ゴム・鋼併用型耐震緩衝装置の開発に関する研究

-緩衝用鋼管の基本特性の把握-

建設情報研究室

学生氏名 横内 良昭 指導教員 皆川 勝

1. 研究背景

兵庫県南部地震の甚大な被害を受けて、地震力に耐えようとする剛の構造から、地震力の伝達を絶縁、吸 収、または緩和するといった柔の構造へと橋梁における耐震設計が、大きく変わった.しかし、大規模な地 震の場合、免震支承を用いた橋梁では桁の応答変位が大きくなるため、伸縮装置を大きくするか又は落橋防 止装置を設置する必要があるが、経済的、合理的な面から見て後者のほうが望ましい.そこで、荷重の急激 な立ち上がりの抑制、衝突力の低減、桁の運動エネルギーの吸収性能に優れるものとしてゴムと鋼管を併用 した落橋防止用緩衝装置を用いることが皆川等により提案された.

本研究では、主要部材である鋼管に静的載荷を施し、鋼管断面のひずみを計測することによって、鋼管の 弾塑性挙動を詳細に調べることにより、鋼材の基本特性を把握することを目的とする.

2. 実験方法

サーボジャッキの両端をピンで固定した載荷試験機を用いた.剛体とみなせる型鋼の中央に溝を掘り、ひ ずみゲージが潰れないように試験体を設置した.静的に荷重を載荷し、荷重計及びレーザー変位計により荷 重と変位を測定した.変位が進まず荷重だけが増加し続ける所(250KN)を載荷可能な最大荷重とし、実験 を中断した.また、各荷重測定時における各ポイントのひずみも計測した.

3. 緩衝材の寸法および形状

3 種類の寸法の鋼管で各 3 体ずつ実験を行った.鋼管の材質は SS400 に相当する STKM13A とした。試験体の形状及び寸法を図 -1 に示す.また,試験体の奥行きを 100mm とした.また、70*4

(外径 70mm、厚さ 4mm)、110*8、110*10 の 3 つの鋼管を使用して、外径 70mmの鋼管に 8 ポイント、外径 110mmの鋼管に 16 ポイント、それぞれ鋼管の外側と内側にひずみゲージを貼付けた. 図-2 にひずみゲージ貼付け位置を示す.

4. 実験結果

図-3 に 70*4 の場合のひずみ分布を示した. 測点 2,4,6,8 はひず みの増減が無いことが分かる. 一方 1,3,5,7 はひずみが生じている ことから、鋼管の変形挙動に大きく影響していると考えられる.

実験から得られた結果をリングの公式と比較することにより、 鋼管の力学特性を検証した.測定したひずみ ϵ と荷重 P (kN)、 断面係数W(mm³)、鋼材のヤング率E (200kN/mm²)を用い、曲げ 応力 $\sigma = \epsilon \cdot E \ge \sigma = MW$ から曲げモーメントM (kN・mm)を 算出した.算出した曲げモーメントの実験値M_E (kN・mm) と、



図-1 試験体の形状及び寸法



リングの公式M=PR (0.3183-0.5sin θ) (R:鋼管半径) より算出される曲げモーメントの理論値 M_T (kN・mm)から相関図(図 -4)を作成し比較検討した.なお縦軸は実験値の曲げモーメント M_E (kN・mm)を、横軸は理論値の曲げモーメント M_T (kN・mm)を示している.実線は実験値と理論値が一致する理想関係の直線である.この結果、鋼管の弾性変形は、リングの公式でほぼ表せることが示された.

5. ひずみ-変位、荷重-変位関係

引張実験より鋼材の降伏ひずみは 1300 μ となることが 分かっている⁴⁾. ひずみ-変位、荷重-変位関係図(図-5~7) で、上記結果から 1300 μ,-1300 μ を横点線で示し、荷重-変位関係の降伏点を縦点線で示した. 鋼管 70*4(図-5)では 初めに上下測点 1,5 が降伏し、次に左右測点 3,7 が降伏した. 110*8(図-6), 110*10(図-7)では初めに上下測点 1,9 が降伏 し、次に左右測点 5,13 が降伏した. 鋼管の永久変形に直接 影響を及ぼしているのは、降伏点と降伏ひずみの交点にひ ずみ-変位曲線が交わっている左右測点であると考えられ る.

6. 結論

リングの公式の妥当性、ひずみ-変位,荷重-変位関係図の 結果から、鋼管の弾性変形が明らかとなった.

<参考文献>

- 皆川勝,藤谷健:ゴム鋼併用型耐震緩衝措置の開発に関する研究,土木学会論文集,Vol. 689/I-57, pp.343-353, 2001.10.
- 2) 土木学会関西支部:緩衝型落橋防止システムに関する調 査研究,土木学会関西支部講習会テキスト,2001.7
- 3) 土木学会:構造力学公式集, pp. 407, 1986.
- 4) 石黒 聡:ゴム・鋼併用型耐震緩衝装置の開発に関する 研究-緩衝用鋼管の弾性変形特性に関する実験的検討-, 平成 14 年度武蔵工業大学土木工学科卒業論文概要集, 2003.2

謝辞:実験実施にあたり武蔵工業大学の仲宗根茂技士、佐藤安雄技士、並びに土井雄司氏にご協力頂きました.本論 文は、以上の皆様方の絶大なるご支援、ご協力なくしては 成り立つ事はできませんでした.ここに深く感謝の意を表 します.



図-3 弾性ゲージによるひずみ分布





図-5 ひずみ-変位、荷重-変位関係図(70*4)



図-6 ひずみ-変位、荷重-変位関係図(110*8)



図-7 ひずみ-変位、荷重-変位関係図(110*10)