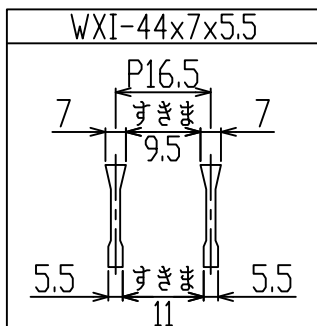


御承認印

--	--	--

新型
WXIB



番号	品名	数量	材質・表面処理	備考
2	受枠	1	SS400 黒ペイント	KOG 44
1	グレーチング	1	SS400 熔融亜鉛めっき	横断溝 T-14/側溝 T-6

記号	訂正内容	日付	備考	担当
品番	WDS-X 65-744	製図月日 2016.01.07	担当	製図 検図
図番	WDS-X 65-744	尺度 1/5 用紙A3	片岡産業株式会社 大阪市福島区海老江8丁目12番31号 TEL (06) 6458 0500 (代) FAX (06) 6458 0505	

強 度 計 算 書

製 品

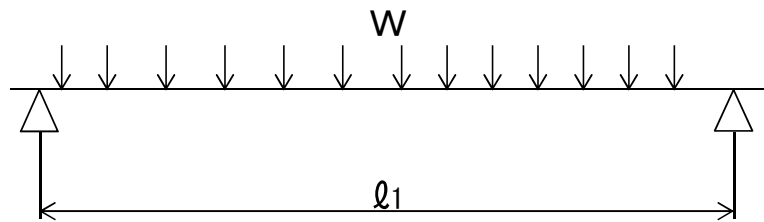
- | | | | |
|--------|----------------|-----------|--------------|
| ● 呼称記号 | WOS-X 65 - 744 | ● 適用荷重 | T-14 |
| ● 製品寸法 | 650 x L x 44 | ● 適用溝幅 | 550 mm |
| ● 使用用途 | 横断溝用 | ● ベアリングバー | WXI-44x7x5.5 |

計 算 基 準

- | | | | |
|----------------|---|--------|-------------------------|
| ● 荷重 | ● ベアリングバー | | |
| ・ 後輪一輪荷重 | $P = 56 \text{ kN}$ | ・ ピッチ | $P_B = 16.5 \text{ mm}$ |
| ・ 衝撃係数 | $i = 0.4$ | ・ 断面係数 | $Z = 1574 \text{ mm}^3$ |
| ・ 衝撃を考慮した荷重 | $P_i = 78.4 \text{ kN}$ | | |
| ・ 車輪接地面積 | $a \times b = 200 \text{ mm} \times 500 \text{ mm}$ | | |
| ・ 支間距離 | $l = 550 \text{ mm}$ | | |
| ・ ベアリングバー方向荷重長 | $l_1 = 200 \text{ mm}$ | | |

強 度 計 算

- ・ ベアリングバー一本を単純梁として計算する。
- ・ 許容応力 $\sigma_b = 0.180 \text{ kN/mm}^2$



- 曲げモーメント： M

$$W = \frac{P_i \times P_B}{a \times b}$$

$$W = \frac{78.4 \times 17}{200 \times 500} = 0.013 \text{ kN/mm}$$

$$M = \frac{1}{8} \times W \times l_1 \times (2l - l_1) \quad (l_1 > l \text{ 時 } l_1 = l)$$

$$= \frac{1}{8} \times 0.013 \times 200 \times (2 \times 550 - 200)$$

$$= 291.1 \text{ kN-mm}$$

- 応 力： σ

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{291.1}{1574} \doteq 0.185 \text{ kN/mm}^2 \doteq 0.18 \text{ kN/mm}^2$$

認印	検印	担当

強 度 計 算 書

製 品

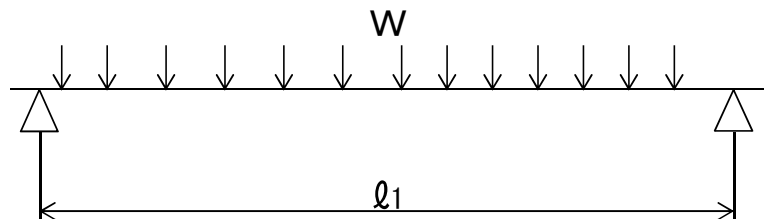
- | | | | |
|--------|----------------|-----------|--------------|
| ● 呼称記号 | WOS-X 65 - 744 | ● 適用荷重 | T-6 |
| ● 製品寸法 | 650 x L x 44 | ● 適用溝幅 | 550 mm |
| ● 使用用途 | 側溝用 | ● ベアリングバー | WXI-44x7x5.5 |

計 算 基 準

- | | |
|----------------|---|
| ● 荷重 | ● ベアリングバー |
| ・ 後輪一輪荷重 | $P = 24 \text{ kN}$ |
| ・ 衝撃係数 | $i = 0$ |
| ・ 衝撃を考慮した荷重 | $P_i = 24.0 \text{ kN}$ |
| ・ 車両接地面積 | $a \times b = 200 \text{ mm} \times 240 \text{ mm}$ |
| ・ 支間距離 | $l = 550 \text{ mm}$ |
| ・ ベアリングバー方向荷重長 | $l_1 = 240 \text{ mm}$ |
| | ・ ピッチ $P_B = 16.5 \text{ mm}$ |
| | ・ 断面係数 $Z = 1574 \text{ mm}^3$ |

強 度 計 算

- ・ ベアリングバー一本を単純梁として計算する。
- ・ 許容応力 $\sigma_b = 0.180 \text{ kN/mm}^2$



- 曲げモーメント： M

$$W = \frac{P_i \times P_B}{a \times b}$$

$$W = \frac{24.0}{200} \times \frac{17}{240} = 0.008 \text{ kN/mm}$$

$$M = \frac{1}{8} \times W \times l_1 \times (2l - l_1) \quad (l_1 > l \text{ 時 } l_1 = l)$$

$$= \frac{1}{8} \times 0.008 \times 240 \times (2 \times 550 - 240)$$

$$= 212.9 \text{ kN-mm}$$

- 応 力： σ

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{212.9}{1574} \doteq 0.14 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

上記の結果より設計条件を満足する。

認印	検印	担当

