## Questões

1. Em um solo trifásico, o índice de vazios e a porosidade são dados, respectivamente, por:

a. 
$$e = \frac{V}{V_s}$$
 e  $n = \frac{V_s}{V}$ 

b. 
$$e = \frac{V_w}{V}$$
 e  $n = \frac{V_w}{V_s}$  \*c.  $e = \frac{V_v}{V_s}$  e  $n = \frac{V_v}{V}$  c.  $e = \frac{V_s}{V_v}$  e  $n = \frac{V_v}{V_v}$ 

c. 
$$e = \frac{V_s}{V_v}$$
 e  $n = \frac{V}{V_v}$ 

$$\mathrm{d.}\ e = \frac{\overset{\cdot}{V}^{v}}{V_{v}} \ \mathrm{e}\ n = \frac{\overset{\cdot}{V}^{v}}{V}$$

2. O peso específico seco de um solo ( $\gamma_d$ ), em função de  $G_s$ , e e  $\gamma_w$ , é corretamente expresso por: \*a.  $\gamma_d = \gamma_w \frac{G_s}{1+e}$ 

b. 
$$\gamma_d = \gamma_w \frac{1+e}{G_e}$$

c. 
$$\gamma_d = \gamma_w \frac{G_s + e}{1 + e}$$

$$d. \ \gamma_d = \gamma_w \frac{G_s}{e}$$

$$\begin{aligned} &\text{c. } \gamma_d = \gamma_w \frac{G_s + e}{1 + e} \\ &\text{d. } \gamma_d = \gamma_w \frac{G_s}{e} \\ &\text{e. } \gamma_d = \frac{\gamma_w}{G_s (1 + e)} \end{aligned}$$

3. O índice de plasticidade IP segundo os limites de Atterberg é definido por:

a. 
$$IP = LL \times LP$$

b. 
$$IP = \frac{LL}{LR}$$

a. 
$$IP=LL\times LP$$
 b.  $IP=\frac{LL}{LP}$  c.  $IP=LP-LL$ \*d.  $IP=LL-LP$  d.  $IP=LL+LP$ 

d. 
$$IP = LL + LP$$

- 4. Um ensaio de laboratório usado para determinar a massa específica relativa dos grãos ( $G_s$ ) é:
- a. Ensaio de Proctor
- b. Peneiramento a seco \*c. Picnômetro
- c. SPT
- d. Frasco de areia
- 5. Dentre as opções a seguir, a que MELHOR descreve o objetivo das juntas em pavimentos de concreto é:
- a. Aumentar a resistência à tração do concreto

- b. Reduzir o módulo de reação do subleito (k) \*c. Controlar fissuração por retração/variações térmicas e permitir movimentações
- c. Aumentar a rigidez da placa em borda
- d. Tornar desnecessárias barras de transferência
- 6. No modelo de Westergaard (placa sobre base de Winkler), o parâmetro  $\ell$  (raio de rigidez relativa) depende de:
- a. E,  $\nu$  e k apenas (independe de h)
- b. h, k e  $\nu$  apenas (independe de E) \*c. E, h, k e  $\nu$
- c. E, h e  $\nu$  apenas (independe de k)
- d.  $E \in k$  apenas (independe de  $h \in \nu$ )
- 7. Em juntas transversais de pavimento rígido, as barras que promovem transferência de carga entre placas são chamadas de:
- a. Tie bars (barras de costura)
- b. Armaduras longitudinais \*c. Dowel bars (barras de transferência)
- c. Stirrups
- d. Chumbadores de ancoragem
- 8. Entre os fatores abaixo, o que tipicamente AUMENTA a eficiência de transferência de carga (LTE) em juntas transversais é:
- a. Reduzir diâmetro e comprimento dos dowels
- b. Aumentar a abertura de juntas sem selagem \*c. Adequar diâmetro/comprimento/espacamento dos dowels e bom apoio da base
- c. Uso apenas de barras de costura
- d. Aumentar a temperatura de cura do concreto
- 9. No modelo elástico multicamadas para pavimentos flexíveis, duas respostas críticas usuais para verificação são:
- a. Tensão de tração no topo do subleito e tensão vertical no topo do revestimento
- b. Deformação de compressão no fundo do revestimento e cisalhamento na sub-base \*c. Deformação de tração no fundo do revestimento  $(\varepsilon_t)$  e deformação vertical no topo do subleito  $(\varepsilon_z)$
- c. Módulo resiliente do subleito e pressão de contato do pneu
- d. Velocidade de aplicação de carga e deflexão de Boussinesq na superfície
- 10. No método AASHTO 1993, o Número Estrutural (SN) é calculado por:
- a.  $SN=\sum h_i/E_i$  \*b.  $SN=a_1h_1+a_2m_2h_2+a_3m_3h_3+\dots$  b.  $SN=\prod (a_ih_i)$
- c.  $SN = \sum_{i=1}^{N} (m_i/E_i)$

- d.  $SN = \sum (h_i E_i)$
- 11. A equação de fadiga típica para misturas asfálticas relaciona o número admissível de repetições  $N_f$  com:
- a.  $\varepsilon_z$  e  $E_1$  (positiva com ambos)
- b.  $\tilde{\varepsilon_t}$  (positiva) e  $E_1$  (positiva) \*c.  $\varepsilon_t$  (inversamente) e  $E_1$  (inversamente), via expoentes calibrados
- c. Apenas a temperatura do pavimento
- d. Apenas o módulo resiliente do subleito
- 12. O afundamento em trilha de roda (rutting) em pavimentos flexíveis está mais diretamente associado a:
- a. Trincas por retração térmica no concreto
- Reflexão de juntas em revestimento asfáltico \*c. Deformação permanente em camadas asfálticas/subleito sob solicitações repetidas
- c. Processo exclusivo de oxidação do ligante
- d. Excesso de macrotextura superficial
- 13. O IRI (International Roughness Index) mede, em geral, a:
  - a. Capacidade estrutural da via (módulo global)
- b. Aderência pneu-pavimento (Skid number) \*c. Irregularidade longitudinal (m/km)
- c. Macrotextura do revestimento (mm)
- d. Rigidez do subleito (MPa)
- 14. Um exemplo típico de trincamento em malha (alligator/crocodile cracking) está associado a:
- a. Exsudação (bleeding) em clima frio \*b. Fadiga por tração na base do revestimento com repetição de cargas
- b. Perda de finos por ação do vento
- c. Reações álcali-agregado no concreto do subleito
- d. Selagem excessiva de juntas longitudinais
- 15. A estratégia de manutenção "preventiva" visa, principalmente:
  - a. Restaurar a capacidade estrutural após colapso
- b. Remover e reconstruir camadas com falha \*c. Intervir em trechos ainda em bom/regular estado para retardar a deterioração
- c. Eliminar definitivamente todas as patologias existentes
- d. Aumentar o IRI para melhorar o conforto
- 16. No controle de compactação de bases e aterros, uma verificação in situ comum é:
- a. SPT \*b. Densidade pelo frasco de areia (ou balão/nuclear)
- b. Picnômetro

- c. Hidrómetro
- d. Cone de Casagrande
- 17. O módulo de reação do subleito (k), no contexto de pavimentos rígidos, representa:
  - a. O módulo de elasticidade do concreto
- b. A massa específica do subleito \*c. A rigidez de apoio por unidade de deslocamento (força/área por deslocamento)
- c. A resistência à tração na flexão do concreto
- d. A eficiência de transferência de carga na junta
- 18. Em classificação SUCS, um solo "CL" indica, em geral:
- a. Areia bem graduada
- b. Silte de baixa compressibilidade \*c. Argila de baixa plasticidade
- c. Areia siltosa bem graduada
- d. Argila orgânica de alta plasticidade
- 19. No dimensionamento mecanístico-empírico de pavimentos flexíveis, para reduzir  $\varepsilon_z$  no subleito sem alterar o revestimento, uma ação efetiva é:
- a. Aumentar a temperatura de projeto
- b. Reduzir a espessura da sub-base
- c. Diminuir o módulo da base granulada \*d. Aumentar a espessura/rigidez das camadas granulares (base/sub-base)
- d. Diminuir o módulo resiliente do subleito
- 20. A relação entre PCI e IRI pode ser descrita, em termos gerais, como:
  - a. Pavimentos com PCI alto tendem a ter IRI alto
- b. Não existe correlação entre PCI e IRI \*c. Pavimentos com PCI alto tendem a apresentar IRI baixo (melhor serventia)
- c. PCI e IRI medem exatamente a mesma coisa
- d. PCI é usado apenas em pavimentos rígidos; IRI, apenas em flexíveis

## **Feedbacks**

- 1.  $e = V_v/V_s$  e  $n = V_v/V$ : definições clássicas das relações de
- 2. Derivada das relações de fase:  $\gamma_d=\gamma_w G_s/(1+e)$ . 3. IP=LL-LP diferencia liquidez e plasticidade.
- 4. O picnômetro determina  $G_s$  (massa específica relativa dos grãos).

- 5. Juntas controlam retração/variações térmicas e movimentações, mitigando fissuração desordenada.
- 6.  $\ell$  depende de E, h, k e  $\nu$  (Westergaard/Winkler).
- 7. Dowel bars promovem transferência de carga em juntas transversais; tie bars costuram juntas longitudinais.
- 8. Projeto adequado de dowels e boa base aumentam LTE e reduzem faulting.
- 9.  $\varepsilon_t$  (fundo do revestimento) e  $\varepsilon_z$  (topo do subleito) governam fadiga e rutting.
- 10. AASHTO 1993:  $SN = \sum a_i m_i h_i$  (com fatores de drenagem para camadas sob revestimento).
- 11. A fadiga diminui com menores  $\varepsilon_t$  e maiores  $E_1$  (exponentes negativos para ambos).
- 12. Rutting decorre de deformações permanentes acumuladas nas camadas/subleito sob carga repetida.
- 13. IRI mede irregularidade longitudinal (m/km); menor IRI indica melhor serventia.
- 14. Trincamento em malha indica fadiga por tração no revestimento asfáltico.
- 15. Preventiva preserva e atrasa deterioração com tratamentos leves/moderados antes de falha estrutural.
- Densidade in situ por frasco de areia/balão/nuclear é verificação típica de compactação.
- 17. k é a rigidez de apoio (reação por deslocamento) do subleito no modelo de Winkler.
- 18. "CL" = argila de baixa plasticidade (low plasticity clay) no SUCS.
- 19. Camadas granulares mais espessas/rigorosas diminuem  $\varepsilon_z$  no subleito.
- 20. Em geral, PCI alto (bom estado) acompanha IRI baixo (boa serventia), embora não sejam idênticos.