# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE GIUGNO 2008 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 26.06.2008

# TEMA N. L

Si ipotizzi che, al termine di un periodo di esercizio, la sovrastruttura di una strada di tipo C1 (DM 5/11/2001), composta da uno strato di 10 cm in conglomerato bituminoso e da una base in misto granulare di spessore 20cm, denoti un decadimento della portanza. Sulla base delle misure di deflessione (ricavate con la trave Benkelman) e dei relativi dati di prova riportati in tab.1 e considerando un traffico giornaliero medio rappresentato dai dati di tab.2, si determini:

1) la vita utile residua della pavimentazione;

2) lo spessore degli strati oggetto dell'intervento manutentivo necessario al fine di garantire un prolungamento di 10 anni della vita utile.

(Si consideri un tasso medio annuo di crescita del traffico pari al 5%).

Si rediga il capitolato tecnico speciale di appalto per l'intervento da eseguire.

#### TABELLA 1

| Х | mm     |
|---|--------|
| 1 | 1.2347 |
| 2 | 1.3596 |
| 3 | 1.1405 |
| 4 | 1.1833 |
| 5 | 1.3177 |

Temp. superficiale pavimentazione = 35°C
Temp. media aria nei 5 gg. precedenti le prove = 25°C
Prove eseguite in condizioni di clima mite dopo un
periodo piovoso

#### **TABELLA 2**

| n. assi | Carico (ton) |
|---------|--------------|
| 10      | 0.9          |
| 170     | 1.8          |
| 246     | 2.7          |
| 214     | 4.5          |
| 282     | 5.5          |
| 158     | 6.4          |
| 54      | 7.3          |
| 38      | 8.2          |
| 42      | 9.1          |
| 32      | 10           |
| 34      | 10.9         |
| 28      | 11.8         |

Passaggi totali relativi ad asse singolo

Mon sun M Ramba yajanth

Alyn

Ao

## ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGN SESSIONE GIUGNO 2008 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 26.06.2008

#### TEMA N. 2

Una strada urbana di scorrimento a carreggiate separate con 3 corsie | marcia (tipo D - D.M. 5.11.2001 "Norme funzionali geometriche per la delle strade") interseca una strada urbana di quartiere (tipo E - D.M formando un angolo di 80° (fig.1).

Progettare uno svincolo del tipo a quadrifoglio parziale a due quadranti seguenti ipotesi:

- la strada tipo D (2-2) corre in rilevato a m. 1,75 dal piano campagna;
- la strada tipo E (1-1) corre in trincea a m. 0.50 dal piano campagna;
- la zona interessata dall'intersezione è pianeggiante.

Il candidato dovrà eseguire:

- planimetria dell'intersezione e zona di occupazione (scala 1:1000);
- profilo longitudinale delle rampe (scala 1:1000/1:100);
- studio particolareggiato dei nodi A e B (fig.1);
- studio di massima del manufatto di scavalco.

1 A B Morn James B Pesands Mac 2 fig. 1 Que yayantah:

# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE GIUGNO 2008 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 26.06.2008

#### TEMA N. 3

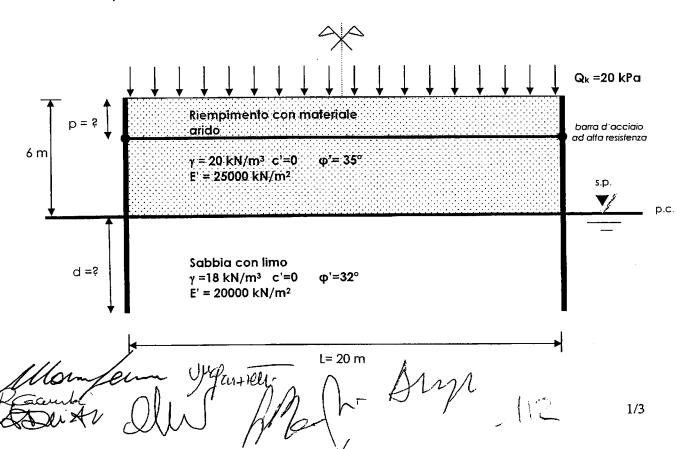
Si progettino le opere di sostegno a contenimento di una rampa di accesso ad un piazzale da adibirsi a parcheggio di scambio nel comune di Ancona. Vista la destinazione d'uso delle aree limitrofe e la necessità pertanto di minimizzare l'ingombro complessivo dell'opera, si preveda l'uso di palancole metalliche vincolate mutuamente tramite barre di ancoraggio di tipo passivo.

Nella sezione di massima altezza della rampa la configurazione geometrica del problema (simmetrico) è quella riportata in figura ed il sovraccarico, di carattere variabile, può essere assunto pari a  $Q_k=20~kN/m^2$  e considerato uniformemente distribuito.

Il terreno naturale in posto, che presenta la superficie freatica a livello di piano campagna, è costituito da una sabbia con limo dalle seguenti caratteristiche: peso dell'unità di volume  $\gamma=18$  kN/m³, angolo di attrito  $\varphi$ 1 =32°, coesione efficace c'= 0 kN/m², modulo elastico E' =20000 kN/m².

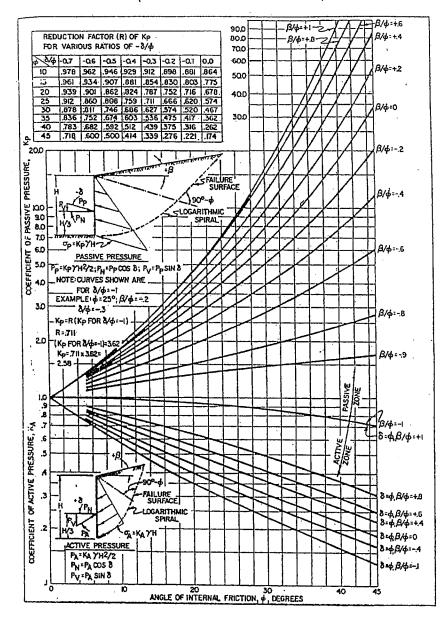
Al materiale granulare di riporto possono, invece, essere attribuite le seguenti caratteristiche: peso dell'unità di volume  $\gamma$  =20 kN/m³, angolo di attrito  $\varphi$ ¹ =35°, coesione efficace c′ = 0 kN/m², modulo elastico E′ =25000 kN/m².

Si individuino, in particolare, la posizione delle barre di ancoraggio rispetto al piano viario (p), la profondità di infissione delle palancole (d), le principali problematiche geotecniche di carattere esecutivo, le fasi costruttive dell'opera.



## **ALLEGATO**

(l'utilizzo non è vincolante)



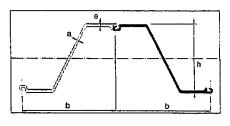
#### BARRE PER ANCORAGGIO DI COMUNE UTILIZZO

| n       | ominal diameter | steel grade       | load at yield | ultimate load |                  |
|---------|-----------------|-------------------|---------------|---------------|------------------|
|         | mm              | N/mm <sup>2</sup> | kN            | kN            |                  |
|         | 26.5            | 950/1050WR        | 525           | 580           |                  |
|         | 32              | 950/1050WR        | 760           | 850           |                  |
|         | 36              | 950/1050WR        | 960           | 1,070         |                  |
|         | 40              | 950/1050WR        | 1,190         | 1,320         |                  |
|         | 47              | 950/1050WR        | 1,648         | 1,822         |                  |
|         | 30              | 670/800           | 474           | 565           |                  |
|         | 35              | 670/800           | 645           | 770           |                  |
|         | 43              | 670/800           | 973           | 1,162         | 1:0              |
|         | 57.5            | 670/800           | 1,740         | 2,077         | /U.S.            |
|         | 63.5            | 670/800           | 2.122         | 2.534 /       |                  |
| Monte   | in A            | 2eiAc i           | D inch        | untal?        | $\int_{0}^{2/3}$ |
| XC auch | Qu              | 12                | 970           | ciraci.       |                  |
|         |                 |                   |               |               |                  |
|         |                 |                   |               |               |                  |

# PROFILI METALLICI DI COMUNE UTILIZZO PER PALANCOLE

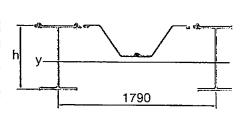
## **PROFILO AZ**

| Section  | Width    | Height   | Thick      | mess         | Sectional<br>area | Ма                     | 98               | Moment<br>of inertia | Elastic<br>section<br>modulus |
|----------|----------|----------|------------|--------------|-------------------|------------------------|------------------|----------------------|-------------------------------|
|          | b<br>mm  | h<br>mm  | mm<br>t    | s<br>mm      | A<br>cm²/m        | kg/m of<br>single pile | kg/m²<br>of wall | cm4/m                | w<br>cm³/m                    |
| AZ 12    | 670      | 302      | . 8.5      | <b>2 8.5</b> | ii 126 n          | 66.1                   | 99               | 18140                | 1200                          |
| AZ 13    | 670      | 303      | 9.5        | 9.5          | 137               | 72.0                   | 107              | 19700                | 1300                          |
| AZ 14    | 670      | 304      | 10.5       | 10,5         | 149 🕆             | 78.3.47                | 117,             | 21300                | 1400                          |
| AZ 17    | . (630)  | . 979    | 85.        | 8.5          | 138 7             | 68.4                   | <b>. 109</b> ,   | 31580                | 1665                          |
| AZ 18    | 6301     | . 380 ii | <b>9.5</b> | 9.5          | 150 ×             | 74.4                   | 118              | 34200                | 1800                          |
| AZ 10    | 630      | 381      | 105        | 10.5         | 164               | 81:0                   | î <b>2</b> 9     | 96980                | 1940                          |
| AZ 25    | 630,     | . 426    | 12.0       | 11 <b>.2</b> | ំ«185 🕍           | 91.5                   | 145              | 52250                | 2455                          |
| AZ 265 ) | ≟ ′′ 630 | 427      | 13.0       | 12.2         | 198               | 97.8                   | 155              | 55510                | 2600                          |
| AZ 28    | 630      | 428      | 14.0       | 19,2         | 211               | 104.4                  | 166              | 58940                | 2755                          |
| AZ 34)   | 630      | 45D      | 17.0       | 13.0         | 234               | #115.5 P               | 183              | 78700                | 3430                          |
| AZ 36    | 630      | 460      | 18.0       | 14.0         | 247               | 1,122.2                | 194              | 62600                | 3600                          |
| AZ 98    | 630      | 461      | 19.0       | 15.0         | 261               | <b>129.1</b>           | 205              | 87060                | 3780                          |
| AZ 46    | 580      | 481      | 18.0       | : 140        | 201 🐙             | 132.6                  | 229              | 110450               | 4595                          |
| AZ 48    | 580      | 482      | 10.0       | 15.D         | 307               | 139.6                  | 241              | 115670               | 4800                          |
| AZ 50    | % 580°   | 463      | 20.0       | 16.0         | 322               | 146.7                  | 253              | 121060               | 5015                          |



#### PROFILO COMBINATO HZ....-12/AZ18

| Profil           | Dimension      | Properties                      | per meter of wall                               | · W                                      | Mass*                       | ** Coa                  | iling area             |
|------------------|----------------|---------------------------------|-------------------------------------------------|------------------------------------------|-----------------------------|-------------------------|------------------------|
| Section          | h<br>mm        | Sectional<br>area<br>A<br>cm²/m | Moment of<br>Inertia<br>J<br>cm <sup>4</sup> /m | Elastic**<br>section<br>modulus<br>cm³/m | / AZ =<br>60% / HZ<br>kg/m² | / AZ =<br>/ HZ<br>kg/m² | Water-<br>side<br>m²/m |
| HZ 575 A         | 575.0          | 240.9                           | 110100 *                                        | 3275                                     | 149                         | 189                     | 2.332                  |
| HZ 575 B         | 579.0°         | 251.2                           | 11 <b>9</b> 050                                 | 3555                                     | 157,415                     | 197                     | 2.332 4                |
| HZ <b>5</b> 75 C | 583.0          | 264.9                           | 129350                                          | 3880                                     | 167                         | 208                     | 2.332                  |
| HZ 575 D         | 587.0          | 277.8                           | 139820                                          | 4155                                     | 177                         | 218                     | 2.348                  |
| HZ 775 A         | 775.0          | 273.0                           | 210000                                          | 4765                                     | 174                         | 214                     | <b>2.33</b> 2          |
| HZ 775 B         | 7 <b>7</b> 9.0 | 283.3                           | 225980                                          | 5140                                     | 182                         | 222                     | 2.3321                 |
| HZ 775 C         | 783.0          | 303.0                           | 248530                                          | 5630                                     | 197                         | - 238                   | 2.346                  |
| HZ 775 D         | 787.0          | 3133                            | 264810                                          | 6005                                     | 205                         | 246                     | 2.346                  |
| HZ 975 A         | 975.0          | 294.8                           | a. 337840√ <sup>8</sup>                         | 6180                                     | v 191                       | 231                     | 2.332                  |
| HŽ 975 B         | 979.0          | 305,1                           | 363060                                          | 6655                                     | 199                         | 240                     | 2.332                  |
| HZ 975 C         | 983.0          | 3223                            | 402610                                          | 7360                                     | 217                         | 258                     | 2.347                  |
| HZ 975 D         | 987.0          | 339.6                           | 428250                                          | 7835                                     | 225                         | 267                     | 2.347                  |
| HZ 1050,         | ية 1050.0°C    | 350.9                           | 492660                                          | <b>.850</b> 5                            | 234                         | 275                     | 2,347                  |



Acciaio per palancole: Grade \$355 GP Tensione di rottura  $f_{tk}$ : 480 N/mm<sup>2</sup> Tensione di snervamento:  $f_{yk}$  355 N/mm<sup>2</sup> Modulo elastico: E = 210 000 N/mm<sup>2</sup>

# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE NOVEMBRE 2008 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 27.11.2008

## TEMA N. 1

Due strade extraurbane secondarie, di tipo **C1** e **C2** rispettivamente (D.M. 5.11.2001), si intersecano formando un angolo di 70° (fig. 1). Progettare uno svincolo del tipo a quadrifoglio parziale monoquadrante nelle seguenti ipotesi:

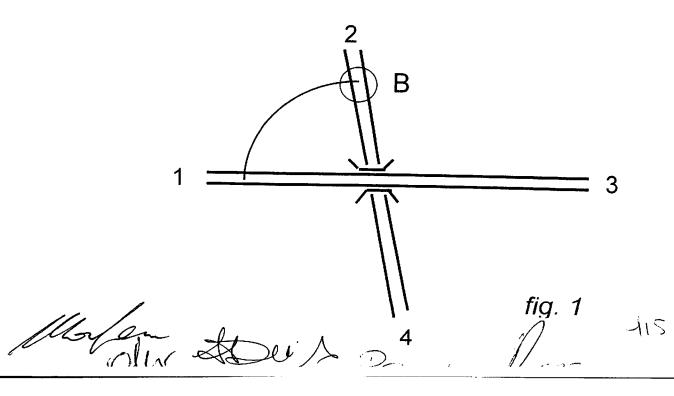
- la strada C2 (1-3) corre in rilevato a m. 2.50 sul piano campagna;
- la strada C1 (2-4) corre in rilevato a m. 0.60 dal piano campagna;
- la zona interessata dall'intersezione è pianeggiante.
- matrice origine/destinazione:

| <u>о</u> Р | 1   | 2   | 3   | 4   |
|------------|-----|-----|-----|-----|
| 1          | ı   | 50  | 300 | 100 |
| 2          | 150 | -   | 150 | 600 |
| 3          | 300 | 50  | -   | 100 |
| 4          | 150 | 500 | 100 | -   |

(veicoli/ora)

# Il candidato dovrà eseguire:

- planimetria dell'intersezione e zona di occupazione (scala 1:1000);
- profilo longitudinale della rampa (scala 1:1000/1:100);
- studio particolareggiato del nodo B (fig.1);
- studio di massima del manufatto di scavalco;



# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE NOVEMBRE 2008 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 27.11.2008

#### TEMAN. 2

Due strade urbane di quartiere con 2 corsie per senso di marcia (tipo E - D.M. 5.11.2001 "Norme funzionali e geometriche per la costruzione delle strade") si intersecano formando un angolo di 90°.

Progettare una intersezione a raso del tipo rotatoria impropria nelle seguenti ipotesi:

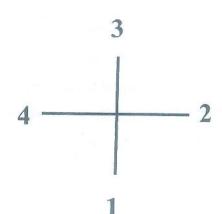
- la zona interessata dall'intersezione è pianeggiante;
- il volume di traffico di progetto è rappresentato dalla matrice origine/destinazione riportata nella Tabella 1.

Il candidato dovrà redigere i seguenti elaborati:

- planimetria dell'intersezione e zona di occupazione (scala 1:1000);
- relazione tecnica (con verifica del livello di servizio di esercizio dell'intersezione).

Tabella 1: (veicoli/ora)

| O/D | 1   | 2   | 3   | 4   |
|-----|-----|-----|-----|-----|
| 1   | 3   | 280 | 530 | 170 |
| 2   | 120 | 5   | 390 | 480 |
| 3   | 480 | 180 | 4   | 330 |
| 4   | 380 | 530 | 70  | 6   |



Monten de Deix Deix

Dor

116

# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE NOVEMBRE 2008 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 27.11.2008

#### TEMA N. 3

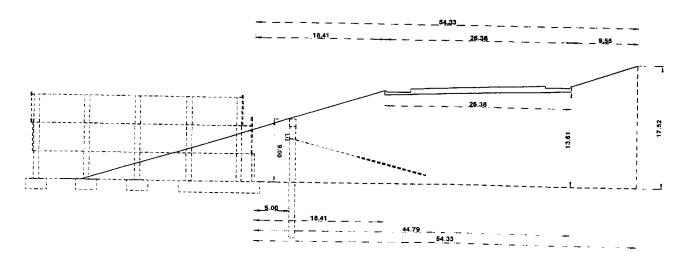
Si progetti l'opera di sostegno flessibile in cemento armato, ancorata con tiranti a bulbo iniettati, atta contenere uno scavo verticale di altezza 9 m previsto per la costruzione di un nuovo edificio del polo didattico di Montedago dell'Università di Ancona.

A monte dell'opera di sostegno, prevista circa a metà della collina di Montedago, verrà realizzata un'opera stradale per la quale si può stimare un carico variabile di 20kPa, sia in corrispondenza delle sezioni che intersecano l'area parcheggi, sia in corrispondenza delle sezioni che intersecano la strada di accesso ai parcheggi stessi.

La sequenza stratigrafica, dedotta dalle indagini, individua la presenza di due litotipi a grana fine entrambi consistenti e con la stessa origine geologica:

- le Argille Limose Marroni (formazione pliocenica alterata)
- le Argille Limose Grigio-Azzurre (formazione pliocenica intatta)

Le indagini geologiche e geotecniche condotte hanno previsto l'esecuzione di due sondaggi di lunghezza 15 m, il prelievo di campioni indisturbati, l'esecuzione di prove di laboratorio e l'istallazione di piezometri elettrici per il rilievo della superficie freatica. I risultati delle indagini sono sintetizzati nelle seguenti tabelle e figure.



Sezione tipo (lunghezze espresse in metri)

Oll Marjan Staith Roman

117

| Sondaggio | Campione | Profondità | w      | Ι ν      | Sr   | 1 101 | 7-      | T =- | <del></del> | <del></del> | ·   |         |
|-----------|----------|------------|--------|----------|------|-------|---------|------|-------------|-------------|-----|---------|
|           |          | (m)        | (%)    | (kN/m³)  | (%)  | WL    | Ip      | Ic   | C           | M           | S   | Attivit |
|           |          |            | 1 7.07 | (NI/III) | (70) | (%)   | (%)     |      | (%)         | (%)         | (%) |         |
| Α         | 2        | 3.30       | 26.16  | 19.9     | 95.6 | F7.2  | 1 22 1  | -    | ļ           |             |     | i       |
|           |          |            |        | 13.5     | 33.0 | 57.3  | 32.1    | 0.94 | 50          | 47          | 3   | 0.64    |
| A         | 3        | 4.30       | 27.80  | 20.1     | 97.5 | EC 45 | 1 20 20 |      |             |             |     |         |
|           |          |            |        | 20.1     | 37.3 | 56.45 | 30.28   | 1.04 | 48          | 49          | 3   | 0.63    |
| A         | 4        | 5.30       | 26.40  | 20.2     | 97.0 | E2 E  | 1 20 2  | -    |             |             |     |         |
|           |          |            | 201.10 | 20.2     | 37.0 | 52.5  | 28.3    | 0.93 | 47          | 49          | 4   | 0.6     |
| A         | 5        | 7.25       | 24.5   | 19.8     | 97.0 | EE 7  |         |      |             |             |     |         |
|           |          |            | - 115  | 13.0     | 37.0 | 55.7  | 32.4    | 0.96 | 47.9        | 47.8        | 4.3 | 0.67    |
| Α         | 6        | 8.24       | 23.40  | 21.0     | 97.0 | F7.0  | 34.0    |      |             |             |     |         |
|           |          |            |        | 21.0     | 37.0 | 57.8  | 31.8    | 1.08 | 50          | 48          | 2   | 0.64    |
| Α         | 7        | 9.60       | 25.30  | 20.46    | 97.8 | 61.1  | 22.5    |      |             |             | 1   |         |
|           |          |            |        | 20.10    | 37.0 | 61.1  | 33.6    | 1.1  | 48          | 50          | _2  | 0.7     |
| A         | 8        | 12.60      | 25.90  | 20.2     | 100  | 61.5  | 74.77   |      |             |             |     |         |
|           |          |            |        |          | 100  | 01.5  | 34.23   | 1.08 |             |             |     |         |
| B         | 2        | 3.40       | 30.19  | 19.56    | 100  | 60.1  | 20.6    | - 1  |             |             |     |         |
|           |          |            |        |          | 100  | 00.1  | 29.6    | 0.03 | <b>5</b> 5  | 44          | 1   | 0.54    |
| В         | 3        | 4.25       | 31.00  | 19.50    | 100  | 67.9  | 41.1    | 0.04 |             |             |     |         |
|           |          |            |        |          | 100  | 07.9  | 41.1    | 0.04 | 50          | 49          | 1   | 0.82    |
| В         | 4        | 5.30       | 31.60  | 19.90    | 100  | 62.2  | 22.4    | 0.05 |             |             |     |         |
|           |          |            |        |          | -100 | 02.2  | 33.4    | 0.05 | 46          | 51          | 3   | 0.72    |
| В         | 5        | 6.70       | 29.60  | 19.50    | 98   | 58.45 | 22.04   |      |             |             |     |         |
|           |          |            |        |          |      | JU.73 | 32.94   | 0.12 | 44          | 53          | 3   | 0.75    |

Tabella 1

|                 | Range di σ' (kPa)<br>0<σ'<100 |     |       | i σ' (kPa)<br>s'<400 |       | i σ' (kPa)<br>>400 |
|-----------------|-------------------------------|-----|-------|----------------------|-------|--------------------|
| TD – picco nat. | c'                            | φ'  | c'    | φ'                   | c'    | φ'                 |
|                 | (kPa)                         | (°) | (kPa) | (°)                  | (kPa) | (°)                |
|                 | 0                             | 31  | 38    | 26                   | 130   | 16                 |

Tabella 2 – Interpretazione dei risultati delle prove di taglio diretto al variare del range tensionale indagato

| Trefoli     | nominale                       | Sezione   | Carico                           | Carico             | di esercizi                       | a in relazi   | one a F.      | Carico di<br>Snervamento            | Canco d  | useraz<br>ione a F |
|-------------|--------------------------------|-----------|----------------------------------|--------------------|-----------------------------------|---------------|---------------|-------------------------------------|----------|--------------------|
| rL_         | mm                             | <b> -</b> | F <sub>p=0</sub> F <sub>ps</sub> | 0,7 F <sub>µ</sub> | 0. <del>6</del> 25 F <sub>p</sub> | 0.6 F         | 0.5 Fc        | F <sub>3</sub> =n F <sub>20 1</sub> |          |                    |
| 2           |                                | LIMIT.    | kN                               | kN                 | kN                                | kuN           | KN            | icNi                                | 0.75 F.  | 0,6 F              |
| 3           | 15,2                           | 280       | 520                              | 364                | 325                               | 312           | 260           |                                     | kN       | kN                 |
| -           | 15.2                           | 420       | 780                              | 546                | 488                               | 468           | 390           | 450                                 | 345      | 276                |
| 4           | 15.2                           | 560       | 1040                             | 728                | 650                               | 624           | 520           | 690                                 | Sig      | 414                |
| 5           | :5.2                           | 700       | 1300                             | 910                | 813                               | 780           |               | 920                                 | 690      | 552                |
| 6           | 15,2                           | 840       | 1560                             | 1092               | 975                               | 936           | 650           | 1150                                | 863      | 59D                |
| 7           | 15,2                           | 980       | 1820                             | 1274               | 1138                              | 1092          | 780           | 1380                                | 1035     | 828                |
| 8           | 15,2                           | 1120      | 2080                             | 1458               | 7300                              |               | 910           | 1610                                | 1208     | 966                |
| 9           | 15.2                           | 1260      | 2340                             | 1638               | 1463                              | 1248          | 1040          | 1840                                | 1380     | 1104               |
| 10          | 15,2                           | 1400      | 2600                             | 1820               | 1625                              | 1404          | 1170          | 2070                                | 1553     | 1242               |
| 2           | 15,7                           | 300       | 558                              | 301                | 349                               | 1550          | 1300          | 2300                                | 1725     | 1380               |
| 3           | 15.7                           | 450       | 837                              | 586                |                                   | 335           | 279           | 498                                 | 372      | 298                |
| 4 1         | 15,7                           | 600       | 1116                             | 781                | 523                               | 502           | 419           | 744                                 | 558      | 446                |
| 5           | 15.7                           | 750       | 1395                             | 977                | 698                               | 670           | 55 <b>8</b> ' | 992                                 | 744      | 595                |
| 5           | 15.7                           | 900       | 1674                             | 1172               | 872                               | 837           | 598           | 1240                                | 930      | 744                |
| 7           | 15,7                           | 1050      | 1953                             | 1367               | 1046                              | 1004          | 837           | 1488                                | 1116     | 693                |
| 8           | 15,7                           | 1200      | 2232                             | 1562               | 1221                              | 1172          | 977           | 1736                                | 1302     | 1042               |
| 9           | 15.7                           | 1350      | 2511                             | 1758               | 1395                              | 1339          | 1116          | 1984                                | 1488     | 190                |
| 10          | 15.7                           | 1500      | 2790                             |                    | 1569                              | 1507          | 1256          | 2232                                | 1674     | 1339               |
| ichi di est | rozo ndeali                    |           | 000 45 45                        | 1953               | 1744                              | 1674          | 1395          | 2480                                | 186D     | 1/100              |
| OU THEFT    | oni TA '95, ak<br>Pontal a not |           | un dá dóir                       | PEN III PENEZIO    | ne ate nome                       | Tive di riera | mento (racco  | 2480<br>Mandazieni AICAP.           | CERNO DE | :488               |

Tabella 3 – Caratteristiche principali dei trefoli idonei al sistema di ancoraggio da progettare

2 115

Mule

DI: X1

dill

# ESAME DI STATO DI ABILITAZIONE ALLA PROFESSIONE DI INGEGNERE PER LAUREATI IN INGEGNERIA (VO)

## INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI II Sessione – 2008

Prova scritta – 27 Novembre 2008

#### TEMA n. 4

Nell'area individuata dalla tavola dello STATO ATTUALE si prevede la realizzazione di una strada extraurbana secondaria (TIPOLOGIA C1 – D.M. 05.11.2001) che colleghi le due rotatorie esistenti..

Relativamente a detta infrastruttura viaria di collegamento, il candidato proceda alla redazione del progetto stradale tendendo conto dell'orografia dei luoghi, della presenza della linea elettrica aerea e degli accessi alle proprietà che dovranno comunque essere preservati o reintegrati con soluzioni alternative a quelle attuali. La quota di progetto della rotatoria 1 è posta a 20 metri s.t.m. e quella della rotatoria a 22 metri s.t.m..

- Gli elaborati di progetto da sviluppare sono:
  - RELAZIONE TECNICA (Descrizione dell'intervento, Caratteristiche plano-altimetriche delle strada, Indicazioni di massima sulle caratteristiche dei manufatti necessari)
  - PLANIMETRIA DI PROGETTO (scala 1:1000) e RAPPRESENTAZIONI GRAFICHE DI DETTAGLIO (scala 1:200) relative alle opere d'arte
  - PROFILO LONGITUDINALE (scala 1:1000 1:100) con diagramma delle velocità e verifiche specifiche da riportare in apposito paragrafo nella Relazione Tecnica
  - SEZIONI TIPO (scala 1:100) e particolari costruttivi in scala opportuna

NOTA: il candidato progetti la pavimentazione stradale studiando gli spessori dei vari strati ritenuti necessari per garantire alla strada una durata della vita utile di almeno 30 anni.

flowfen

Du's

Show

Rampi Ager

# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE MAGGIO 2007 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 29.05.2007

#### TEMA N. 1

Una strada di tipo B (D.M. 5.11.2001) "Norme funzionali geometriche per la costruzione delle strade" (ex tipo III Norme CNR bollettino Ufficiale n. 78), in rilevato a m. 2.50 dal piano campagna, interseca una strada di tipo C1 (ex tipo IV), in rilevato a m. 1.50 dal piano campagna. (Fig. 1)

Il Candidato progetti uno svincolo a rombo producendo:

- 1 la planimetria dell'intersezione con zona di occupazione (scala 1:1000);
- 2 il profilo longitudinale della rampa (scala 1:1000/1:100);
- 3 lo studio particolareggiato del nodo A (fig. 1);
- 4 lo studio di massima del manufatto di scavalco.

# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE MAGGIO 2007

## SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 29.05.2007



#### TEMA N. 2

Fornire una stima del traffico medio a distanza di 20 anni con riferimento alla rete stradale allegata, tramite adozione del modello gravitazionale equilibrato sulle origini e assegnazioni di minimo costo.

Per lo studio si prendano in esame i quattro parametri di tab. 1, riferiti all'anno 2007, tenendo conto che l'incremento della popolazione per il periodo 2007/2027 è dello 0.5%.

In tab. 2 sono riportati i pesi dei parametri e in tab. 3 le proiezioni degli incrementi dei valori dei parametri relative allo stesso periodo 2007/2027.

In tab. 4 sono riportati i dati del TGM su alcuni tronchi della rete.

Il candidato dimensioni la sezione del tratto 1-2 affinché, con proiezione al 2027, venga garantito il livello di servizio C nell'ora di punta.

tab. 1

| Polo | popolazione<br>residente<br><b>A</b> | addetti<br>industria<br><b>B</b> | addetti<br>Agricoltura<br>C | altre<br>attività<br>D |
|------|--------------------------------------|----------------------------------|-----------------------------|------------------------|
| 1    | 10.000                               | 15 %                             | 5%                          | 30 %                   |
| 2    | 25.000                               | 15 %                             | 5%                          | 30 %                   |
| 3    | 30.000                               | 15 %                             | 5 %                         | 30 %                   |
| 4    | 10.000                               | 15 %                             | 5 %                         | 30 %                   |
| 5    | 5.000                                | 15 %                             | 5 %                         | 30 %                   |

fig.1

20
25
30
25
30
35

tab. 2

| Parametri | Peso<br>attuale |
|-----------|-----------------|
| Α         | 4               |
| В         | 3               |
| С         | 1               |
| D         | 2               |

tab. 3

| Parametri | 2007/2027 |  |
|-----------|-----------|--|
|           | %         |  |
| Α         | 5         |  |
| В         | 3         |  |
| С         | 2         |  |
| D         | 3         |  |
|           | 1         |  |

tab. 4

| arco | TGM 2007 |  |
|------|----------|--|
| 1-5  | 1700     |  |
| 2-4  | 3000     |  |
| 3-4  | 4800     |  |
|      |          |  |

Her Dem

Stone lene

(b

Alyr Juni

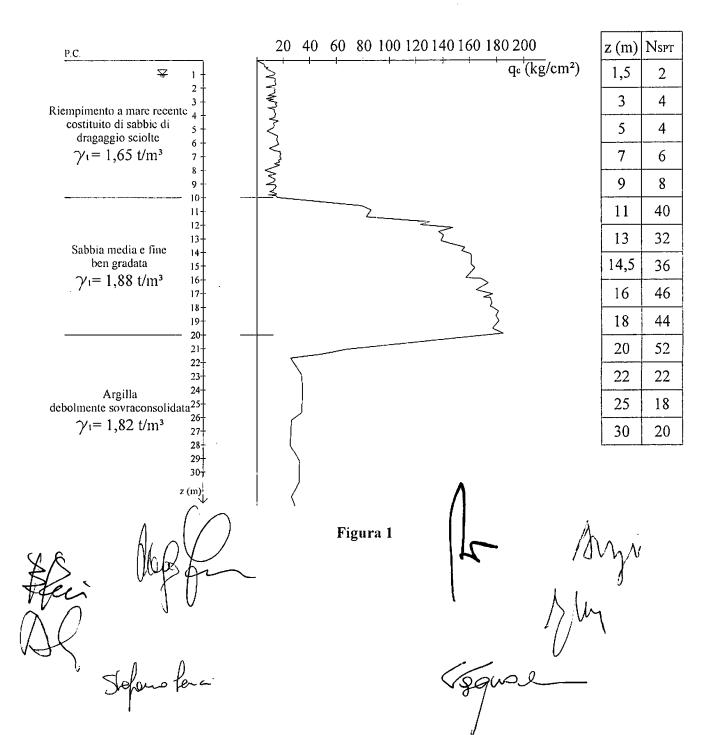


## SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 29.05.2007

Vo

#### TEMA N. 3

E' data la stratigrafia essenziale del sito ubicato in zona sismica di II categoria, desunta dai sondaggi, prove penetrometriche statiche e prove penetrometriche dinamiche standard (SPT), rappresentata in figura 1 (la stratigrafia di riferimento rappresenta la peggiore delle 10 verticali indagate).



- 1. Si caratterizzino gli strati non coesivi in base ai risultati delle prove in situ.
- 2. Si dimensionino le fondazioni di una struttura avente le caratteristiche geometriche indicate in figura 2:

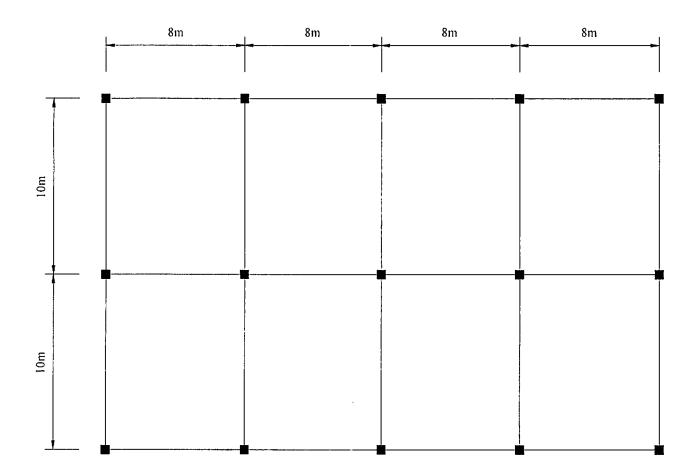


Figura 2

- altezza 5 m;
- moduli accostati 10 x 8 m;
   con un carico di progetto sulla pavimentazione di 1 t/m².

HE.

Approx lenci

## ESAME DI STATO DI ABILITAZIONE ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE II SESSIONE 2007

## **SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI** PROVA SCRITTA DEL 27.11.2007

# TEMA N. 1

In prossimità di un rilevato stradale già esistente, avente larghezza in sommità pari a 12 m, altezza 3 m e pendenza delle scarpate 2/3, deve essere realizzato un nuovo rilevato per una strada di categoria A, con larghezza utile di carreggiata pari a 25 m e piano viario a 5 m al di sopra del piano di campagna. I due assi stradali si sviluppano in rettilineo lungo tracciati paralleli, ad una distanza pari a 45 m. Con riferimento alla stratigrafia ed ai parametri geotecnici indicati, si richiede:

- -- definizione della geometria del nuovo rilevato;
- -- verifica di stabilità del nuovo rilevato:
- -- valutazione e quantificazione degli effetti della costruzione del nuovo rilevato sull'infrastruttura esistente, con particolare riferimento alla sua funzionalità nel tempo;
- -- indicazione sintetica degli aspetti costruttivi del nuovo rilevato (ad es. qualità e caratteristiche del materiale da adottare, modalità di posa in opera, eventuali lavori preliminari necessari, ecc.).

### stratigrafia:

da m 0 a m 10 dal p.c.: sabbia limosa mediamente addensata

da m 10 a m 40 dal p.c.: argilla limosa oltre m 40 dal p.c.: limo argilloso

superficie piezometrica collocata a 3 m dal piano campagna

#### parametri geotecnici:

|  | mediamente |  |
|--|------------|--|

 $y = 17,50 \text{ kN/m}^3$ 

E' = 15000 kPa

c' = 0

 $\gamma_{\rm S} = 2,75 \, \gamma_{\rm W}$ 

v' = 0.2

 $\phi' = 38^{\circ}$ 

#### argilla limosa

(dati riferiti ad un campione indisturbato prelevato a 15 m dal p.c., con asse del carotaggio coincidente con l'asse stradale dell'opera in progetto)

 $\gamma = 17 \text{ kN/m}^3$ 

 $C_{\rm C} = 0.4$ 

 $c_V = 3.10^{-4} \text{ cm}^2/\text{s}$ 

 $\gamma_S = 2.73 \gamma_W$ 

 $C_{S} = 0.06$ 

 $\sigma' = 27^{\circ}$ 

w = 48%

OCR ≈ 2

 $w_i = 55\%$ 

per questo terreno si possono ritenere valide le seguenti relazioni:  $c_U/\sigma'_{V0} = 0.35$ ;  $E_U = 250 \cdot c_U$ 

limo argilloso

 $\gamma = 21 \text{ kN/m}^3$ 

E' = 50000 kPa

c' = 40 kPa

 $c_{11} = 300 \text{ kPa}$ 

 $\gamma_{\rm S} = 2.78 \, \gamma_{\rm W}$ 

v' = 0.2

 $\phi' = 24^{\circ}$ 

w = 21%

OCR = 15 ≅ cost

 $w_1 = 55\%$ 

Il peso∕dell'unità di volume del rilevato esistente è 18.50 kN/m³

# ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE **SESSIONE NOVEMBRE 2007** SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 27.11.2007

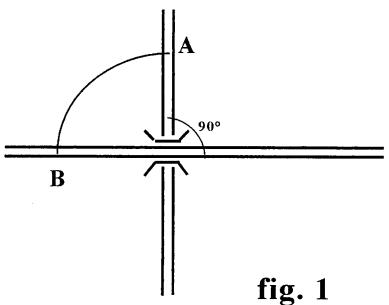
# TEMA N. 2

Una strada di tipo C2 interseca una strada urbana di quartiere di tipo E (D.M. 5.11.2001 - Norme funzionali geometriche per la costruzione delle strade) alla quota del piano campagna, in zona pianeggiante, formando un angolo di 90° (Fig.1).

Progettare l'intersezione altimetricamente sfalsata prevedendo una sola rampa bidirezionale (quadrifoglio parziale monoquadrante).

Il Candidato dovrà produrre:

- la planimetria dell'intersezione con l'individuazione della zona di occupazione (scala 1:1000);
- il profilo longitudinale della strada che scavalca l'altra (scala 1:1000/1:100);
- lo studio particolareggiato di uno dei due nodi A o B (zona a raso canalizzata);
- lo studio di massima del manufatto di scavalco.



## ESAME DI STATO ALL'ESERCIZIO DELLA PROFESSIONE DI INGEGNERE SESSIONE NOVEMBRE 2007 SEZIONE: INGEGNERIA CIVILE TRASPORTI PROVA SCRITTA DEL 27.11.2007

# TEMA N. 3

- I) Si esegua il progetto definitivo del tracciato che collega i punti A e B riportati in planimetria sulla base dei seguenti dati:
- Caratteristiche geometriche di una strada di tipo C2. (DM 5/11/2001).
- (DM 5/11/2001). - Quote di progetto rispetto al terreno QA = -0,50 mQB = + 0.50 mII) In corrispondenza del punto B si dimensioni geometricamente una intersezione a raso considerando di dover collegare il tracciato ad una strada di tipo C1. Si richiedono in particolare i seguenti elaborati:
- 1) Schemi grafici planimetrici ed altimetrici.
- 2) Particolari costruttivi del corpo stradale e delle opere d'arte minori.
- 3) Relazione tecnica illustrativa.
- 4) Elenco elaborati integrativi riguardanti studi specialistici.

5) Requisiti di accettazione dei materiali stradali impiegati.

230

Sofon lena May In

Fren

ay Any