

早稲田大学 学生員 矢島 裕司
新潟鉄工 正員 五味 裕
早稲田大学 正員 平島 政治

1. 目的

薄肉断面部材は構造物を構成する基本部材として広範囲に使用されている。特に箱型断面がねじり荷重の作用下における耐荷性能に勝っているため、重要な構造部材の一つであるので、箱型断面の曲げねじり解析は近年、開発、発展をみて、設計計算に適用されている。箱型断面はねじり荷重の作用下で断面のそりの他に断面形状の変形(断面変形)を生じることは周知の通りである。このため実梁の構造物においては充分に隔壁を配置し断面変形を拘束しているとして設計計算を行っている。しかしながら隔壁をこの断面変形と拘束する境界条件とすると、断面変形の性質を把握する必要がある。断面変形は断面形状やけたの長さなどの幾何学的な寸法と密接な関係をもっている。これらの幾何学的寸法より誘導された剛性比パラメータ¹⁾を用いることにより箱型断面の断面変形ばかりでなく箱げたの基本的な性質を明確にし、箱げたの統一的な取り扱いあつかいを可能とすることができる。そのうえ、断面変形に対して断面形状を保持する機能を有する隔壁の解明にもこのパラメータを役立てることを目的とする。

2. パラメータ

薄肉箱型断面げたの基本式は W. S. Wlassow の誘導した式²⁾を用いる。このとき、断面変形 x について式をとま

$$EJ_w x^{IV} - \frac{EJ_w}{GJ_d} \cdot c x'' + c x = 0 \quad (1) \quad \text{図} - 1$$

ここで

GJ_d : ねじり剛性

c : 断面のラーメン剛性

$$c = \frac{96}{\frac{d_1}{EI_1} + \frac{d_2}{EI_2}}, \quad I_1 = \frac{\delta_1^3}{12}, \quad I_2 = \frac{\delta_2^3}{12} \quad (2)$$

EJ_w : 曲げねじり剛性, そり関数 $\omega = yz$ とした。

パラメータを次のように定義する。しをけたの長さとする、

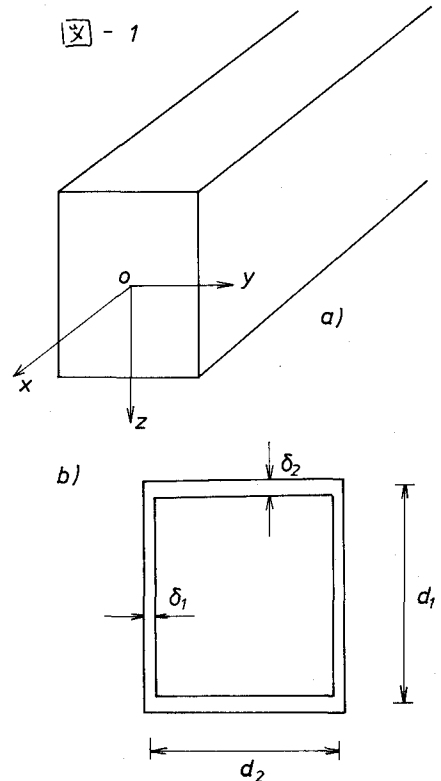
$$\eta = \sqrt{\frac{c}{EJ_w}} l \quad (3)$$

$$\xi = \sqrt{\frac{c}{GJ_d}} l \quad (4)$$

$$\zeta = \sqrt{\frac{GJ_d}{EJ_w}} l \quad (5)$$

$$\lambda = \frac{\eta}{\xi} \quad (6)$$

(1) 式は弾性支承上のはりの微分方程式と同じ形をもちことは周知の通りである。これらのパラメータは(1)式の係



数と対比して読取したものであるが、すなわち、箱げたの材料の性質と断面寸法とけたの長さにより決定されるものである。以下、数値計算を行ったのでその結果を示す。計算の際には荷重として断面変形荷重 Q をけたの中央に載下し境界条件は両端で $x = \theta = B = 0$ とした。ここで、 x はねじり角、 B はバイモーメントである。図-2はパラメーター η と断面変形 x の関係を示しているが η の小さな値の場合は(1)式において $\alpha = 0$ 項、 $\alpha = 3$ 項を無視してもほぼ一致した曲線となる。パラメーター η とバイモーメント B との関係は図-3のように示される。最大値は断面寸法を変えても、この境界条件では $\eta = 2.6$ 付近で見られることを示している。また、境界条件の影響は $\eta = 6.5$ 付近まで見られ、以後、バイモーメントの曲線は η の増加にそかかわらず断面変形 x と同様に一定となる。すなわち η は断面変形にかかわらず断面変形荷重をうけたときのよりのバイモーメントに及ぼす境界条件の影響範囲を示すことができる。図-3は実験により(1)式の $\alpha = 0, 3$ 項と無視した場合のバイモーメントと点線で示したが、ここで Wlassow の理論により計算したバイモーメント B_w と $\alpha = 0$ 項だけで計算したバイモーメント B_m との比を用いて図-4にその関係を示した。

4. 結論

隔壁と断面変形を拘束する境界条件とすると、ある程度、隔壁間隔を増加してゆくと、それに伴いバイモーメントの増加がみられること、また、隔壁を補強することにより隔壁のないと500と比べてバイモーメントが増加することがわかった。このことから隔壁などを用いて断面の補強をする場合補強するけたの断面寸法を考慮しないと十分なそのになることがわかった。

パラメーターは剛性比よりなるために基本式の各項の持つ力学的な意味の把握に利用できるようにため式の簡略化に対して有効な説明となりうることもわかった。すなわち、簡略式の適用範囲と隔壁などによる補強などのように評価するかなどのためにパラメーターを用いて数値評価することができわけである。

参考文献 1) オ31 回土木学会年次学術講演会概要集 P.56. 2) W.S. Wlassow Dünnewandige Elastische Stäbe.

