

東京都立大学 正会員 村田二郎

1. 考え方

標準試験方法は、試験が簡単であるとともに、材料特性を評価する場合でも、構造物内の応力状態や環境条件をなるべくシミュレートできることが望ましい。しかし、構造物内の鉄筋とコンクリートの付着性状は複雑であって、これを单一の試験方法で評価することは難しい。本試験方法は付着の降伏、終局強度およびびわかれ分散性の3つの特性をあらわす引抜き試験、偏心引抜き試験および面引抜き試験の3方法から構成されている。ただし、付着に対する材料特性の試験法があるので、試験結果はそのまま構造設計の資料にむしろ得ない。

本研究は「構造材料の安全性に関する研究委員会・付着分科会」によって行なったもので、委員各位、特に幹事として尽力された国府勝郎(セメント協会)、河合礼次(日大)の両氏に謝意を表する。

2. 引抜き試験方法

通常のかぶりを有するRC部材における異形鉄筋の付着降伏は鉄筋に沿う縦ひびわれに起因する。本試験は異形鉄筋の表面形状による縦ひびわれ発生時応力を求めるとは、鉄筋とコンクリートとの一体性を試験することを目的とする。従って、ひびわれ発生荷重を確認できよう、無補強コニク

リート供試体からの引抜き試験として。

(1) 供試体 コンクリートの剛製荷重を試験することとなるので、供試体の寸法は鉄筋直径に正しく比例させる必要があり、一边6cmの立方体とした。(図1) 荷重測定に応力均等化のためのボンレス区間(2φ)を設けた。

コンクリートの品質は $\rho_{28} = 300 \pm 30 \text{ kg/cm}^2$ 、スランプ = $10 \pm 2 \text{ cm}$ とし、鉄筋を水平位置にして成型する。供試体の養生は $20 \pm 3^\circ\text{C}$ の水中とする。

(2) 試験方法 各段階の自由端すべり量(δ)における付着応力度(γ)を式(1)より計算し、すべり量 0.002 mm における付着応力度並びに最大付着応力度、 γ への曲線の勾配から、一体性並びに付着降伏、剛性を評価する。

$$\gamma_0 = \frac{P}{4\pi\phi^2} \propto \dots \quad (1)$$

ここで、 \propto : コンクリート強度に対する補正係数で、 $\propto = 300 / \rho_{28}$ 。

補正係数は図2から、付着応力度/下圧縮強度に比例するとして求めた。

(3) 判定 次の2つの条件が満足されれば合格とする。

(i) すべり量 0.002 mm における付着応力度は 30 kg/cm^2 以上。

(ii) 最大付着応力度は 30 kg/cm^2 以上。

本試験は材料特性の相対値を示すに過ぎないから、合格判定値を定めることは極めて難しい。上記は、JIS G 3112に適合する市販鉄筋の試験値(表1)を参考にして定めたものである。

以下、D38B至D41以下の市販鉄筋(大部分)、ふし隔離、高工等の直径に比例してお

り、これらの γ_0 ～ γ 曲線は一致する。(図3)従って、表2に示す代表鉄筋について試験を行えば実用上十分である。

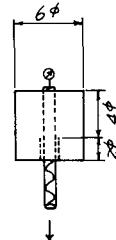


図1 引抜き試験方法

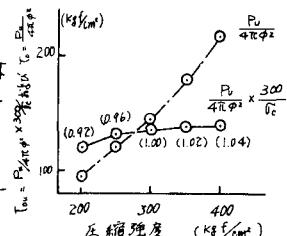


図2 程正係数と下圧縮強度結果

鋼筋 種類	Zol (kg/cm²)	Zou (kg/cm²)	$\propto \times 1000$ (mm)	
			D	I
直角 シ前	DI6	80	154	175
	25	78	122	150
	32	72	121	300
	35	90	126	300
	38	87	135	400
	4I	105	141	450
直角 シ前	5I	99	123	175
	D32	53	124	300
	35	61	129	400
	A2	38	70	126
	4I	62	135	400
	5I	98	125	200
斜 シ前	DI6	46	98	250
	25	46	96	350
	32	53	123	600
	35	54	124	500
	38	59	128	400
	4I	57	108	350
斜 シ前	5I	66	107	250
	D32	62	125	350
	35	57	134	450
	B2	38	47	119
	4I	58	120	600
	5I	73	109	350

3. 側面引抜き試験方法

かぶりが薄く、横方向鉄筋で十分補強された場合の引張鉄筋の終局付着強度を求める目的としている。供試体は、ほりのせん断入パン部をモデル化したもので、付着長さ δ 、かぶり γ とした。(図4)各部の寸法は表3のようで、縦ひびわれに起因する付着破壊以前に斜ひびわれが発生しないよう配慮した。スチーラーフラップを無視して計算したせん断応力は、 $\gamma = \frac{A_s}{\delta} - \frac{\sigma_s}{\gamma} = 20.7 \sim 28.4 \text{ kN/cm}^2$

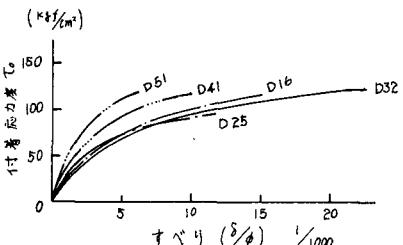


図-3 付着応力すべり曲線(斜シラフ)

ここで、 γ : 断面、 A_s : 鋼筋断面積、 σ_s : 鋼筋の引張応力 (2000 kg/cm^2) とした。図5に本試験による各すべり曲線を示す。

4. 両引き試験方法

RCほりの引張鉄筋およびその周辺をモデル化したもので、ひびわれ分散性を評価することを目的とする。

(1) 供試体 角柱の中心軸に鉄筋を埋込込むのとし、適当な間隔に切欠きを設けた。(図6)切欠きを設けず、ひびわれをランダムに発生させる方法もあるが、ひびわれ制御方式としての方が、安定して試験値が得られるここと、供試体を切欠きによって適当に区分し、供試体長と試験機に合つて任意に選べること等の利点があり、これを採用した。

この場合でも、 γ/δ が一定となるよう供試体断面を定めれば、各寸法の鉄筋に対し、一定長の供試体とすることができる。鉄筋径がひびわれ分散性に及ぼす影響も試験できるよう、 γ/δ が一定となるよう

断面寸法を定めた。断面寸法はD25以上は一边を3φとし、(表4)これより横ひびわれ発生以前に縦ひびわれが生ずるのを防ぐため、なるべく小としている。

(2) 試験方法 中心軸引張力を鉄筋の公称降伏点まで加え、ひびわれが発生しない、最大の切欠き間隔を最大ひびわれ間隔試験値とする。ただし、ひびわれを必ずしも供試体全周に発生していい。この場合には、周長の60%以上のひびわれを有効とし、式(2)から最大ひびわれ間隔(l_{max})を算定する。

$$l_{max} = \frac{l_i w_i + \dots + l_m w_m - \Delta l}{w_i + \dots + w_m} \quad \text{(2)}$$

供試体寸法 呼び名 $a \times b \times t (\text{cm})$	カギ厚付着長及付着長(cm)	断面寸法				γ/δ	$Z (\text{cm})$
		D	l_1	l_2	l_3	l_4	l_5
D16 10×15×25	I.O	III3	954	433	5	5	856
25 I5×20×40	I.O	1778	1524	698	5	5	997
32 I5×25×50	I.O	2226	2094	680	5	5	1123
4I 20×30×65	I.O	2891	2478	1313	5	5	1270
5I 25×40×80	I.O	3556	3048	1396	5	5	1839

表-3 供試体の寸法

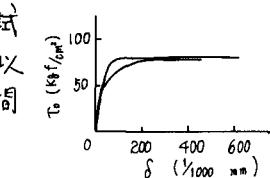


図-5 側面引抜き試験結果

ここに、 l_i : 切欠き間隔、 T : テンション力 $=1$ のとき

この切欠き間隔、 w_i : 重み、 x_i (度: 軸に直角方向に測ったひびわれ長、L: 供試体周長)、テンション力 $=1$ 、 Δl : 切欠き部間隔差

通常の径の鉄筋では表面形状にはひびわれ分散性にほとんど影響しないが、D51の場合、鉄筋径が相違する場合、スチーラーフラップを用いて場合等、ひびわれ分散性に影響する。

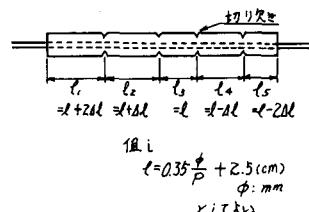


図-6 両引き試験供試体

表-4 供試体の寸法

鉄筋の 呼び名	断面の寸 法 (cm)	切り欠き間 隔 (cm)	鉄筋比 $P(\%)$
D25	7.5×7.5	0.5	9.0
D32	9.5×9.5	1.0	8.8
D41	12.5×12.5	1.0	8.6
D51	15.0×15.0	1.5	9.0