数値近似による中詰材充填パイプインパイプの塑性変形評価

Numerical Approximation on Plastic Bending Behavior of Pipe-in-Pipe filled with Sand

| 北海道大学大学院工学院 | ○学生員 | 笹 祐也 | (Yuya Sasa) |
|---------------|------|-------|-------------------|
| 北海道大学大学院工学研究院 | フェロー | 蟹江 俊仁 | (Shunji Kanie) |
| 北海道大学大学院工学研究院 | 正 員 | 佐藤 太裕 | (Motohiro Sato) |
| 北海道大学工学部 | 学生員 | 林 昌宏 | (Akihiro Hayashi) |

1 はじめに

天然ガス等のエネルギー資源は、凍土地帯に大量かつ未開発 の状態で存在しており、その多くは地中埋設パイプラインを用 いて輸送される.しかし、地盤変動が頻発する地域や断層を有 する地帯、あるいは不連続凍土地帯にパイプラインを建設する 場合、地盤の振動や凍上によるパイプの曲げ変形、パイプの破 損等の問題が生じている.昨年までのパイプ載荷実験によって, 中空単管パイプに外力を加えた場合, Brazier effect と呼ばれるパ イプの断面が楕円化する現象によって、パイプに局所的な破壊 が起きてしまうことが報告されていた. それを防ぐための手法 として、パイプインパイプ(以下PIP)構造(図-1参照)を選択し、 中詰材に砂を用いて、様々な実験を行ってきた. ここで、中詰 材に砂を用いることの利点について述べておく. 中空単管と砂 詰単管の実験比較において、砂詰単管の方はパイプの剛性にほ とんど寄与することなく靱性のみを高めることができ、パイプ 材料が持つ本来の強度までパイプの使用を可能にするというこ とがわかった. したがって、PIPの中詰材に砂を用いることに よって、滑らかに曲がるパイプが実現できるのではないかと考 えた. 本研究では、PIP 構造のパイプに外力がかかる場合、弾 性理論解に加え、これまでされていなかった塑性域についての 評価を解析的に求め、実験結果との比較検討を行った.

2 実験概要

実験の載荷装置の概略図を図-2に示す.載荷点,支点共に2 点の4点載荷試験であり、支点載荷点間距離L:390mm、載荷 点間距離:120mm,変位計間距離:50mm. ロードセルを一定 の速度(1.0mm/min)で回すことによってパイプに荷重を加え,等 間隔に設置した変位計(3点)、パイプに貼り付けたひずみゲージ (外管,内管共に引張・圧縮側の中央に2点から,荷重,変位 量、ひずみをそれぞれ出力する. ロードセルによる荷重の値が 下がった時点でパイプが破壊したとみなし、載荷終了とした. 計測された荷重からパイプにかかる曲げモーメントMを,変位 量とひずみから曲率Cをそれぞれ求め, M-C関係を求める. また、実験に用いた供試体だが、材質はアルミ、外管、内管共 に管厚は1mm, 全長1000mmで, その他の情報については表1 に示す. 充填する砂はすべて豊浦標準砂を用い, いずれの場合 もパイプの外側からハンマーで叩き締めを行うことによって、 約1.60g/cm³の高い密度を保つようにした. また, 端部にはめた エンドキャップが蓋の役割と共に PIP 構造の保持を担っている.

3 PIP解析モデルの定式化

3.1 Tri-linear 型応力ーひずみ関係の導入

はじめに、PIP 解析モデルを作成するにあたって、基盤となる中空単管の解析モデルの*M-C*関係を求めていく.図-3に示したのは、中空単管実験の結果(Case1-(1))から求めた応カーひずみ関係である.これを基に、実験に用いた単管アルミパイプの材料特性を決定していく.図-3に示した応カーひずみ関係を定式化するために、3本の直線で表されるTri-linear型応カーひずみ関係(図-4参照)を仮定し、応力と曲げモーメントの関係から単管パイプの*M-C*関係を求める.また、ここで諸元の選択について説明しておく.図-5にパイプ断面におけるひずみ分



| ケース番号 | 名前 | パイプ構造 | 中詰材 | 外管外径 | 内管外径 | 実験数 |
|-------|--------|-------|-----|------|------|-----|
| Case1 | 中空単管 | 単管 | なし | 50mm | なし | 2 |
| Case2 | φ40PIP | PIP | 砂 | 50mm | 40mm | 2 |
| Case3 | φ30PIP | PIP | 砂 | 50mm | 30mm | 2 |
| Case4 | φ20PIP | PIP | 砂 | 50mm | 20mm | 2 |

布を示す. 図中の $C_y \ge C_i$ は、材料特性の決定に用いた $\varepsilon_y \ge \epsilon_i$ がそれぞれ外縁の値になった際の曲率の値を示している. 3つ の弾性係数 E_0 , E_1 , E_2 ならびに限界ひずみ, ε_y , ε_r , c_{er} の設定に 当たっては、中空単管による曲げ試験結果を用いてデータフィ ッティングすることで決定することとした.

3.2 数值近似

3.1 で求められた単管パイプのM-C関係であるが、今後、解 析を進めていく上で、中立軸のずれや中詰材の影響等、様々な 対処すべき課題が考えられる. そのため、断面のモデルが複雑 になった場合にも対応できるモデルの構築が必要とされる. そ こで、新たに提案するのが数値近似モデルである.数値近似モ デルに用いた断面図と関係式を図-6に示す.数値近似の計算 過程は、理論解を図-6式(1)のように変換し、分割数n、要素 番号iとし、要素と図心のなす角 dθ(0-π/2)で分割し、要素高さ dyiを求め、そこから要素の面積Ai, 中立軸からのアーム長yi をそれぞれ求める. また, ある曲率 C のときのひずみ ε に対す る要素の平均応力 σ_i を図-4より求める. 算出した σ_i , y_i , A_i をそれぞれ掛け合わせて、断面全体の和(上下対称のため上部の 計算値を2倍している)を計算したものが曲げモーメントMに なるというものである.ここで、誤差に関して論じておくが、 分割数を90以上に設定すると、面積誤差が0.3%未満になり、 また, M-C 関係を比較してもほぼ一致していることが確認され ている.

33 データフィッティング

次に、解析モデルから得られた式を実験データに近づけるために、データフィッティングを行った。この手法は、実験結果と数値近似で求められた曲げモーメントの誤差が最小になるように最小二乗法によって諸元を決定するというものである。これによって得られた諸々の諸元は、 $E_0=60.0$ GPa、 $E_1=10.7$ GPa、 $E_2=1.02$ GPa、 $\epsilon_r=0.00311$ 、 $\epsilon=0.00556$ 、 $\epsilon_{\sigma}=0.0131$ となっている。また、図-7見ると、理論解と実験データがほぼ一致しており、かなり精度の高いフィッティングが行われたことがわかる。また、破壊曲率の予測に関しては現段階ではできていないため、実験値を使用した。尚、フィッティングに用いた実験データについてだが、中空単管の実験データ4点の中から平均的な挙動を示したもの(Casel-(1))一つを選択した。

4 重ね合わせと実験結果

最後に、PIPの*M-C*関係を作成する.過去の実験から、中詰 材に砂を使用したとき、パイプの剛性にほとんど寄与しないと いうことがわかっていた.したがって、3で求めた中空単管パ イプの解析モデルと、それを内管パイプモデルに変換したもの を、それぞれ重ね合わせることで、PIP 解析モデルを作成でき るのではないかと考えた.その結果と、同じ断面を持つPIP 実 験結果(各 Case、2 点ずつ)を比較したものを図-8 に示す.また 今回は、外管と内管の曲率が等しく変化していくことに加え、 内管の位置が全く変化しないことを仮定している.それぞれの PIP 解析結果はかなり実験結果に近い*M-C*関係を再現できてい ることが読み取れる.しかし、すべての場合において、弾性域 の直線部分の傾きを大きく見積もっており、後半部分では最大 曲げモーメントについて過小評価をしていることが読み取れる.

5 まとめ

単管パイプに砂を詰めることによって、パイプの剛性に寄与 することなく靱性のみを高めることがわかったので、それを基 にPIPの*M-C*関係を作成することができた. PIPの解析結果と 実験結果の誤差の原因であるが、現在考えられるものとして、

「中立軸のずれ」と「内管と外管の曲率の差異」が挙げられる. 「中立軸のずれ」については、曲率が増加していくと、内管の 位置が元の位置に固定されないことによって起きるので、解析 モデルへの導入については現在検討中であり、「曲率の差異」に ついては、内管の曲率に一定の割合を掛けることで解消される のではないかと思われる.



図-8 PIP 実験結果と理論解と単管比較

参考文献

- 白石圭祐:フレキシブルパイプインパイプの曲げ特性に関する実験的検討、北海道大学大学院工学研究科寒冷地建設 工学講座構造システム研究室、2010.
- 2)小渡知己:可塑性材料を充填したフレキシブルパイプイン パイプの開発,北海道大学大学院工学院北方圏環境政策工 学専攻構造システム研究室,2012.