Detalles de cálculo

Anclaje	Ángulo	Esfuerzo	Long. Libre	Long. Bulb	Long. Total
T1	15	328,28	13,13	6,87	20
T2	15	343,47	13,13	6,87	20
T3	15	337,39	13,13	6,87	20
R	0	80,34	0	0	0

Estabilidad interna del muro en condiciones sísmicas

Coeficiente sismico vertical	Kv=		0	
Coeficiente sismico horizontal	Kh=	IV		0,35
Ángulo entre coeficientes sismicos	w=		0,3367	19,291489
Ángulo de fricción del suelo	f		28	0,4887
Ángulo de friccion suelo-muro	d		0	0
Coeficiente activo	Ka=		0,361	
Coeficiente combinado	Kae=		0,675	

Presión de tierra:

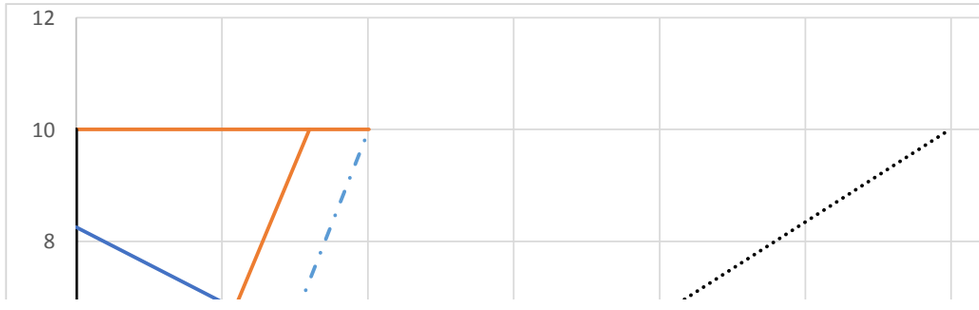
Activo	Ea=		270,75	kN/m
Sobre carga	Eq=		72,2	kN/m
Sobrecarga por sismo	Eqe=		62,8	kN/m
Combinado	Eae=		641,25	kN/m
Empuje sismico	Ee=		235,5	KN/m
Empuje sismico aparente	Pe=		24,79	kN/m2
Tensión producida en el anclaje	Ths=		68,17	kN/m
Tensión de diseño	Tn=		141,15	kN
Tensión de diseño	Td=		343,47	kN

Estabilidad externa del muro en condiciones sísmicas

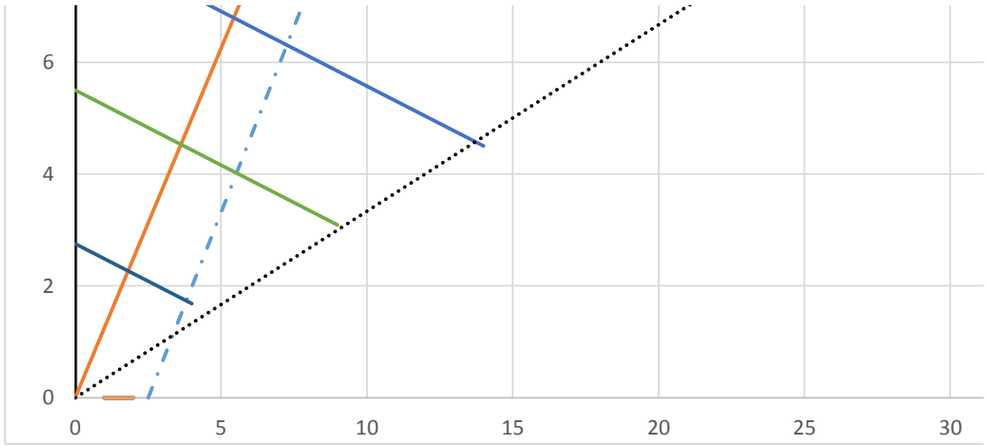
$$\rho_A = (\phi - \omega_1) + \tan^{-1}\left(\frac{\sqrt{A(A^2+1)(A+B)} - A^2}{1+B(A^2+1)}\right)$$

A=		0,1532	8,77771342
B=		0,3367	19,291489
pA=		0,3221	18,4549706
Ll=		14,2	
Lln=		9,46	

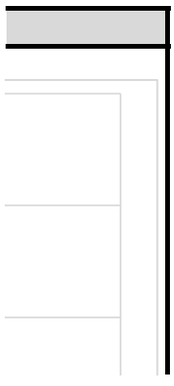
Iniciales		Finales		Definitivas		
Ll=	13,13	Ll=	14,2	Ll=	14,2	Solo se especifica p
Lb=	6,87	Lb=	6,87	Lb=	6,87	anclaje, las demas s
z=	5,15	z=	5,43	z=	5,43	reduciendo siempre
						cumplan con las cor

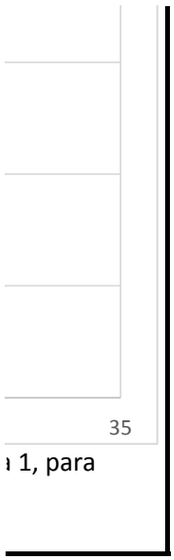

12
10
8

ara el primer
e pueden ir
y cuando
ndiciones.



Para determinar las distancias individuales de cada anclaje, se puede modificar la tabla
optimizar el diseño





1, para