高強度パイプラインの安全性評価

Seismic Integrity of High-Strength Pipelines

鈴木信久SUZUKI NobuhisaJFE 技研主席研究員(部長)・工博伊木聡IGI SatoshiJFE スチールスチール研究所接合強度研究部主任研究員(課長)・工博正村克身MASAMURA KatsumiJFE スチール鋼管セクター部主任部員(部長)・工博

要旨

高変形ラインパイプは、軸圧縮および曲げに対して優れた変形性能を有するラインパイプである。たとえば、 外径 762 mm, 管厚 15.6 mm, 設計係数 0.4, X80 の高変形ラインパイプが曲げ変形を受ける場合,限界圧縮ひず みは 2.0%であり、通常の X80 ラインパイプよりも約 1.5 倍大きい変形性能を有する。この優れた変形性能により、 地震地域や寒冷地において、高強度パイプラインのコストダウンと安全性向上を図ることができる。

Abstract:

High-strain linepipes provide excellent strain capacity to withstand axial compression and bending deformation. Assuming the outside diameter, the wall thickness and the design factor of the linepipe as 762 mm, 15.6 mm, and 0.4, respectively, critical compressive strain of the X80-grade linepipe can be estimated to be 2.0% which is approximately 1.5 times larger than that of a conventional X80-grade pipe. The excellent strain capacity enables us to reduce construction costs and ensure integrity of buried pipelines in seismic areas and cold regions.

1. 緒言

天然ガスパイプラインが長距離・高圧化する傾向にある ため、より高強度なラインパイプが要求されるようになっ てきている¹⁾。日本国内でもX80(API 5L X80, API:アメ リカ石油協会)を適用した高圧ガスパイプラインの計画が 進められている。

国内の耐震設計指針^{2,3)} は X65(API 5L X65)以下のパ イプラインが適用対象であるため、プロジェクトの計画に 際しては X80 の変形性能を実証しておく必要がある。また、 X80 のように高強度のラインパイプは、降伏比が大きくな る傾向にあり、圧縮および曲げに対する変形性能は X65 以 下のラインパイプよりも低下することが知られている^{4,5)}。

高変形ラインパイプ(以下,高変形LP)は,高強度パイ プラインの安全性を従来強度のパイプラインと同等以上に 高めることを目的として開発された変形性能に優れたライ ンパイプである^{4~7)}。これらの変形性能を実証するため, 実管による座屈実験も実施されている^{6,7)}。

本報告では、高圧ガスパイプラインに要求される一般的 な耐震性能とX80 グレードの高変形 LP(高変形 X80)が 有する変形性能を概説する。さらに、曲げ変形を受ける場 合について検討し,圧縮側における変形性能と,引張側に おける周溶接継手の変形性能を示す。

2. 高圧ガスパイプラインの耐震設計

2.1 耐震設計の基本的な考え方

高圧ガスパイプラインの耐震設計指針として,高圧ガス 導管耐震設計指針²⁾(以下,ガス耐震)と高圧ガス導管液 状化耐震設計指針³⁾(以下,液状化指針)がある。ガス耐 震が地震動(TGD:temporary ground deformation),液状 化耐震が地盤変状(PGD:permanent ground deformation) に対する耐震設計指針である。いずれも適用範囲はX65以 下の鋼管で,ひずみ基準の耐震設計指針(Strain-Based Seismic Design Codes)である^{2,3)}。

ガス耐震は、地震動に対する二段階の耐震設計法で、一般的な地震動であるレベル1地震動(ground motion level-1)と、非常に強い地震動であるレベル2地震動 (ground motion level-2)に対して、後述のガスパイプラインの耐震性能を確保することを基本としている(Table 1)。

レベル1地震動は、ガス導管の供用期間中に1~2回発 生する確率を有する地震動で、レベル2地震動は、ガス導 管の供用期間中に発生する確率は低いが非常に強い地震動 である²⁾。ガス耐震は地震動の繰り返しを考慮した疲労強 度設計を採用していることが特徴である²⁾。液状化指針は

Ground displacement		Design basis and applications	Number of cycles	Checking criteria
TGD	Level-1	· Design · Strain-based $N_c = 50$ Low cycle fatigue		1% or 35 <i>t/D</i> (%)
	Level-2	 Applications X65 and lower Straight, 	$N_{\rm c} = 3-5$ Very low cycle fatigue	3%
PGD	Lateral spread	bend, and tee branch	$N_{\rm c} = 1/4$ Monotonic deformation	Allowable deformation

Table 1 Current seismic design codes in Japan

入力地盤変位として側方流動(lateral spread)を定義している³⁾。側方流動は、繰り返しのない静的な変形で、パイ プラインの大変形を考慮していることが特徴である。

2.2 地震時要求性能と安全性評価基準

レベル1地震動に対しては「被害がなく,継続して操業 が可能なこと (normal operability)」,レベル2地震動に対 しては「変形しても漏洩しないこと (pressure integrity)」 が地震時におけるガスパイプラインへの要求性能となって いる。液状化地盤変状に対する地震時要求性能は、レベル 2地震動と同様に「変形しても漏洩しないこと」である。

地震動に対しては、パイプの軸変形に対する安全性を 照査するのに対し、液状化地盤変状では、パイプの曲げ変 形に対する安全性を照査する。直管および異形管に対する 安全性照査基準をTable1に示す。レベル1地震動では、 ひずみ振幅1%(繰り返し回数: $N_c = 50$)あるいは直管の 圧縮限界ひずみ35t/D(%)(t:管厚、D:平均管径)を許容 ひずみとしている。曲げ局部座屈の限界圧縮ひずみの計算 にも35t/D(%)を適用している。レベル2地震動では、パ イプの局部座屈を許容し、ひずみ振幅3%($N_c = 3 \sim 5$) を許容値としている。地盤変状については、漏洩限界に安 全率を考慮し、局部座屈後の曲げ変形角度で許容変形量を 規定している。

2.3 圧縮変形に関する安全性評価基準

軸圧縮を受けるパイプの限界圧縮ひずみは(1)式⁸⁾で 表される。連続硬化型の応力-ひずみ曲線を(2)式のべき 乗硬化則で表して(1)式に代入すると,限界圧縮ひずみ が(3)式のように表される。

$$\sigma = A\varepsilon^n \quad \dots \qquad (2)$$

ここに, ε_{cr} :限界圧縮ひずみ, E_{T} :座屈開始時の接線係数, E_{s} :座屈開始時の割線係数,t:管厚,D:平均管径, σ :公称 応力,A:定数,n:硬化指数, ε :公称ひずみである。

X65 以下のパイプについて、一般的なn = 0.11を(3)式 に代入すると、パイプの限界圧縮ひずみは44t/D(%)とな り、さらに安全率 1.25を考慮すると35t/D(%)が得られる。 これが、ガス耐震の圧縮許容ひずみを表す式(JGA式) (JGA: Japan Gas Association)である。ここに、ひずみ硬 化指数nは、ひずみの関数で表され、ひずみの増加にした がって減少し、ひずみが2%以上の範囲では一定値になる。 JGA式は設計式であるため、ひずみ範囲が $3 \sim 4\%$ におけ る小さいn値を採用し、限界圧縮ひずみを安全側に評価し ている。

高圧ガスパイプラインの D/t は 50 前後であり,限界圧 縮ひずみは 1% 前後になる。したがって,パイプの限界座 屈ひずみを推定するために 1~4%の範囲における平均 n 値を用いることは,力学的には不適切である⁵⁾。これは, ひずみが 1~2%の範囲における n 値の変化幅が大きいた めである。また,推定する限界圧縮ひずみが定義域(1~ 4%)の外や,下限付近に位置することも不適切であること の背景である。パイプの変形性能を適切に推定するために は,以下に示す解析解⁵⁾を適用することができる。

3. 圧縮および曲げ変形に対する局部座屈特性

3.1 ひずみ硬化特性を考慮した圧縮変形性能

応力 - ひずみ曲線を(4) 式の Ramberg-Osgood の式⁹⁾ (R-O 式) で表し,(1) 式に代入すると,限界圧縮応力が (5) 式,限界圧縮ひずみが(6) 式のように求められる⁵⁾。

$$\varepsilon = \frac{\sigma}{E} + \frac{a\sigma_0}{E} \left(\frac{\sigma}{\sigma_0} \right)^N$$
(4)

$$\left[\frac{\sigma_{\rm cr}}{\sigma_0}\right]^N = -\frac{1}{2\alpha} \left[1 + \frac{1}{N}\right] + \frac{4}{3a\sqrt{N}} \frac{E}{\sigma_0} \frac{t}{D} \cdots \cdots$$
(5)

ここに, ε : 公称ひずみ, σ : 公称応力, E: ヤング率, α , σ_0 , N: R-O 式の定数, σ_{cr} : 限界圧縮応力, ε_{cr} : 限界圧縮ひずみ である。

ここで,通常のX65とX80 ラインパイプ(以下,単に X65,X80)の限界圧縮ひずみを(5)式と(6)式で計算し, 上述のJGA式の圧縮許容ひずみを比較する。X65とX80の 応力-ひずみ曲線を**Fig.1**のように仮定する。いずれも, 降伏応力を規格最小降伏応力(SMYS),引張強さを規格最 小引張強度(SMTS)とした。X65の一様伸びを10%,X80





Fig. 1 Stress-strain curves for conventional steel pipe, X65, and X80



Fig. 2 Strain capacity of conventional steel pipe, X65, and X80

を6%とした。X65の降伏比(YS/TS)は0.84, X80は0.89 になる。応力-ひずみ曲線からR-O式の定数を求め, (5)式と(6)式に代入すると, X65とX80の限界圧縮ひ ずみ曲線が**Fig.2**のように得られる。

Fig. 2 に示すように,X65 の限界圧縮ひずみはD/tが45 以上の範囲でJGA 式と同程度の値になるが,X80 はD/tが 60 以上の範囲で同程度になる。すなわち,X80 の限界圧縮 ひずみがJGA 式よりも低下する可能性を示唆している。こ の計算例は,応力 - ひずみ曲線をSMYS とSMTS で定義し た特別の条件であるが,軸圧縮を受けるX80 の変形性能に 関する課題を的確に抽出している。

変形性能に関する上記の課題を解決する手段として、二 つの選択肢が考えられる。一つは、X80の圧縮変形性能を X65以下のパイプと同等以上になるように向上させること である。これにより、パイプの強度とは独立に高圧ガスパ イプラインの変形性能を統一でき、耐震性能の整合を図る ことができる。もう一つは、X80に対してX65以下のパイ プと同様な変形性能を要求することは過大であるから、 X80に対して対応可能なJGA式を別途定義することである。 第一の選択肢については、材質設計によって変形性能を向 上させる可能性が期待できるため、一般の合意を得ること が可能と考えられるが、第二の選択肢については十分な議



Fig.3 Bending test results and semi-empirical formulas

論が必要である。

3.2 曲げ変形性能

曲げ変形における限界圧縮ひずみを求める解析解はな く、曲げ座屈実験データに基づいて幾つかの実験式が提案 されているのが現状である¹⁰⁾。代表的な実験式で計算した 限界圧縮ひずみ曲線を Fig.2 に示す。ガス耐震では、圧縮 変形の限界ひずみ推定式を曲げ変形にも適用している。同 図には、JGA 式で求めた限界圧縮ひずみ曲線も示してある。 図に示したデータは、海外で実施された X65 以下のパイプ の実験結果¹⁰⁾である。ただし、実験データと実験式は個 別には対応していないが、実験式は、各自の実験データの 下限包絡線で定義されている¹⁰⁾。本文では、各実験式の紹 介は省略するが、いずれも次式のような一般式で表すこと ができる。

$$\varepsilon_{\rm cr} = A \left[\frac{t}{D} \right]^m \dots \tag{7}$$

ここに, *A*:定数, *m*:指数であり, いずれも実験データか ら得られる。

Fig. 3において, *D/t*が40~70の範囲における限界圧 縮ひずみを比較すると, 弾性解(classical elastic)は他の 実験式よりも大きいが,他の実験式は若干の差はあるもの の,ほぼ同じ値が得られている。同じ*D/t*で実験データを 比較すると,変形性能にかなり大きい差があることが分か る。また,実験式よりも小さい実験データがいくつか認め られることも注意すべきである。

4. 曲げ変形に対するひずみ基準の安全性評価 (局部座屈)

4.1 X80 ラインパイプの限界ひずみ

高変形 X80 と X80 (表では X80 Steel pipe: Conventional) の変形性能を比較するため、各々 **Table 2** に示す材料特性

V80 Staal nings	Tensile properties					
X80 Steel pipes	YS (MPa)	TS (MPa)	YS/TS (%)			
High-Strain	535	696	77			
Conventional	552	619	89			

Table 2 Tensile properties of X80 pipes



Fig. 4 Longitudinal strain distribution of a steel pipe



Fig.5 Longitudinal strain distribution over a cross-section

を仮定し、有限要素解析 (FEA: finite element analysis) で 限界圧縮ひずみおよび最大引張ひずみを計算した。各パイ プは、外径 (OD) 762 mm、管厚 (*t*) 15.6 mm, OD/*t* = 49 とした。設計係数 (design factor) は 0.00, 0.40, 0.60, 0.72 の 4 段階とした。また、パイプには上部に引張、下部 に圧縮ひずみが発生するように純曲げ変形を与えた。曲げ 変形によって座屈波形が発生した状態の FEA モデルを **Fig. 4** に示す。

上述の曲げ変形を受ける座屈波形直近のパイプ断面にお ける軸ひずみ分布を Fig. 5 に示す。図の青線が軸ひずみの 分布を表している。中立軸は内圧の影響によって引張側に シフトしており,最大圧縮ひずみの絶対値は最大引張ひず みよりも大きくなっている。最大曲げモーメント時におけ る最大圧縮ひずみを限界圧縮ひずみ,最大引張ひずみを限 界引張ひずみと呼ぶ。さらに,灰色の線が曲げひずみ分布 を表している。曲げひずみは圧縮ひずみと引張ひずみの平 均値であり,限界曲げひずみは限界圧縮ひずみと限界引張 ひずみの平均値である。本文では限界曲げひずみは言及せ ず,限界圧縮ひずみと限界引張ひずみを比較する。

幾何学的初期不整⁷⁾を考慮した高変形 X80 の平均限界 圧縮ひずみと平均限界引張ひずみを Table 3 に示し, X80 の値を Table 4 に示す。平均限界圧縮ひずみとは, 座屈波

Table 3	Average critical compressive strain and the corre-
	sponding tensile strain of the X80 high-strain pipe

OD (mm)	Design factor	$\varepsilon_{1\mathrm{Dcr}}$ (%)		$\varepsilon_{2\mathrm{Dcr}}$ (%)		$\varepsilon_{3\mathrm{Dcr}}(\%)$	
		Comp.	Ten.	Comp.	Ten.	Comp.	Ten.
762	0.00	2.09	1.17	1.87	1.16	1.68	1.16
	0.40	2.14	1.06	2.00	1.04	1.90	1.00
	0.60	2.62	0.96	2.41	0.92	2.25	0.87
	0.72	3.11	0.90	2.82	0.86	2.61	0.80

Table 4Average critical compressive strain and the corresponding tensile strain of the X80 conventional pipe

OD (mm)	Design	$\varepsilon_{1\mathrm{Der}}$ (%)		$\varepsilon_{2\mathrm{Dcr}}$ (%)		$\varepsilon_{3\mathrm{Dcr}}(\%)$	
	factor	Comp.	Ten.	Comp.	Ten.	Comp.	Ten.
762	0.00	1.27	0.66	1.14	0.65	1.05	0.65
	0.40	1.45	0.56	1.30	0.54	1.21	0.52
	0.60	1.99	0.56	1.74	0.53	1.59	0.50
	0.72	2.60	0.59	2.27	0.55	2.06	0.51

形を中心として管軸方向に分布する圧縮ひずみを標点距離 内で平均化したものである。標点距離を平均管径の1倍, 2倍,3倍とした平均限界圧縮ひずみをそれぞれ ε_{1Der}, ε_{2Der}, ε_{3Der}と表す。平均限界引張ひずみについても同様で ある。

たとえば、高変形 X80 の平均限界圧縮ひずみ ε2Der は、設 計係数 0.00 で 1.87%, 0.72 で 2.82% となっており、設計係 数に従って増加している。一方、平均限界引張ひずみ ε2Der は、設計係数 0.00 で 1.16%, 0.72 で 0.86% となっており、 設計係数の増加にともなって減少している。また、X80 の 平均限界圧縮ひずみ ε2Der および平均限界引張ひずみ ε2Der も 高変形 X80 と同様な傾向を示しているが、X80 の平均限界 ひずみは高変形 X80 よりも小さい。このことにより、X80 の変形性能が小さいことが分かる。

4.2 局部座屈に対する安全性検討

高変形 X80 と X80 の局部座屈に対する安全性を検討する ため、Table 3 と 4 の計算結果のうち、パイプの実力値を表 す平均限界圧縮ひずみ ε2Dcr を抽出して **Table 5** と 6 に示 す。同図には、平均限界圧縮ひずみ ε2Dcr を安全率 1.25 で除 した許容限界圧縮ひずみを示し、比較のため、JGA 式で計 算した許容ひずみも示す。

高変形 X80 の許容限界圧縮ひずみは、内圧がない場合に 1.50%であり、設計係数とともに増加し、設計係数が 0.72 の場合に 2.26%となっている。一方、JGA 式で求めた許容 ひずみは 0.71 であり、高変形 X80 の変形性能はこれよりも 大きいことが分かる。X80 についても同様であり、許容限 界圧縮ひずみは 0.91%から 1.82%まで変化している。この 値も JGA 式よりも大きい。

したがって、Table 2 に示した X80 の曲げ変形性能は高

OD (mm)	Decign factor	E2Dcr	JGA 35t/D	
	Design factor	Comp.	Comp./1.25	(%)
762	0.00	1.87	1.50	
	0.40	2.00	1.60	0.71
	0.60	2.41	1.93	0.71
	0.72	2.82	2.26	

Table 5Two times outside diameter average critical
compressive strain of the X80 H-S linepipe

Table 6Two times outside diameter average critical
compressive strain of the X80 conventional steel

OD	Design faster	$\varepsilon_{2\text{Der}}$	JGA 35t/D		
(mm)	Design factor	Comp.	Comp./1.25	(%)	
762	0.00	1.14	0.91		
	0.40	1.30	1.04	0.71	
	0.60	1.74	1.40	0.71	
	0.72	2.27	1.82		

変形 X80 よりも小さいが JGA 式よりも大きい。これより, 一般的な耐震性能が要求される場合には,両者ともに採用 可能であるが,1.5% 程度の平均限界曲げひずみが要求され る地域においては高変形 X80 が選択される。

5. 曲げ変形に対するひずみ基準の安全性評価 (円周溶接)

近年のラインパイプ材料は高強度化とともに高靱性化を 達成しており、実施工で発生する欠陥より大きなき裂状の 傷を想定しても、脆性破壊の危険性は小さいと考えられて いる。したがって、本報で検討する大変形に対しては、脆 性破壊よりも塑性崩壊や延性き裂の進展による損傷が供用 不適合要因になると考えられる。そこで本章では、延性破 壊現象の初期状態である延性き裂の発生に着目し、ノッチ 先端での限界相当塑性ひずみによる安全性評価を行う。

5.1 円周溶接の延性き裂発生限界

母材にはX80 相当の鋼材を用い,GMAW (gas metal arc welding) により突合わせ継手を製作した。溶接条件は実パ イプラインの円周溶接を模擬し,溶接金属は母材に対して YS,TSともにオーバーマッチさせた。継手からFig.6に 示す wide plate (WP) 試験片を製作した。放電加工により 溶接金属最終パス中央部と粗粒溶接熱影響部 (CGHAZ) に深さ3mm,幅70mmおよび深さ5mm,幅70mmの半 楕円状のノッチを導入した。また、半楕円状ノッチの先端 半径はいずれも0.1mmとした。試験中はノッチ最深部を マイクロスコープで観察し、延性き裂の発生とグローバル ひずみとの関係をモニタリングした。

Fig.6の試験体を3次元連続体要素でモデル化して FEA



Fig.6 Wide plate test for ductile cracking evaluation

を実施した。クリップゲージ変位、グローバルひずみの挙 動が計測値と FEA の結果が一致していることを確認した上 で、実験で延性き裂が発生した段階におけるグローバルひ ずみを求めた。今回使用した溶接金属と X80 クラス鋼材の 延性き裂発生限界相当塑性ひずみはそれぞれ 0.69 と 1.2 で あった。

5.2 溶接部の延性き裂発生限界に対する 安全性検討

Table 3,4 に示した高変形 X80 と X80 の曲げ変形解析か ら外径 762 mm パイプに対する圧縮ひずみ限界に対する引 張ひずみを読み取り、今回の一連の解析で得られたノッチ 底での相当塑性ひずみが限界値に達する時の引張ひずみを 比較し、圧縮側の局部座屈限界と引張側の延性き裂発生限 界を比較する。

Table 7, 8に比較結果を示す。HAZの延性き裂発生限界 に関する相当塑性ひずみ値については、試験の難しさから 検討中であるが、ここでは溶接による熱影響を受け強度特 性が変わっても延性ボイドの発生起点となる介在物には影 響ないと考え、母材と同じ相当ひずみで評価した。

曲げ変形を受ける外径 762 mm の高変形 X80 の限界圧縮 ひずみは、内圧のない状態で 1.87%,設計係数が 0.72 の場 合で 2.82% であった。この時の引張ひずみはそれぞれ 1.16%,0.86% である。延性き裂発生の限界相当塑性ひず みを前章の実験結果から溶接金属は 0.65,母材と HAZ に ついては 1.2 とすると、ノッチ底での相当塑性ひずみは限 界値に達する際の引張ひずみはそれぞれ溶接金属ノッチの 場合で 1.65%,1.90%,HAZ ノッチの場合で 3.33%,1.59% である。

したがって、パイプ内表面での全長 70 mm,深さ3 mm の比較的大きな欠陥を想定しても、今回の比較した条件で は、延性き裂の発生に先立ち、圧縮側での局部的な座屈が 発生することが予測される。またこの圧縮ひずみ限界に達 した時の引張ひずみは、ノッチ底での延性き裂が発生する 引張ひずみ限界に対し、約2倍の安全率を有していること が確認される。

OD (mm)	Design factor	ε _{2Dcr} (%)	WM notch		HAZ notch	
		Ten.	$\varepsilon_{\mathrm{Tcr}}$	Ten./ $\varepsilon_{\rm Tcr}$	$\varepsilon_{\mathrm{Tcr}}$	Ten./ $\varepsilon_{\rm Tcr}$
762	0.00	1.16	1.65	0.70	3.33	0.34
	0.40	1.04		_	2.13	0.49
	0.60	0.92	1.69	0.54	1.83	0.50
	0.72	0.86	1.90	0.45	1.59	0.54

Equivalent plastic strain corresponds to the two times Table 7 outside diameter average critical compressive strain of the X80 high-strain steel pipe

WM: Welded metal

Table 8 Equivalent plastic strain corresponds to the two times outside diameter average critical tensile strain of the X80 conventional pipe

OD (mm)	Design factor	ε _{2Dcr} (%)	WM notch		HAZ notch	
		Ten.	$\varepsilon_{\rm Tcr}$	Ten./ $\varepsilon_{\rm Tcr}$	$\varepsilon_{\rm Tcr}$	Ten./ ε_{Tcr}
762	0.00	0.65	0.90	0.72	2.62	0.25
	0.40	0.54			1.41	0.38
	0.60	0.53	1.13	0.47	1.31	0.40
	0.72	0.55	1.08	0.51	1.21	0.45

6. 結言

国内における高圧ガスパイプラインの耐震設計の基本的 な考え方を概説し、X80のような高強度パイプラインの変 形性能に関する課題を示した。ラインパイプの変形性能を 向上させる一般的な方法は、管厚を増加させることである。 しかし、管厚を増加させれば、パイプラインの建設費用が 増加することが知られている。

高変形 LP は変形性能に関する高強度材の課題を克服し, 管厚を増加させることなく変形性能を向上させたラインパ イプである。高変形 LP を高圧ガスパイプラインに適用す ることにより、建設費用の増加を最小限に抑えながら、地 震地帯や凍土地帯における安全性を向上させることができ る。

今後の高圧ガスパイプラインの基本設計に際し、本報告

に記述した高強度ラインパイプの設計コンセプトや変形性 能が一助となれば幸いである。

参考文献

- 1) Glover, A. Application of Gade 550 (X80) and Grade 690 (X100) in Arctic Climates. Proc. of Pipe Dreamers' Conference on Application and Evaluation of High-Grade Linepipes in Hostile Environments. 2002.
- 2) 日本ガス協会. 高圧ガス導管耐震設計指針. JGA 指 -206-03, 2004.
- 3) 日本ガス協会. 高圧ガス導管液状化耐震設計指針. JGA 指-207-01, 2001.
- 4) Suzuki, N.; Endo, S.; Yoshikawa, M.; Toyoda, M. Effect of Strainhardening Exponent on Inelastic Local Buckling Strength and Mechanical Properties of Linepipes. Proc. of the 20th OMAE. 2001, paper no. OMAE2001/MAT 3104.
- 5) Suzuki, N.; Toyoda, M. Critical Compressive Strain of Linepipes Related to Work-Hardening Parameters. Proc. of the 21st Int. Conf. on OMAE. 2002, paper no. OMAE2002-28253.
- 6) Zimmerman, T.; Timms, C.; Zhou, J.; Glover, A.; Suzuki, N. Local Buckling and Post-Buckling Behavior of High Strength Linepipe. Pipeline Technology Conference 2004.
- 7) Suzuki, N.; Kondo, J.; Endo, S.; Ishikawa, N.; Okatsu, M.; Shimamura, J. Effect of Geometric Imperfection on Bending Capacity of X80 Linepipe. Proc. of the 6th Int. Pipeline Conf. 2006, paper no. IPC2006-10070.
- 8) Gerard, G. Compressive and Tortional Buckling of Thin Wall Cylinders in Yielded Region. NACA. 1956, TN-No. 3726.
- 9) Ramberg, W.; Osgood, W.R. Description of Stress-Strain Curves by Three Parameters. NACA. 1943, TN.902.
- 10) Zimmerman, T. J. E.; Stephens, M. J.; DeGeer, D. D.; Chen, C. Compressive Strain Limits for Buried Pipelines. 1995 OMAE. 1995, vol. V, Pipeline Technology, p. 365-378.



鈴木 信久



伊木



聡



正村 克身