# 接合位置を考慮したアルミニウム合金板の圧縮耐荷力

Ultimate strength of aluminum alloy plates in compression considering joining locations

大倉 一郎\*, 小笠原 康二\*\* Ichiro Okura, Koji Ogasahara

\*工博,大阪大学准教授,大学院工学研究科地球総合工学専攻(〒565-0871 吹田市山田丘 2-1) \*\*大阪大学,大学院博士前期課程,大学院工学研究科地球総合工学専攻(〒565-0871 吹田市山田丘 2-1)

The ultimate strength of aluminum alloy plates in compression is investigated considering joining locations by the elastic-plastic large deflection analysis with FEM. The aluminum alloys taken into account are heat-treated A6061-T6 and A6005C-T5 and non-heat-treated A5083-O. The softening of material and the residual stresses caused by the friction stir welding (FSW) and the MIG welding are introduced in the analysis. It is shown that the joining locations and the width of plate have a great influence on the ultimate strength. The ultimate strength given by the FEM analysis is formulated to compare it with the design curves specified in Eurocode 9. Finally the curves for the ultimate strength of plates in compression considering joining locations are proposed based on this research.

Key Words: aluminum alloy, ultimate strength, FSW, MIG welding, joining loaction キーワード: アルミニウム合金, 耐荷力, 摩擦攪拌接合, MIG 溶接, 接合位置

#### 1. 序論

最近,アルミニウム歩道橋 <sup>1),2)</sup>および歩道用アルミニウ ム床版<sup>3),4)</sup>が建設されるようになってきた. これらのアル ミニウム構造物の設計は、アルミニウム合金土木構造物 設計・製作指針案<sup>5)</sup>(以後, JAA 指針と呼ぶ)に従って なされる. JAA 指針の, 圧縮を受ける両縁支持板に対す る幅厚比の規定は、道路橋示方書のの規定に準拠し、幅 厚比パラメータの値 0.7 に対して、鋼のヤング係数と降 伏応力をアルミニウム合金のヤング係数と 0.2%耐力に 置き換えることにより与えられている. 鋼の応力--ひず み関係は降伏応力まで直線で、降伏応力に達すると水平 線とみなされるが、アルミニウム合金の応力--ひずみ関 係は0.2%耐力の近傍で曲線を描く. さらに構造用アルミ ニウム合金として使用される非熱処理アルミニウム合金 5000 系と熱処理アルミニウム合金 6000 系の応力--ひず み関係の曲がり方の程度は大きく異なる<sup>7)</sup>. したがって、 JAA 指針の規定は、実際の挙動を正しく反映したものと は言い難い.

JAA 指針では、前述の幅厚比より大きな幅厚比を持つ 板の使用を認めていない.しかし、アルミニウム合金を 用いて、経済的な構造物を設計するためには、大きな幅 厚比を持つ板の耐荷力を与え、その使用を認めるべきで ある.米国アルミニウム協会が定めたアルミニウム構造 物の設計基準<sup>8)</sup>(以後, AA 基準と呼ぶ)では座屈強度曲線, 欧州の Eurocode 9<sup>9)</sup>では耐荷力曲線が規定され,座屈強度 または耐荷力が 0.2%耐力を下回る場合に対しても,座屈 強度または耐荷力と幅厚比パラメータの関係が与えられ ている.

最近,道路橋用アルミニウム床版の開発が盛んに行な われている<sup>10,11</sup>.この床版は,熱処理アルミニウム合金 A6061S-T6の中空押出形材を摩擦撹拌接合で突合せ接合 することにより製作される<sup>10</sup>.摩擦撹拌接合とは 1991 年に英国の溶接研究所で発明された固相接合法の一種で, 現在,ロケット,航空機,自動車,鉄道車両の製造に使 用されている<sup>12</sup>.図-1に示すように,摩擦撹拌接合で は、互いに突合された一対のアルミニウム合金板の突合



せ面に鋼製の回転工具を挿入し、この回転によって生じる摩擦熱によってアルミニウム合金を塑性流動させ、回転工具を突合せ面に沿って移動させることによってアルミニウム合金板が接合される.摩擦攪拌接合による接合部の疲労強度は、従来の MIG 溶接のそれより格段に高い<sup>13)</sup>.このような状況で、今後、アルミニウム部材の製作には MIG 溶接のみならず摩擦攪拌接合も用いられることが考えられる.

MIG 溶接と摩擦攪拌接合では製作方法が異なる. 圧縮 荷重を受ける I 型断面の柱を製作する場合を例として, MIG 溶接では,一般にウェブの両縁をフランジに隅肉溶 接で連結することによって製作されるが,摩擦攪拌接合 では,T型断面の押出形材のウェブの中央を突合せ接合 することによって製作される. このように, MIG 溶接で は板の両縁に接合位置が存在するが,摩擦攪拌接合では 板の中央に接合位置が存在する.

熱処理アルミニウム合金 6000 系の場合, 接合部の強度 は母材のそれより低下する.したがって, 接合位置が板 の中央にある場合と板の両縁にある場合とでは耐荷力が 異なることが予想される.さらに, 接合による残留応力 は, 接合部では引張応力が生じ, 接合部から離れると圧 縮応力が生じるので, 接合位置が板の中央にある場合と 板の両縁にある場合とでは, 残留応力が耐荷力に及ぼす 影響は異なることが予想される.

AA 基準および Eurocode 9 において、摩擦攪拌接合は 未だ考慮されておらず、板の中央で接合された両縁支持 板の座屈強度曲線または耐荷力曲線は規定されていない.

以上の研究背景より、本研究では、接合位置を考慮して、圧縮を受ける両縁支持板の耐荷力を明らかにし、その耐荷力曲線を提案することを研究目的とする.

## 2. 接合方法と接合位置

圧縮荷重を受ける I 型断面のアルミニウム合金柱の製 作方法を図-2 に示す. 図-2(a)は, I 型断面の押出形材 を柱として使用する場合である. 押出形材の高さは, 押 出ダイスの寸法制限を受け, 現在, 我国で製造できる I 型断面の押出形材の最大高さは約 250mm である<sup>14</sup>. こ の柱は接合をもたない.

250mm より高い柱を製作する場合,図-2(b)と(c)に示 すように,MIG 溶接または摩擦攪拌接合(FSW)が必要 になる.図-2(b)は,MIG 溶接を使用する場合であり,

ウェブの両縁をフランジに隅肉溶接で連結することによって製作され、ウェブとフランジにはそれぞれ圧延板が 用いられる.

図-2(c)は、摩擦攪拌接合を使用する場合であり、T型 断面の押出形材のウェブの中央を突合せ接合することに よって製作される.T型断面の押出形材の高さは、前述 したように、押出ダイスの寸法制限を受け約250mmであ る.したがって、この製作方法で製作される柱の最大高



さは約 500mm である.図-2(c)は、押出形材と摩擦攪拌 接合の組合せによって柱を製作する方法として考案され たものであるが<sup>15)</sup>,MIG 溶接の使用も可能である.

熱処理アルミニウム合金 6000 系の場合, 接合部の強度 は母材のそれより低下する. 図-2(b)と(c)の斜線が施さ れた部分は強度が低下する範囲であり, その範囲は接合 中心から各側 25mm である<sup>7)</sup>.

本研究では、前述の I 型断面のアルミニウム合金柱の 製作方法を考慮して、図-3 に示す 4 種類の両縁支持板 の圧縮耐荷力を調べる.図-3(a)、(b)、(c)はそれぞれ図 -2(a), (b), (c)の製作方法に対応する.前述したように, 6000系アルミニウム合金の場合,接合部の強度が低下す る.そこで図-3(d)は,強度低下を起こす範囲の板厚を 厚くすることにより,接合部の強度低下を補うことを考 えた両縁支持板である.押出形材では,板の端を部分的 に厚くすることは容易である.図-3(d)の接合部の板厚 は次式で与えられる.

$$t_j = \frac{\sigma_{0.2}}{\sigma_{j0.2}} t \tag{1}$$

σ<sub>02</sub>: 接合部の 0.2% 耐力

式(1)で与えられる板厚を接合部に与えることにより, 0.2%耐力に対する,接合部の断面強度は母材のそれと同 じになる.

## 3. FEM 解析による弾塑性有限変位解析

## 3.1 応力-ひずみ関係

アルミニウム合金の応力-ひずみ関係は母材および接 合部に対して次式で与えられる<sup>7</sup>.

[母村]  $\begin{pmatrix} \varepsilon = \frac{\sigma}{E} + 0.002 \left(\frac{\sigma}{\sigma_{0.2}}\right)^n & (\sigma \le \sigma_{0.2}) \\ \sigma = \sigma_{0.2} & (\sigma > \sigma_{0.2}) \end{pmatrix}$ 

[接合部]

$$\begin{bmatrix} \varepsilon = \frac{\sigma}{E} + 0.002 \left(\frac{\sigma}{\sigma_{j0.2}}\right)^n & (\sigma \le \sigma_{j0.2}) \\ \sigma = \sigma_{j0.2} & (\sigma > \sigma_{j0.2}) \end{bmatrix}$$

ここに, σとε: それぞれ応力とひずみ E:ヤング係数 (=70GPa) n: ひずみ硬化パラメータ

母材の 0.2%耐力  $\sigma_{02}$ , 接合部の 0.2%耐力  $\sigma_{j02}$ , ひずみ 硬化パラメータ n の値を表-1 に示す. さらに式(2)と(3) が与える応力-ひずみ関係を図-4 に示す. 母材の 0.2% 耐力および接合部の 0.2%耐力に対して JAA 指針<sup>5)</sup>で規定 される値を用いている. JAA 指針で規定される接合部の 0.2%耐力は、MIG 溶接に対するものである. 摩擦攪拌接 合は MIG 溶接ほど入熱量が大きくないので,摩擦攪拌接 合部の 0.2%耐力は MIG 溶接部の 0.2%耐力より高いと考 えられる. しかし十分なデータがないので,摩擦攪拌接 合部の 0.2%耐力に対して, JAA 指針で規定される MIG 溶接に対する値を採用している.

A6061-T6 と A6005C-T5 は熱処理アルミニウム合金で あるため,接合中心から各側 25mm の範囲で 0.2%耐力と ひずみ硬化パラメータの値が母材のそれらより低下する. A5083-Oは非熱処理アルミニウム合金であるため,接合 部の 0.2%耐力とひずみ硬化パラメータの値は母材のそ れらと同じである. A5083-O の母材の 0.2%耐力は A6061-T6 および A6005C-T5 の母材のそれよりかなり低

表-1 0.2%耐力とひずみ硬化パラメータの値

	티	**	接合部						
++*	Ц Ц	42	MIG 消	游接	FSW				
材料	σ <sub>0.2</sub> (MPa)	п	σ <sub>j0.2</sub> (MPa)	n	σ <sub>j0.2</sub> (MPa)	n			
A6061-T6	245	29.1	108	5.3	108	10			
A6005C-T5	175	29.1	98	5.3	98	10			
A5083-O	127	5.3	127	5.3	127	5.3			





(b) A6005C-T5



い.他方,ひずみ硬化パラメータnの値は,引張試験の 結果に確率統計学的処理が施され,非超過確率 5%に対 する値である<sup>7</sup>.

## 3.2 残留応力

摩擦攪拌接合部および MIG 溶接部の接合線方向の残 留応力分布は、接合中心から各側 25mm まで一様な引張 残留応力, 25mm より離れた位置で一様な圧縮残留応力 となる矩形分布でモデル化され、引張残留応力は接合部 の0.2%耐力に近いことが明らかにされている<sup>7</sup>. これを 考慮して、接合板に対する残留応力分布に対する仮定を 図-5に示す.

図-5(a)の端部接合板の場合,各縁から 25mm の範囲 が、 $\sigma_n = \sigma_{n2}$ の引張残留応力であり、それから離れた位置 ではσ<sub>m</sub>=50 σ<sub>02</sub>/(b-50)の圧縮残留応力である.ここで, b は板幅であり、単位はmm である.

図-5(b)の等厚中央接合板の場合,中央 50mm の範囲 が、σ<sub>n</sub>=σ<sub>102</sub>の引張残留応力であり、それから離れた位置 では σ<sub>n</sub>=50 σ<sub>02</sub>/(b-50)の圧縮残留応力である.

図-5(c)の増厚中央接合板の場合,中央 50mm の範囲 が式(1)で与えられる板厚に増厚され、この範囲に $\sigma_n = \sigma_{02}$ の引張残留応力が発生するので、これにつり合う圧縮残 留応力は $\sigma_r = 50 \sigma_{02}/(b-50)$ になる.



両縁支持板に対して、次式で与えられる、座屈波形に 対応するサイン半波形の初期たわみを仮定する.

$$w_0 = w_{0\max} \sin\left(\frac{\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{\pi y}{b}\right) \tag{4}$$

ここに、womax:長方形板の中央の最大初期たわみ a:荷重の作用方向の長方形板の長さ

**b**:荷重の作用直角方向の長方形板の長さ

## 3.4 要素分割

圧縮荷重を受ける両縁支持板の弾塑性有限変位解析に は汎用有限要素解析プログラム MARC<sup>16</sup>を使用した.図 -6 に示すように、解析対象は、面外方向に周辺単純支 持された正方形板 (a/b=1) であり、載荷辺に圧縮荷重を 強制変位で与え、非載荷辺の面内方向の変位を自由とし た. 有限要素として 8 節点厚肉シェル要素 (MARC に おける要素番号22)を用い、対称条件を用いることによ り正方形板の 1/4 の部分を要素分割した.

要素分割数と解析精度の関係を調べるために、図-6 の1/4の部分を8×8,12×12,20×20に要素分割して得ら れる耐荷力を図-7 に示す. これは、アルミニウム合金 が A6061-T6 で, a = b = 200mm の等厚中央接合板におい て残留応力を考慮した場合に対する結果である. σ<sub>μ</sub>は, FEM 解析において、荷重が増加しなくなったとき載荷辺 に生じる反力を断面積で割った値である. σ<sub>n0</sub>,は両縁支 持板の圧縮強度の上限値、 $R_p$ は $\sigma_{p02}$ が用いられた幅厚比 パラメータであり、両者とも4章で詳述される。接合部 の幅は25mmと一定であるため、接合部の幅方向の要素 分割数は、8×8、12×12、20×20の要素分割に対して、そ れぞれ2要素,3要素,5要素になる.図-7からわかる ように、8×8、12×12、20×20の要素分割に対する計算結 果は一致している. したがって, 25mm 幅の接合部の板 幅方向の要素分割数は2要素で十分であるといえる.

本研究では、5章と6章のFEM解析において、板幅b に対して 200mm, 300mm, 500mm を考慮する. したが って,25mm 幅の接合部の板幅方向の要素分割数を2要 素とすると、これらの板幅の正方形板の1/4の部分はそ れぞれ 8×8, 12×12, 20×20 で要素分割される.



3 章で述べたように, A6061-T6 板と A6005C-T5 板の接 合部の0.2%耐力は母材のそれより低い. このような両縁 支持板の圧縮強度の上限値は次式で与えられる.

$$\sigma_{p0.2} = \frac{A - A_j}{A} \sigma_{0.2} + \frac{A_j}{A} \sigma_{j0.2}$$
(5)

ここに、のp0.2: 両縁支持板の圧縮強度の上限値

A:板の全断面積

A<sub>i</sub>:接合部の断面積

図-3(b)の端部接合板と図-3(c)の等厚中央接合板に 対して,A6061-T6 板とA6005C-T5 板の圧縮強度の上限 値は次式になる.

$$\sigma_{p0.2} = \frac{b - 50}{b} \sigma_{0.2} + \frac{50}{b} \sigma_{j0.2} \tag{6}$$

ここに, bの単位:mm

図-3(a)の非接合板と図-3(d)の増厚中央接合板に対して、A6061-T6 板とA6005C-T5 板の圧縮強度の上限値は $\sigma_{02}$ である。A5083-O 板の場合、接合部の0.2%耐力が母材のそれと同じであるので、図-3(a)の非接合板、図-3(b)の端部接合板、図-3(c)の等厚中央接合板ともに、圧縮強度の上限値は $\sigma_{02}$ である。これらの板の圧縮強度の上限値を次式で定義する。

$$\sigma_{p0.2} = \sigma_{0.2} \tag{7}$$

本研究では、両縁支持板の耐荷力を無次元表示する際、 板の種類に応じて、表-2 に示す両縁支持板の圧縮強度 の上限値 σ<sub>002</sub>を使用する.

アルミニウム	北拉公托	端部	等厚中央	増厚中央		
合金	刑安口权	接合板	接合板	接合板		
A6061-T6 A6005C-T5	А	В	В	А		
A5083-O	А	А	А	—		
A: $\sigma_{p0.2} = \sigma_{0.2}$						
B: $\sigma_{p0.2} = \frac{b-50}{b}\sigma_{0.2} + \frac{50}{b}\sigma_{j0.2}$						

表-2 両縁支持板の圧縮強度の上限値 の0.2

両縁支持板の圧縮強度の上限値 *σ*<sub>p02</sub>を用いることにより、幅厚比パラメータは次式で定義される.

$$R_{p} = \frac{1}{\pi} \sqrt{\frac{12(1-\mu^{2})}{4}} \frac{\sigma_{p0.2}}{E} \beta$$
(8)

ここに,  $R_p$ : 圧縮強度  $\sigma_{p02}$ を用いた幅厚比パラメータ  $\mu$ : ポアソン比 (=0.3)  $\beta$ : 幅厚比 (=b/t)

### 5. A6061-T6 板の耐荷力

#### 5.1 接合位置の影響

アルミニウム合金 A6061-T6 の端部接合板,等厚中央 接合板および増厚中央接合板の  $\sigma_u / \sigma_{p02} - R_p$  関係を図-8 に示す.等厚中央接合板と増厚中央接合板は摩擦攪拌接 合で接合されている.したがって,ひずみ硬化パラメー タnに 10 を用いている.最大初期たわみ  $w_{0max}$  を b/150とし,残留応力を考慮していない.

図-8(a)から分るように、端部接合板の σ<sub>u</sub> /σ<sub>p02</sub> は非接 合板のそれより低下し、板幅が小さくなるほど低下する. これは、板幅が小さくなるほど、板の全断面積に対する 接合部の断面積の割合が増加すること、ならびに、板が 面外変形を起こした後、荷重に抵抗する板の両縁に 0.2% 耐力が低下した接合部が位置しているためと考えられる.

図-8(b)から分るように、等厚中央接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ は 非接合板のそれより高く、板幅が小さくなるほど上昇す る.ただし、等厚中央接合板の $\sigma_u$ は非接合板のそれより 低い、等厚中央接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が非接合板のそれより高 くなるのは、板中央に接合部が位置しているために、板 が面外変形を起こしても、接合部の強度低下が板の耐荷 力 $\sigma_u$ に与える影響が小さいためと考えられる.板幅が大 きくなると、板の全断面積に対する接合部の断面積の割 合が小さくなるので、板幅が大きくなるに従って、等厚 中央接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ は非接合板のそれに近づく.

図-8(c)から分るように、増厚中央接合板の  $\sigma_u / \sigma_{p02}$ は 非接合板のそれより高く、板幅が小さくなるほど上昇す る、増厚中央接合板の場合、 $\sigma_{p02} = \sigma_{02}$ である。板中央の 接合部の板厚が母材の板厚の 2.26 倍と厚いので、板の面 外変形が抑制され、増厚中央接合板の  $\sigma_u / \sigma_{p02}$ は非接合板 のそれより高くなる。

#### 5.2 残留応力の影響

アルミニウム合金 A6061-T6 の端部接合板,等厚中央 接合板および増厚中央接合板に対して,残留応力の有無 に対する  $\sigma_u / \sigma_{p02} - R_p$ 関係の比較を図-9 に示す.板幅は 200mm で,等厚中央接合板と増厚中央接合板は摩擦攪拌 接合で接合されている.したがって,ひずみ硬化パラメ ータnに10を用いている.最大初期たわみ $w_{0max}$ をb/150としている.

図-9(a)から分るように,端部接合板においては,残留 応力の影響はない.

図-9(b)から分るように、等厚中央接合板においては、 残留応力が存在する場合の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が、残留応力が存在し ない場合のそれよりわずかに高い.これは、等厚中央接 合板においては、板の面外変形がまだ小さい、荷重が低 い段階において、板中央に存在する引張残留応力によっ て圧縮応力が相殺されるためであると考えられる.

図-9(c)から分るように、増厚中央接合板において、残 留応力が $\sigma_u/\sigma_{p02}$ に与える影響は、等厚中央接合板より





 $w_0 = b/150$ 

*b*=200mm

図-10 接合方法の違いによる影響



 $\sigma_u/\sigma_{p\,0.2}$ 

1.0

0.8

0.6

顕著になる.

## 5.3 接合方法の違いによる影響

アルミニウム合金 A6061-T6 の等厚中央接合板と増厚 中央接合板に対して、摩擦攪拌接合と MIG 溶接による接 合方法の違いによる $\sigma_u/\sigma_{p02}-R_p$ 関係の比較を図-10に示 す.板幅は 300mm で、摩擦攪拌接合のひずみ硬化パラメ ータ $n \ge 10 \ge 1$ 、MIG 溶接の $n \ge 5.3 \ge 1$ ている。最大 初期たわみ $w_{0max} \ge b/150 \ge 1$ 、残留応力を考慮していな い.

図-10から分るように、等厚中央接合板および増厚中 央接合板ともに、摩擦攪拌接合に対する $\sigma_u/\sigma_{p02}-R_p$ 関係 は MIG 溶接に対するそれにほぼ一致している.したがっ て摩擦攪拌接合と MIG 溶接の接合方法の違いによって、 A6061-T6 の等厚中央接合板および増厚中央接合板の耐



図-11 A6005C-T5 板と A6061-T6 板の耐荷力の比較

### 5.4 A6005C-T5 板と A6061-T6 板の耐荷力の比較

非接合板,端部接合板,等厚中央接合板および増厚中 央接合板の各場合に対して,A6005C-T5 板とA6061-T6 板の $\sigma_u/\sigma_{p02}-R_p$ 関係の比較を図-11 に示す.最大初期た わみ $w_{0max}$ をb/150とし,残留応力を考慮していない.図 -8 に示したように,端部接合板,等厚中央接合板およ び増厚中央接合板の各場合において,耐荷力が最も低下 する板幅,すなわち,端部接合板では200mm,等厚中央 接合板および増厚中央接合板では500mmの板幅に対し て計算を行なっている.

図-11(a), (b), (c)から分るように,非接合板,端部接 合板および等厚中央接合板においては,A6005C-T5 板と A6061-T6 板の $\sigma_u/\sigma_{p02}-R_p$ 関係はほぼ一致している.図-11(d)から分るように,増厚中央接合板ではA6005C-T5 板 の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ がA6061-T6 板のそれより低い.式(1)から計算 される母材の板厚に対する増厚部の板厚が,A6061-T6 板 では2.26 倍,A6005C-T5 板では1.78 倍である.したがっ て,A6005C-T5 板の増厚部の板厚がA6061-T6 板の増厚 部の板厚より薄いことが,A6005C-T5 板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が A6061-T6 板のそれより低くなる原因と考えられる.

#### 6. A5083-O 板の耐荷力

アルミニウム合金A5083-Oの端部接合板と等厚中央接 合板の各場合に対して、 $\sigma_u/\sigma_{p02}-R_p$ 関係を図-12に示す. 最大初期たわみ $w_{0max}$ をb/150とし、残留応力を考慮している.

図-12(a)から分るように、端部接合板の  $\sigma_u/\sigma_{p02}$ は残留 応力の影響により、非接合板のそれより幾分低下する. さらに、板幅 200mm に対する  $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が板幅 500mm に対 するそれより低い.これは、板幅が小さいほど、板中央 の圧縮残留応力が大きくなるためである.

図-12(b)から分るように、等厚中央接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ は、 残留応力の影響により、非接合板のそれより上昇する. これは、等厚中央接合板においては、板中央に存在する 引張残留応力によって圧縮応力が相殺されるためと考え られる. さらに、板幅 200mm に対する  $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が板幅 500mm に対するそれより高い.これは、板幅が小さくな るほど、板の全断面積に対する引張残留応力が存在する 断面積の割合が増加するので、板幅が小さくなるに従っ て引張残留応力の影響が大きくなるためと考えられる.



### 7. 耐荷力曲線

#### 7.1 耐荷力の定式化

図-8~12 から分るように、A6061-T6、A6005C-T5 お よび A5083-O の両縁支持板の  $\sigma_u/\sigma_{p02}-R_p$  関係は、 $R_p$ のあ る値で  $\sigma_u/\sigma_{p02}=1.0$  に交差し、 $0.6 < \sigma_u/\sigma_{p02} < 1.0$  でほぼ直 線、 $\sigma_u/\sigma_{p02} < 0.6$  で下向きの曲線になる。そこで両縁支持 板の耐荷力曲線を表す式として、次式を採用する。

$$\frac{\sigma_{u}}{\sigma_{p0.2}} = \begin{cases} 1 & (R_{p} \leq R_{cr}) \\ 1 - 0.4 \frac{R_{p} - R_{cr}}{R_{0.6} - R_{cr}} & (R_{cr} \leq R_{p} \leq R_{0.6}) \\ 0.6 \left(\frac{R_{0.6}}{R_{p}}\right)^{m} & (R_{0.6} \leq R_{p}) \end{cases}$$
(13)

ここに、 $R_{cr}$ : 耐荷力曲線が $\sigma_u/\sigma_{p02}$ =1.0 に交差する幅厚 比パラメータの値  $R_{06}$ :  $\sigma_u/\sigma_{r02}$ =0.6 に対する $R_r$ の値

 $0.6 < \sigma_u / \sigma_{p02} < 1.0$ の FEM 解析値に直線を仮定し、これ に最小 2 乗法を適用して得られる直線式を式(13)の中段 の式の形式に変形して  $R_{cr}$  および  $R_{0.6}$ の値を求めた.  $\sigma_u / \sigma_{p02} < 0.6$ の FEM 解析値に対して、式(13)の下段の式を 仮定し、これに最小2 乗法を適用して *m* の値を求めた. A6061-T6 板, A6005C-T5 板および A5083-O 板に対する,  $R_{cr}$ ,  $R_{0.6}$ , *m* の値を表-3 に示す.考慮した最大初期たわ  $\mu_{W_{0max}}$ は、JAA 指針<sup>5)</sup>で規定される *b*/150 および Eurocode 9<sup>9)</sup>で考慮されていると考えられる *b*/200 と *b*/1000 である <sup>17),18)</sup>.式(13)は FEM 解析値にほぼ一致することを確認し ている<sup>19)</sup>.表-3 の耐荷力曲線の区分について次に述べ る.

5.2 節で述べたように、A6061-T6 の等厚中央接合板および増厚中央接合板においては、残留応力の影響により耐荷力が上昇する. さらに、5.1 節で述べたように、A6061-T6 の非接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ は、等厚中央接合板および 増厚中央接合板のそれより低いので、等厚中央接合板および 増厚中央接合板の耐荷力曲線として、非接合板の耐 荷力曲線を採用している. 図-8 において黒丸で示され る、非接合板の FEM 解析値を式(13)で近似して得られる  $R_{cr}$ ,  $R_{0.6}$ , m の値が、表-3 の非接合板,等厚中央接合板 および増厚中央接合板に対して、b/150 の行に記載されて いる.  $w_{0max} = b/200$ , b/1000 の最大初期たわみに対して、 これらの最大初期たわみを有する非接合板の FEM 解析 を新たに実施し、同様にして得られる  $R_{cr}$ ,  $R_{0.6}$ , m の値 が表-3 に記載されている.

5.2 節で述べたように, A6061-T6 の端部接合板におい

		非接合板		端部接合板									
アルミニウム 合金	W <sub>0 max</sub>	等厚中央接合板 增厚中央接合板*		$200 \le b < 300$		$300 \le b < 500$			$500 \le b$				
		$R_{cr}$	$R_{0.6}$	т	$R_{cr}$	$R_{0.6}$	т	$R_{cr}$	$R_{0.6}$	т	$R_{cr}$	$R_{0.6}$	т
A6061-T6	<i>b</i> /150	0.52	1.26	0.67	0.50	1.02	0.95	0.50	1.11	0.88	0.52	1.15	0.76
	<i>b</i> /200	0.57	1.29	0.69	0.52	1.07	1.00	0.55	1.13	0.89	0.56	1.19	0.80
A0005C-10	<i>b</i> /1000	0.76	1.35	0.72									
	<i>b</i> /150	0.44	1.05	0.64	0.42	0.98	0.67						
A5083-O	<i>b</i> /200	0.48	1.07	0.65	0.47	1.00	0.69	0.47	1.03	0.69	0.47	1.06	0.69
	<i>b</i> /1000	0.68	1.16	0.73									

表-3  $R_{cr}$ ,  $R_{0.6}$ , mの値

b:板幅 (mm)

\*: 増厚中央接合板は A5083-O には適用されない.

ては、残留応力の影響はない. そして、図-8(a)に示すように、A6061-T6の端部接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ は、非接合板のそれより低く、板幅によって異なる. したがって、板幅を①: 200  $\leq b < 300$ 、②:  $300 \leq b < 500$ 、③:  $500 \leq b$ の三つに区分し、①、②、③に対して、それぞれ図-8(a)の板幅 200mm、300mm、500mmの FEM 解析値を適用している. さらに、 $w_{0max} = b/200$ の最大初期たわみに対して、板幅 200mm、300mm、500mm ついて FEM 解析を新たに実施した.

5.4 節で述べたように、A6005C-T5 の非接合板、端部接 合板および等厚中央接合板の  $\sigma_u / \sigma_{p02} - R_p$  関係は、 A6061-T6 板のそれらとほぼ一致している。A6005C-T5 の増厚中央接合板の  $\sigma_u / \sigma_{p02} - R_p$  関係は A6061-T6 板のそ れより下側に位置しているが、A6005C-T5 の非接合板の  $\sigma_u / \sigma_{p02} - R_p$  関係を下回ることはない。したがって、 A6005C-T5 板は A6061-T6 板と同じ区分になっている。

図-12(b)に示すように、A5083-O の等厚中央接合板で は、非接合板の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が最も低いので、これを耐荷力曲 線に採用している. 図-12(a)に示すように、端部接合板 では、板幅 200mm の $\sigma_u/\sigma_{p02}$ が最も低いので、これを耐 荷力曲線に採用している. さらに 7.2 節で述べる Eurocode 9<sup>9)</sup>の耐荷力曲線との比較のために、 $w_{0max} = b/200$ の最大初 期たわみに対して、板幅 200mm、300mm、500mm につ いて FEM 解析を新たに実施した.

1章で述べたように、JAA 指針 <sup>5)</sup>の圧縮を受ける両縁 支持板に対する幅厚比の規定では、幅厚比パラメータの 値が 0.7 に固定されており、この幅厚比以下の幅厚比を 持つ板の耐荷力は 0.2%耐力を保持していると想定して いる.しかし、表-3 から分るように、アルミニウム合 金 A6061-T6 と A6005C-T5 に対して、 $w_{0max}=b/150$  に対す る幅厚比パラメータ  $R_{cr}$ の値は 0.50 または 0.52 であり、 A5083-O に対するそれは 0.42 または 0.44 である.これら の値は JAA 指針の規定値 0.7 よりかなり低いので、JAA 指針の規定値 0.7 は見直す必要があると考える.

#### 7.2 Eurocode 9 の耐荷力曲線との比較

Eurocode 9<sup>9</sup>において、両縁支持板に対して次の耐荷力 曲線が規定されている.

$$\frac{\sigma}{\sigma_{p0.2}} = \begin{cases} 1 & \left(0 \le R_p \le R_{cr}\right) \\ \frac{Q_1}{R_p} - \frac{Q_2}{R_p^2} & \left(R_{cr} \le R_p\right) \end{cases}$$
(14)

ここに、
$$Q_1$$
、 $Q_2$ :定数

耐荷力曲線の分類ならびに $Q_1$ ,  $Q_2$ ,  $R_{cr}$ の値を表-4に示す. Eurocode 9 においては、非接合板および MIG 溶接によって製作された端部接合板に対して耐荷力曲線が与えられている. この耐荷力曲線で考慮された最大初期たわみは、非接合板に対してb/1000、端部接合板に対してb/200であろうと推定される<sup>17,18</sup>.

熱処理アルミニウム合金(6000系アルミニウム合金) に対する Eurocode 9 の耐荷力曲線と式(13)が与える耐荷 力曲線の比較を図-13 に示す.非接合板に対して,表-3 の A6061-T6 および A6005C-T5 の b/1000 に対する値を 式(13)に用いている.他方,端部接合板に対して,表-3 の A6061-T6 および A6005C-T5 の b/200 に対する値を用 いている.

図-13(a)から分るように、非接合板においては、式(13) が与える耐荷力曲線は Eurocode 9 の耐荷力曲線 EA に近 い.図-13(b)から分るように、端部接合板においては、 500  $\leq b$  に対する式(13)が与える耐荷力曲線が Eurocode 9 の耐荷力曲線 EB に近いが、200  $\leq b < 300$  に対する式 (13)が与える耐荷力曲線は Eurocode 9 の耐荷力曲線 EB よ りかなり下にある.これは、Eurocode 9 では、熱処理ア ルミニウム合金の端部接合板の耐荷力に、板幅の影響が 考慮されていないことを示している.

非熱処理アルミニウム合金 (5000 系アルミニウム合 金) に対する Eurocode 9 の耐荷力曲線と式(13)が与える 荷力曲線の比較を図-14 に示す.非接合板に対して,表 -3 の A5083-O の b/1000 に対する値を式(13)に用い,端 部接合板に対して,表-3 の A5083-O の b/200 の端部接 合板 500  $\leq b$  に対する値を式(13)に用いている.図-14 から分るように,非接合板,端部接合板ともに,式(13) が与える耐荷力曲線は Eurocode 9 の耐荷力曲線に近い.

#### 7.3 耐荷力曲線の提案

本研究では表-5 に示す耐荷力曲線を提案する.表-3 において最大初期たわみw<sub>0max</sub>が *b*/150 に対する*R<sub>a</sub>*,*R*<sub>0.6</sub>, *m*の値が表-5 に用いられている.表-5 の値が代入された式(13)が与える耐荷力曲線を図-15 に示す.

Eurocode 9<sup>9</sup>では、非接合板および端部接合板に対して 耐荷力曲線が規定されているが、本研究では、これらに 加えて等厚中央接合板および増厚中央接合板の耐荷力曲 線も考慮されている.

熱処理アルミニウム合金の端部接合板では板幅の大き さによって耐荷力が異なるので、本研究では板幅を3つ に区分して耐荷力を与えている.

	$\chi$ + Eurocode $f(z_{4}, z_{7})$ $\beta \beta \beta$							
板の区分	熱処理アルミニウム合金	非熱処理アルミニウム合金		記号	$Q_1$	$Q_2$	R <sub>cr</sub>	
扱り込力	(6000 系アルミニウム合金)	(5000 系アルミニウム合金)		EA	1.006	0.217	0.691	
非接合板	EA	EB		EB	0.911	0.196	0.566	
端部接合板	EB	EC		EC	0.786	0.148	0.471	

表-4 Eurocode 9 における耐荷力曲線の分類および $Q_1, Q_2, R_{cr}$ の値









表-5 提案された耐荷力曲線の分類および R<sub>cr</sub>, R<sub>0.6</sub>, m の値

	非接合板	端部接合					
材料	等厚中央接合板 增厚中央接合*	200≦ <i>b</i> <300	300≦ <i>b</i> <500	500≦ <i>b</i>			
A6061-T6	ΤA	ID 2	ID 2	ID1			
A6005C-T5	JA	JD5	JD2	JD1			
A5083-O	JC	JD					

<u>∧0.6</u> , <i>m</i> ⊙/但									
記号	R <sub>cr</sub>	$R_{0.6}$	т						
JA	0.52	1.26	0.67						
JB1	0.52	1.15	0.76						
JB2	0.50	1.11	0.88						
JB3	JB3 0.50   JC 0.44		0.95						
JC			0.64						
JD	0.42	0.98	0.67						

*b*:板幅 (mm)

\*: 増厚中央接合板はA5083-O には適用されない.



## 8. 結論

本研究では、接合位置を考慮して、圧縮を受ける両縁 支持板の耐荷力を FEM による弾塑性有限変位解析によ って明らかにした.考慮したアルミニウム合金は、熱処 理アルミニウム合金 A6061-T6, A6005C-T5 および非熱処 理アルミニウム合金 A5083-O である.本研究で得られた 主な結論は次の通りである.

- (1) A6061-T6 の端部接合板の, σ<sub>u</sub>/σ<sub>p02</sub> (4 章参照) で表 された耐荷力は非接合板のそれより低く,板幅が小 さくなるほど低下する.等厚中央接合板および増厚 中央接合板のσ<sub>u</sub>/σ<sub>p02</sub>は非接合板のそれより高く,板 幅が小さくなるほど上昇する.
- (2) A6061-T6 の端部接合板では残留応力が耐荷力に与 える影響はない. 等厚中央接合板および増厚中央接 合板では残留応力の影響により耐荷力が上昇する.
- (3) A6061-T6 の等厚中央接合板および増厚中央接合板 において、摩擦攪拌接合と MIG 溶接の接合方法の違 いによって耐荷力の違いはない.
- (4) 非接合板,端部接合板および等厚中央接合板においては、σ<sub>u</sub>/σ<sub>p02</sub>表示の、A6005C-T5 板と A6061-T6 板の耐荷力はほぼ等しい. 増厚中央接合板では、A6005C-T5 板の増厚部の板厚が A6061-T6 板のそれより薄いため、A6005C-T5 板のσ<sub>u</sub>/σ<sub>p02</sub>表示の耐荷力が A6061-T6 板のそれより低くなる.
- (5) A5083-O の端部接合板の耐荷力は残留応力により, 非接合板のそれより幾分低下する.等厚中央接合板 の耐荷力は残留応力の影響により,非接合板のそれ より上昇する.
- (6) 幅厚比パラメータ R<sub>cr</sub>(耐荷力曲線が σ<sub>u</sub>/σ<sub>p02</sub>=1.0 に 交差する幅厚比パラメータの値)の値は、A6061-T6 と A6005C-T5 に対して 0.50 または 0.52 であり、 A5083-O に対して 0.42 または 0.44 である.したがっ て幅厚比パラメータの値が 0.7 に固定されている JAA 指針<sup>5)</sup>の規定値は見直しが必要である.
- (7) Eurocode 9<sup>9)</sup>で規定される熱処理アルミニウム合金の 端部接合板の耐荷力には、板幅の影響が考慮されて いない可能性がある. 200mm から 300mm の板幅の 耐荷力は Eurocode 9 で規定される耐荷力より低い.
- (8) 本研究の成果に基づいて,耐荷力曲線を式(13)の形式 で与え,表-5で分類される耐荷力曲線を提案した.

#### 参考文献

- 大倉一郎, 萩澤亘保, 岩田節雄, 北村幸嗣: アルミ ニウム橋実現のための技術開発, 軽金属, 第 54 巻, 第9号, pp.380-387, 2004.
- 家本健三,末廣本治,中林章,大隅心平:アルミニ ウム合金製橋梁-JR川棚駅前広場自由通路橋,橋梁 &都市 PROJECT,第38巻,第6号,pp.4-8,2002.
- 3) 島貫繁吉,山口進吾:資源循環型床版の施工-リサ

イクル材を利用したアルミニウム合金製床版,橋梁 &都市 PROJECT,第37巻,第11号, pp.5-11, 2001.

- 4) 山田雅義,武本頼和:アルミ床板による新加古川大 橋拡幅について、大阪大学,阪大フロンティア研究 機構,第1回アルミニウム合金構造物実現のための シンポジウム,pp.26-27,2004.
- 5) 日本アルミニウム協会(旧軽金属協会):アルミニウ ム合金土木構造物設計・製作指針案(第1次改訂試 案), 1998.
- 6) 日本道路協会:道路橋示方書・同解説 Ⅰ共通編 Ⅱ 鋼橋編,2002.
- 7) 大倉一郎,長尾隆史,石川敏之,萩澤亘保,大隈心 平:構造用アルミニウム合金の応力ーひずみ関係お よび接合によって発生する残留応力の定式化,土木 学会論文集 A, Vol.64, No.4, pp.789-805, 2008.
- 8) The Aluminum Association: Specifications for Aluminum Structures, 2000.
- Eurocode 9 : Design of Aluminum Structures Part 1-1: General rules – General rules and rules for buildings, 1999.
- 大倉一郎,岡田理,萩澤亘保,大澤章吾:開閉断面のアルミニウム床版の開発,構造工学論文集, Vol. 51A, pp.1219-1227, 2005.
- 大倉一郎,石川敏之,筒井将仁,大澤章吾:トラッ クタイヤの接地形状がアルミニウム床版の板曲げ 応力に与える影響,土木学会論文集 A, Vol. 63, No. 4, pp.655-666, 2007.
- 12) 大倉一郎, 萩澤亘保, 花崎昌幸: アルミニウム構造 学入門, 東洋書店, 2006.
- 13) 萩澤亘保,大倉一郎:アルミニウム合金A6005C-T5 の母材と摩擦攪拌接合部の疲労強度に応力比が与 える影響,土木学会論文集A, Vol. 65, No. 1, pp.117-122, 2009.
- アルミニウム橋研究会:構造用アルミニウム合金材, http://alst.jp/pdf/aluminum\_str\_2.pdf
- 15) 小笠原康二,大倉一郎:初期たわみと残留応力がア ルミニウム合金板の耐荷力に与える影響,土木学会 第63回年次学術講演会,論文番号1-358,2008.
- 16) 日本マーク: MARC, K6, 2005.
- Mazzolani, F.M.: Aluminium Alloy Structures, Second Edition, E&FN SPON, pp.505-507, 1995.
- 18) Mazzolani, F.M., Landolfo, R. and Matteis, GD.: Influence of welding on the stability of aluminium thin plates, Stability and Ductility of Steel Structures, Edited by Usamai, T. & Itoh, Y., Elsevier, pp.225-232, 1998.
- 19) 大倉一郎,小笠原康二:接合位置を考慮したアルミニウム合金板の圧縮耐荷力,ALST研究レポート10,2009.

(2009年9月24日受付)