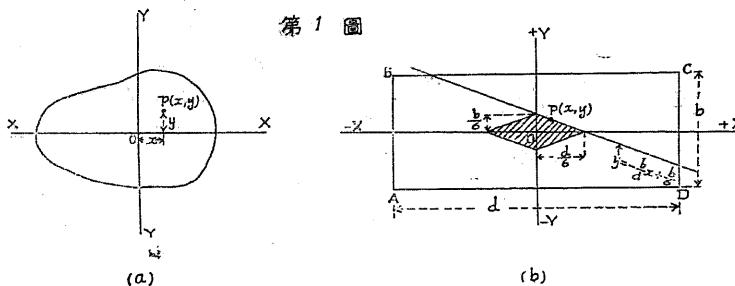


補遺

I. 橫斷面ノ核心

第1圖(a)ニ示セル如キ任意ノ断面ニ於テ W ノ働く点ヲ P トシ
其ノ正座標ヲ x, y トスレバ断面中ノ或一點 (x', y') = 於ケル應力
ハ(60)式ニヨリ次ノ如シ.

$$S = \frac{W}{A} \left(1 + \frac{yy'}{k_{x^2}} + \frac{xx'}{k_{y^2}} \right)$$



上式ニ於テ k_x 及ビ k_y ハ夫々断面ノ中心 O ナ通ズル軸 OX 及ビ OY = 對スル環動半径ナリトス。而シテ S が零ナル爲ミニハ

ナルヲ要ス. 之ヲ (b) 圖ノ如キ矩形断面ニ適用セん= W ノ働點
P が第一象限ニアル場合ニ一隅 A ($x' = -\frac{d}{2}$, $y' = -\frac{b}{2}$) = 於ケル應
力ガ零ナル爲メニハ

$$\frac{y}{\frac{1}{12}b^2} \left(-\frac{b}{2}\right) + \frac{x}{\frac{1}{12}d^2} \left(-\frac{d}{2}\right) = -1, \quad y = -\frac{b}{d}x + \frac{b}{6} \quad \dots\dots\dots(2)$$

ナルベキナリ。是レ直線ノ方程式ニシテ他隅 B, C, D = 封シア
之ト同様ノ直線ガ得ラルベシ。此等ノ直線ニテ圓マルル面積
ハ所謂横斷面ノ核心ナリ。

(2) 式 = 於 $y=0$ 即 τW の働く点 P ガ OX 上 = アルトキハ $x = \frac{d}{6}$

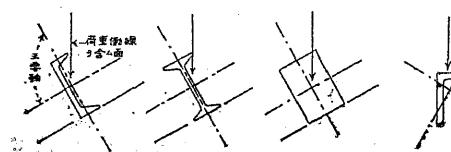
$x=0$ 即チ P 點ガ OY 上ニアルトキハ $y = \frac{b}{6}$ トナリ第六章第40節ニ於テ述ベタル結論ヲ得ベシ.

圓形斷面ニアリテハ W ノ動點ヲ含ム直徑及ビ之ニ垂直ナル直徑ヲ夫々 OX 及ビ OY 軸トスレバ (1) 式中ノ y ハ零ナルヲ以テ $xx' = -\frac{r^2}{4}$ トナル。而シテ $x' = -r, y' = 0$ ナル點ニ於ケル應力ガ零トナル爲メニハ $x(-r) = -\frac{r^2}{4}$ 即チ $x = \frac{r}{4}$ ナルヲ要ス。然レバ第六章第40節ニ於テ述べタル如ク圓形斷面ノ核心ハ $\frac{r}{2}$ ナ直徑トセル同心圓ナルコトヲ知ルベシ。

II. 不對稱彎曲 (Unsymmetrical Bending)

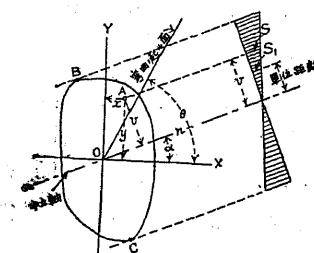
普通ノ抵抗力率公式 $M = \frac{SI}{c}$ ハ彎曲ノ起ル面即チ荷重働線ヲ含

第2圖



以テ第2圖ノ如キ不對稱彎曲ノ場合ニハ之を用フル能ハズ

第二版



力ノ力率ハ $\int_0^B S.y.dA$ ナリ。然レバ OY 軸ノ方向ノ弯曲率ナ $M \cdot \sin\theta$
トスレバ

$$M \sin\theta = S_1 \left(\cos\alpha \int_C^B y^2 dA - \sin\alpha \int_C^B xy dA \right)$$

此式 = 於テ $\int_0^B xy.dA$ ハ断面ノ相乗面率ナルユエ零ニシテ $\int_C y^2.dA$
ハOX軸ニ對スル断面ノ慣性能率 I_x ナリ。

同様 = OX 軸 = 對シテハ

(a), (b) 及 ピ (c) 式 ヨ リ

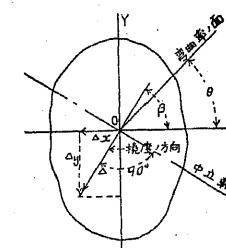
$$S = \left(\frac{My \sin\theta}{I_x} + \frac{Mx \cos\theta}{I_y} \right) = M \left(\frac{I_y y \sin\theta + I_x x \cos\theta}{I_x^2 + I_y^2} \right) \quad \dots \dots \dots (3)$$

(b), (c) 二式ヨリ

$$\tan \alpha = -\frac{I_x}{I_y} \cot \theta \quad \dots \dots \dots \quad (4)$$

此ノ關係ニヨリテ中立軸ノ方向ヲ定ムルヲ得、而シテ $\tan \alpha = \frac{c}{b}$ $\cot \theta$ トハ符號ヲ異ニスルナ以テ第3圖ニ示セル如ク M'ノ面ガ第

第4回



$\theta = 90^\circ$ ナルトキハ $S = \frac{My}{I_x}$, $\alpha = 0$ 卽チ
曲ノ面ハ OX 軸ト一致シ中立軸ハ OX 軸
ト一致スベキナリ.

次 = 捩度 = 就テ述ベシ = OY 軸ノ方
向ノ彎曲率ハ $M \sin\theta$ ナルナ以テ其ノ方
向ノ撓度ハ(第四篇第四章第 61 節(79)式
参照)

但シ m_y ハ OY 軸ノ方向ニ加ヘタル単位荷重ヨリ生ズル弯曲率ナ
リトス。同様ニ OX 軸ノ方向ノ挠度ハ

$m_x = m_y$ ニシテ之ヲ m ニテ表ハセバ

$$\Delta = (\Delta_y^2 + \Delta_x^2)^{\frac{1}{2}} = \int_0^L \frac{M m dx}{E} \left(\frac{I_x^2 \cos^2 \theta + I_y^2 \sin^2 \theta}{I_x^2 + I_y^2} \right)^{\frac{1}{2}} \quad \dots \dots \dots (5)$$

$$\tan \beta = \frac{\Delta y}{\Delta x} = \int_0^l \frac{Mm}{EI_x} dx \cdot \sin \theta / \int_0^l \frac{Mm}{EI_y} dx \cdot \cos \theta = \frac{f_y}{I_x} \tan \theta \quad \dots \dots \dots (6)$$

(6)式ニヨリ撓度ノ方向未定ムルヲ得、而シテ(4), (6)二式ノ乘積
ハ1ナルヲ以テ撓度ノ方向ハ中立軸ニ垂直ナルヲ知ルベシ(第
4圖)。

III. 平版ニ關スル米國聯合

調查會報告拔萃

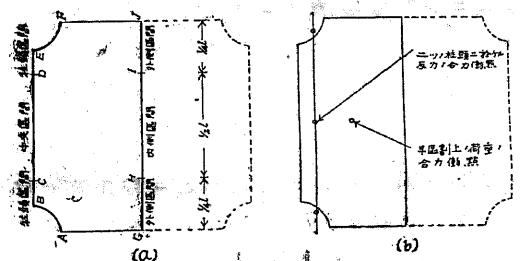
第七篇第165節=述べタルまっしゅる一む式床版ハ平版ノ一種ナルコト勿論ナルガ元來平版ノ設計ニ當リテハ假定ノ如何ニヨリテ其ノ計算法ニ大ナル相違ナ生ズルモノナリ。而シテ現今普通ニ用キラル、計算方法ニ圓版式ト桁式トノニツアリ。第165節=述べタル計算ノ基礎ハ前者ニシテ平版ニ關スル米國調査會報告ハ後者ニ屬スル計算ノ其壁ナリト知ルベシ。

平版ハ倉庫ノ如ク成ルベク大ナル空積ヲ要スル構造物ニ用キテ便ナルモノニシテ施工ノ際鐵筋ノ位置ヲ檢スルニ好都合ナルノミナラズ混擬土ヲ均等ニ置キ且ツ其ノ堅固ヲ期シ得ルノ利アリ。次ニ述ブル規程ハ各方向ニ於テ數區割ニ亘レル平版ニ關スルモノニシテ多少實驗的ナリ又諸係數及ビ變曲率等ハ平版カ均等配布荷重ヲ受クル場合ニ關スルモノト知ルベシ

(a) 柱頭(Column Capital) 平版 = 於テハ通常支柱ノ頂部ヲ大キクシテ柱頭ヲ形ツクルモノニシテ其ノ柱頭ノ大サ及ビ形状ハ種々ノ方法 = 於テ構造ノ強サニ影響ス。平版 = 作用スル外力ノ力率ハ柱頭ノ大サニ關係シ剪斷力ハ柱頭ノ上面ノ周邊ニ沿ウタル平版ノ斷面 = 於テ最大ナリ。而シテ柱頭ノ水平斷面ハ一

數ニ圓形或ハ隅ナ圓メタル正方形タルベク矩形區割ノ場合ニ
ハ區割ノ長サト幅トニ比例セル寸法ナ有スル精圓又ハ矩形タ
ルベシ。計算ナヌ場合ニハ柱頭ノ直徑ハ其ノ鉛直厚サ少タ
モ $\frac{1}{2}$ 时ノ箇所ニ於テ之ヲ測ルモノト心得フベシ但シ此ノ點以
下ニ於ケル柱頭ノ傾斜ハ鉛直線ト 45° 以上ノ角チナサルモノ

第5節



トス。柱頭ノ上 =
柱冠アル場合ハ柱
頭ノ外圍線ナ 45° ノ
傾斜ニテ上方ニ向
ツテ平版ノ底面或
ハ下降區劃(Dropped
Panel)ノ底面▼

(b) 下降區劃 (Dropped Panel) 或構造 = 於テハ柱頭上部 = 於テハ

方形或ハ矩形ニ平版ノ一部分ノ厚サヲ特ニ厚クスルコトアリ。此ノ如クシテ形ヅクラレタル厚キ部分ヲ下降區割ト謂フ。下降區割ノ厚サ及ビ幅ハ所要ノ抵抗力率ノ分量ニヨリテ定メラルコトアルベク(混凝土ニ起ル應力ハ厚サ並ニ幅ニ關係スレバナリ)或ハ其ノ厚サハ柱頭ノ縁ニ於ケル剪斷力ニ對スル抵抗ニヨリテ支配サレ其ノ幅ハ下降區割ニ隣レル平版ノ薄キ部分ニ於ケル許容應力及ビ許容應剪力ニヨリテ定メラル、コトアルベシ。然レドモ一般ニ下降區割ノ幅ハ少クトモ柱ノ中心間距離(其ノ幅ニ並行ニ測リタル)ノ $\frac{4}{10}$ トシ且シ其ノ厚サハ下降區割ノ外側ニ於ケル平版ノ厚サノ $\frac{5}{10}$ ヨリ大ナラザルヲ可トス。

(c) 版ノ厚サ 版ノ設計ニ於テハ其ノ厚サハ重ニ彎曲及ビ剪斷ニ對スル抵抗力ニヨリテ左右セラル。然レドモ輕キ荷重ヲ受クル大區割ノ場合ニハ撓度ニ對スル抵抗ニヨリテ其ノ厚サガ支配セラル、コトアルベシ。柱頭ノ直徑ガ柱ノ中心間距離ノ $\frac{1}{5}$ ヨリ小ナラザルトキハ(矩形區割ナレバ大ナル方ノ邊ナ取ルモノトス)設計ノ一般法則トシテ次式ニヨリ最小厚サヲ求ムベシ。

$$\text{今 } t = \text{版ノ厚サ(吋)}, \quad L = \text{區割ノ長サ(呎)},$$

$$w = \text{動荷重ト靜荷重トノ和(每平方呎)} \text{ トスレバ}$$

$$\text{下降區割ナ有セザル版} \dots \dots t = 0.024L\sqrt{\frac{w}{t}} + 1\frac{1}{2}$$

$$\text{下降區割ナ有スル版} \dots \dots t = 0.02L\sqrt{\frac{w}{t}} + 1$$

$$\text{下降區割ノ幅ガ區割長サノ} \frac{4}{10} \text{ ナルトキ} \dots \dots t = 0.03L\sqrt{\frac{w}{t}} + 1\frac{1}{2}$$

如何ナル場合ニモ版ノ厚サハ6吋ヨリ小ナルベカラズ。而シテ床版ノ厚サハ區割長サノ $\frac{1}{32}$ ヨリ小ナラズ又屋根版(Roof Slab)ノ厚サハ區割長サノ $\frac{1}{40}$ ヨリ小ナルベカラズ。

(d) 版ニ於ケル彎曲率及ビ抵抗力率。若シ區割ノ中央鉛直斷面GJ(第5圖(a))及ビ之ニ並行ニ區割ノ縁ニ沿ウタル(區割ノ隅ニ

於テハ柱頭ノ周圍ニ沿ウテ)他ノ斷面ABEFナ考フレバ柱頭ヲ除キテ半分ノ區割ABEFJGノ上ニ加ハル荷重(動荷重ト靜荷重トノ和)及ビニツノ柱頭ニ於テ支持面ニ起ル反力(或ハ剪斷力)ノ合力ニヨリ起ル偶力率ハ(第5圖(b))靜力學ニヨリテ之ヲ求ムルヲ得ベシ。此ニ注意スペキハ考ツ、アル面積ハ柱頭ノ周圍ヲ除キテハ剪斷力ノ零ナル線ニテ圓マレタルモノナルニテリ。半區割上ニ加ハル外力ノ力率ハ斷面GJニ於ケル應力ノ力率(正ノ抵抗力率)ト斷面ABEFニ作用スル應力ノ力率(負ノ抵抗力率)トノ和(數字的和)ト平衡スペキナリ。而シテ斷面ABEF中ノ曲線ノ部分ニ於テハ直線部BEニ作用スル垂直應力ニ並行ナル分應力ノミ考フベキナリ。

圓柱ニ支ヘラレタル方形區割ガ均等配布荷重ヲ受クル場合ニアリテハ上述ノ兩斷面ニ作用スル正及ビ負ノ力率ノ數字的和ハ稍正確ニ次ノ方程式ニテ之ヲ表ハスナ得。

$$M_x = \frac{1}{6} w \left(l - \frac{2}{3} c \right)^2$$

上式及ビ次式ニ於テ

w =單位面積ニ加ハル動荷重ト靜荷重トノ和

l =柱ノ中心ヨリ中心マテ測リタル方形區割ノ邊ノ長サ

l_1 =柱ノ中心ヨリ中心マテ測リタル矩形區割ノ一邊ノ長サ

l_2 =柱ノ中心ヨリ中心マテ測リタル矩形區割ノ他邊ノ長サ

c =柱頭ノ直徑

$M_x = l_2 =$ 並行ナル兩斷面ニ於ケル正及ビ負ノ力率ノ數字的和

$M_y = l_1 =$ 並行ナル兩斷面ニ於ケル正及ビ負ノ力率ノ數字的和

矩形區割ナレバ上述ノ如キ兩斷面ニ於ケル正及ビ負ノ力率

ノ數字的和ハ次ノ方程式ニテ表ハサル。

$$M_x = \frac{1}{8} wl_1 \left(l_1 - \frac{2}{3} c \right)^2, \quad M_y = \frac{1}{8} wl_1 \left(l_2 - \frac{2}{3} c \right)^2$$

全抵抗力率ノ中幾分ガ正力率ニシテ幾分ガ負力率ナルカヘ

正確ニ之ヲ決定スルコト困難ナリ。正及ビ負ノ力率ノ分量ハ版ノ設計方法ノ如何ニヨリテ相違スペキモ先づ正力率トシテ全體ノ $\frac{3}{8}$ ヲ取リ負力率トシテ $\frac{5}{8}$ ヲ取リテ可ナルベシ。應力ハ断面ニ沿ウテ均等ニ配布セラレザルハ彎曲ノ状態ヨリ明カナルモ此ノ配布ノ法則ハ確ニ之ヲ知ルヲ得ザレバ實驗的ニ適當ノ割合ニ配布スルノ外ナカルベシ。而シテ一般ニ断面ヲ二部分(第5圖(a))ニ分チ其ノ各部分ニ平均ノ値ヲ用フレバ相當ニ正確ナル結果ヲ得ベシ。

平版ニ於テハ幅が比較的大ナルニエ混凝土ニ於ケル部分的不不同ノ影響ハ幅狭キ術ニ於ケルヨリモ小ナルベシ又混凝土ノ抗張力ハ絶裂ノ爲メニ影響ヲ受クルコト少ナシ。重キ荷重ヲ受ケタル建築物ニ就キ變形ヲ測定シタル結果ニヨレバ混凝土ニハ比較的大ナル張力抵抗アリテ之ハ單位應力ヲ小ナラシムルル効ナス。此ノ調査會報告ニテ定メタル假定ノ下ニ混凝土並ニ鐵筋ノ抵抗力率ト應力トヲ計算シ且ツ普通ニ使用セラル、作用強度ヲ其ノ儘用フルトスレバ上記公式ノ力率係數ハ多少之ヲ減ズルヲ得ルハ一般ニ信セラル、所ナリ。故ニ平版設計ニ對シテ推奨セントスル力率ノ値ハ上式ガ與フルモノヨリモ幾分小ナリトス。而シテ此ノ値ハ柱頭ガ圓形、橢圓形、方形或ハ矩形ナリトモ等シク適用スルヲ得ベシ。

(e) 断面ノ區分 第5圖(a)ニ示セル如ク便宜上断面GJヲ三區間ニ分チ中央 $\frac{1}{2}l$ ノ部分ヲ内側區間トシ兩側 $\frac{1}{4}l$ ノ部分ヲ外側區間トス。又断面ABEF中ノOD($=\frac{1}{2}b$)ヲ中央區間トシABC及ビDEFナル部分ヲ柱頭區間トス。

(f) 正力率 方形ノ内部區割ニアリテハ中央断面GJニ起ル正力率ノ値トシテ $\frac{1}{25}wl\left(l-\frac{2}{3}c\right)^2$ ヲ取ルベシ。此ノ力率ノ中少クトモ.25%ハ内側區間ニ起ルモノト考ヘ兩外側區間ニ於テハ下降區割ナ有セザルトキハ少クトモ55%、下降區割ナ有スルトキハ

少クトモ60%ガ起ルモノト考フベキナリ。但シ下降區割ナ有スルトキト雖モ其ノ下降區割外ノ部分ニ要スル版ノ厚サホ求ムルニハ少クトモ上記正力率ノ70%ガ兩外側區間ニ起ルモノト考フベシ。

(g) 負力率 方形ノ内部區割ニ於テハ断面ABEFニ起ル負力率トシテ $\frac{1}{15}wl\left(l-\frac{2}{3}c\right)^2$ ヲ取ルベシ。此ノ力率ノ中少クトモ21%ハ中央區間ニ起ルト考ヘ兩柱頭區間ニハ少クトモ65%ガ起ルモノト考フベキナリ。但シ下降區割ナ有スル版ニ於テハ少クトモ上記負力率ノ80%ガ兩柱頭區間ニ起ルモノト考フベシ。

(h) 矩形區割ノ力率 區割ノ長サガ其ノ幅ヨリモ5%以上大ナラザルトキハ長サト幅トノ平均ニ等シキ邊ナ有スル方形區割ト見做シテ計算シテ可ナリ。

内部矩形區割ノ長サガ幅ヨリモ其ノ $\frac{1}{20}$ 以上大ナルモ $\frac{1}{3}$ 以上大ナラザルトキハ邊 l_2 ニ並行ナル断面ニ於テハ $\frac{1}{25}wl_2\left(l_1-\frac{2}{3}c\right)^2$ 、邊 l_1 ニ並行ナル断面ニ於テハ $\frac{1}{25}wl_1\left(l_2-\frac{2}{3}c\right)^2$ ナ正力率トスベシ。而シテ負力率トシテハ邊 l_2 ニ相當スル區割ノ縁ナ含ム断面ニ於テハ $\frac{1}{15}wl_2\left(l_1-\frac{2}{3}c\right)^2$ 、他ノ方向ニ於ケル断面ニ於テハ $\frac{1}{15}wl_1\left(l_2-\frac{2}{3}c\right)^2$ ナ取ルベシ。内側區間ト兩外側區間トノ間及ビ中央區間ト兩柱頭區間トノ間ニ於ケル力率ノ配分法ハ方形區割ノ場合ト同様ナリトス。

(i) 接壁區割 壁ヨリ第一列ノ柱ノ箇所ニ於ケル負力率ノ係數ハ内部區割ニ用フベキ値チ20%ダケ増加シ壁ヨリ區割ノ長サノ半分ノ距離ニアル中央断面ニ於ケル正力率ノ係數モ亦20%ダケ増加スベシ。若シ壁ニ沿ウテ術ヲ用キザルカ或ハ版ガ柱ナ連ヌル直線ヨリ外側ニ突出セザルトキハ柱頭區間ニ起ル負力率及ビ外側區間ニ起ル正力率ニ對スル値トシテ壁ニ並行ナル鐵筋チ20%ダケ増加スベシ。若シ壁ガ版ニテ支持セラルトキハ版ノ設計ノ際此ノ集中荷重ヲ考フベキナリ。壁ニ直

角ナル力向ニ於ケル彎曲ノ爲メニ壁ノ所ニ生ズル負力率ノ係数ハ控制並ニ固定ノ状態ヨリ求メラレバ如何ナル場合ニモ内部區割ニ關スル値ノ $\frac{1}{2}$ ヨリ小ナルベカラズ。

(j) 鐵筋 力率ノ計算ヲナスニ當リテハ考ヘツ、アル断面ヲ横ギリ且ツ (l) 項ニ與フル條件ヲ満ス如キ總テノ鐵筋ヲ考ヘニ入レテ可ナリ。柱頭區間ニアリテハ断面ノ直線部ニ並行ナル鐵筋ハ考ヘツ、アル柱頭區間ノ負抵抗力率ニハ何等ノ關係ナキモノトス。複交叉式鐵筋ノ場合ニハ對角鐵筋ノ断面積ニ區割ノ對角線ト考ヘツ、アル断面ノ直線部トノ間ノ角ノ正弦ヲ乘シタルモノガ断面ニ垂直ナル方向ノ鐵筋トシテ働クモノト考フルチ得。

(k) 反曲點 前記ノ負及ビ正ノ力率ノ起ル断面ヨリ隔リタム任意断面ニ於ケル力率ヲ計算スルニハ反曲點ヲ知ルナ要ス。區割ノ縁ニ並行ナル任意ノ直線上ニ於ケル反曲點ハ區割ノ離端ニ於ケル負力率面間ノ距離ノ $\frac{1}{5}$ ノ所ニアルモノト見做シテ可ナリ。尤モ下降區割ヲ有スル版ニ於テハ $\frac{1}{4}$ ノ所ニアルモノトスベシ。

(l) 鐵筋ノ配列 設計ヲナス場合ニハ最大彎曲率ノミナラズ中間断面ニ於ケル彎曲率ニモ耐ヘ得ル様鐵筋ヲシテ其ノ位置ヲ確保セシムベキ相當ノ設備ヲモ考慮セザルベカラズ。短形ノ邊ニ並行ナルモノ及ビ對角線ニ並行ナル總テノ鐵筋ハ正或ハ負ノ最大彎曲率ノ起ル断面ノ兩側ニ於テ上記ノ反曲點ヨリ少クトモ直徑ノ二十倍ノ距離ニ於ケル點マデ延長セシムル者又ハ反曲點ニ於テ鈎着或ハ碇着スペキナリ。之ニ加フルニ負力率ニ對スル鐵筋トシテ用キタル對角鐵筋ハ柱ノ中心ヲ通ジテ對角線ノ方向ニ直角ニ引キタル直線ノ兩側ニ於テ少クトモ區割ノ長サノ $\frac{35}{100}$ ニ等シキ距離マデ達セシムベキナリ又正力率ニ對スル鐵筋トシテ用キタル對角鐵筋ハ柱ノ中心ヲ通ズル他

ノ對角線ノ兩側ニ於テ少クトモ區割ノ長サノ $\frac{35}{100}$ ニ等シキ距離マデ達セシムベキナリ。而シテ最大應力ノ起ル點或ハ其ノ附近ニ於テハ製接合ヲ用フベカラズ。鐵筋ノ連續セルコトハ餘程有利ナルヲ以テ何レノ方向ノ鐵筋ニ就テモ其ノ數ノ三分ノ一以上ハ其ノ方向ニ於ケル柱ノ中心間距離ヨリモ小ナル長サノモノタルベカラザルヲ可トス。連續セル鐵筋ヲ曲グルニシ之ナ同一點ニ於テセズシテ反曲點ノ兩側ノ或ル區間ニ於テ之ナスベク此ノ折曲ガ區間ノ長サハ少クトモ區割長サノ $\frac{1}{15}$ タルベキナリ。複交叉式ニ於テハ折曲ガ區間ヲ定ムルトキ鐵筋ノ位置ヲモ勘考スルノ要アルベシ。

(m) 築造接合ニ於ケル鐵筋 便宜上全混凝土工ヲ若干ニ區分シテ施工スル際各區分ノ接合部所謂築造接合ノ點ニ於テハ其ノ斷面ニ於ケル力率ニ對シテ必要ナル鐵筋ノ断面ノ20%ダケ餘分ニ鐵筋ヲ加フベク此等ハ接合部ノ兩側ニ於テ直徑ノ50倍ヲ下ラザル距離マデ達セシムベシ。

(n) 應張力及ビ應壓力 混凝土及ビ鐵筋ニ起ル應張力及ビ應壓力ノ計算ハ普通ノ假定(第七篇第二章第141節參照)ニ據リテ之ヲナスベシ。下降區割ヲ有スル場合ニハ柱頭區間ノ幅ニ等シキ幅ダケノ間ハ版ト下降區割トノ断面ガ一體トシテ働クモノト考ヘテ可ナリ。

(o) 斜張力及ビ剪斷力ニ對スル設備 斜張力ヲ代表スベキ應剪力ヲ計算スルニ當リテハニツノ柱頭區間(各 $\frac{1}{4}l_d$)ニ作用スル全鉛直剪斷力ハ均等ノ厚サヲ有スル版ニアリテハ一區割ニ加ハル全荷重(靜動兩荷重ノ和)ノ四分ノ一ニ取リ下降區割ヲ有スル版ニ於テハ全荷重ノ十分ノ三ニ取ルベシ。然レバ單位應剪力ハ均等ノ厚サヲ有スル版ニアリテハ $v = \frac{0.25W}{b_j d}$ 、下降區割ヲ有スル版ニ於テハ $v = \frac{0.30W}{b_j d}$ ナル(第七篇第二章(152)式參照)。但シWハ一區割ニ加ハル靜動兩荷重ノ和、b_jハ柱ノ中心ヨリ中心マ

テ測リタル區割ノ横幅ノ半分,j.dハ斷面ニ於ケル抵抗偶力ノ體ナリ。

壓縮剪断力ヲ計算スルニ當リテハ柱頭ノ周邊ニ沿ウタル誠ノ斷面ニモ亦下降區割ノ周邊ニ沿ウタル版ノ斷面ニ於テモ均等ニ配布セラル、モノト假定スルヲ得。而シテ孰レノ場合ニ於テモ上記ノ全鉛直剪断力ヲ25%ダケ增加シタルモノヲ鉛直剪断力ト考フベシ。

應剪力ニ對スル作用強度トシテハ本調査會ニ於テ定メタルモノヲ用フベシ。

(p) 壁及ビ通路 版ガ其ノ許容能力以上ニ壁又ハ他ノ集中荷重ヲ保持スルトキハ別ニ桁ヲ設クベシ。又床ニ通路ヲ設ケタル爲メ所要ノ耐荷力以下ニ版ノ作用強度ヲ減ズルトキハ特ニ桁ヲ設クベシ。

(q) 特殊ノ區割 以上與ヘタル係數配分及ビ厚サハ各方面ニ數列ノ區割ヲ有シ且ツ區割ノ大サガ殆ド同一ナル如キ版ニ關スルモノナリ。一ツ、二ツ或ハ三ツノ區割ダケノ幅ヲ有スル構造物及ビ著シク大サノ異レル區割ヲ有スル版ニアリテハ版及ビ柱ニ起ル力率ヲ特ニ算定セザルベカラズ。從ツテ以上與ヘタル值ハ變更セラルベキナリ。

(r) 柱ニ於ケル彎曲率 接壁柱並ニ内部柱共ニ區割ガ異レル荷重ヲ受クルカ、偏心荷重ヲ受クルカ又ハ柱ノ距離ノ不等ナル爲メニ起ル彎曲率ニ對シテ相當ノ備ナスナ要ス。柱ガ受クル力率ノ分量ハ柱ト版トノ比較剛性ニ關係スペク最小値或ヘ傾斜及ビ挠度ノ原理ノ如キ理論的方法ニヨリテ之ヲ定ムルヲ得ベシ。一般ニ平均セラレザル自力率ノ大部分ハ柱ニ傳達セラル、ナ以テ此ノ彎曲率ニ耐ヘ得ル様柱ヲ設計スベキナリ。又接壁柱及ビ隅柱ニ對シテハ特別ノ注意ヲ拂フベシ。

IV. 鐵筋混擬土柱ニ關スル米國聯合調查會委員ノ最近報告抜萃

鐵筋混擬土柱ノ長サハ其ノ最小幅ノ15倍以内タルベシ。柱ノ有效斷面積ハ鉛直鐵筋ナ主トシタルモノ、外總テ鐵筋ニテ圓マレタル混擬土ノ斷面積ヲ取ルベキナリ。

多數ノ箍鐵ヲ密接シテ用フレバ大ニ柱ノ韌性ヲ増シ從ツテ其ノ破壞強度ヲ大ナラシメ混擬土ノ安全及ビ信賴シ得ベキ程度ヲ增加セシムルノ效果アリト雖彈性限度以内ニ於ケル柱ノ動作ニハ些細ナル影響ナ及ボスニ過ギズ加之餘リ多クノ箍鐵ヲ用キザルモ相當ニ韌性ヲ發揮セシムルナ得ルモノナレバ適當以上ノ箍鐵ハ重ニ破壞強度及ビ破壞以前ニ於ケル變形ヲ増加スルノ役ヲナスモノナリ。

鐵筋混擬土柱ノ混擬土ノ作用強度ハ次ノ如ク定ムルヲ可トス。

(a) 1%ヨリ少ナカラズ4%ヨリ多カラザル鉛直鐵筋ヲ有シ且ツ12吋ノ間隔若シクハ鉛直鐵筋ノ直徑ノ16倍ヨリ大ナラザル間隔ニ箍鐵ヲ加ヘタル柱ニアリテハ破壞抗壓強度ノ22.5%ヲ採ルベシ。

(b) 1%ヨリ少ナカラズ4%ヨリ多カラザル鉛直鐵筋ト混擬土ノ容積ノ1%ヨリ少ナカラザル丸箍若シクハ螺旋狀鐵筋ヲ有スル柱ニアリテハ(a)ノ場合ヨリ55%丈作用強度ヲ大ニスルヲ得但シ鐵筋内ノ混擬土ノ直徑ニ對スル柱ノ長サノ比ハ10以下ナルヲ要ス。

上記ノ作用強度ヲ採用スルニハ次ノ條件ニ注意スベシ。

(イ) 柱ノ外徑ハ12吋以上タルベシ。

(ロ) 總テノ場合ニ於テ鉛直鐵筋ガ其ノ彈性係數ニ比例シテ壓力ヲ分擔スルノミニテ箍鐵ハ直接ニ柱ノ強サニ關係ナキモ少ナスベシ。

(ア) 鉛直鐵筋ハ其ノ名稱ノ如ク眞ニ鉛直ナルヲ要ス又混擬土ヲ詰ムラマデ十分ナル支保材ナ以テ其ノ位置ヲ確保セシムベシ。

(イ) 箍鐵ナ用フルトキハ其ノ全量ハ圓マレタル混擬土ノ容積ノ1%ヨリ少ナカラザルベシ。箍ノ間隔ハ箍内ノ混擬土ノ直徑ノ $\frac{1}{6}$ ヨリ小ナルヲ要ス。若シ $\frac{1}{10}$ 以下ナレバ更ニ可ニシテ如何ナル場合ニモ $2\frac{1}{2}$ 時ヨリ大ナラザルヲ要ス。箍ハ圓形ナ可トシ鐵ノ兩端ハ強固ニ連結シテ十分ノ強サナ出シ得ル様ニスペシ。

柱ノ兩側ノ桁ノ徑間等シカラザルヨリ偏心荷重ヲ受クル爲メ又ハ或原因ニテ横力ヲ受クル爲メ生ズル柱ノ彎曲應力ニ對シテハ最大壓力ガ上記ノ作用强度ヲ超過セザル様其ノ斷面ヲ増スベシ。若シ柱ノ鉛直鐵筋ガ應張力ヲ生ズベキ傾向アラバ鉗端ナ適當ニ連結スル等此ノ張力ニ對スル設備ナサマルベカラズ。

V. 第180節公式ノ適用

今(228)式ノ f_c 及 f_s ノ項ニテ表ハサンニ

$$M_c = \frac{1}{2} f_c k c j b d^2$$

$$M_s = f_s p j b d^2$$

$$M = c_1 W l$$

ト置クコトヲ得。但シ M ハ彎曲率ヲ表ハスモノトス。

$$\left. \begin{aligned} \therefore W &= \frac{M}{c_1 l} = \frac{1}{c_1 l} \cdot \frac{1}{2} f_c k c j b d^2 \\ \text{或ハ } &= \frac{1}{c_1 l} \cdot f_s p j a d^2 \end{aligned} \right\} \quad (a)$$

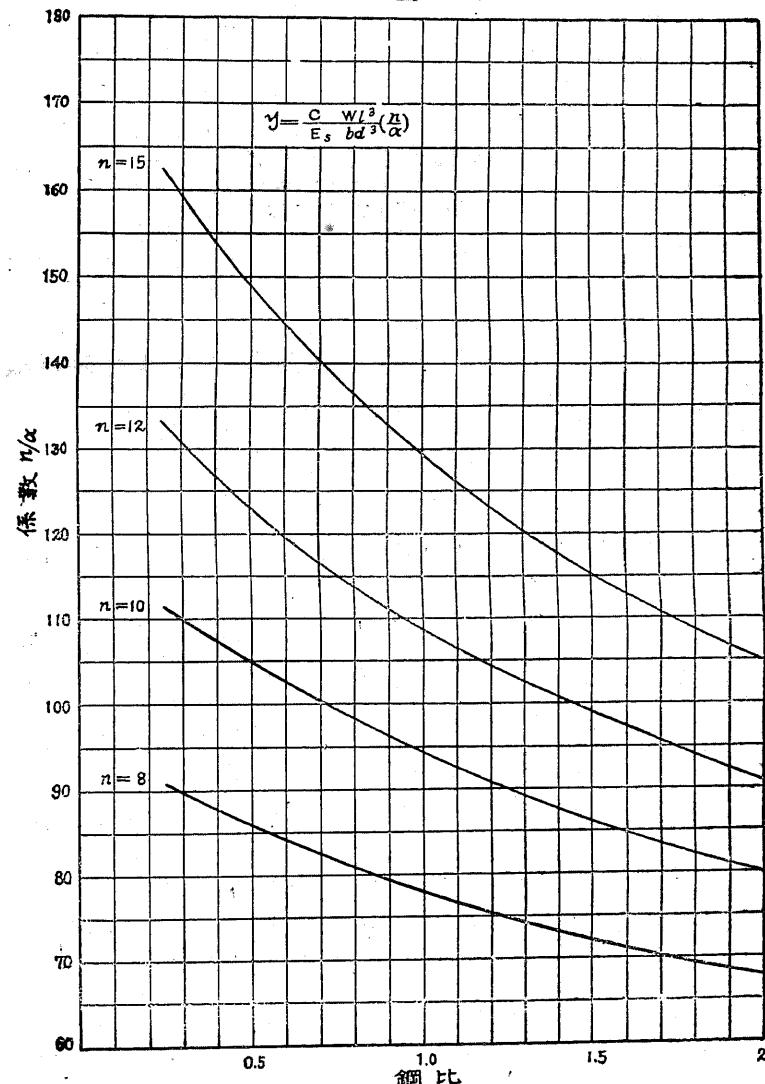
此ノ値ヲ(228)式ニ代入スレバ次式ヲ得。

$$\left. \begin{aligned} y &= \frac{1}{2} \frac{c_1}{c_1 E_s} \cdot \frac{f_c l^2}{d} (k j) \frac{n}{\alpha} \\ \text{或ハ } &= \frac{c_1}{c_1 E_s} \cdot \frac{f_s l^2}{d} (p j) \frac{n}{\alpha} \end{aligned} \right\} \quad (b)$$

尚(228)及(b)式ヲ實際ニ用フルニ當リテハ第6圖(a)及(b)ノ如ク

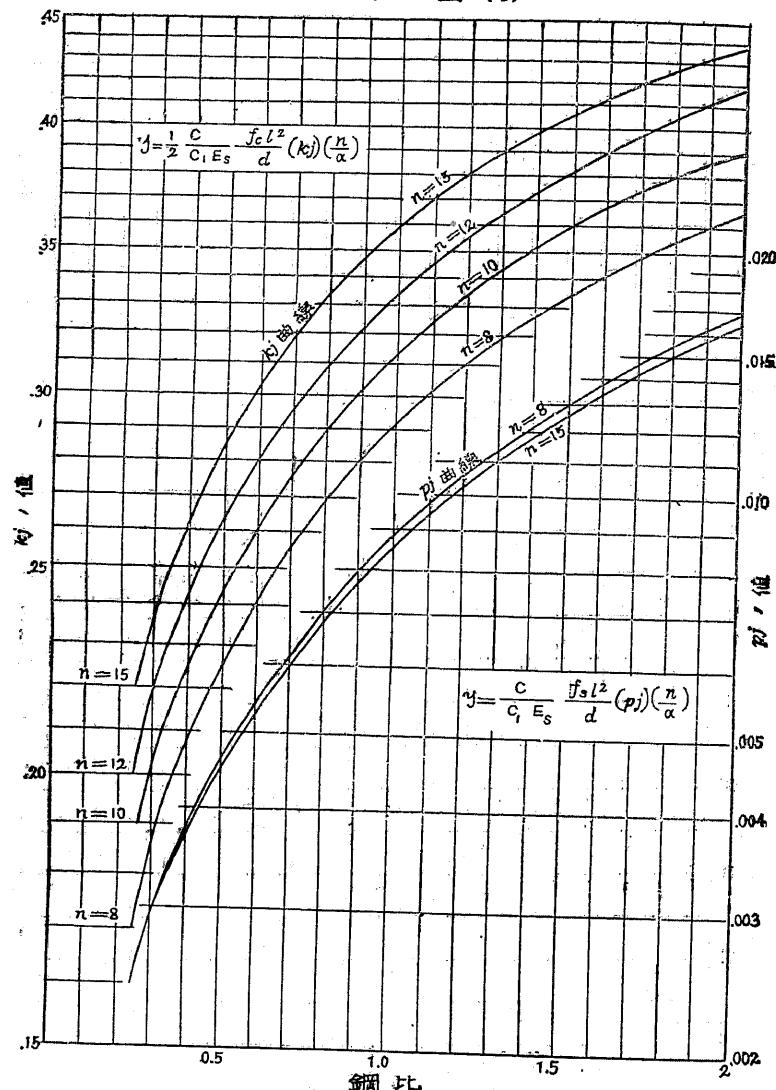
第6圖(a)

第6圖(a)



第6圖 (b)

第6圖 (b)



表圖ニ表ハレ置クヲ便トス。

例題1. 支間16呢、断面ノ幅10吋、有効高サ15吋ナル鐵筋混擬土桁ガ抗張鐵筋トシテ四本ノ $\frac{3}{4}$ 吋圓鉄ト若干ノ腹鐵筋トヲ以テ補強サレタリトス。之ガ全重量10,000斤ナル等布荷重ヲ受クルトキノ撓度ヲ求ム。

$$a_s = 4 \cdot \frac{\pi}{4} \left(\frac{3}{4} \right)^2 = 1.767 \text{寸}''$$

$$\therefore p = 1.767 + 150 = 0.012$$

第6圖(a)=於テ底線上ニ鋼比1.2ノ點ヲ求メ之ヨリ上方ニ進リテ例ヘバ $n=8$ ナル曲線トノ交點ヲ見出シ之ヨリ水平ニ左ニ進リ左側線上ニ $\frac{n}{a} = \frac{n}{\alpha} = 76$ ヲ得。

$$\therefore \frac{C}{E_s} = \frac{5}{384 \times 30,000,000} = \frac{0.000434}{1,000,000}$$

此等ノ値ヲ(228)式=代入スレバ

$$y = \frac{0.000434 \times 10,000 \times 192^2 \times 76}{1,000,000 \times 10 \times 15^3} = 0.07''$$

例題2. 上例ノ桁ニ於テ混擬土ガ作用強度500斤毎平方吋ニ達スル丈ケノ荷重ヲ受ケタリトシテ其ノ撓度ヲ求ム。

$$\frac{C}{c_1 E_s} = \frac{5}{384} \cdot \frac{1}{8} \cdot \frac{1}{30,000,000} = \frac{0.00347}{1,000,000}$$

而シテ例題(1)ト同様ニシテ $\frac{n}{a} = 76$ ヲ得。

第6圖(b)=於テ底線上ノ12ノ點ヨリ上方ニ進リテ例ヘバ $n=15$ ナル k_j 曲線トノ交點ヨリ水平ニ左方ニ進ミテ左側線上ニ $k_j = 0.38$ ヲ得。故ニ此等ノ値ヲ(b)式=代入スレバ

$$y = \frac{0.00347 \times 500 \times 192^2 \times 0.38 \times 76}{2 \times 1,000,000 \times 15} = 0.06''$$

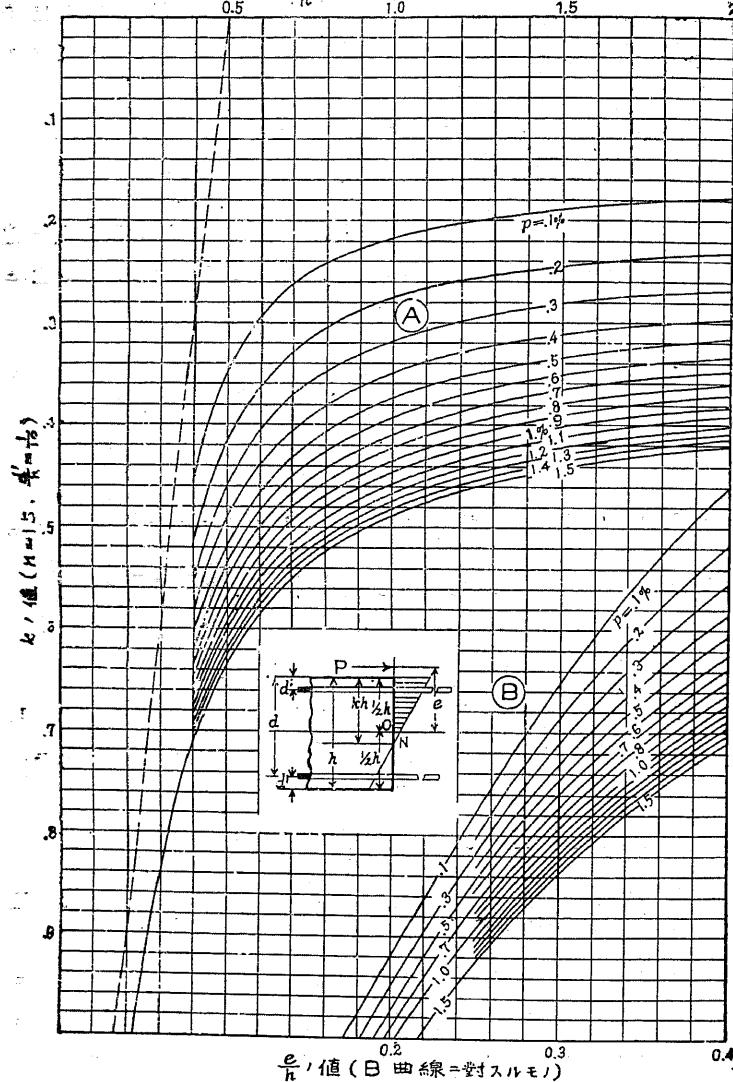
例題3. 上例ノ桁ニ於テ鐵筋ガ作用強度14,000斤毎平方吋ニ達スル丈ケノ荷重ヲ受クルトキノ撓度ヲ求ム。

前ト同様ニ第6圖(b)ノ底線上ニ12ノ點ヲ求メ之ヨリ上方ニ進リテ例ヘバ $n=15$ ナル p_j 曲線トノ交點ヲ見出シ之ヨリ水平ニ右方ニ進ミテ右側線上ニ $p_j = 0.0102$ ヲ得。然ラバ(b)式ヨリ

第 7 頁

第 丁 圖

$\frac{C}{A}$ 値 (A 曲線ニ對スルモ)



$$y = \frac{0.00347 \times 14,000 \times 192^2 \times 0.0102 \times 76}{1,000,000 \times 15} = 0.097$$

VI. 第184節公式ノ適用

(246) 式ノ f_a , f'_a 及 $M = P \cdot e / P$ ノ代 $\gamma = (243)$, (244) 及 (245) 式ノ 値ヲ
代入シテ之ヲ 簡単ニシテ k ノ指數順ニ並ブレバ 次式ヲ得.

$$-k^3 + 3\left(\frac{1}{2} - \frac{e}{h}\right)k^2 + 3n\left[(p+p')\left(1 - 2\frac{e}{h}\right) - 2\left(p'\frac{d'}{h} + p\frac{d}{h}\right)\right].$$

此ノ三次方程式ヲ解キテ k ノ値從ツテ中立軸ノ位置ヲ知ル
ヲ得.

普通ノ場合ノ如ク鐵筋ガ斷面 = 對稱的ナレバ $p=p'$ 及 $h=d+d'$
 或ハ $\frac{d}{\gamma} + \frac{d'}{\gamma} = 1$ ナルヲ以テ (a) 式ハ次ノ如クナル。

(246) 式 の f_s 及 $f'_s = (243)$ 及 (244) 式 の 値 を 代 入 し テ 之 の 簡 単 な
レバ

變曲率 M が與へラルレバ (c) 式ヲ用キテ f_c' ヲ知ルタ得ベク又
混凝土ノ最大應壓力 f_c' が與へラルレバ之ニ對スル M ヲ求ム
ヲ得ベシ。 f_c' ヲ知レバ (243) 及 (244) 式ヲ用キテ f_s 及 f_c' ヲ求ムルコ
ト容易ナリ。

三次方程式(a)及(b)ハ孰レモ夫々場合ニ應ジテ之レヲ解クコト容易ナラザルヲ以テ第7圖ノ如キ表圖ヲ利キスルヲ便トス。

例題 斷面 $12'' \times 30'$ ナル柄が其ノ上下 = 於テ各々 1% の鐵筋

ヲ以テ補強セラレ或断面ニ於ケル合成外力ハ 80,000 听ニシテ其

ノ方向ハ柄ノ軸ニ對シテ 5 度ノ傾斜ヲナシ動點ハ柄軸ヨリ 15

時偏倚セリトス。此ノ場合混擬土及鐵筋ニ起ル單位應力 J_c, J_s

及 f_3 を求ム

$$e=15'', h=30'' \quad \therefore \frac{e}{h} = \frac{15}{30} = 0.5$$

$$M=P.e=80,000 \times \cos 5^\circ \times 15 = 1,195,500 \text{ 吨時}$$

第7圖ニヨレバ $n=15$, $\frac{d}{h}=\frac{1}{10}$ ナルトキノ $\frac{e}{h}=0.5$ 及 $p=1\%$ = 對スル
ル $k=0.59$ ナリ。然レバ(c)式ヨリ

$$\frac{M}{bhf_c'} = \frac{1}{12} \times 0.59(3-2 \times 0.59) + \frac{0.01 \times 15}{0.59} \cdot \frac{1}{2} \left(1-2 \times \frac{1}{10}\right)^2 = 0.171$$

$$\therefore f'_c = \frac{1,195,500}{12 \times 30^2 \times 0.171} = 647\#/□''$$

次=(244)式ヨリ

$$f'_c = 15 \times 647 \left(1 - \frac{0.10}{0.59}\right) = 8,055\#/□''$$

又(243)式ヨリ

$$f'_c = 15 \times 647 \left(\frac{0.90}{0.59} - 1\right) = 5,144\#/□''$$

(補遺終)

土木工學中卷索引

(アルファベット順=排列ス)

A

鑄形鐵筋 537

油ノ作用(混擬土ニ對スル) 463

相嵌接合 303

鳩尾相嵌接合 304

斜相嵌接合 304

合釘 296

暗渠 639

暗渠型 678

暗渠ニ加ハル壓力 640

矩形暗渠 650

矩形暗渠ノ彎曲率 653

矩形暗渠ノ計算法 652

安全荷重 54

桁ノ安全荷重 54

鐵筋混擬土桁ノ安全荷

重 495

鐵筋混擬土柱ノ安全荷

重 593

安全率 12, 163

長柱ノ安全率 163

亞爾加里ノ作用(混擬土ニ

對スル) 463

B

散セメント 376

場所筋混擬土 420, 434

膨脹(混擬土ノ) 464

棒狀體

棒狀體ノ彈復能 194

集成棒狀體 272

等強棒狀體 23

「ボルト」(締鉗) 286

防水法(混擬土ノ) 453

母材(混擬土ノ) 370

分應力 3

C

鋼鉗 287

沈設裝置 440

沈設用袋 440

沈設用卸檻 442

沈設用鐵製櫃 441

長柱	142
長柱ノ安全荷重	165
長柱ノ安全率	163
長柱ノ軸	142
長柱ノ徑長比	143
長柱ノ經濟的断面	166
長柱ノ算式(鐵筋混凝土ノ)	610
長柱ノ設計	165
直線公式	153
混凝土ノ彈性限度	479
二点公分式	150
彈性係数	7
混凝土ノ彈性係数	479
彈性限度	6
彈性論	213
撹混法	417
デコン	
撹混機	419
不斷式撹混機	420
箱形撹混機	422
樁形撹混機	420
重力撹混機	424
間歇式撹混機	419
らんさむ撹混機	423
しかご箱形撹混機	422
すみす撹混機	423
撹混装置	425

D

精圓鉢ノ強サ	268
彈曲線	56, 172

斷面係数	43
斷面積ノ減少率	20
彈復働	18, 192
棒状體ノ彈復働	194
桁ノ彈復働	196
剪斷力及扭力 = 因ル彈復働	198
彈復働係数	195
彈性限度	6
混凝土ノ彈性限度	479
彈性係数	7
混凝土ノ彈性係数	479
彈性論	213
撹混法	417
デコン	
撹混機	419
不斷式撹混機	420
箱形撹混機	422
樁形撹混機	420
重力撹混機	424
間歇式撹混機	419
らんさむ撹混機	423
しかご箱形撹混機	422
すみす撹混機	423
撹混装置	425

E

圓鉢ノ強サ	254
鉛直腹鐵筋	538, 541, 549
鉛直腹鐵筋ノ間隔	543

鉛直鐵筋ノ接合	595
鉛直鐵筋ナ有スル柱	592
圓形水槽	623, 632, 636
圓輻子ノ抵抗力	252
圓橋(厚キ中空ノ)	248
圓橋(薄キ)ノ強サ	27

F

風壓ノ柱ニ及ボス影響	631
附着力鐵筋ト混凝土トノ	480
附着應力	508
風化	374
沸化作用	385
ふっくノ法則	7, 214
袋詰混凝土	432, 433
腹鐵筋	488
鉛直腹鐵筋	538, 541, 549
鉛直腹鐵筋ノ直徑	544
鉛直腹鐵筋ノ間隔	542
腹鐵筋ノ計算	538
腹鐵筋ノ最大直徑	545
腹鐵筋ナ要スル長サ	544
傾斜腹鐵筋	539, 547, 549
腹補強ノ方法	534
複剪	343
負轉曲率ニ對スル補強法	529, 558

配合比

混凝土ノ配合比	405
「モルタル」ノ配合比	403
破壊抗曲強度	42
破壊強度	10
嵌接合	312
斜嵌接合	313
反曲點	98

柱

鉛直鐵筋ナ有スル柱	592
-----------	-----

G

外働	192
眼頭(眼鉗ノ)	364

「グラノリック」仕上	449
合成應力	128

彎曲率ト扭力率ノ合

成應力	189
彎曲應力ト扭力トノ合	
成應力	247

撓度

撓度表線	91
撓度ノ圖式解法	81
桁ノ撓度	56, 199, 201, 204
剪斷力ニヨル撓度	204
鐵筋混凝土桁ノ撓度	655
凝花	416
ギョウカラ	

H

配合比	
混凝土ノ配合比	405
「モルタル」ノ配合比	403
破壊抗曲強度	42
破壊強度	10
嵌接合	312
斜嵌接合	313
反曲點	98

柱型	673
柱ノ補強方法	590
柱ノ脚層(方形)	614
柱ノ脚層(矩形)	618
組立鋼材ニテ補強シタ ル柱	603
鍛鐵若クハ螺旋狀鐵筋 ナ有スル柱	596
平板 ~イタ~	
楕圓板	268
圓板	254
矩形板	262, 271
變形	4, 216
恒久變形	6
應壓變形	6
應張變形	6
應力ト變形トノ關係	221
終極單位變形	20
單位縱變形	5
單位應剪變形	5
偏心荷重	25, 168
偏心荷重ナ受クル長柱	168
偏心荷重ヨリ生ズル應力	25
偏心綴結	358
方形床版	559
方形水槽	630, 634, 636, 637
補強法	
負彎曲率=對スル補強 法	558, 529

柱ノ補強法	596
補強法ノ實例(床版及丁 形桁)	583
桁ノ補強法	438, 594
桁腹ノ補強法	594
梢接合 ~ヨ~	305
複柄	307
偏心小柄接合	308
開柄接合	307
柄	306
梢穴	306
小柄	309
楔止小柄接合	308
楔止鳩尾柄接合	309
挿入柄接合	307
挿入小柄接合	308
I	
板 ~イタ~	296
板縫ヨリ綴釘マデノ距離	347
J	
砂利	391
切込砂利	400
砂利ノ空隙	301
軸	
中空軸	179, 181, 185
椭圓軸	186
圓軸	178

角軸	186
軸ノ強サ及剛性	184
軸ノ傳送動力	180
軸力	4
實用強度	12
K	
階段接合	303
塊混凝土	429, 432
皆折釘 カイオレ	296, 298
海水ノ作用(混凝土=對ス ル)	461
荷重	11
安全荷重	54
反覆荷重	12
急加荷重	11
漸加荷重	11
核心	139, 661
鐵柵 カナグク	298, 299
管渠	646
管渠壁ニ起ル彎曲率	649
管渠壁ノ厚サ	648
管渠ノ縱鐵筋	648
管(厚キ)ノ強サ	30
管(薄キ)ノ強サ	27
襲接合 カサネ	311, 336
三列襲接合	350
かすちりあのう氏定理	209
錠 カスガイ	296, 298
型 カタ	669
暗渠型	678
柱ノ型	673
型ノ取外シ	671
床版型	675
すぶうなも氏特許ノ型	435
火山灰	386
型鉄 カイカン	286, 292
傾斜腹鐵筋	539, 547, 549
傾斜角表線	89
硅藻土	387
經濟的斷面	
柱ノ經濟的斷面	166
桁ノ經濟的斷面	43
丁形桁ノ經濟的斷面	577
桁	34
桁幅ノ定メ方	512
桁型	675
桁ノ安全荷重	54
桁ノ彈復働	196
桁ノ撓度	56, 199, 201, 204
桁ノ比較強サ及剛性	78
桁ノ設計	54
桁ノ主要應力線	245
控制桁	526
固定桁ノ彎曲率表圖	104
曲桁	281
連續桁	116
集成桁	273

丁形桁	569
鐵筋不足桁	493
鐵筋過剩桁	493
鐵筋混凝土桁ノ安全荷重	495
鐵筋混凝土桁ノ應剪力	506, 570
鐵筋混凝土桁ノ設計法	496
鐵筋混凝土桁ノ彎曲理論	488
鐵筋混凝土控制桁	529, 579
鐵筋混凝土連續桁	526, 579
鐵筋混凝土連續桁ノ剪斷力	532
等強桁	51
機械練	419
切欠接合	300 <small>カナガ</small>
鳥口切欠	302
複切欠	300
鳩尾切欠	300, 301
單切欠	300
とれつごるど氏切欠	301
切釘	285
鐵釘	285
抗壓鐵筋	514, 523, 580
抗張鐵筋	488
鋼眼釘	363
鋼比	491
理想的鋼比	493, 504
鉤釘	286
恒久變形	6
混凝土材	370, 388, 391
混凝土材ノ空隙	399
混凝土	
場所詰混凝土	429, 434
袋詰混凝土	493
塊混凝土	4, 9, 432
混凝土表面ノ仕上ヶ方	448
混凝土ノ母材	370
混凝土ノ防水法	458
混凝土ノ彈性	477
混凝土ノ彈性限度	479
混凝土ノ彈性係數	479
混凝土ノ配合比	405
混凝土ノ標準配合比	408
混凝土ノ抗壓強度	468
混凝土ノ抗張強度	468
混凝土ノ抗剪強度	
	469, 512, 535, 540
混凝土ノ強度	467
混凝土ノ練方	398
混凝土ノ應張力	493
混凝土ノ理想的配合比	406
混凝土ノ接合	456
混凝土ノ伸縮係數	465
混凝土ノ收縮ト膨脹	464
混凝土ノ耐火性	465

混凝土(鐵筋混凝土用ノ)	
ノ要件	474
混凝土用混和用水ノ適量	397
巨石混凝土	446
裝瓦混凝土	452
粗石混凝土	446
裝石混凝土	452
混凝土工	
壓送混凝土	446
結冰季節ニ於ルケ混漿土工	443
陸上混凝土工	428
水中混凝土工	432
混凝土ニ對スル油酸類及亞蘭加里ノ作用	463
混凝土ニ對スル海水ノ作用	461
混凝土ニ要スル原料ノ數量	411
數量ノ實驗結果	416
數量ノ計算式	414, 416
硬化	372
鉄(鐵筋用)ノ要件	475
混和用水	396
控制桁	526
鐵筋混凝土控制桁	529, 579
固定桁	
固定桁ノ彎曲率表圖	104
鐵筋混凝土固定桁ノ彎曲率	530
固定力率	98
空隙(混凝土ノ)測定法	401
釘	285
矩形暗渠	650
矩形暗渠ノ計算法	652
矩形暗渠ノ彎曲率	653
矩形板	262, 271
矩形床版	562
矩形水槽	627
屈謙點	6
棘釘	286 <small>キヨウ</small>
巨石混凝土	446
共軛應力	215, 240
共軛應力面	925
鳩尾接合	304 <small>キツビ</small>
複鳩尾	305
挿入鳩尾	305
單鳩尾	305
球(薄キ)ノ強サ	29
M	
木螺旋	295 <small>モクネギ</small>
木材接合ノ實例	328
「モルタル」	403
「モルタル」ノ配合比	403
「モルタル」ノ練減	411
理想的配合比	403

石灰「モルタル」	385
「モルタル」ニ要スル原料ノ 數量	409

N

能勢	18
内勢	192
螺絲	286, 289
ネジイ	
螺旋止	286, 287, 288
練込法	429

O

應壓變形	6
應壓力	3
帶鐵	296
應張變形	6
應張力	3
混漿土ノ應張力	483
遠心力ヨリ生ズル應張 力	274
應扭力	175
應力	218, 226, 228
分應力	3
遠心力ヨリ生ズル變曲應 力	279
附着應力	508
合成應力	128
偏心荷重ヨリ生ズル應 力	25

桁ノ主要應力線	245
共軛應力	225, 240
共軛應力面	225
溫度ノ變化ニ基因スル 應力	32
溫度ノ變化及收縮ニヨ リ生ズル應力	435
應力橢圓	236, 241
應力橢圓體	232
應力ト變形トノ關係	221
主要應力	230, 233, 240
單位應力	4
單純應力	13
變曲應力ト應扭力トノ 合成	247
變曲率ト扭力率トノ合 成應力	189
應剪力	3
應剪力ノ配布	46
鐵筋混漿土桁ノ應剪力	506
鐵筋混漿土丁形桁ノ應 剪力	570
抵抗應剪力	36

P

錨	361
錨止錨	364
錨孔	361
錨釘	356
錨接合	361

錨接合ノ實例	368
ぼあそんノ比	19, 221
「ボルトランドセメント」	
試驗方法(農商務省告示)	377

R

螺旋狀鐵筋	597, 605
螺絲	283, 289
連續桁	116
連續桁ノ變曲率	530
鐵筋混漿土連續桁	526, 579
鐵筋混漿土連續桁ノ剪 斷力	532
鐵筋混漿土連續桁ノ支 間	531
鐵筋混漿土連續桁ノ變 曲率	567
「レバタス」	396, 429
陸上混漿土工	428

S

碎石	392
碎石ノ空隙	392
碎石機	392
環動式碎石機	394
往復式碎石機	392
最小値	210
鑽孔(綴釘ノ)	335
三力率定理	117, 123

酸類ノ作用(混漿土 = 鹽ス ル)	463
----------------------	-----

作用強度	12
------	----

石灰	384
----	-----

富石灰	385
-----	-----

貧石灰	385
-----	-----

生石灰	384
-----	-----

石灰「モルタル」	385
----------	-----

消石灰	385
-----	-----

水硬石灰	384
------	-----

綴結	
----	--

偏心綴結	358
------	-----

綴結ノ破壊	338
-------	-----

綴結ノ効率	343
-------	-----

綴結ノ設計	345
-------	-----

綴結ノ種類	336
-------	-----

綴結ノ強度	338
-------	-----

複列襲接合	341
-------	-----

衝頭接合	342
------	-----

單列襲接合	339
-------	-----

「セメント」	
--------	--

散「セメント」	376
---------	-----

綴結性「セメント」	374
-----------	-----

硅酸「セメント」	373
----------	-----

極微「セメント」	375
----------	-----

急結性「セメント」	374
-----------	-----

「ボルトランドセメント」	372
--------------	-----

「ボルトランドセメント」 ノ試驗方法	377
-----------------------	-----

「ブランセメント」	373
「セメント」の比重	375
「セメント」の品質検定	376
「セメント」の品質検定上 の注意	382
「セメント」の重量	375, 376
「セメント」の抗圧強度	375
「セメント」の抗張强度	375
「セメント」の性質	373
「セメント」の種類	372
「スラグセメント」	373
天然「セメント」	373
「セメント・ガン」	452
栓	364
線釘	285
綴釘	329, 333, 334 <small>セッティ</small>
圓頭綴釘	330
現場綴釘	334
工場綴釘	334
埋頭綴釘	330
綴釘の直径	346
綴釘の働く長	331
綴釘の重量	332
綴釘の幹	330
綴釘の長さ	331
綴釘の尾	330
綴釘頭	329
錐頭綴釘	330
頭型綴釘	329
敷釘	352
伸縮係数	38
伸縮率	19
「シリベスター」防水法	459
床版	556
方形床版	559
矩形床版	562
床版型	675
床版桁の計算法	565
床版の設計方法	556
床版補強法の實例	583
衝頭接合	386
周張力	249
終極単位變形	20
集成棒状體	272
收縮及膨脹(混凝土の)	464
主要應力	230, 233, 240
主要軸	231
添版接合	314 <small>ソヘイダ</small>
凸起	314
裝瓦混凝土	451
綴釘の効果	331
綴釘の重量	332
綴釘の幹	330
綴釘の長さ	331
綴釘の尾	330
綴釘頭	329
錐頭綴釘	330
頭型綴釘	329
水平鐵筋	47
水平鐵筋の配列	487
水平鐵筋の間隔	510

水平鐵筋の折曲ヶ方	547, 549
水平鐵筋の折曲ヶ得ル點	549
水化作用	385
水硬性	372
水槽	621
圓形水槽	623, 632, 636
方形水槽	630, 634, 636, 637
矩形水槽	627
鋼釘	351 <small>スミダ</small>
砂	388
砂の鑑定法	390
砂の空隙	389
すばうなる氏特許型	435
T	
帶釘	296 <small>ダイカン</small>
筈(柄)	306
鉗	430
單純應力	13
單剪	343
締着材料	285
締釘(ボトル)	286 <small>ダイカン</small>
締釘重量	290, 291, 292
締釘頭	286, 287, 288
釘綴	334 <small>ダイセツ</small>
人力釘綴	334
機力釘綴	334
釘綴小屋組の實例	357
丁形桁	569
丁形桁補強法の實例	583
丁形桁の經濟的断面	577
丁形桁の應剪力	578
丁形桁の設計	577
丁形桁の彎曲公式	571
抵抗扭力率公式	178
抵抗力率	36
抵抗力率公式	49
抵抗應剪力	35
抵抗應剪力公式	39
釘距	343, 346
鐵筋	
盤形鐵筋	537 <small>アブミ</small>
腹鐵筋	488
フリ	476, 480
異形釘	476, 480
傾斜腹鐵筋	549
抗壓鐵筋	523, 514, 530
抗張鐵筋	488
螺旋狀鐵筋	597, 605
水平鐵筋	488
鐵筋不足桁	493
鐵筋外の混凝土の厚さ	
	512, 514, 521
鐵筋過剩桁	493
鐵筋の形	478
鐵筋終端の曲ヶ方	481, 545
手練	418
帳子	
圓席帳子	272

雜形軸子	553
等值扭力率	190
等值彎曲率	190, 248
等強ノ棒狀體	23
頑材	311
撓固法(混凝土ノ)	430
繫釘	285
薙卷彈機	187
<small>ツラマキダンキ</small>	
W	
垂係數	8, 221, 223
<small>ワイ</small>	
彎曲公式	490, 491, 501
公式表圖	497
公式ノ適用法	495
割開軸	287

渡腮接合	303
V	
U字鉗	286
U状緊子	363
Z	
座鐵	292, 293
<small>サガキ</small>	
鑄鐵座鐵	295
圓形座鐵	294
正方形座鐵	294
斜面座鐵	293
材料強度表	11
材料力學ノ定義	1

〔七〕

刷行行行行
印發第正增補版
日日日日日
二五四八五八
月月月月月月
十十一一
四六三十三
年年年年年年
五五九十九
大大大大大大

著作權登錄

定價金六圓 中卷

虎太茂金太春
鍋口浦溝藤弘岩

卷之三

鄧美番地社興

東京市日本橋區通三丁目十四、十五番地

丸善株式會社
御山崎信

東京市牛込區東谷加賀町三丁目十一番地
取締役 田 岡 信 要

東京市生込區市谷加賀町二丁目十三番地

莫秀式社株會

發行所

土木工學

工學士 川口虎雄氏
工學士 三浦鍋太郎氏
工學士 小溝茂橘氏
工學士 遠藤金市氏
工學士 橋本岩太郎氏
工學士 德弘春美氏
得業士 共著

菊刊連裝 上 紙數五百三十餘頁
圖版三百種
下 紙數六百頁
圖版四百餘種
全三冊 卷定價金四圓八拾錢
郵稅金貳拾七錢

菊刊連裝 上 紙數五百三十餘頁
圖版三百種
下 紙數六百頁
圖版四百餘種
郵稅金貳拾七錢

上卷目次—號備數學第一篇 解析幾何學大意……第一章 點○第二章 直線○第三章 座標軸の變換○第四章 圓○第五章 圓錐曲線 第二篇 微分積分學大意……第六章 微分學○第七章 積分學 第一篇 靜力學……第一章 總論○第二章 力○第三章 合力○第四章 斜面ニ於ケル物體ノ平衡狀態○第五章 一點ニ會セザル力○第六章 平面形ノ中心○第七章 平面形ノ慣性能率○第八章 外力ノ析ニラボス影響 第二篇 結構ニ於ケル應用……第一章 一般ノ原則○第二章 結構ニ加ハル荷重○第三章 應力ノ計算○第四章 動荷重ヲ受ケタル單構○第五章 挑度及不靜及結構 第三篇 水力學……第一章 總論○第二章 水壓○第三章 浮體○第四章 運動ガ器中ノ水ニ及ボス影響○第五章 定流○第六章 孔口ヨリ水ノ流出○第七章 短管ヨリ水ノ流出○第八章 缺口ヲ越ユル水流○第九章 管内ノ水流○第十章 水路ノ水流○第十一章 射水及流水ノ作用○例題補遺 下卷目次—第八篇 土工……第一章 總論○第二章 土壌鑿○第三章 逕擴○第四章 岩石掘鑿○第五章 土工ノ實施○第六章 土積計算○第七章 土工費 第九編 土堅……第一章 總論○第二章 内應力ニ基づケル土壓論○第三章 破壊面ニ基づケル土壓論 ○第四章 機集力ヲ有スル土 第十編 基礎……第一章 總論○第二章 基礎地盤○第三章 普通基礎○第四章 杭打基礎○第五章 水中基礎