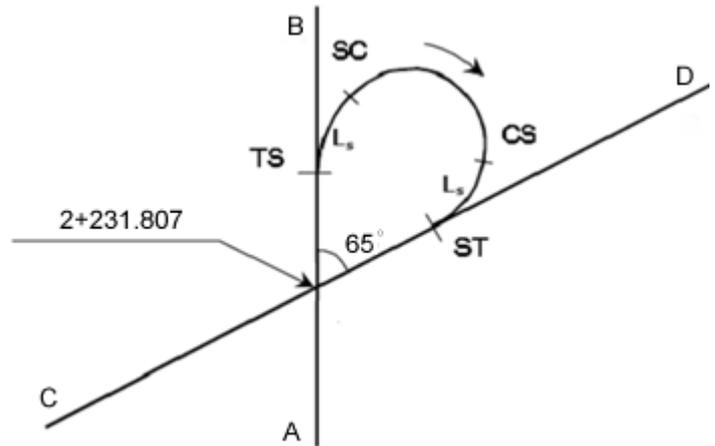
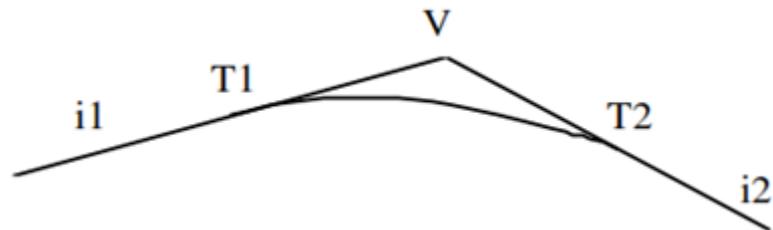


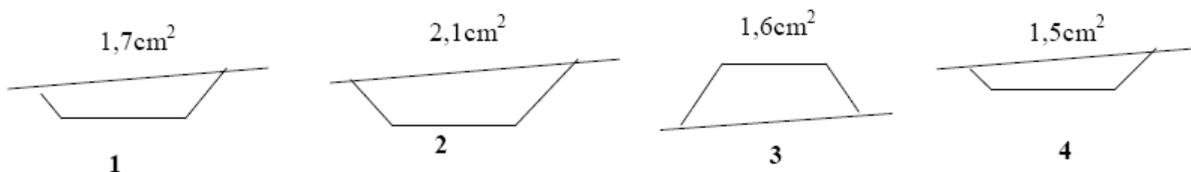
1. Indique a razão de se introduzirem clotóides como curvas de transição. Na curva em trevo representada na figura (que estabelece a ligação entre o cruzamento desnivelado das duas tangentes AB e DC tem-se $R_c = 50.000$ m, $L_s = 60.000$ m, sendo a quilometragem da estaca no cruzamento das tangentes A e B igual a 2+231.807 m. Calcule a quilometragem dos pontos TC, CT, TS, SC, CS e ST.



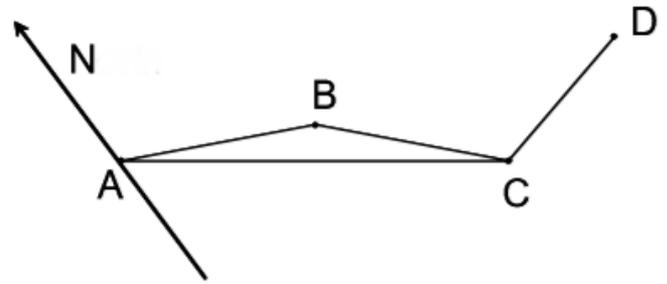
2. Numa concordância vertical convexa simétrica, pretende-se limitar a altitude máxima da rasante acima da altitude de T_1 de modo que a diferença entre ambas seja igual a 0.45 m. Sendo as distâncias horizontais de T_1 e T_2 em relação ao ponto de altitude mais elevada da parábola respectivamente iguais a 60.00 m e 40.00 m, determine os declives i_1 e i_2 de cada trainel e a diferença de altitude entre T_1 e T_2 .



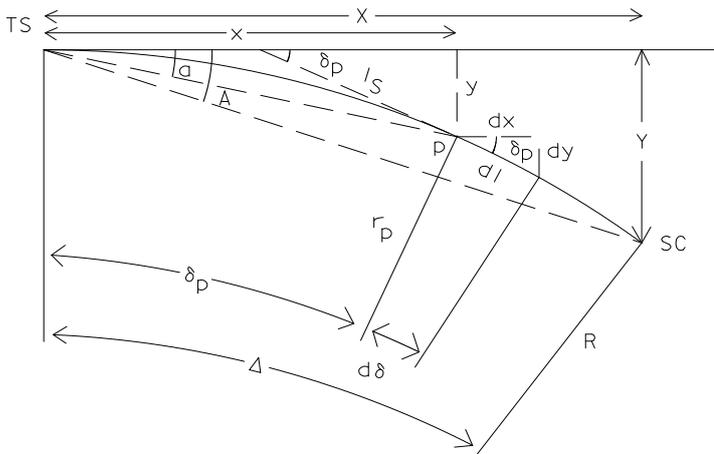
3. Os perfis transversais 1, 2, 3 e 4 representados à escala 1:500, estão incluídos num troço rectilíneo de uma estrada, sendo a distância entre perfis sucessivos igual a 25 m. Em cada um dos perfis indica-se a área gráfica correspondente à escavação ou aterro a executar. Determine os volumes de escavação e de aterro entre o primeiro e o último dos perfis representados, supondo que o terreno natural é terra compacta e que se pretende um coeficiente de compactação igual a 0.1. Os volumes de escavação e de aterro equivalem-se, sobra ou falta material?



4. Num levantamento subterrâneo utilizando o método de Weissbach, obtiveram-se os seguintes dados: AB=3.50m, BC=2.75m, CA=6.20m, ACD=179°14'33", BCD=179°10'17", R_{AB}=115°23'49". Calcule o rumo da direcção CD.



Formulário:



$$\Delta = \frac{L_S}{2R}, \delta = \Delta \frac{L_S^2}{L_S^2}, a = \delta/3$$

$$\begin{cases} x = l_s \left(1 - \frac{\delta^2}{5 \times 2!} + \frac{\delta^4}{9 \times 4!} - \frac{\delta^6}{13 \times 6!} + \dots \right) \\ y = l_s \left(\frac{\delta}{3} - \frac{\delta^3}{7 \times 3!} + \frac{\delta^5}{11 \times 5!} - \frac{\delta^7}{15 \times 7!} + \dots \right) \end{cases}$$

$$o = Y - R(1 - \cos \Delta)$$

$$\text{ripagem} = o / \cos(I/2)$$

$$T_S = X - R \sin \Delta + R \tan\left(\frac{I}{2}\right) + o \tan\left(\frac{I}{2}\right)$$

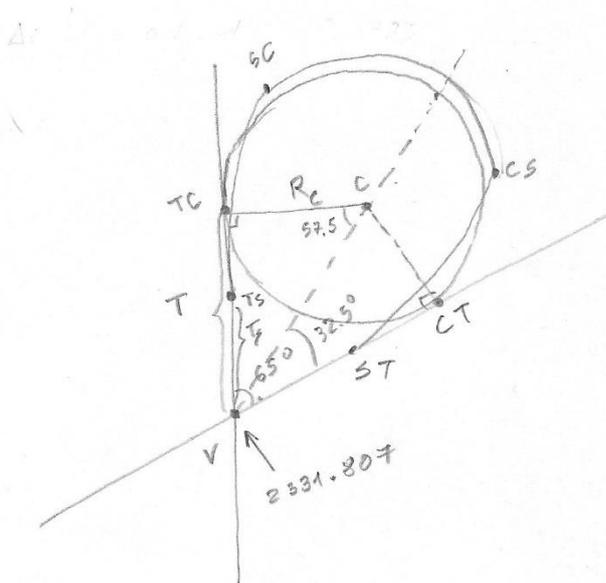
Designando por V_N o volume natural, V_s o volume solto e V_c o volume compactado, tem-se: V_s = (1+E)V_N, V_c = (1 - C)V_s, onde E e c designam os coeficientes de empolamento e de compactação, respectivamente.

empolamento

Terra Branda	1,05
Terra Compacta	1,15
Terra Dura	1,20
Rocha Branda e Terra Muito Dura	1,25
Rocha Dura e Muito Dura	1,30

(1+E)

1. $R_c = 50.0 \text{ m}$, $L_s = 60.0 \text{ m}$, $I = 65 + 180 = 145^\circ$



a) transición entre tangente y arco circular
 $\tan 32.5 = \frac{R_c}{T} \Rightarrow T = \frac{R_c}{\tan 32.5} = 78.4843 \text{ m}$

$\underline{TC} = V + T = 2 + 410.291$

$L_a = R(360 - 2 \times 57.5) = 213.8028 \text{ m}$

$\underline{CT} = TC + L_a = 2 + 624.094 \text{ m}$

b) transición incluida dentro:

$\Delta = \frac{L_s}{2R} = 0.6 \text{ rad} = 34.3775$

$X = L_s \left(1 - \frac{\Delta^2}{10} + \frac{\Delta^4}{216} - \frac{\Delta^6}{9360} \right) = 57.2757 \text{ m}$

$Y = L_s \left(\frac{\Delta}{3} - \frac{\Delta^3}{42} + \frac{\Delta^5}{1320} - \frac{\Delta^7}{75600} \right) = 11.6949 \text{ m}$

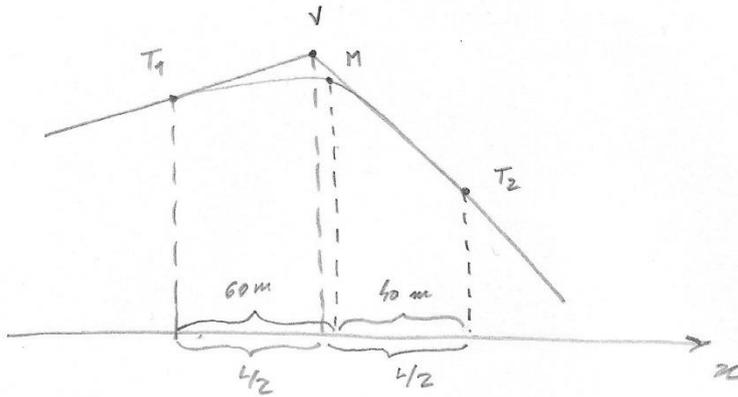
$\sigma = Y - R(1 - \cos \Delta) = 2.9617 \text{ m}$

$\text{supugum} = \sigma / \cos(I/2) = 5.5122 \text{ m}$

$T_s = X - R \sin \Delta + R \tan(I/2) + \sigma \tan(I/2)$
 $= 53.4897 \text{ m}$

$$\left\{ \begin{array}{l} TS = V + T_s = 2 + 385.297 \\ SC = TS + L_s = 2 + 445.297 \\ CS = SC + L_a^{\text{total}} = SC + (245 - 2\Delta) \frac{\pi}{180} \times 50 = 2 + 599.010 \\ ST = CS + L_s = 2 + 659.010 \end{array} \right.$$

2.



$$\frac{L}{2} + \frac{L}{2} = 60 + 40 \Rightarrow L = 100 \text{ m}$$

$$y_{T_1} + 0.45 = y_M$$

$$\frac{d^2y}{dx^2} = r = \text{const.}$$

$$\frac{dy}{dx} = rx + H \quad \begin{cases} T_1: i_1 = H \\ T_2: i_2 = 100r + i_1 \Rightarrow r = \frac{i_2 - i_1}{100} \Rightarrow \frac{dy}{dx} = \frac{i_2 - i_1}{100} x + i_1 \end{cases}$$

$$y = \frac{i_2 - i_1}{200} x^2 + i_1 x + y_{T_1}$$

no punto M:

$$a) y_M = y_{T_1} + 0.45 = \frac{i_2 - i_1}{200} 60^2 + 60 i_1 + y_{T_1} \Rightarrow 18(i_2 - i_1) + 60 i_1 = 0.45$$

$$b) 0 = \frac{i_2 - i_1}{100} 60 + i_1 \Rightarrow \frac{3}{5}(i_2 - i_1) + i_1 = 0 \Rightarrow i_1 = -\frac{3}{5}(i_2 - i_1)$$

$$\begin{cases} 18(i_2 - i_1) - 36(i_2 - i_1) = 0.45 \Rightarrow -18(i_2 - i_1) = 0.45 \Rightarrow i_2 - i_1 = -0.025 \\ i_1 = -\frac{3}{5}(-0.025) = 0.015 = 1.5\% \\ i_2 = -0.01 = -1.0\% \end{cases}$$

$$2. \quad \begin{cases} A_1 = 1.7 \text{ m}^2 \times 500 \times 500 / 100 / 100 = 42.5 \text{ m}^2 \\ A_2 = 52.5 \text{ m}^2 \\ A_3 = 40.0 \text{ m}^2 \\ A_4 = 37.5 \text{ m}^2 \end{cases}$$

a) 1-2

$$\text{volume escavas} = \frac{42.5 + 52.5}{2} \times 25 = \underline{\underline{1187.5 \text{ m}^3}}$$

$$\text{terra compacta} \Rightarrow E = 0.15$$

$$\downarrow \text{volume escavas} = \underline{\underline{1187.5}} \times 1.15 = 1365.625 \text{ m}^3$$

b) 2-3

$$\frac{52.5 + 40.0}{25} = \frac{52.5}{x} \Rightarrow x = \frac{52.5 \times 25}{52.5 + 40.0} = 14.189 \text{ m} \rightarrow \phi (E-A)$$

$$\text{volume escavas} = \frac{52.5 + 0}{2} \times 14.189 = \underline{\underline{372.466 \text{ m}^3}}$$

$$\text{terra compacta} \Rightarrow E = 0.15$$

$$\downarrow \text{volume escavas} = 372.466 \times 1.15 = 428.336 \text{ m}^3$$

$$\text{volume aterro} = \frac{0 + 40.0}{2} (25 - 14.189) = \underline{\underline{216.220 \text{ m}^3}}$$

$$C = 0.1$$

$$\downarrow \text{volume aterro} = 216.220 / 0.9 = 240.244 \text{ m}^3$$

c) 3-4

$$\frac{40.0 + 37.5}{25} = \frac{40.0}{x} \Rightarrow x = \frac{40.0 \times 25}{40.0 + 37.5} = 12.903 \text{ m} \rightarrow \phi (A-E)$$

$$\text{volume aterro} = \frac{40.0 + 0}{2} \times 12.903 = \underline{\underline{258.060 \text{ m}^3}}$$

$$C = 0.1$$

$$\text{volume aterro} = 258.060 / 0.9 = 286.733 \text{ m}^3$$

$$\text{volume excavasi} = \frac{0 + 37.5}{2} \cdot 12.097 = \underline{\underline{226.81875}}$$

$$\text{tepa kompakta: } E = 0.05$$

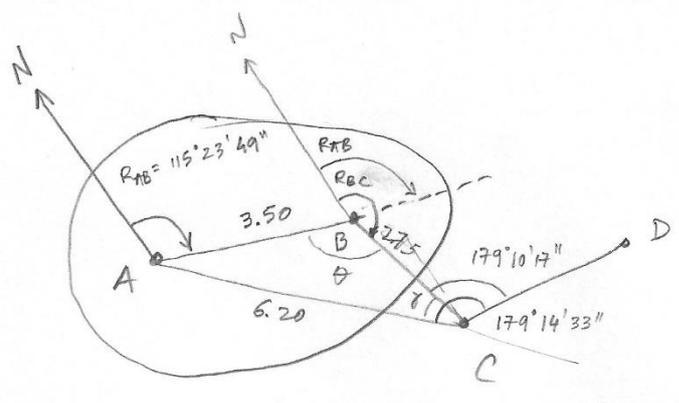
$$\underline{\underline{\text{volume excavasi}}} = 226.81875 \times 1.15 = 260.8415625 \text{ m}^3$$

$$\text{Total excavasi} = 1365.625 + 428.336 + 260.8415625 = 2054.803 \text{ m}^3$$

$$\text{Total atura} = 240.244 + 286.733 = 526.977 \text{ m}^3$$

$$\text{Subram} = 1527.826 \text{ m}^3$$

4.



$$R_{BC} = R_{AB} + 180^\circ - \theta$$

$$\frac{3.50}{\sin \gamma} = \frac{6.20}{\sin \theta} \Rightarrow \theta = \sin^{-1} \frac{6.20 \times \sin \gamma}{3.50} = 7^\circ 33' 49''$$

$$\begin{array}{r} \gamma = 179^\circ 14' 33'' \\ - 179^\circ 10' 17'' \\ \hline 0^\circ 04' 16'' \end{array}$$

$$\begin{array}{r} R_{BC} = 295^\circ 23' 49'' \\ - \quad \quad 7^\circ 33' 49'' \\ \hline 295^\circ 16' 15''.51 \end{array}$$

$$R_{CD} = R_{BC} - 180^\circ + 179^\circ 14' 33''$$