

Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

1/22

Perdas de Protensas.

a) Perdas imediatas

- 1.1) Atrito dos cabos mas bainhas.
- 1.2)- Escorregamento do cabo ma anco ragem no instante da fixação do cabo.
 - 1.3) Encerta mento dos cabos por pro-
 - 1.4) Atrito no interior dos macaess de protensas.

2) <u>Perdas lentas</u>

- 2.1) Retraças do concreto.
- 2.2) Deformaças lenta do comento.
- 2.3) Relaxação do aos.

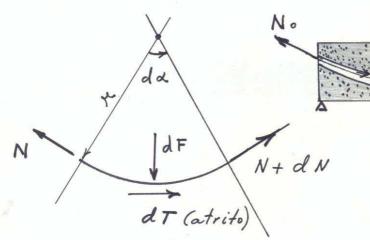


Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

2/22

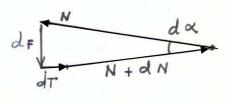
Atrit do cabo na bainha



$$dT + dN = 0$$

$$dT = \mu \cdot dF$$

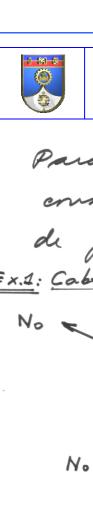
$$\frac{dN + \mu \cdot N \cdot d\lambda = 0}{d\lambda} + \mu N = 0$$



$$N_0 = C$$
.

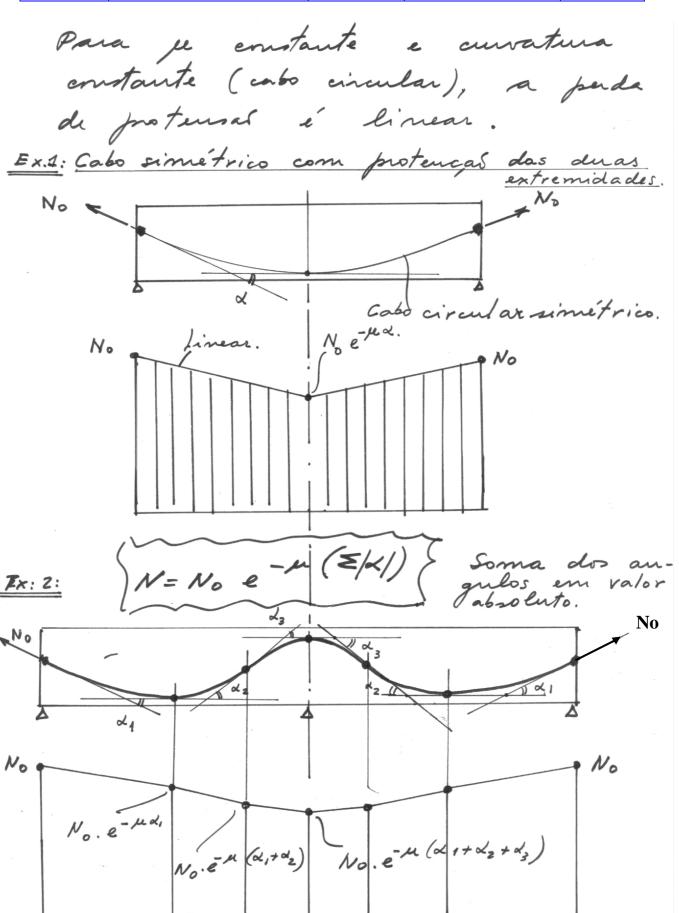
 $N = N_0$. $e^{-\mu \cdot \lambda}$

$$\Delta N = N - N_0 = N_0 e^{-\mu \lambda} - N_0 = -N_0 \left(1 - e^{-\mu \lambda}\right)$$
para $\mu \lambda < 0.3$ $\left(1 - e^{-\mu \lambda}\right) \approx \mu.\lambda$.



Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz



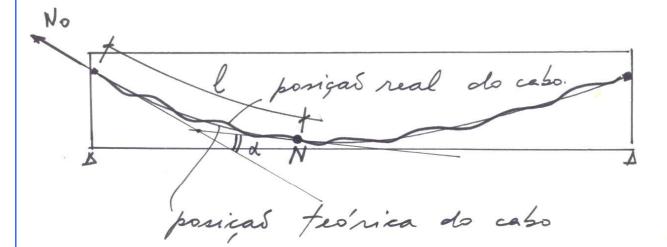


Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

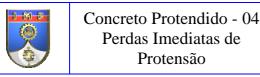
4 / 22

Ondulações parasitas no cabo



$$N = N e^{-\mu(\alpha + \Delta \alpha)}$$

$$N = N_0 e^{-\mu(\alpha + \beta.l)}$$



Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

5 / 22

Valores de pe

Grande influencia nas perdas.

1) forma da superficie de aex: cordoalha, fios lisos.

2) Gran de oxidação das superficies.

Maior oxidação = maior (15 a 20%).

Atrito.

- 3) Dureza das superficies em contato. (cabo e bainha).
- Maior duriza = menor atrito.
- 4) Pressas normal.
- 5) hubrificante Parafina, o'les soluvel, Grafite, Agua.

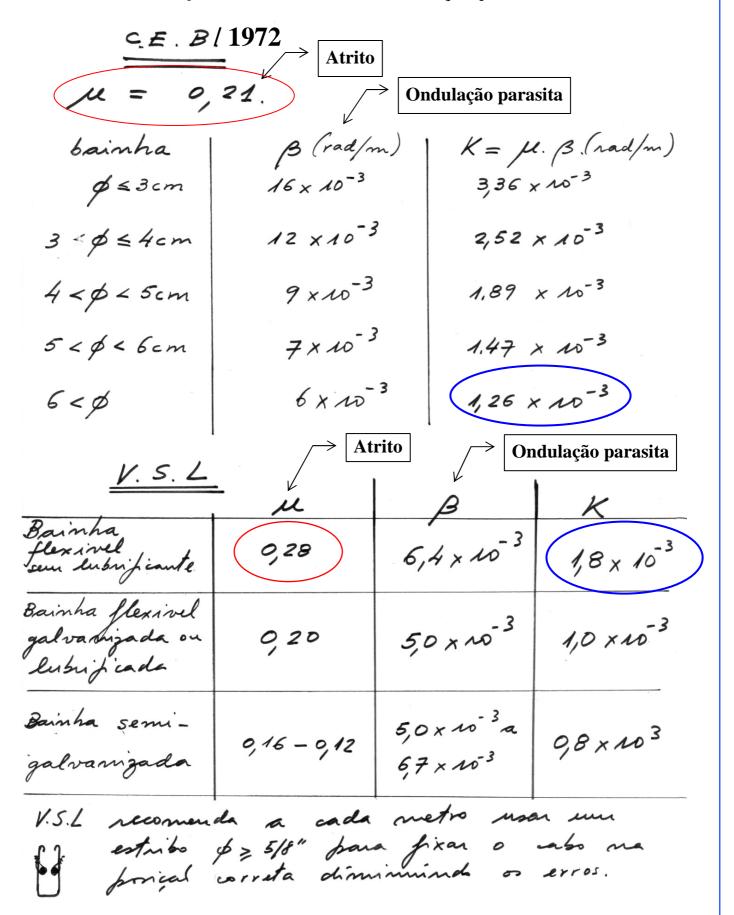


Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

6 / 22

Coeficientes de atrito e de ondulação parasita





Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

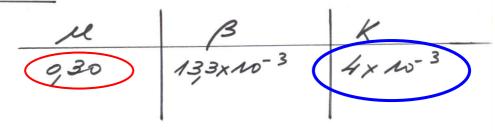
7 / 22

7	7	1)	D
<u> </u>	/ .	0,	/ .

	ju	B (rad/m)	K (rad/m)
Frios		6×10-3 a 24×10-3	
Cordoalha		4×10-3 a	98×10 ⁻³ a 5,4×10 ⁻³

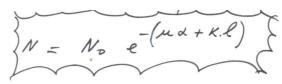
*= com lubrificaçãs.

P.N.B - 116



 $N = N_0$ e (radians) (metro

NBR-6118 / 2003 - item 9.6.3.3.2.2



 $\mu = 0.20$ para cordoalhas em bainhas metálicas.

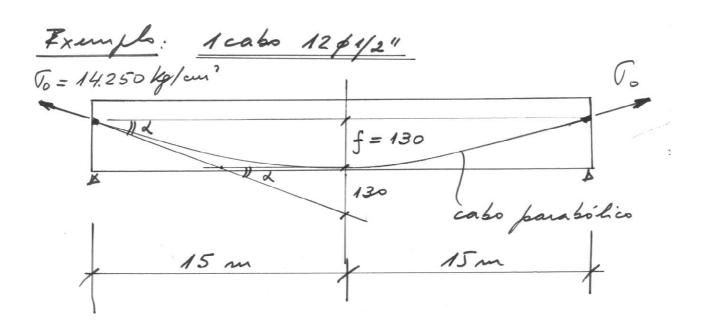
 $k=0.01 \times \mu / metro = 0.01 \times 0.20 / metro = 0.002 / metro = (2 \times 10^{-3} / metro)$

 $N = No \times e^{-(0,20 \times \alpha + 2 \times 10^{-3} \times l)}$ com α em radianos; l em metros

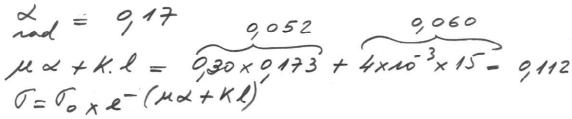


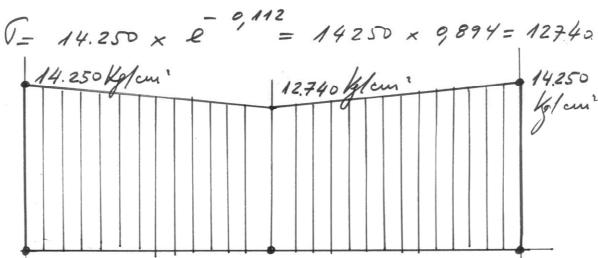
Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz



$$t_g \chi = \frac{260}{150} = 0.173 \implies \chi = 9.83^{\circ}$$



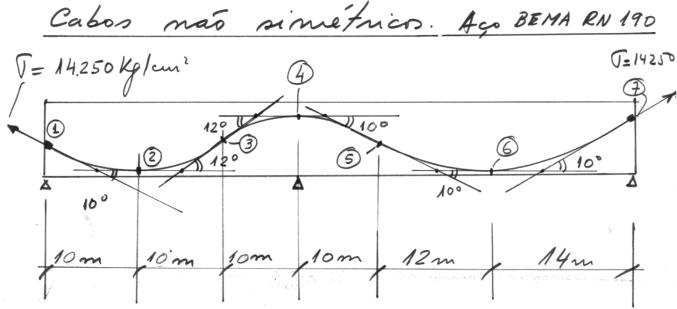




Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz





. "	•			~
Ponto	α.	· l(m).	MX+Kl.	T kglam'
1	0	.0	0	14.250
2	10	10.	0,09	12.922
3	22	20	0,20	11.723
4	34	30	9,30	10.577
5	44	40	0,39	9.644
6	54	52	0,49	8.723.
7	64	66	0,60	7.827.
	<i>₩</i>		,	



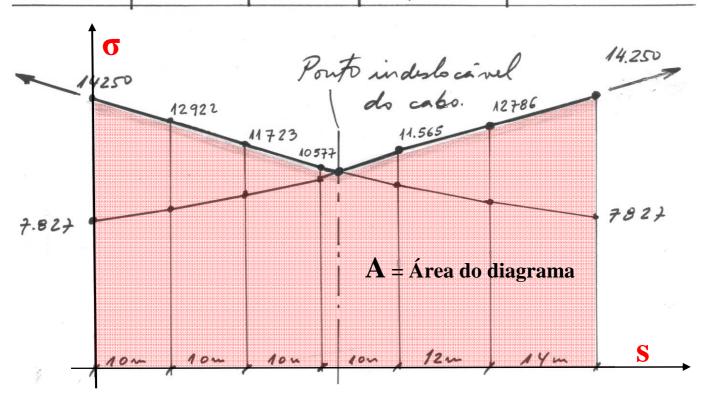
Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

10 / 22

Protendendo em 7

Ponto	~°	l _(m)	ud+kl	(Moni).
7	0	0	0	14.250.
6	10	14	0,11	12.786.
5	20	26	9,21	11.565
4	30	36	9,30	10.545
3	42	46	0,40	9.515
2	54	56	9,51	8.584
1	64	66	0,60	7.827.



Alongamento total =
$$\sum \left(\frac{\sigma_{\text{medio}}}{E_{\text{aço}}}\right) \times \Delta s = \frac{\text{\'Area do diagrama }(\sigma \times s)}{E \text{ aço}}$$

Alonga ment dos cabos:

Maneira fácil de controlar na obra a que lidade da protensas.

 $\Delta \ell = \sum \frac{\sigma}{E} \cdot \ell$

I) Se protendermers em 1 om (7) fixo: E = 1.950.000 kglom?

Al = 36 cm.

2) Le protenderuns en 7 en Dfixo: Dl= 37 em.

3) Se protenderum em @ e@ n'imeltane-

 $E_{m} = \frac{420 \, \text{mm}}{66 \, \text{m}} = 64 \, \text{mm/m}.$

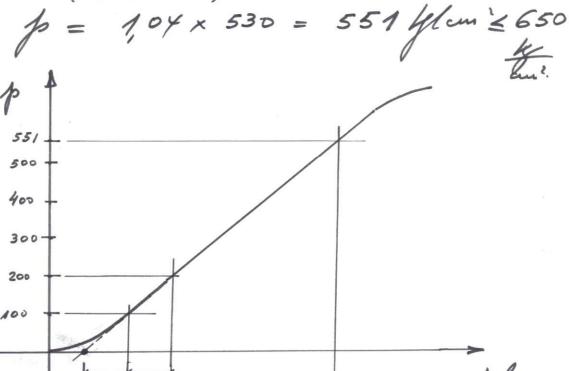
Ago Bema RN - 190

Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

12 / 22

PERDA INTERNA = 4%.



Al corrigido

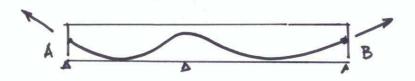


Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

13 / 22

marcagas e imicio de leitura



100	All the same of th				
	p ylani	Ä	В	A+B	corrigido
	0	0	0	-	0
	100	0	0		76
	200	34	42	76	152
	300 70		80	150	226
	400	104	124	228	304
	500	138	165	303	379
	550	157	185	342	418
				8	

Il medid = 418 mm

Il ternio = 420 mm

Em 1 cabo diferença de ± 15% Na média de todos os cabos dif. de±5%

Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

14 / 22

Tensão máxima no cabo, no instante da protensão.

Norma NBR-6118/2003

Item 9.6.1.2.1

Aço com Relaxação Normal CP190RN 0,74 fptk 0,87fpyk rn

Aço com Relaxação Baixa CP190RB.

0,74 fptk 0,82 fpyk RB

Aço CP190RB \equiv Aço usado atualmente.

Ruptura: fpt = 1900 MPa; Escoamento: fy=1700MPa

0,74 fpt (ruptura) = 0,74×1900 MPa = 1406 MPa 0,82 fy 2 $^{\circ}$ /oo (escoamento) = 0,82×1700=1394 MPa

Usar 1394 MPa (+/-) 10 % em 50% dos cabos

Um cabo com 12 cordoalhas de 12,5mm (área=1cm2) será protendido com a força de F=12cordoalhas × 1cm2/cordoalha × 13940 kgf/cm2 = 167,28 ton Podendo aumentar em 10 % se houver problemas durante a protensão.

 $F=167,28 \times 1,10 = 184 \text{ ton}$

FIB - CEB+FIP - Model Code 2010

Item 8.4.4.2 Operações de protensão.

Desvios aceitáveis nos alongamentos dos <u>cabos curvos</u> em relação ao valor previsto no projeto.

- Cabos com 15 metros ou menos, 15% para um cabo em particular, mas não mais que 7% na soma dos cabos de uma mesma seção transversal.
- Cabos com mais de 15 metros, 10% para um cabo em particular, mas não mais que 5% na soma dos cabos de uma mesma seção transversal.

Desvios aceitáveis nos alongamentos dos <u>cabos retos</u> em relação ao valor previsto no projeto.

- Cabos retos, 10% para um cabo em particular, mas não mais que 5% na soma dos cabos de uma mesma seção transversal.
- Nunca ultrapassar 0,95 fy.0,1% . k!



Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz



Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

$$\Delta_{o} = \frac{1}{E_{aw}} \int_{0}^{\infty} \Delta \sigma. dx. = \frac{1}{E_{aw}} \int_{0}^{\infty} \Delta A$$

$$\Delta_0 = \frac{A}{E_{ago}}$$

$$A = \Delta \mathcal{T}_{0. \times \times \times 0} \times \Delta_{0} = \Delta \mathcal{T}_{0. \times 0} \times \Delta_{0} \times$$

$$\Delta_0 = \Delta \mathcal{T}_0 \cdot \chi_0$$

$$Z \cdot Eags$$

$$\frac{\Delta V_0}{Z} = \left(\frac{f_g x}{x}\right) \times x_0 \Longrightarrow \int_{0}^{\infty} \int_{0}^{\infty} \left\{ \frac{f_g x}{x} \cdot x_0^2 \right\} dx$$

$$2c_0 = \begin{cases} \Delta_0 \cdot E_{ago} \\ \hline tgd \end{cases}$$

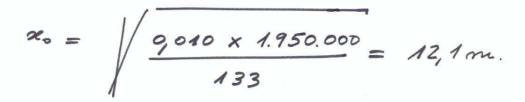
$$[m] \begin{cases} \frac{kg}{cm^2} \end{cases}$$

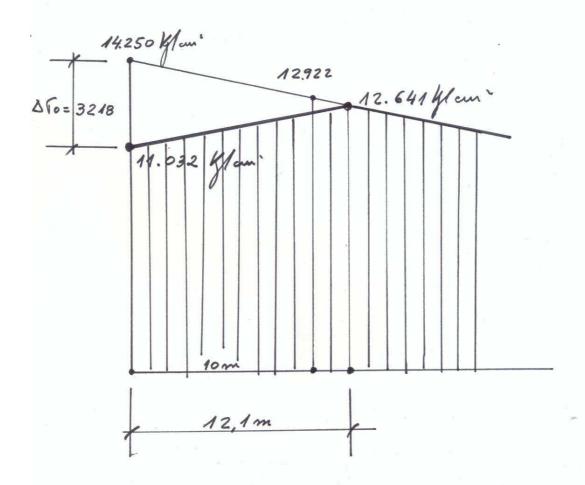


Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

17 / 22





ΔO0 = 2× 133 × 12,1 = 3218 Kg/cm². T_- DG = 18250 - 3218 = 11.032. Glan?

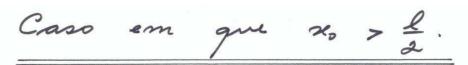
1609 flem. $\frac{Verificaças}{\sum_{x=0}^{\infty} \frac{14.250 - 1609 = 12.641 \text{ kylm}}{2}} = \frac{14.250 - 1609 = 12.641 \text{ kylm}}{\sum_{x=0}^{\infty} \frac{3218}{2} \times \frac{1210}{1950000} = \frac{1cm}{2}$



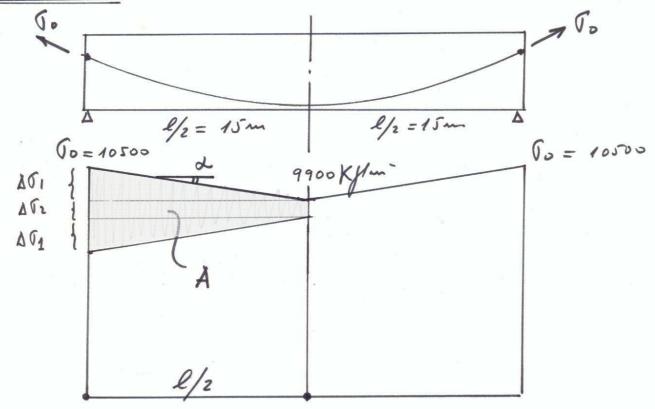
Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

18 / 22



Exemplo. BEMA RN 150.



$$\Delta \sigma_{i} = \frac{1}{2} \cdot \frac{1}{2} \times \frac{1}{2}$$

$$A_{i} = \Delta \sigma_{i} \times \frac{1}{2} = \frac{1}{2} \times \frac{1}{2}$$



600 g/cm

Concreto Protendido - 04 Perdas Imediatas de Protensão

Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

Protensão

$$\Delta G_{2} = \frac{A - 2A_{1}}{2} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{2}$$

$$\Delta G_{2} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 4 \pi}{2} \times (\frac{1}{2})^{2} \times (\frac{1}{2})^{2}$$

$$\Delta G_{1} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{2} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{1} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{2} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{1} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{2} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{2} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}{4 \pi}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - 2 \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_{a, \varphi} - A_{0} \times \frac{4 \pi}{3} (\frac{1}{2})^{2}}$$

$$\Delta G_{3} = \frac{A_{0} E_$$

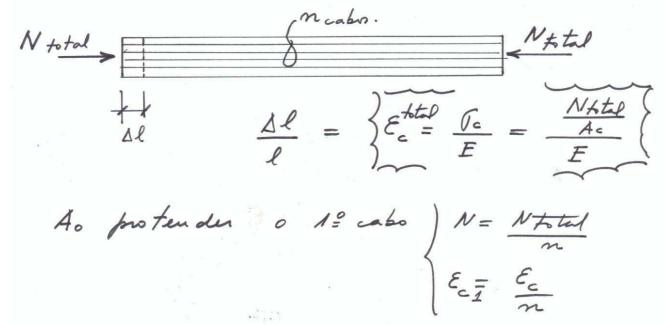


Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

20 / 22

Encurtamento dos cabos por protensas sucessiva de diverso cabos



Ao protender o 2º cabo) $\Delta N = \frac{N \text{ total}}{n}$ $\frac{c_1 c_2 c_3}{n}$ $\mathcal{E}_{GZ} = \frac{\mathcal{E}_G}{n}$

	30 Santanananan					
EXIST.	1	2	3		n-1	n
1	-				-	
2	Ec					
3	Ecm	Ec	_		6	
	٠,.		٠	_		
m-1	Ec n	Ec	Ec	• • •/	_	(
n	Ec n	Ec n	<u>Ec</u>		Ec	-
Σ	(n-1) Ec	(n-2) &c	(n-3) &c		8 c	0

Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

21 / 22

$$1^{\circ}_{-}$$
 cabo $\Delta \mathcal{E} = (m-1) \frac{\mathcal{E}_{c}}{m}$
 2°_{-} cabo $" = (m-2) \frac{\mathcal{E}_{c}}{m}$
 3°_{-} cabo $" = (m-3) \frac{\mathcal{E}_{c}}{m}$

$$(n-1)$$
 cabo $"=(1)$ $\frac{\mathcal{E}_{c}}{n}$

$$\Delta \varepsilon = \frac{\sum \Delta \varepsilon}{n} = \frac{\left[(m-1) + 1 + (m-1) + \frac{\varepsilon}{n}\right]}{m} = \frac{1}{m}$$

$$\Delta E$$
 = $E_{c} \cdot \left(\frac{m-1}{2m}\right)$ $\Delta U = \Delta E$. Eago $M = m^{2}$ de etapan de $M = m^{2}$ de etapan de $M = m^{2}$ funteuras.

$$F_{c} = \frac{\sqrt{c}}{F_{c}}$$

Exemplo:

$$\overline{C_c} = \frac{N}{A_c} = \frac{60 \, \text{kg/cm}^2}{4}$$

$$\mathcal{E}_{c} = \frac{60}{300000} = 92 \times 10^{-3}$$

$$m = 12 \text{ cabos} \implies \Delta E = 0.2 \times 10^{-3} \cdot \left(\frac{12-1}{2 \times 12}\right) = 0.092 \times 10^{-3}$$



Notas de aula

Prof. Eduardo C. S. Thomaz

22 / 22

Pendos imediatos:

Pendos imediatos:

Escorregamento

Protensas sucessiva

