T\infty})$, în funcție de unghiul β_2 , poate fi :
- liniară
 - $H_{T\infty} = \text{const}$
 - o curbă oarecare
96. Constanta k din legea ariilor ($rV_u = k$) pentru camera spirală, are expresia :
- $k = \frac{g}{\omega} H_T$ ω fiind viteza unghiulară a rotorului în rad/s
 - $k = \frac{g}{\omega} H_{T\infty}$
 - $k \cong 91 \frac{H_T}{n}$, n fiind turația rotorului, în rot/min.
97. Cunoșcând puterea absorbită de un generator hidraulic $N_a = 10$ kw, puterea motorului de antrenare, N_{ma} , notându-se cu $k = 1,2$ coeficientul de suprasarcină la pornire și $\eta_t = 1$, randamentul transmisiei dintre motor și pompă, N_{ma} are valoarea :
- $N_{ma} = 24$ kw
 - $N_{ma} = 12$ kw
 - $N_{ma} = 36$ kw
98. NPSH_i pentru instalația hidraulică a unei pompe ce transportă debitul Q are valoarea de 2 m, iar NPSH_p pentru pompă este 1,5 m. În aceste condiții pompa funcționează :
- fără cavitație
 - cu cavitație
 - cavitația apare într-un singur punct
99. Valoarea teoretică maximă a înălțimii de aspirație a unei pompe, pentru care presiunea atmosferică este de 1 bar, este :
- 10 m col H₂O
 - 10,2 m col H₂O
 - 9,8 m col H₂O
100. Un ventilator are debitul $Q = 5$ m³/s, turația $n = 1000$ rot/min și presiunea totală $\Delta p_t = 1000$ N/m². Debitul Q' și presiunea $\Delta p_t'$ la turația de $n' = 1100$ rot/min, vor fi :
- $\Delta p_t' = 1210$ N / m² ; $Q' = 5,5$ m³ / s
 - $\Delta p_t' = 1100$ N / m² ; $Q' = 6,05$ m³ / s
 - $\Delta p_t' = 1331$ N / m² ; $Q' = 5,5$ m³ / s