変動軸力と曲げを受けるアンカーボルト降伏先行型 露出柱脚の復元力特性モデル

山西 央朗*・高松 隆夫**・玉井 宏章**

(平成22年10月29日受付)

Hysteresis models of restoring force characteristics for anchor-bolt-yield-type exposed column-base subjected to variable axial-force and bending

Teruaki YAMANISHI, Takao TAKAMATSU and Hiroyuki TAMAI

(Received Oct. 29, 2010)

Abstract

Experimental studies were carried out on anchor-bolt-yield-type exposed column bases subjected to constant compression or tension to obtain different types of resistant mechanisms and restoring force characteristics due to a magnitude of the constant axial force. In this paper, models of resistant mechanisms and restoring force characteristics are proposed on exposed column bases subjected to a variable axial force by use of the experimental results and the models of restoring force characteristics under constant axial forces.

Key Words: Anchor-bolt-yield-type exposed column-base, Variable axial-force, Hysteresis models of restoring force characteristics, energy absorption

1. はじめに

アンカーボルト降伏先行型露出柱脚は, 柱軸力による付 加曲げ抵抗力により耐力が増加する¹⁻⁵⁾。このため, 変動 軸力が作用する側柱では時々刻々と柱脚の耐力が増減する ^{6.7)}。更に, 軸力が引張軸力領域に入る場合, ベースプレー トと基礎, ベースプレートとアンカーボルトのナットとの 接触・離間条件による抵抗機構の変化が, 復元力特性の履 歴性状に支配的な影響を与える^{5.8)}。

また,著者等は既報の論文⁹⁾で,アンカーボルト降伏先 行型露出柱脚が引張軸力領域を含む変動軸力を受ける場合 に,抵抗機構が様々に変化して,非常に複雑な履歴性状を 示すことを明らかにしている。

一方,精確な復元力特性モデルの定式化を行うには,柱 軸力,アンカーボルトの塑性伸び量,ベースプレート回転

* 広島工業大学 高性能構造システム開発研究センター

** 広島工業大学 工学部 建築工学科

角等から,抵抗機構の変化を予測した上で,逐次,各抵抗 機構に対応した耐力・剛性の理論式を適用する必要がある ^{5,8)}。しかしながら,一般的な復元力特性モデルの定式化 を行うには,抵抗機構の変化を予測,各機構に対応した理 論式を展開する必要があり,その手法を体系化することは 容易ではない。

そこで、本論文では、変動軸力と曲げを受ける柱脚の復 元力特性を簡便に評価できる手法を提案することを目的と する。方法としては、これまでの実験^{6.9)}における復元力 特性の履歴性状から、履歴モデルを検討・提案し、実験結 果との整合性を取る。更に、復元力特性上におけるエネル ギー吸収量を比較検討して、本論文で提案する履歴モデル の実用性を確認する。



表1 素材特性と主要寸法



2. 実験概要^{6,9)}

本実験では,アンカーボルト降伏先行型露出柱脚付き片 持ち柱に,変動軸力と同時に水平力を繰返し載荷する実験 を行う。試験体変数を,アンカーボルト配置と変動軸力と する。

表1,表2に試験体の素材特性と主要寸法を,図1に試 験体形状を示す。尚,本実験では,アンカーボルトのみが 降伏するように,各構成要素の素材特性・断面性能を決定 している。

試験体には、単純なアンカーボルト配置の柱脚(Type 0)に1種類の変動軸力を載荷、アンカーボルトを多数配列した柱脚(Type I, Type I)に3種類の変動軸力(V1, V2, V3)を載荷する、合計4種類を用意した。

柱には□-200x200x12を,ベースプレートにはPL-50x400x400を用いて,柱とベースプレートは全周隅肉溶 接接合している。アンカーボルトの配置方法は,ベースプ レート隅角部に1本ずつ配置した Type 0, アンカーボル ト8本を3列に均等配置した Type I およびアンカーボル ト6本を2本ずつ3列に均等配置した Type I の3種類を 採用する。アンカーボルトには転造ねじアンカーボルト M16を使用し,また,実験時には軸部降伏軸力の30%(15kN) を初期軸力として導入する。基礎部には,いずれの載荷に 対しても塑性化しない,鋼製基礎 BH400x400x32x36を使 用する。

図2,3に載荷装置,変動軸力を示す。載荷は,試験体 柱頭部のヨークに接合した鉛直・水平ジャッキにより,柱 脚部分に柱軸力Nと曲げモーメントMを作用させるもの である。

水平載荷は、制御値をベースプレート回転角θとして、 0.005 (rad) から 0.025 (rad) まで 0.005 (rad) ずつ振幅 を漸増させる正負交番漸増繰返し載荷を行う。

鉛直載荷は、ベースプレート回転角θの一次の従属関数 となるように変動軸力を載荷する。それぞれの試験体で、



図5 復元力特性の履歴モデル

最大の引張軸力が、Type 0 では引張軸力領域 I となる変 動軸力を、Type I では引張軸力領域 I、II となる V 1、V 2 を、Type I では引張軸力領域 IIとなる V 3 を載荷する。 図 2 に計測位置を示す。変位としては、柱下端部の鉛直 変位 δ_L , δ_R を計測してベースプレート回転角 θ を算出し。 荷重としては、各ジャッキ先端に設置したロードセルによ り水平荷重 P および鉛直荷重 N を計測する。

3. 復元力特性の履歴モデルと エネルギー吸収量計算値

アンカーボルト降伏先行型露出柱脚では,引張軸力を受 ける場合に複数の抵抗機構が発生する。本論文で取扱う Type 0では3種類^{5.8)}, Type I, I では5種類⁹⁾の抵抗 機構が発生し, それぞれの抵抗機構毎に,耐力および剛性 の評価式が必要となる。しかしながら,これ等の抵抗機構 の発生の予測と,各抵抗機構毎の評価式を包括した一般解 は,非常に煩雑になることが予想される。そこで,本節で は,既報の実験結果における復元力特性の履歴性状を考慮 した履歴モデルを提案する。

また,引張軸力領域を含む変動軸力下の柱脚のエネル ギー吸収効率を検討,履歴モデルの妥当性を検討するため に,抵抗機構の変化が発生しない場合(無軸力下の場合) のエネルギー吸収量の計算値 e_{cal}を示す。

3.1 仮定

以下の仮定のもと、復元力特性モデルの定式化を行う。 1.降伏要素をアンカーボルトに限定する。

- 2. 圧縮合力点位置をベースプレート端部に設ける。
- 3. 基礎,および、ベースプレートの弾性変形による弾性 回転剛性の低減を考慮するため、低減係数Rを導入 する。
- 圧縮側に位置しているアンカーボルトの抵抗力は考慮 しないものとする。
- 5. アンカーボルトによる復元力特性は、スリップ型復元 力特性とする。
- 複数列抵抗する場合は、各アンカーボルト列の復元力 特性を累加したものを柱脚の復元力特性とする¹⁰⁾。
- アンカーボルトの材料特性には、完全弾塑性体モデル を用いる。

3.2 降伏曲げ耐力,付加曲げ抵抗力と弾性回転剛性

任意 i 列のアンカーボルトによる,降伏曲げ耐力 ,M,, および,弾性回転剛性 ,K_{BS} を以下の式により求める。

$${}_{i}M_{v} = {}_{i}n \cdot {}_{ab}A \cdot {}_{ab}\sigma_{v} \cdot (d_{c} + d_{t}) \tag{1}$$

$$_{i}K_{BS} = \frac{E \cdot _{i}n \cdot _{ab}A \cdot (d_{c} + d_{i})^{2}}{R \cdot _{ab}l}$$

$$\tag{2}$$

ここに, $_{in}:i列のアンカーボルト本数, _{ab}A: アンカーボ$ $ルト軸部断面積, _{ab}\sigma_y: アンカーボルト降伏応力度, <math>d_i:i列$ のアンカーボルト中心から圧縮合力点位置までの距離, E:アンカーボルトのヤング係数, R: ベースプレートと基礎の弾性変形を考慮した低減係数 (= 2.0)¹⁾, _{ab}l: アンカー ボルトの有効長さである。





(b) Type I - Var, I





加曲げ抵抗力 *M*_n,引張軸力下で,基礎とベースプレート とが離間して外側のアンカーボルトとベースプレートが接 触している場合の曲げ抵抗力 *M*_n'を以下の式より求める。

$M_n = -N \cdot d_c$	(3	3)
----------------------	----	----

$M_n' = N \cdot d_t$	(4)
----------------------	-----

3.3 履歴モデル

図5に復元力特性の履歴モデルを示す。

先ず、Type 0の場合、圧縮軸力下ではアンカーボルト の復元力特性に付加曲げ抵抗力 M_n を累加したものとする。 引張軸力下では、降伏耐力の曲線は圧縮軸力下と同様にア ンカーボルトによる抵抗力に付加曲げ抵抗力を足し合せた 値 $M_y + M_n$ で算出し、付加曲げによる抵抗力は M'_n で算 出した値とする。このため、引張軸力下の復元力特性の履 歴面積は、引張軸力が大きくなる程減少する。

次いで, Type I, I'の場合, 柱脚の復元力特性をそれぞ れの列の復元力特性を累加して算出し, それに付加曲げ抵 抗力 *M_n*を累加したものとする。但し, 引張軸力下におい ては,曲げモーメントを0以下(負方向においては0以上) とする。これは,柱断面図心位置にアンカーボルトが配置 してある場合,引張軸力下のスリップ区間(アンカーボル トが塑性伸びした区間)では,柱断面図心位置のアンカー



ボルトとベースプレートが接触して,曲げ抵抗力が0になることを考慮するためである。

3.4 エネルギー吸収量

図4に, 無軸力下でアンカーボルト初期軸力の影響を考 慮した復元力特性模式図とエネルギー吸収領域を示す。

これは,アンカーボルト初期軸力による影響を考慮した 復元力特性である。アンカーボルト単体のエネルギー吸収 量は,以下の式により求められる。

$$\mathbf{e} = \Box \mathbf{f} \mathbf{c} \mathbf{d} \mathbf{e} - \bigtriangleup \mathbf{f} \mathbf{b} \mathbf{a} = M_Y \cdot (\theta_{\max} - \theta_Y + \theta_0) - \frac{M_0 \cdot \theta_0}{2}$$

$$= {}_{ab} A \cdot {}_{ab} \sigma_Y \cdot d \cdot \left[\theta_{\max} - \frac{{}_{ab} \ell \cdot \left({}_{ab} \sigma_Y - \frac{T_0}{{}_{ab} A} \right) \cdot R}{E \cdot d} \right] - \frac{T_0 \cdot d}{2} \cdot {}_{ab} \ell \cdot T_0 \cdot R$$
(5)

ここに、 M_{Y} : アンカーボルト降伏時曲げ耐力、 θ_{0} : 初 期軸力による降伏回転角の減少量(図4参照)、d: 圧縮合 力点位置からアンカーボルト中心までの距離である。

また, 柱脚のエネルギー吸収量は各アンカーボルトのエ ネルギー吸収量を累加した値として求める。

4. 実験結果と考察

図6~8,表2にそれぞれの結果を示す。

図6に曲げモーメントM-ベースプレート回転角 θ 関係を、図7に曲げモーメントM-柱軸力N耐力相関関係 を、図8に実験終了時エネルギー吸収量 e_{Exp} と履歴モデル によるエネルギー吸収量 e_{Model} を式(5)の無軸力下のエネル ギー吸収量計算値 e_{Cal} で除した値を、表2に実験および履 歴モデルのエネルギー吸収量の値と比を、それぞれ、示す。 また、図6、図7には履歴モデルを、表2には実験結果を 追跡するために履歴モデルの値に補正係数 α (= 1.1)を 乗じた値 α ・ e_{Model} を括弧内に、併せて示す。尚、実験およ び履歴モデルのエネルギー吸収量は、図6の復元力特性の 履歴を積分して算出している。

また,各図は以下のように無次元化している。図6中の 右縦軸と上横軸は,降伏曲げ耐力の計算値*M_y*と降伏時ベー T_{y}

実験結果

= 45.6 (kN)

300

100

-100

-200

-300

0

引張軸力領域 Ⅲ

引張軸力領域

圧縮軸力領域

-150 -100

-50 0 50

M (kN·m)

200 引張軸力領域 Ⅱ





図6より、実験結果と履歴モデルとは、ほぼ対応してい る。変動軸力による、降伏耐力の増減や弾性回転剛性の変 化、また、スリップ区間における特異な履歴性状を、追跡 できている。既報の論文でも示したように、引張軸力下で は抵抗機構が様々に変化して、復元力特性の履歴性状も非 常に複雑ではあるが、本論文で提案している履歴モデルで あれば、抵抗機構の変化等を予測しなくても、 簡便に実験 結果を追跡できるモデルを作製できることが分かる。

尚, 引張軸力が大きくなるに従い, 細部において多少の 差異が生じている。先ず, Type I - V 2と Type I - V 3の負方向の耐力が、履歴モデルが高目となっているが、 これは、柱断面図心位置のアンカーボルトが負方向で期待 通りに抵抗しない為である。この原因としては、実験にお いては、柱断面図心位置のアンカーボルトは正方向載荷時 の柱軸力のみで塑性伸びすることがあり、履歴モデルでは、 その影響を考慮できていないためである。また, Type I' - V3の正方向の最終サイクルの除荷時に、履歴モデル が実験結果を追跡できていない。これは、引張軸力領域Ⅲ に入ることで、柱軸力および曲げにより引張側および柱断 面図心位置のアンカーボルトが大きく塑性伸びして, 除荷 時に圧縮側のアンカーボルトとベースプレートとが接触し て、回転と同じ向きの曲げ抵抗が生じるためである。

また、図7より、M-N耐力相関関係上においても、実

100 2 引張輔力領域T $\widehat{\left(\begin{matrix} X \\ X \\ Z \end{matrix}\right)}^{100} = 0$ 0 0 圧縮軸力領域 N -2 -2 -4 実験結果 -4 -200計算值(式(3) 計算値(式(3 計算値(式(5)) 計算值(式(5) -6 -6 -300 履歴モデル 履歴モデル -150 -100 -50 0 50 100 150 100 150 $M(kN \cdot m)$ (b) Type I - Var, I (c) Type I - Var, II 1.20 $/e_{\rm Cal}$ 1.00 e Model 0.80 モデル (1.32 kN·m rad kN·m·rad rad mrad mrad 0.60 ξŻ Ż $/e_{\mathrm{Cal}}$, ξŅ έŃ Ż Ż (2.31 JL (1.42 0.40 (2.21 (2.55 1 (1.46 (2.37 57 $e_{\mathrm{Exp}'}$ 1 モデレー 0.20 実験 実験 実験 実験 下手 ĬҺ Ш 0.00 I - V1 0 -Ι-V2 I' -V3 復元力特性上におけるエネルギー吸収量 図8

300

引張軸力領域 III

200 引張軸力領域 II

6

4

 \geq

 $T_{\gamma} = 45.6 \text{ (kN)}$

表2 実験とモデルのエネルギー吸収量の比

試験体名称	エネルギー吸収量 (kN・m・rad)				
	実験結果	履歴モデル	実験/計算		
	$e_{\rm Exp}$	e_{Model} ($\alpha = 1.1$)	e_{Model} / e_{Exp}		
Type 0 - V	1.46	1.32 (1.45)	0.90 (0.99)		
Type I - V1	2.54	2.31 (2.54)	0.91 (1.00)		
Type I - V2	2.37	2.21 (2.43)	0.93 (1.03)		
Type I' - V3	1.57	1.42 (1.56)	0.90 (0.99)		

験結果と履歴モデルとはほぼ対応している。このため、本 モデルにより、M-N耐力相関関係も追跡できることが分 かる。

最後に、図8、表2より、実験結果のエネルギー吸収量 と履歴モデルのエネルギー吸収量は、1割程度の誤差を有 しているが、引張軸力領域を含む変動軸力を受けることで 復元力特性上の履歴面積が減少する傾向を追跡できてい る。実験結果より、履歴モデルが低目の値を示しているの は、履歴性状を追跡できていないためではなく、実験にて 生じる僅かな遊びや各部の摩擦抵抗力を累加したために, 計算値との差異が生じているのだと考えている。このため, 実験に含まれるアンカーボルトの塑性伸び以外の履歴エネ ルギーを補正するための係数α(=1.1:本実験におけ る値)を乗じれば、実験結果と良好に一致する値を得るこ とができる。(但し、当該補正値は実験条件等により変動 することが予想されるため、今後、多くの実験結果を用い て検討する必要がある。)

5. まとめ

アンカーボルト配置および軸力の大きさを変数とした変 動軸力下の復元力特性を評価する履歴モデルを提案し,実 験結果と比較検討を行い,以下の知見が得られた。

- 1. 本論文で示す復元力特性の履歴モデルは,引張軸力領 域を含む変動軸力下の履歴性状を,抵抗機構等の変化を 考慮することなく,簡便に評価できる。
- 2. M-N 耐力相関関係においても、履歴モデルは実験結 果を追跡できている。
- 3. 柱脚のエネルギー吸収量は、引張軸力領域を含むことで減少するが、履歴モデルはこの傾向を追跡できている。 また、本実験においては、補正係数αを1.1とすれば 柱脚の復元力特性上におけるエネルギー吸収量を精確に 評価できる。

本論文では,履歴モデルを提案し,実験結果の復元力特 性履歴性状およびエネルギー吸収量を追跡できることを示 した。本論文の履歴モデルは,非常に簡便であり,比較的 容易に体系化できるので,数値解析等に組み込んで,引張 軸力領域を含む変動軸力による影響を考慮した構造物の数 値解析を行う予定である。

謝 辞

本研究は,広島工業大学「高性能構造システム開発研究 センター」(代表者 高松隆夫教授)のプロジェクト研究 の一環として実施されました。

また, 試験体の転造ねじアンカーボルトを提供していた だきましたフルサト工業株式会社に対して, 感謝の意を表 します。

参考文献

- 1)秋山宏:鉄骨柱脚の耐震設計,技報堂出版,1985.3.
- 高松隆夫,銅木弘和,中村慎太郎:改良型復元力特性 を有する鉄骨露出柱脚に関する研究,鋼構造年次論文

報告集, 第11卷, pp.563-570, 2003.11.

- 高松隆夫,玉井宏幸,山西央朗:ノンスリップ型鉄骨 露出柱脚の復元力特性モデル,構造工学論文集, Vol.51B, pp.293-302,2005.3.
- 4)山西央朗,高松隆夫,玉井宏章,松尾彰:露出柱脚の 弾性回転剛性について-アンカーボルト降伏先行型の 場合-,日本建築学会構造系論文集,第73巻第624 号 pp.317-324,2008.2.
- 5)山西央朗,高松隆夫,玉井宏章,松村高良,松尾彰: 一定引張軸力を受ける露出柱脚の抵抗機構と復元力特 性モデル,日本建築学会構造系論文集,第74巻第 637号 pp.561-567,2009.3.
- 6) 玉井宏章,高松隆夫,山西央朗,白木剛,多田元秀: 統合化評価法を用いた実大ノンスリップ型露出柱脚の 仮動的実権,鋼構造年次論文報告集,第14巻, pp.269-276,2006.11.
- 7)山西央朗,高松隆夫,玉井宏章,福原章宏,三好行則:
 ノンスリップ型露出柱脚付き門型フレームに関する実験的研究,鋼構造年次論文報告集,第17巻,pp.73-80,2009.11.
- 8)山西央朗,高松隆夫,玉井宏章,松村高良,松尾彰: 引張領域を含む変動軸力を受けるノンスリップ型露出 柱脚の抵抗特性に関する実験的研究,日本建築学会構 造系論文集,第74巻第642号,pp.1495-1502, 2007.11.
- 9)山西央朗,高松隆夫,玉井宏章:変動軸力と曲げを受けるアンカーボルト多数配列型露出柱脚に関する実験的研究,広島工業大学紀要,研究編,第44巻, pp.207-213,2010.2.
- 10)山西央朗,高松隆夫,玉井宏章,松尾彰:アンカーボルトを多数配列したノンスリップ型露出柱脚の復元力特性-無軸力下の場合のセルフセンタリング性能-,日本建築学会構造系論文集,第621号,pp.155-162,2007.11.