

前田建設技研 正 山田一寧  
電力中央研究所 正 青柳征夫  
前田建設技研 正 内田 明

### 1. まえがき

原子力発電所の鉄筋コンクリート格納容器の面外せん断力の算定には、鉄筋コンクリートのひびわれを介するせん断力の伝達機構について、解明を進めることが肝要である。著者らはすでに、いわゆる push-off 型試験体の一面せん断試験にとどまり、最大せん断耐力時のひびわれ巾が、せん断鉄筋比、コンクリートの強度に関係なくほぼ一定となることを報告した。<sup>(1)</sup> 本研究は、この実験的に得られた仮説をもとに、鉄筋コンクリートのせん断伝達耐力の実用的な算定方法について検討したものである。

### 2. 実験概要

実験に使用した試験体は、図-1 に示す如く間接一面せん断試験体である。試験体は、せん断補強筋が試験中にどのようなひずみ分布を示すかを調べるのが目的であるため、従来の push-off 型の他に鉄筋の埋込長さを十分長くとれるよう本型とした。鉄筋のひずみ分布を調べるために鉄筋に巾 4mm 深さ 3mm の溝を対称に切りワイヤーストレインゲージを 5cm ピッチに貼付した。せん断面には、初期ひびわれが約 0.1mm となるように試験前にあらかじめひびわれを入れておいた。使用材料は、粗骨材が最大寸法 20mm の石英石であり細骨材は川砂である。セメントは早強ポルトランドセメントを用いた。コンクリートの強度は試験時で 410 kg/cm<sup>2</sup> であり同時に圧縮引張強度、弾性係数等を測定した。

図-1. 供試体

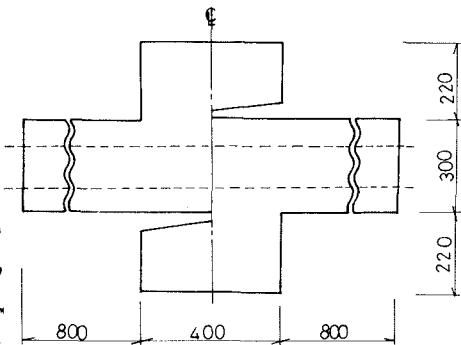
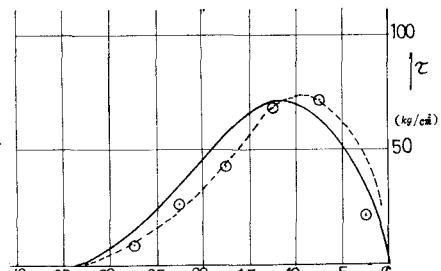


図-2. 付着応力分布



$$\sigma_{sa} = \frac{9 U_s \alpha^3 T_{max}}{16 A_s f^3} (4f - 3\alpha) \quad (1)$$

$A_s$ : 鉄筋 / 本当に当りの断面積 (cm<sup>2</sup>)

$U_s$ : 鉄筋 / 本当に当りの周長 (cm)

力のつりあい条件よりコンクリートの応力は

$$\sigma_{ca} \cdot A_c + \sigma_{sa} \cdot A_s = 0 \text{ より} \quad \sigma_{ca} = - \frac{A_s}{A_c} \sigma_{sa}$$

したがって鉄筋 N 本の場合の  $\sigma_{ca}$  は (2) 式のとおりとなる。

$$\sigma_{ca} = - \frac{N A_s}{A_c} \sigma_{sa} = - \frac{9 N U_s \alpha^3 T_{max}}{16 A_c f^3} (4f - 3\alpha) \quad (2)$$

ひびわれ巾  $\alpha$  (cm) は次式により求まる

$$f = 2 \int_0^{\alpha} \left( \frac{\sigma_s}{E_s} - \frac{\sigma_c}{E_c} \right) d\alpha = \frac{9 U_s T_{max} f^2}{20 E_s A_s} + \frac{9 N U_s T_{max} f^2}{20 E_c A_c} = \frac{9 U_s T_{max}}{20 E_s A_s} (1 + n_p) f^2 \quad (3)$$

$$\therefore f = \sqrt{\frac{20 \delta E_s A_s}{9 U_s \gamma_{\max}(1 + n_p)}} \quad \dots \dots \dots \quad (4)$$

(1) 式で  $\alpha = f$  をおくことによりせん断面の応力  $\tilde{\sigma}_s^{\text{II}}$  が求まる

$$\bar{f}_s^{\text{II}} = \frac{q U_s f^{\text{max}}}{16 A_s} \quad \dots \dots \dots \quad (5)$$

以上により破壊時の $\gamma_{max}$ の値を仮定すれば、(4)と(5)式によりせん断面の応力が求まり、せん断摩擦理論より破壊荷重を求めることができる。すなわち  $P_u = \mu T$  ----- (6)

たゞし  $\mu$  は摩擦係数であり  $T$  は全鉄筋の合力である.

次に $\mu$ の算定を行う  $\mu = \frac{P_u}{T}$  とし、せん断補強筋が降伏する場合はダボ効果がないものとし降伏しない場合には、摩擦理論による力にダボ力を加えるものとする。

$$P_u = \mu T + D \quad (\text{ただし鉄筋が降伏する場合には } D=0)$$

ダボ効果の算定式は Dulacaka の研究にもとづき、  
次式で与えられるものとした。ただし係数は中  
19mm 鉄筋を用いた骨材のインターロックをなくした  
試験から決定した。

$$D = 41.0 \cdot d^2 \cdot \sqrt{\sigma_c} \quad \dots \dots \quad (7)$$

$d$ ：鉄筋の直径(cm)

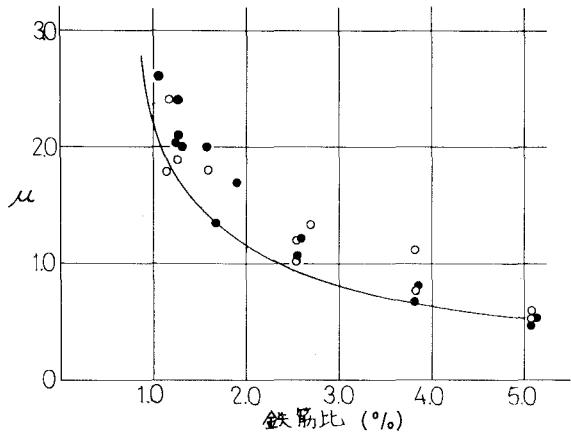
$\sigma_c$ :コンクリートの圧縮強度( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

上記の計算方法にもとづき  $T_{max} = 70 \text{ kNm}$  とし  
最大耐力時のひびわれ巾を、あらかじめ 供試体  
にひびわれを入れた場合  $0.4 \text{ mm}$  ひびわれを入れ  
てない場合を  $0.5 \text{ mm}$  とし、せん断伝達耐力を算  
定し、実験結果と比較した。その結果を図-4 に  
示す。

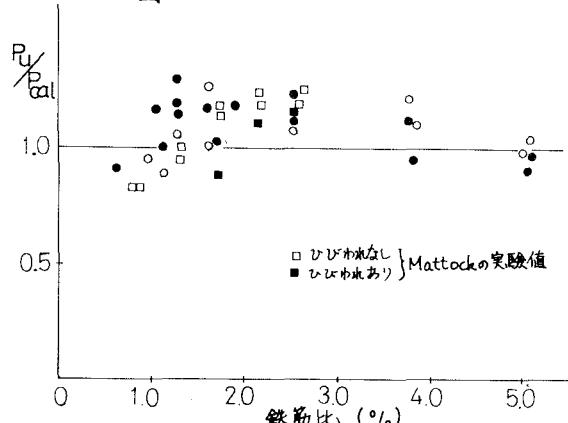
以上の計算用値は、実験結果にもとづき、安全側に図-3の実線のように鉄筋比の関係として定めた。

実験値と計算値の比は0.9~1.2の間にあり鉄筋比が1.2%以上で鉄筋が降伏しない場合にもせん断耐力を比較的よい精度で推定出来ることがわかる。

図-3.  $\mu$  の計算値



#### 図-4. 計算値と実験値の比較



参考文献

- (1) 山田・青柳 鉄筋コンクリートのせん断伝達機構について 33回 土木学会年次学術講演会資料  
 (2) Dulacaka Dual action of reinforcement crossing cracks in concrete. ACI 1972. 12  
 (3) Mattick Shear transfer in reinforced concrete ACI 1969. 2