平面ラチス梁における終局耐震性能に及ぼす塑性仕事の効果について

建築構造学分野 松浦 由紀

Abstract

空間構造は、体育館やスポーツ施設などその内部に大きな空間を内包する屋根として広く用いられており、地震災害時には地域の避難所や災害救助の拠点として利用される。よって、空間構造の耐震性能は重要であると考えられ、合理的な耐震設計手法が求められる。そこで本論文では、簡単な2種類の平面ラチス梁を対象に、静的鉛直荷重を受ける場合と地震波を入力した場合を比較し、動的崩壊時の地震入力エネルギーに及ぼす塑性仕事および静的安全率の効果を数値解析により明らかにする。その際、構造物の歪エネルギーに着目し、静的解析から得られた歪エネルギー速度換算値と動的解析から得られた歪エネルギー速度換算値との関係を考察し、終局耐震性能の評価方法について提案する。

1.序

空間構造は、体育館やスポーツ施設など、その内部 に大きな空間を内包する屋根として広く用いられてお り、地震災害時には地域の避難所や災害救助の拠点と して利用される。東海地震の発生が指摘されているこ とを考えると、空間構造の耐震性能は以前にも増して 重要性が増していると考えられる。そのため、設計時 に想定した以上の地震を構造物が受けた場合どの程度 のレベルまで耐え得るのかを把握することも重要であ り、安全かつ合理的な耐震設計手法が求められている と言える。地震時の構造物の応答予測はエネルギーの 釣合いに基づく手法で多く行われてきた。既往の研究 としては、秋山によってエネルギーの釣合いに基づい て多層ラーメン構造の耐震性能評価式が提案されてい る 1)。多田らは二層立体ラチス平板を対象として、静 的弾塑性挙動より定まる内部吸収エネルギーを定義し、 その最大値が動的崩壊の尺度となりうることを示して いる 2)。萩原は非線形系の自由振動解から系のエネル ギーレベルと有効周期の関係を表わす特性曲線(E-Te 曲線)を定義し、エネルギー応答推定法の適用性を検討 した 3),4)。このように、耐震設計の資料となる空間構 造の終局状態での耐荷性能について、様々な研究がな されているが、十分に挙動を把握するには至っていな ll.

本論文では、簡単な平面ラチス梁を対象に、静的鉛直荷重を受ける場合と地震波を入力した場合を比較し、動的崩壊時の地震入力エネルギーに及ぼす塑性仕事の効果を明らかにし、静的解析から得られた歪エネルギー速度換算値と動的解析から得られた歪エネルギー速度換算値との関係に基づき終局耐震性能の評価方法について提案する。

2.解析モデル概要

本論で取り扱う解析モデルを図 1,2 に示す。支持条件はピン・ローラー支持とする。モデルは部材断面が一様であるものと、中央上面の部材の圧縮降伏を防ぐために中央上面の 3 部材のみ断面を大きくしたものの 2 種類を扱うものとする。なお接合部の強度と剛性が十分あるものとして、部材間の接合部はすべて剛接合とする。また、各モデルにおいて静的解析より得られた結果から静的安全率 v=2,3,4 となるように固定荷重を設定し、節点集中型として扱う。本論で用いる部材モデルは座屈現象を考慮するため、中央上面の 1 部材のみ中央部に新たに節点を設け、1 部材 2 要素として取り扱っているが、部材中央に設けた節点には荷重は作用させない。各モデル名称を整理したものを表 1 に示す。

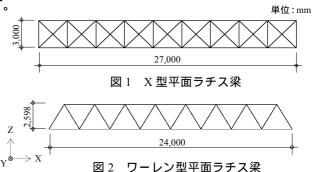


表1 解析モデル名称

		衣	え」 解析せ	アル名称	
	モデル	レ名称	全体形状	使用部材	静的安全率
		Xa2			2.0
	Хa	Xa3		1 種類	3.0
v		Xa4	X 型		4.0
Х		Xb2	^型		2.0
	Xb	Xb3		2 種類	3.0
		Xb4			4.0
		Wa2			2.0
	Wa	Wa3		1 種類	3.0
W		Wa4	ワーレン型		4.0
W		Wb2	ワーレン型		2.0
	Wb	Wb3		2 種類	3.0
		Wb4			4.0

3. 静的弹塑性解析

本解析モデルを対象として、塑性ヒンジ法による幾 何学的非線形弾塑性解析を行い、モデル上面節点に負 担面積に応じた鉛直下向きの等分布荷重を作用させた 場合の耐荷性能を把握した。

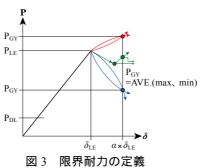
静的解析において、(1)式のようなエネルギーの釣合 い式が成り立つ。

$$E^e - E^G = E^F \tag{1}$$

ここで、 E^e は歪エネルギー、 E^G は自重と鉛直方向変位 によってなされるポテンシャルエネルギー、 E^F は外力 によって入力されるエネルギーである。また、歪エネ ルギー E^e は、弾性歪エネルギー $_sW_e$ と塑性変形による 消費エネルギー $_{s}W_{p}$ の和 $(_{s}W_{e}+_{s}W_{p})$ とする。各種エネル ギーを(2)式により等価速度に換算する。

 $_{S}V^{e} = \sqrt{2E^{e}/M}$, $_{S}V^{G} = \sqrt{2E^{G}/M}$, $_{S}V^{F} = \sqrt{2E^{F}/M}$ (2) M はモデルの総質量である。エネルギーを速度に換算 することにより、質量の影響を取り除き速度の次元を 持つ物理量として表現することができる。この変換に より各解析モデルのエネルギーを比較することができ る。本論では、_sV^Fを静的吸収エネルギーと定義し、 $_{\rm s}V^{\it F}$ が最大となる時、構造物が吸収できるエネルギー が最大となるとし、この時の歪エネルギー速度換算値 $e_{s}V_{f}$ と定義する。また、弾性限界耐力 P_{LE} 時、限界耐 力 P_{GY} 時の歪エネルギー速度換算値をそれぞれ ${}_{s}V_{LE}$ 、

 $_{s}V_{GY}$ と定義する。ここ で、限界耐力とは、解 析で得られた荷重変形 関係より得られた耐荷 力であり、変形性能倍 率αを用いて図3のよ うに定義し、限界耐力 時の変位を限界変形と

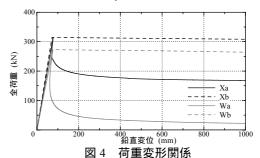


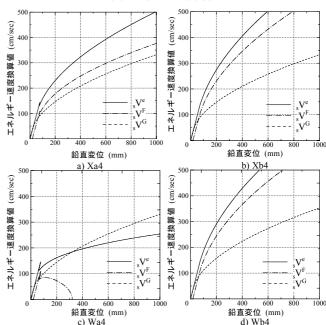
解析により得られた荷重変形関係を図4に示す。こ こで、横軸はモデル下面中央節点の鉛直変位量である。 Xa モデルは圧縮降伏と引張降伏が同時に起こってい るため、圧縮降伏している Wa モデルより初期降伏後 の耐力低下は緩やかである。Xb、Wb モデルは引張降 伏し、耐力低下がほとんど見られない。また、各モデ ル(v=4)の得られた各種エネルギー速度換算値とモデ ル下面中央節点との鉛直変位量の関係を図5に示す。 Wa モデル以外は静的吸収エネルギーが最大値をとる まで解析を行うことが困難だったため、部材の破断基 準として部材の引張ひずみが 3%となる時を静的吸収 エネルギーの最大値時とし、その時の歪エネルギー速 度換算値を $_{s}V_{f}$ としている。また、 α = 3.0,6.0 となる限 界変形時の $_{s}V_{GV}$ を算出した。得られた各種歪エネルギ ー速度換算値を表 2 に示す。表中には、 $_{s}V_{GY}$ を算出し た時点での弾性歪エネルギー $_{s}W_{e}$ と塑性変形による消 費エネルギー $_{s}W_{p}$ の比率 $_{s}W_{e}/_{s}W_{p}$ 、を合わせて示してい る。

4. 固有振動解析

本解析モデルの固有振動性状を把握するため、非減 衰自由振動解析を行い、有効質量比分布及び固有周期 を算出した。各方向有効質量比上位3位までのモード 次数と固有周期、及び有効質量比を表3に示す。

図4に示しているように、初期弾性剛性がすべての モデルにおいてほぼ等しくなっており、すべてのモデ ルにおいて1次固有周期は近い値となった。また、固 有周期は $T = 2\pi\sqrt{M/K}(M: 質量, K: 剛性)$ で表わされるよ うに、安全率 v=4 の固有周期に対する安全率 v=2,3 の 固有周期はそれぞれ $\sqrt{2}$, $\sqrt{3/2}$ 倍となった。





各種エネルギー速度換算値と鉛直変位の関係 各種歪エネルギー速度換算値と $_{s}W_{e}/_{s}W_{p}$

モデル 安全率		s VLE	s Vf	s V _{GY} (c	m/sec)	s W6 /	/s W6	
モテル		(cm/sec)	(cm/sec)	=3.0	=6.0	=3.0	=6.0	
	2	99.15	236.98	174. 27	244.24			
Xa	3	121.43	290.25	213.44	299.14	0. 21	0.15	
	4	140. 26	335. 21	246.51	345.52			
	2	95.99	291.38	201.89	297.00			
Xb	3	117. 37	356.72	247.06	363.33	0.30	0.12	
	4	135. 46	411.81	285.05	419.34			
	2	103.30	103.30	118.69	143.94			
V∕a	3	126. 41	126.41	145.33	176.23	0.06	0.04	
	4	146. 04	146.04	167.79	203.49			
	2	100.01	310.82	212.54	312.88			
Wb	3	122. 27	380.71	260.12	382.95	0.29	0.12	
	4	141.10	439.55	300.28	442.03			

表 3 固有周期と有効質量比

a) Xa

モード	Ħ	有周期(sed	c)	有効質	順位		
次数	安全率 2	安全率3	安全率 4	X方向	Z方向	Χ	Z
1	0.367	0.300	0.260	6.06	77.74		1
2	0.133	0.108	0.094	71.82	2.10	1	
3	0.095	0.077	0.067	12.68	0.04	2	
4	0.054	0.044	0.038	0.03	4.46		3
5	0.045	0.037	0.032	7.47	7.75	3	2

b) Xb

モード	İ	有周期(sed	c)	有効質:	順位		
次数	安全率2	安全率3	安全率 4	X方向	Z方向	Χ	Z
1	0.356	0.290	0.252	6.86	77.42	3	1
2	0.131	0.107	0.092	70.50	2.70	1	
3	0.093	0.076	0.066	14.09	0.13	2	
4	0.054	0.044	0.038	0.11	3.97		3
5	0.044	0.036	0.031	6.63	7.98		2

c) Wa

モード	Ħ	有周期(sed	c)	有効質	順位		
次数	安全率 2 安全率 3 安全率			X方向	Z方向	Χ	Z
1	0.361	0.295	0.256	4.55	88.91		1
2	0.128	0.104	0.090	72.98	1.60	1	
3	0.100	0.082	0.071	15.59	0.27	2	
4	0.057	0.047	0.041	0.41	5.73		2
5	0.045	0.036	0.032	5.05	2.13	3	3

d) Wb

モード	世	有周期(sed	:)	有効質:	順位		
次数	安全率 2	安全率3	安全率 4	X方向	Z方向	Χ	Z
1	0.350	0.286	0.248	5.29	88.68	3	1
2	0.126	0.103	0.089	71.34	2.13	1	3
3	0.099	0.081	0.070	17.76	0.48	2	
4	0.057	0.047	0.040	0.21	5.24		2

5. 時刻歷地震応答解析

上下地震動に対する応答性状を把握するため、幾何 学的非線形性を考慮した弾塑性時刻歴応答解析を行っ た。本解析に用いる地震波は、人工地震波である日本 建築センター模擬地震波(レベル2)および固有周期 と等しい周期の正弦波とその周期を 10%増ししたも のとする。以後、それぞれ BCJ-L2、SIN、SIN10 と記 述する。解析の際に入力する地震波には BCJ-L2 は 0 秒から60秒までの60秒間の加速度データを用いる。 正弦波である SIN および SIN10 は4秒間の振幅増幅区 間を含む 20 秒間を用いる。入力方向は鉛直 Z 方向と する。地震波の最大入力加速度を漸増させながら時刻 歴応答解析を繰り返し、最初に部材の一部に塑性ヒン ジが形成される際の最大入力加速度を初期降伏加速度 A_{LE} とする。さらに、モデル下面中央節点の最大鉛直 変位が急激に下方に増加し、鉛直変位量がモデルのス パンの 1/30 を超えた時を動的崩壊と判断し、その直前 の最大入力加速度を動的崩壊加速度 A_f とする。3 章の 静的弾塑性解析より得られた限界変形に達した時の加 速度を限界変形加速度 AGY とする。

図 6 に各地震波の加速度応答スペクトルを示す。図には各安全率における固有周期も合わせて示している。表 4 に各モデルの地震波ごとの初期降伏加速度 A_{LE} を示す。表には、求めた各加速度を SIN の A_{LE} で除したものをあわせて示している。SIN の A_{LE} に対する SIN10、BCJ-L2 の A_{LE} はそれぞれ約 4、5~7 倍となっている。図 6 に示した SIN の加速度応答スペクトルに対する SIN10、BCJ-L2 の加速度応答スペクトルがそれぞれ約 1/4、1/7~1/5 倍となっていることから、初期降伏加速

表 4 初期降伏加速度 A_{LE}

モデル	安全率	A	A _{LE} (gal)) ALE/ALE(SIN)			N)
- 7 N		BCJ - L2	SIN	SI N10	BCJ - L2	SIN	SI N10
	2	219	39	160	5. 62	1.00	4.10
Xa	3	431	77	320	5. 59	1.00	4. 16
	4	731	115	470	6.36	1.00	4.09
	2	253	40	170	6.34	1.00	4. 25
Xb	3	459	79	330	5.81	1.00	4. 18
	4	732	117	490	6. 26	1.00	4. 19
	2	225	38	160	5. 93	1.00	4. 21
Val	3	449	77	320	5.84	1.00	4. 16
	4	721	114	470	6.32	1.00	4.12
	2	282	38	160	7. 41	1.00	4. 21
ΛΩ	3	459	77	320	5.96	1.00	4. 16
	4	740	118	520	6. 27	1.00	4. 41

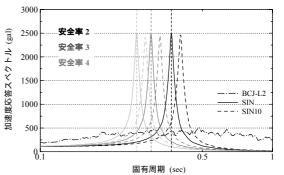


図 6 各地震波の加速度応答スペクトル

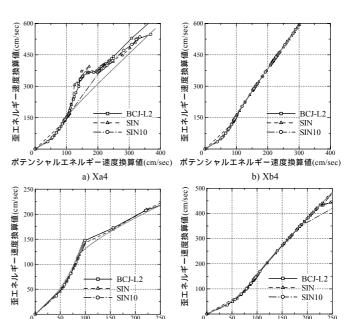


図 7 V^e と V^G の関係(速度換算値)

ポテンシャルエネルギー速度換算値(cm/sec)

ポテンシャルエネルギー速度換算値(cm/sec)

度は加速度応答スペクトルの関係から決まっていることが分かった。次に、解析により得られた各モデル (v=4)の応答歪エネルギー速度換算値とその時のポテンシャルエネルギー速度換算値との関係を図7に示す。図中には、静的弾塑性解析より得られた歪エネルギーとポテンシャルエネルギーの関係を実線で示している。すべてのモデルにおいて初期降伏までは静的弾塑性解析で得られた結果とほぼ等しいエネルギー関係が得られた。初期降伏後はモデルにより異なるが、圧縮降伏する Xa、Wa モデルに関しては静的解析結果より動的解析結果の方が歪エネルギーの増加の割合が大きくなり、引張降伏する Xb、Wb モデルに関しては等しくな

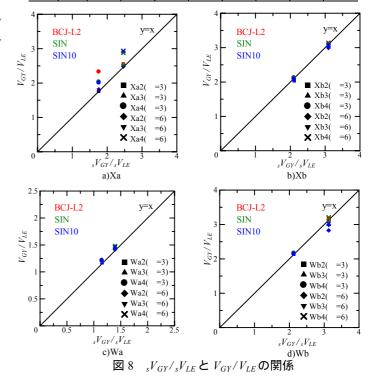
るか減少する傾向がある。初期降伏加速度 A_{LE} 入力時 の最大応答歪エネルギー V_{LE} と静的解析での弾性限界 時の歪エネルギー、 V_{LE} の関係において、すべてのモデ ルにおいて平均比率 $V_{LE}/_sV_{LE}$ は $0.97 \sim 1.01$ とほぼ 1 に なっており、静的解析結果と動的解析結果ではほとん ど差が見られない。動的崩壊加速度 4人力時の歪エネ ルギーの最大応答の速度換算値 V_f と静的吸収エネル ギー最大値時の歪エネルギー $_{s}V_{f}$ の関係において、静的 吸収エネルギーが最大値をとった Wa モデルにおいて、 平均比率 VdsVtは 1.00~1.04 となっており、静的吸収 エネルギーが最大値をとるモデルは $_{S}V_{f}$ が動的崩壊地 震動レベルの推定値になりうると考えられる。Wa 以 外のモデルにおいては引張ひずみ 3%となる時の歪工 ネルギー速度換算値を $_SV_f$ としたが、 V_f の時の引張ひず みが $0.55 \sim 7.44\%$ となっているため $V_{e/s}V_{f}$ が $0.84 \sim 1.53$ となった。また、限界変形到達時の応答歪エネルギー V_{GY} と静的解析における限界耐力時の歪エネルギー $_sV_{GY}$ の関係において、Xa モデルに着目すると、安全率 v が大きくなるにつれて $V_{GY}/_{s}V_{GY}$ の値が大きくなって いる。固定荷重が小さいと崩壊に寄与する損傷に至る までの間、より多く繰り返し変形することによって歪 エネルギーが大きくなっていると考えられる。 α =6.0 の時の $V_{GY}/_{s}V_{GY}$ において、Wb 以外のモデルに関して は 0.99~1.15 と 1 より大きくなる傾向があるのに対し、 Wb モデルに関しては 0.92 ~ 0.98 と 1 より小さくなっ ている。これは Wb モデルに関して静的解析において 引張降伏を起こしているが、動的解析では引張部材が 降伏した後、α=6.0 付近で圧縮部材が降伏したことに よるものだと考えられる。

6. 終局耐震性能に及ぼす塑性仕事の効果

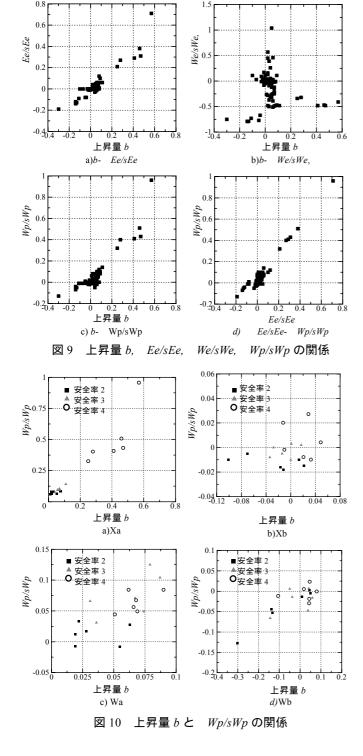
静的解析より得られた歪エネルギーの比率 $_{s}V_{GY}$ / $_{s}V_{LE}$ と動的解析より得られた歪エネルギーの比率 $V_{GY}/$ V_{LE} が比例関係を満たすとして終局耐震性能の評価を 行う。図 8 に $_{s}V_{GY}/_{s}V_{LE}$ と V_{GY}/V_{LE} の関係を示す。図中 には、直線 y=x も合わせて示す。y=x からの上昇量を b として、各モデルの上昇量 b と静的解析より得られ た弾性歪エネルギー。W。と塑性変形による消費エネル ギー $_{s}W_{p}$ の比率 $_{s}W_{e}/_{s}W_{p}$ を表 5 に示す。各モデルの各変 形性能倍率 α における sW_e/sW_p は一定であるが、安全 率が大きくなるにつれて、上昇量 b も大きくなる傾向 があることが分かる。これは固定荷重が小さい方がよ り繰り返し変形し、塑性消費エネルギーが大きくなっ ていることによるものである。このことより上昇量 bが安全率に比例し、固定荷重に反比例すると考えられ る。引張降伏している Xb,Wb モデルにおいて、地震波、 静的安全率vに関わらず上昇量bは総じて小さい値と なっている。それに対して、圧縮降伏している Xa モ デルと Wa モデルを比較すると、安全率 2,3 では大き

な違いは見られないが、安全率4では大きな差がある。 これは Xa モデルの方が $_{s}W_{e}/_{s}W_{p}$ が大きく、地震によっ て入力されたエネルギーを弾性歪エネルギーW。とし て吸収するからであると考えられる。これより各変形 性能倍率 α における sW_e/sW_p と b が比例関係を示して いることが分かる。また、静的解析と動的解析で異な る降伏過程となる Wb モデルを除いたモデルに関して、 α =3.0 より α =6.0 の時の b が大きくなっている。これよ り b は α にも比例していると考えられる。ここで、さ らに上昇量 b と歪エネルギーの関係を明らかにするた めに、各モデル各変形性能倍率 α の時の歪エネルギー E_e と弾性歪エネルギー W_e と塑性変形による消費エネ ルギーW。を動的解析より求める。図9に静的解析より 得られた歪エネルギー $_{s}E_{e}$ と弾性歪エネルギー $_{s}W_{e}$ と塑 性変形による消費エネルギー $_{s}W_{p}$ と動的解析結果の差 をそれぞれ静的解析結果で除したものと上昇量 b の関 係を示す。図9より上昇量bに対して $E_e/_sE_e$ 、 $W_p/_sW_p$ には相関があるが、 $W_e/_sW_e$ には相関が見られないこ とが分かる。 $E_{e/s}E_{e}$ と $W_{p/s}W_{p}$ にも相関があること より、歪エネルギーの増加は塑性変形による消費エネ

		1	表 5 .	上昇量	b & sl	$W_e/_sW_i$	2			
	φ.Δ.±		-	3.0			-	6.0		
モデル	安全率	y=x7	からの上昇	^非 量b	sWe/sWo	y=x7	からの上昇	^非 量b	s We/s Wo	
		BCJ - L2	SIN	SI N10	SVE/SVP	BCJ - L2	SIN	SI N10	SVE/SVP	
	2	0.05	0.02	0.01	0.21	0.08	0.03	0.02	0.15	
Xa	3	0.07	0.04	0.06	0.21	0.11	0.07	0.06	0.15	
	4	0.57	0.28	0.25	0.21	0.46	0.41	0.47	0.15	
	2	0.01	-0.02	-0.07	0.30	0.02	-0.01	-0.10	0.12	
Xb	3	0.00	-0.01	-0.03	0.30	0.02	0.00	-0.03	0.12	
	4	0.02	0.03	-0.01	0.30	0.05	0.03	-0.01	0.12	
	2	0.05	0.02	0.02	0.06	0.06	0.02	0.03	0.04	
Vá	3	0.07	0.08	0.03	0.06	0.07	0.09	0.04	0.04	
	4	0.06	0.05	0.07	0.06	0.07	0.09	0.07	0.04	
	2	0.05	0.04	0.01	0.29	-0.13	-0.14	-0.30	0.12	
VVb	3	0.04	0.04	0.06	0.29	-0.04	-0.05	-0.14	0.12	
	4	0 04	0.05	0.02	0.29	0.05	0.08	-0.11	0.12	



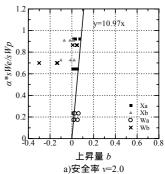
ルギーによるものであると考えられる。各モデルにおける上昇量 b と W_p/sW_p の関係を図 10 に示す。引張降伏している Xb、Wb モデルに関して、上昇量 b に対し、 W_p/sW_p は非常に小さい値もしくは負の値となっている。それに対し、圧縮降伏している Xa、Wa は W_p/sW_p は上昇量 b に比例している。これは繰り返し変形することによる塑性消費エネルギーが圧縮部材で蓄積されていることに起因していると考えられる。また、各モデルにおいて安全率別に見ると安全率v が大きくなるほど、上昇量 b と W_p/sW_p がともに大きくなる傾向があることがわかった。



7.終局耐震性能の評価

前章までに得られた結果より、上昇量 b は静的安全 率ッにも影響を受けていると考えられるので、既往の 研究5)で提案された予測法に基づいて図11に全モデル における静的安全率別の上昇量 b と α ・ sW_e/sW_p の関係 を示す。図には、上昇量 b が小さくなる引張降伏する モデル以外の解析結果を y=kx(k:実数)で近似した直線 も合わせて示している。この k の値は安全率に反比例 していることが分かる。言いかえれば、固定荷重に比 例していると考えられる。本論では、安全率 v=2,3,4 のモデルについて扱ったが、さらに安全率ッと近似直 線 y=kx の傾き k の関係を明らかにするため、既往の研 究 5)の結果を整理しなおしたものを表 6 に示す。PR2 モデルにおいて、静的解析で引張降伏となるにも関わ らず KOBE 地震波入力時の y=x からの上昇量 b は大き な値となっている。これは KOBE 地震波において鉛直 上向きの加速度が加わった時に、PR2 モデルが静的解 析結果とは異なる部材で圧縮降伏し、塑性仕事により 歪エネルギーが増大したためであると考えられる。ま た、P2 モデルにおいても地震波特性により降伏部材が 異なっており、上昇量りにばらつきが現われたと考え

られる。図 12 に圧縮降伏 している全モデルの上昇 量 b と α ・s W_e /s W_p の関係 を示す。図には、各モデ ルの静的安全率 v と近似 直線 y=kx(k:y=y)の傾き k の値も合わせて示して いる。



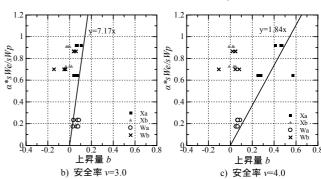


図 11 上昇量 b と $\alpha*sWe/sWp$ の関係

表 6 既往研究モデルの解析結果

モデル	安全率	s V _{GY} /s V _{LE}		V_{GY}/V_{LE}		y=xカ	∿らの上∮	昇量 <i>b</i>	sWé/sWó	
L 7 7V		s V GY / s V LE	BCJ - L2	KOBE	TAFT	BCJ - L2	KOBE	TAFT	SVE/SVP	
P1	9. 68	1.74	1.82	1.89	-	0.08	0.15	-	0.01	3.0
FI	9.00	1.99	2.80	2.64	-	0.80	0.65	-	0.01	6.0
P2	10.51	1.29	1.48	1.55	-	0.19	0.27	-	0.07	3.0
FZ.	10.51	1.58	2.01	1.78	-	0.44	0.21	-	0.02	6.0
PR1	5, 17	1.28	1.33	1.47	-	0.06	0.19	-	0.03	3.0
TIXI	5. 17	1.58	1.61	1.73	-	0.04	0.15	-	0.01	6.0
PR2	3, 56	2.08	2.07	2.71	-	-0.01	0.63	-	0.29	3.0
FNZ	3. 30	3.05	2. 93	3.85	-	-0.12	0.81	-	0.14	6.0
SSR1	6.34	1.51	2. 61	2.46	2.49	1.10	0.95	0.98	0.13	3.0
JORI	0.34	1.97	3.08	2.65	3. 36	1.11	0.68	1.39	0.05	6.0
SSR2	6.99	1.42	2.65	2.21	2.11	1.23	0.79	0.70	0.10	3.0
	0.99	1.82	2.65	2.42	2, 29	0.83	0.60	0.47	0.04	6.0

安全率vが大きくなるにつれて、傾きkの値は小さくなっている。安全率が大きい場合、崩壊に寄与する損傷に至るまでの間より多く繰り返し変形することによって塑性変形による消費エネルギーが多くなり、結果として上昇量bは大きくなっていると考えられる。静的安全率vと傾きkの逆数の1/kの関係を図13 a)に示す。1/k と静的安全率v の関係において近似曲線が2次曲線となったため、1/k は静的安全率v の2 乗との関係も図13 b)に示した。それぞれの関係において決定定数 R^2 が0.98,0.94 となっており、精度良く近似出来ていると考えられる。

これまでに述べたことから、y = x からの上昇量 b と $\alpha \cdot {}_{s}W_{e} / {}_{s}W_{p}$ の値には(3)式に示すような関係があると 考えられる。

$$\alpha \cdot \frac{sW_e}{sW_p} = k \cdot b \quad (1/k \propto v^2) \tag{3}$$

静的弾塑性解析から $_{s}W_{e}$ / $_{s}W_{p}$ の比率と変形性能倍率 α を求め、この近似直線を用いて上昇量 b を算出することで、終局耐震性能を評価できると考えられるが、より多くの静的安全率・モデル形状に対して考察・検討していく課題が残っていると言える。

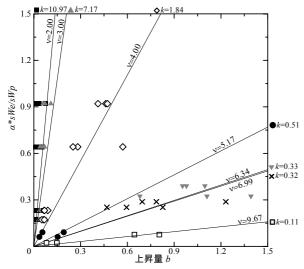


図 12 上昇量 $b \in \alpha *sWe/sWp$ の関係

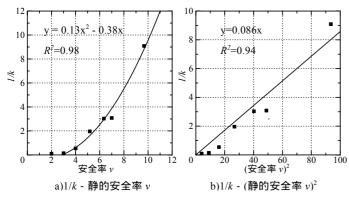


図 13 静的安全率 ν と 1/k の関係

8. 結

- (1) 静的安全率vによる効果を考慮することにより動的地震動レベル V_f の予測の精度を向上することができる。
- (2) 動的地震動レベル V_f の上昇効果は塑性履歴吸収エネルギーによるものである。静的安全率 v が大きい場合、引張降伏する場合は、この効果はあまり期待できない。
- (3) 図 14 に示す方法によって、時刻歴応答解析を行うことなく、終局耐震性能の評価をすることができる。

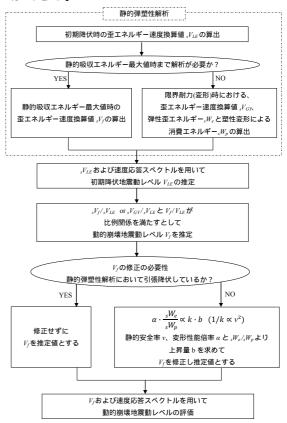


図 14 終局耐震性能の評価法

[参考文献]

- 1) 秋山宏「地震動の不可知性に対処した建築物の耐震設計」日本 建築学会構造系論文報告集 第643号 pp.1685-1690 2009.9
- 2) 多田元英、米山隆也「建築物の屋上に設置された 2 層立体トラス の鉛直地震応答性状」日本建築学会構造系論文報告集 第 452 号 pp.77-86 1993.10
- 3) 萩原伸幸「自由振動解を用いた非線形系のエネルギー応答推定 に関する基礎研究 周期外乱に対する Duffing 系のエネルギー応 答」日本建築学会構造系論文報告集 第587号 pp.93-100 2005.1
- 4) 萩原伸幸「自由振動解を用いた非線形系のエネルギー応答推定 に関する基礎研究 分数調波振動の影響と地震波によるエネル ギー応答」日本建築学会構造系論文報告集 第618号 pp.105-111 2007 8
- 5) 松浦由紀、谷口与史也、福島理沙「屋根型ラチスアーチ・シリンダーの耐荷性能と動的崩壊地震動レベルの関係について」日本 建築学会学術講演梗概集 pp.809-810 2010.9

討議等

討議「大内 一 教授]

動的荷重と静的等分布荷重を置き換えて、終局耐震性 能の評価に用いていいのか。また、動的解析における 慣性力分布はどのようになっているのか。

回答:構造物において慣性力は崩壊には直接結び付くものではなく、変位によって崩壊につながります。 静的等分布荷重による変形モードと動的解析の振動モードはおおよそ対応しているので、静的分布荷重の変形モードを使うことに妥当性があると思います。振動モードを一致させるために静的解析の荷重条件を変更してもいいです。

討議[鬼頭 宏明 准教授]

終局耐力の指標は何か。また、塑性仕事の効果を積極的に使うことによって終局耐力が向上するのか。

回答:終局耐力の指標は変形性能と耐荷性能の両方です。本研究は終局耐震性能を議論するものです。したがいまして、終局耐震性能に及ぼす塑性仕事の効果について調べました。塑性仕事の効果により動的崩壊地震動レベルは上昇するが、図15のように塑性仕事の効果があまりない引張降伏しているbモデルの方が圧縮降伏しているaモデルより動的崩壊地震動レベルは大きくなっています。よって、塑性仕事の効果を利用することにより終局耐力が向上するという訳ではありません。

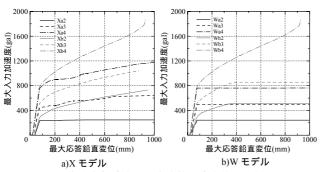


図 15 最大入力加速度と最大応答鉛直変位の関係(BCJ-L2)

討議[谷池 義人 教授]

塑性仕事の効果により耐震性能が上がるとしても、座屈した時点で塑性履歴吸収エネルギーは見込めないので、圧縮降伏しているモデルのほうが耐震性能は低いのではないか。また、引張降伏しているモデルで復元力はループしないのか。

回答:予測値からの上昇量は塑性仕事の効果による もので、引張降伏モデルにはほとんど現れませんが、 動的崩壊地震動レベルは図 15 に示すように引張降伏 モデルの方が大きくなります。また、引張降伏してい るモデルでは復元力はループしないため塑性履歴吸収 エネルギーの効果は見込めません。

討議「谷口 徹郎 准教授]

図 7 に示されている歪エネルギー速度換算値とポテンシャルエネルギー速度換算値の関係が意味しているものは何か。

回答:塑性仕事の効果が大きいものに関しては、静 的解析より得られた結果に比べ、ポテンシャルエネル ギー速度換算値に対する歪エネルギー速度換算値の増 加量が大きくなる傾向があることを示しています。

討議[松村 政秀 講師]

上昇量bとは何か。また、絶対量であるのか。

回答: ${}_sV_{GY}/{}_sV_{LE}$ と V_{GY}/V_{LE} の差であり、無次元量です。