





であるから  $b^4 = -\frac{2H}{b^2 - \sigma_1}$

故に(7)式は

$$\sigma_1 = -\frac{2H}{b^2 - \sigma_1} \quad (8)$$

(4)式と(8)式の和が實際の應力である即ち

$$\sigma = \sigma_1 + \sigma_2 = -\frac{12M}{bt^4}x(3x - 2b) - \frac{2H}{bt^4}x \quad (9)$$

前式の最大値を求めるに此の場合  $\varphi(\sigma_1)$  の時と同じく 1 ヶの場合がある

(1)  $x = t$  の場合

$$\sigma_{max} = -\frac{12M - 2Ht}{bt^2}$$

尚ほ

$$M = H(h + t_0) = H(h + \frac{3}{2}t) \text{ であるから}$$

$$\sigma_{max} = \frac{6(2h + t)H}{bt^2}$$

極限に於て前式の値は  $x = t$  の位置に於ける土壓を等しくにより

$$\left. \begin{aligned} \sigma_{max} &= \frac{6(2h + t)H}{bt^2} = vrt\varphi \\ \varphi &= \frac{6(2h + t)H}{wbt^2} \end{aligned} \right\} \begin{aligned} \varphi &= \frac{1 + \sin\theta}{1 - \sin\theta} \theta \quad \text{は土の内角} \\ v &\text{は土の單位容積の重量} \end{aligned} \quad (10)$$

或は

(2)  $\frac{d\sigma}{dx} = 0$  の場合



月二年四正大

但し風壓を受くる面積は投射平面積の八割とす  
 $h_1$  を地表面より  $H_1$ 迄の高さとする。  $h_1 = 26'$

$H_2$  を以て電柱に對する風壓を表はす。

$$H_2 = \frac{0.7 + 1.0}{2} \times 29 \times 40 \times \frac{2}{3} = 657.3 \quad (\text{計算には六六〇封度})$$

但し風壓を受くる面積は投射平面積の三分の一(一セシ)

$h_2$  を地表面より  $H_2$  までの高さとする。

$$h_2 = \frac{0.7 \times 26 \times \frac{29}{3} + 0.3 \times 29 \times \frac{1}{2} \times \frac{29}{3}}{0.7 \times 29 + 0.3 \times 29 \times \frac{1}{2}} = 13.65$$

$H$  を  $H_1$  や  $H_2$  の和をしんを地表面より  $H$  までの高さをやると

$$H = H_1 + H_2 = 1020\text{封度}$$

$$h = \frac{360 \times 26 + 660 \times 13.65}{1070} = 18.01$$

(11)式に於て  $H$  及び  $h$  は以上の値をしんを一尺をしゅを每一立方尺一〇〇封度とするとき次式が出來る

$$\varphi = \frac{2204.4^{24}}{t^3} + \frac{91.80}{t^2}$$

前式から  $t$  の種々の値に對する  $\varphi$  の値を計算し  $\frac{1 + \sin \theta}{1 - \sin \theta} = \varphi$  からそれに相當する  $\theta$  の値即ち土の息角を求めて見る。第三圖の様な結果が得られる。

此の結果によると特別の場合を除き普通の土質即ち約三〇度以上の息角を有する土質に對して



$a$  は地表面より扣木迄の距離

さて扣木の位置即ち  $a$  の値は(12)式の  $M$  の値を最大にする値が最も有効であるから

$$\frac{dM}{da} = 0 \quad \text{即ち} \quad (3a - t_0)(a - t_0) = 0 \quad \therefore \quad a = \frac{t_0}{3} \quad \dots \dots \dots \quad (13)$$

次に應力の和は零であるから

$$\int \sigma_i dx = b \int_{t_0}^{t_0} kx(x - t_0)dx + ka(a - t_0)\Delta = 0$$

上式に(13)式の値を代入して計算すると次の式が得られる

$$6bf^3 - 9bt^2f'_0 - 4At_0^2 = 0$$

$$t_0 = ab, \quad A = \beta bt \quad \text{とおる}$$

$$6 - 9a - 4\beta a^2 = 0$$

$$\beta = \frac{6 - 9a}{4a^2}; \quad t_0 = ab; \quad A = \beta bt \quad \text{(第五)}$$

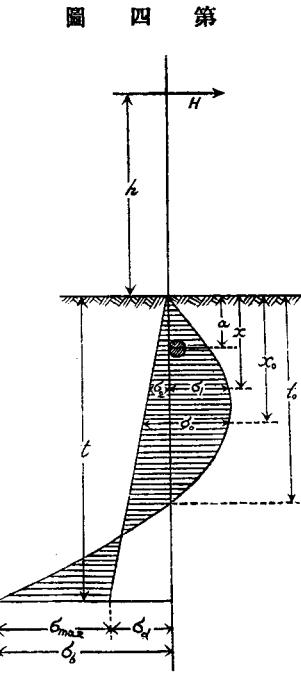
図参照) ..... (14)

(12)式及び(13)式及び(14)式の値を代入して積分する。

$$M = -\frac{ab^4}{36}(9 - 16a + 6a^2)$$

$$\therefore \quad b = \frac{36M}{(9 - 16a + 6a^2)bf^3}$$

$$\text{故に(1)式は} \quad \sigma_i = \frac{36M}{(9 - 16a + 6a^2)bf^3} - x(x - ab) \quad \dots \dots \dots \quad (15)$$



第四圖



$$\varphi = \frac{4H}{wbl^3} \left\{ \frac{9(b+al)(1-a)}{9-16a+6a^2} - \frac{at}{(2-a)} \right\}$$

$$\varphi = \frac{1+\sin\theta}{1-\sin\theta}; \quad t_0 = al; \quad A = \beta bl; \quad a = \frac{at}{3}; \quad \beta = \frac{6-9a}{4a^2}$$
(18)

(11) ⊕ 11 P 部に扣木を用ひたる場合

此の場合(12)式に於ける  $a$  の値はより大きから  $a$  が大きい程有効であつて

$$a=t$$
(19)

の場合が最も有効である。

而して前と同様に  $t_0=al$  及び  $A=\beta bl$  にて進むと次の式が得られる

$$\beta = \frac{3a-2}{6(1-a)}; \quad (第 4 圖) \quad M = \frac{bt^2k}{12}(2a-1); \quad k = \frac{12M}{bt^2(2a-1)}$$

$$\sigma_1 = \frac{12M}{bt^2(2a-1)} x(x-at), \quad (20)$$

リアクションによる應力  $\sigma_1$  も前の場合も同様にして

$$\sigma_2 = -\frac{6(1-a)}{bt^2} Hx, \quad (21)$$

故に

$$\sigma = \frac{12M}{bt^2(2a-1)} x(x-at) - \frac{6(1-a)}{bt^2} Hx \quad (22)$$

さて上式の最大値を求めて  $\sigma$  と  $x$  の關係を求めるのであるが此の場合には  $\frac{d\sigma}{dx}=0$  の場合が適當で次の結果が得られる

$$x_0 = -\frac{at}{2} + \frac{(2a-1)(1-a)}{4M} H t_0$$

$$\sigma_0 = -\frac{6Mz}{bt^3(2a-1)} x_0 - \frac{3(1-a)H}{bt^3} x_0$$

$$\left. \begin{aligned} \varphi &= -\frac{3H}{wbt^3} \left\{ \frac{2(b+a)t}{(2a-1)} + (1-a)t \right\} \\ \beta &= \frac{3a-2}{6(1-a)}; \quad t_0 = at; \quad A = \beta bt; \quad a = t \end{aligned} \right\} \quad (23)$$

## (II) 単木一本の場合

上部扣木の受壓面

下部扣木の受壓面

地表面より上部扣木迄の距離

地表面より下部扣木迄の距離

$$(II) \odot 1. \quad A_1 = A_2 = A \quad a_1 = \frac{t_0}{3} \quad a_2 = t \quad \odot \text{場合}$$

モーメントによる應力  $\sigma$  に関する(1)式が成立するものとして應力の總和を零に等しう置く。

$$b \int_0^t kx(x-t_0)dx + k a_1(a_1-t_0)A_1 + k a_2(a_2-t_0)A_2 = 0$$

$$A_1 = A_2 = A = \beta bt; \quad t_0 = at; \quad a_1 = \frac{t_0}{3} = \frac{dt}{3}; \quad a_2 = t \quad \text{を代入して} \quad \text{次の様な關係が得られる}$$

$$\beta = \frac{9a - 6}{2(9 - 9a - 2a^2)} \quad \dots \dots \dots \quad (\text{第5圖}) \quad \dots \dots \dots \quad (24)$$

モーメント M を求めらる。

$$M = b \int_0^x kx(x-t_0)^4 dx + Ak\alpha_1(a_1 - t_0)^2 + Ak\alpha_2(a_2 - t_0)^2.$$

上式を  $t_0$  及び  $a$  の値で表はす。

$$M = \frac{b(-27 + 81a - 72a^2 + 32a^3 - 12a^4)b^4}{36(9 - 9a - 2a^2)}$$

或は

$$= \frac{36(9 - 9a - 2a^2)M}{(-27 + 81a - 72a^2 + 32a^3 - 12a^4)b^4}$$

故に

$$\sigma_1 = \frac{36(9 - 9a - 2a^2)M}{(-27 + 81a - 72a^2 + 32a^3 - 12a^4)b^4} - x(x-a) \quad \dots \dots \dots \quad (25)$$

次にリアクションによる應力  $\sigma_2$  を前の場合と同様にして求めらる及び  $a$  の値で表はす。

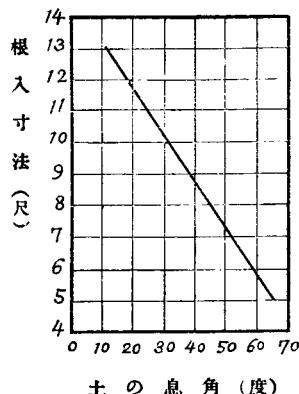
$$\sigma_2 = -\frac{2(9 - 9a - 2a^2)H}{(3 - 2a + a^2)b^4} x \quad \dots \dots \dots \quad (26)$$

故に  $\sigma$  は

$$\sigma = \frac{36(9 - 9a - 2a^2)M}{(-27 + 81a - 72a^2 + 32a^3 - 12a^4)b^4} - x(x-a) - \frac{2(9 - 9a - 2a^2)H}{(3 - 2a + a^2)b^4} x \quad \dots \dots \dots \quad (27)$$

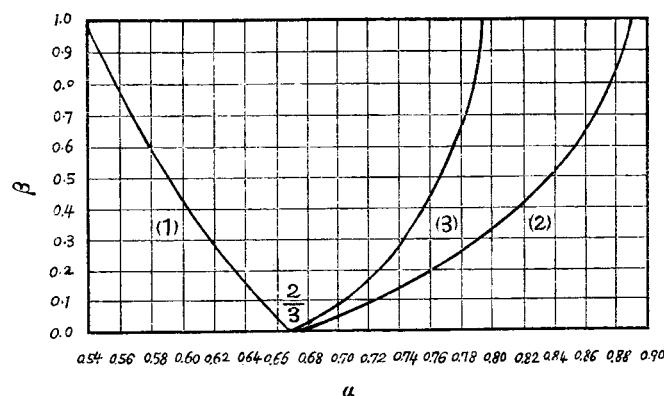
上式の最大値を求めて  $a$  と  $\sigma$  の關係を求める。次式が得られる(此の場合には  $\frac{d\sigma}{dx} = 0$  の場合である)

圖三 第



<i>t</i>	$\varphi$	$\theta$
5'	21.307	65°35'
6	12.756	58 50
7	8.301	51 40
8	5.720	44 35
9	4.157	37 45
10	3.122	31 00
12	1.914	18 20
14	1.271	6 50

圖五 第



$\beta$	$\alpha$		
	(1)	(2)	(3)
0.1	0.648	0.722	0.704
0.2	0.631	0.762	0.728
0.3	0.616	0.792	0.745
0.4	0.602	0.875	0.758
0.5	0.590	0.833	0.767
0.6	0.578	0.849	0.776
0.7	0.567	0.861	0.782
0.8	0.557	0.872	0.787
0.9	0.547	0.881	0.791
1.0	0.538	0.889	0.795

$$(1) \quad \beta = \frac{6 - 9\alpha}{4\alpha^2}; \quad \beta = \frac{3\alpha - 2}{6(1-\alpha)}; \quad \beta = \frac{9\alpha - 6}{2(9 - 9\alpha - 2\alpha^2)}$$

$$(2) \quad \beta = \frac{3\alpha - 2}{6(1-\alpha)}; \quad \beta = \frac{9\alpha - 6}{2(9 - 9\alpha - 2\alpha^2)}$$

$$(3) \quad \beta = \frac{9\alpha - 6}{2(9 - 9\alpha - 2\alpha^2)}$$

$$\varphi = \frac{H}{2bt^3} - \{S(h+a) + T\}$$

$$S = \frac{36(9-9a-2a^2)}{-2t+31a-72t^2+32a^3-12a^4}; \quad T = \frac{9(9-9a-2a^2)}{3-2a+a^2}; \quad (28)$$

$$\beta = \frac{9a-6}{2(9-9a-2a^2)}; \quad t_0 = at; \quad A = \beta bt$$

$$(III) \odot 11 \quad A_1 = A_2 = A; \quad t_0 = \frac{2}{3}t; \quad a_1 = \frac{t_0}{3} = \frac{2}{9}t; \quad a_2 = t_0 \quad \text{の場合}$$

(24)式によれば第五圖参照の値は  $a_1$  の値に關せず常に三分の一より大である而して(1)の場合に述べた様に  $a_1$  が三分の一の時に F 點第一圖参照より上部に於ける  $a_1$  の最大値と F 點の下部に於ける  $a_1$  の最大値とは同時に土壓の極限に達するのであるから(III)の一分の二の場合は決して最有効とは云ひ難いそこで何とか工夫して  $a_1$  を三分の二になる様にすれば最も有効だと考へられる此の方法は二つある即ち一つは扣木の受壓面を前の様に同じにして上部扣木の位置  $a_1$  も前の様に  $a_1$  の三分の一を下部扣木の位置  $a_2$  を適當にする方法と他の方法は扣木の位置は  $a_1$  を三分の一にし  $a_2$  を  $t_0$  として扣木の壓力面を適當に變ずる方法であるが先づ前者を研究して見よう

前と同様にモーメントによる應力  $a_1$  の總和を零に等しお置くと次の結果が得られる

$$b \int_0^{t_0} kx(x-t_0)dx + ka_1(a_1-t_0)A_1 + ka_2(a_2-t_0)A_2 = 0$$

上式に  $t_0 = \frac{2}{3}t$ ;  $a_1 = \frac{t_0}{3} = \frac{2}{9}t$ ;  $a_2 = ct$ ;  $A_1 = A_2 = \beta bt$  を代入するも次式が得られる



$$\left. \begin{aligned} \sigma_1 &= \frac{36M}{(3+52\beta)b^4} - 2x(3x-2t) \\ \sigma_2 &= -\frac{4Hx}{b^2(2+7\beta)} \end{aligned} \right\} \quad (35)$$

(34) 木にみるかの  $\beta$  の  $11 \cdot 11$  七五位である即ち上部扣木の受壓面は下部扣木の受壓面の  $11 \cdot 11$  七五倍を要する事になる然し實際の施工にあたつては一寸面倒で困るから此の場合はあまり實用的でない様に考へられる

さて以上に述べた通り扣木の使用方法が五通りあるが最後の場合は今述べた通り施工に面倒だから採用せぬとして都合四通りの方法を前に述べた實例に適用しよう

先づ第一に定めなければならないのは扣木の寸法であるが從來普通用ひられて居る寸法は直徑四乃至六寸位長さ三乃至四尺位の丸太であつて丁度此の位の寸法は實際施工にも便利かと考へられるからこりあへすとを四分の一即ち  $10 \cdot 11$  五とし電柱の根入を電氣工事規程の最小限即ち六尺として計算すると次の結果が得られる(最も前の例と同様に土の重量を每立方尺一〇〇封度とし電柱の直徑を一尺と假定する)

第三  
表

根入 寸法	地盤面より 扣木迄の距離		扣木の受壓面		扣木の寸法		$\varphi$ の値	傾角 $\theta$ の 値	備 考
	上部扣木	下部扣木	上部扣木	下部扣木	上部扣木	下部扣木			
6.0	—	—	—	—	—	—	12.756	58°—50'	扣木を用ひざる場合

6.0	1.246	—	$\frac{1}{1.5}$	—	$0.5 \times 4.0$	—	9.730	54—30
6.0	—	$\frac{6.000}{1.5}$	—	$\frac{1}{1.5}$	—	$0.5 \times 4.0$	9.180	53—30
6.0	1.474	6.000	1.5	1.5	$0.5 \times 4.0$	$0.5 \times 4.0$	6.467	47—05
6.0	1.333	4.752	1.5	1.5	$0.5 \times 4.0$	$0.5 \times 4.0$	5.359	43—20

上表によるも土の息角が四三度以下の場合には安全でないと思ふ事に歸着するから此度はも即ち電柱の根入を七尺もして計算して見るも次の結果が得られる

第二 表

根入 寸法	地 盤 表 面 の 距 離	扣木の受壓面	扣木の寸法	$\varphi$ の値	息角 $\theta$ の値	備 考
7.0	—	—	—	—	8.301	51°—40'
7.0	1.456	—	$\frac{1}{1.75}$	—	6.259	46—30
7.0	—	$\frac{7.000}{1.75}$	—	$0.6 \times 4.0$	5.995	45—35
7.0	1.720	7.000	1.75	$0.6 \times 4.0$	4.221	38—05
7.0	1.556	5.544	1.75	$0.6 \times 4.0$	3.493	33—45

上表によると息角が三三度以上の土質即ち一般地質好良なる位置に對して安全な譯である尙息角が三〇度以下即ち土質のやゝ劣等なる位置に對しては上表の値以上に根据寸法を大きくし扣木の寸法も大きくすれば安全な方法が得られるけれども實際施工の場合を考へると地質劣等の場所で

は根據を深くすると云ふ事が非常に困難になつて来るから此の方法によらず他の方法例へば扣柱或はステー等を設けて電線路の安全を保つのが結局經濟的ではなからうかと考へられる。以上の理由により此所に述べた例に對しては電柱の長さを三六尺とし根入寸法を七尺にして土質良好なる位置には直徑六寸長さ四尺の扣木を上下二ヶ所に使用して安全ならしむる事に考へて居る而して土質が良好ならざる位置に對しては別に地形に應じ扣柱或はステーを設ける考へである。

#### (四)結論

此の電柱の根入に關しては (Handbuch für Eisenbetonbau) の第七巻に本論(一)の場合の結果だけ出て居るがどう云ふ假定で出來たのかはつきりせぬ(1式)の様な假定で既に述べた方法で進んだら其の結果は相一致した然し此の理論も決して完全なものではない即ち種々の欠點がある其の内最も遺憾とするのは根入部分は其の直徑に一様に土の他壓(Passive pressure)を受くるものと假定した事である、若し電柱の斷面が四角形の場合には風壓の方向に直角の面は一様に土の他壓を受け風壓の方向と並行の面即ち兩側面は土の自壓(Active pressure)を受けると考へ得られるから此の自壓と電柱との摩擦力を無視すると上述の理論は正當であるが斷面が圓形の場合には斯様に簡単には行かぬ此れを嚴密にするとあまり理論が複雑になるから、とりあへず直徑一様に他壓を受くるものと假定したのである、されば實際とは多少かけはなれては居まいかも考へられる、とにかく時機を得て充分實驗して見たいと考へて居る。

以上の様に種々の欠點はあるが然し此れによつて根入寸法を扣木に付いて大體の概念は得られるかといふ今其の概要を擧げると

(1) 電柱の根入部分は土壓を受くる面積が大きい程安全であるから鐵筋混疑土等の如く形の自由

月二年四正大

## 工 學 會 誌

卷一八三第

- (2) 根入は電氣工事規定によるのは當然であるが事情の許す限り同規定の最小限より大きい寸法を採用したい、そして岩盤等特別の地質以外では必ず扣木を並用したい、尚濕氣多く軟かなる土質の場所は扣木以外に扣柱或はステー等の必要がある
- (3) 扣木は一本ではあまり効力がないから二本使用する事が望ましい、然し一本使用する場合は上部に使用するも下部に使用するも其の効力に大なる差なく殆んど同様であるから(第一表及び第二表参照)根據の經濟上むしろ上部に使用したい而して其の深さは根入寸法の約二割の位置が適當である
- (4) 寸法異なる二本の扣木を使用する場合には大きいのを上部に小さいのを下部に使用して其の位置は上部扣木は根入寸法の約二割の深さ下部扣木は最低部に置くのが適當である
- (5) 寸法同様なる二本の扣木を使用する場合には上部扣木は根入寸法の約二割の深さとし下部扣木は根入寸法の約八割の深さに置くのが適當である