

新型
WXIB

御承認印

2	受 枠	1	SS400 黒ペイント	KDG 32t
1	グレーチング	1	SS400 溶融亜鉛めっき	横断溝 T-2/側溝 T-2
番号	品 名	数量	材 質・表 面 処 理	備 考

記号	訂正内容	日付	備考		担当
品番	WDS-X 60-532	製図月日	担	製	検
図番	WDS-X 60-532	2015.11.26	当	図	図
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			

発注の際は本図に押印の上、ご返却願います。

強 度 計 算 書

製 品

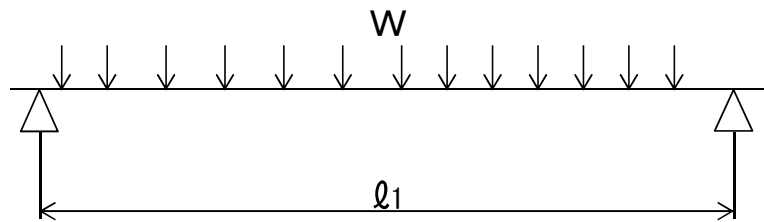
- | | | | |
|--------|----------------|-----------|--------------|
| ● 呼称記号 | WOS-X 60 - 532 | ● 適用荷重 | T-2 |
| ● 製品寸法 | 600 x L x 32 | ● 適用溝幅 | 500 mm |
| ● 使用用途 | 横断溝用 | ● ベアリングバー | WXI-32x5x3.5 |

計 算 基 準

- | | | | |
|----------------|---|--------|------------------------|
| ● 荷重 | ● ベアリングバー | | |
| ・ 後輪一輪荷重 | $P = 8 \text{ kN}$ | ・ ピッチ | $P_B = 15 \text{ mm}$ |
| ・ 衝撃係数 | $i = 0.4$ | ・ 断面係数 | $Z = 617 \text{ mm}^3$ |
| ・ 衝撃を考慮した荷重 | $P_i = 11.2 \text{ kN}$ | | |
| ・ 車輪接地面積 | $a \times b = 200 \text{ mm} \times 160 \text{ mm}$ | | |
| ・ 支間距離 | $l = 500 \text{ mm}$ | | |
| ・ 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

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

$$W = \frac{11.2 \times 15}{200 \times 160} = 0.005 \text{ kN/mm}$$

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

$$= \frac{1}{8} \times 0.005 \times 200 \times (2 \times 500 - 200)$$

$$= 105.0 \text{ kN-mm}$$

- 応 力： σ

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{105.0}{617} \doteq 0.17 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

上記の結果より設計条件を満足する。

認印	検印	担当



強 度 計 算 書

製 品

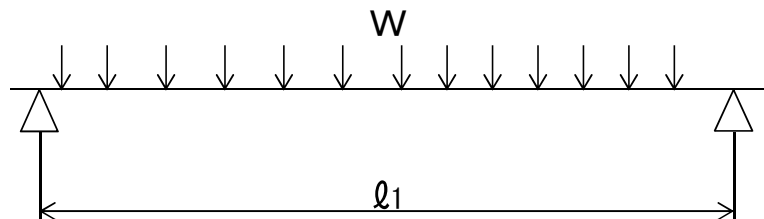
- | | | | |
|--------|----------------|-----------|--------------|
| ● 呼称記号 | WOS-X 60 - 532 | ● 適用荷重 | T-2 |
| ● 製品寸法 | 600 x L x 32 | ● 適用溝幅 | 500 mm |
| ● 使用用途 | 側溝用 | ● ベアリングバー | WXI-32x5x3.5 |

計 算 基 準

- | | | | |
|----------------|---|--------|------------------------|
| ● 荷重 | ● ベアリングバー | | |
| ・ 後輪一輪荷重 | $P = 8 \text{ kN}$ | ・ ピッチ | $P_B = 15 \text{ mm}$ |
| ・ 衝撃係数 | $i = 0$ | ・ 断面係数 | $Z = 617 \text{ mm}^3$ |
| ・ 衝撃を考慮した荷重 | $P_i = 8.0 \text{ kN}$ | | |
| ・ 車輪接地面積 | $a \times b = 200 \text{ mm} \times 160 \text{ mm}$ | | |
| ・ 支間距離 | $l = 500 \text{ mm}$ | | |
| ・ ベアリングバー方向荷重長 | $l_1 = 160 \text{ mm}$ | | |

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

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

$$W = \frac{8.0 \times 15}{200 \times 160} = 0.004 \text{ kN/mm}$$

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

$$= \frac{1}{8} \times 0.004 \times 160 \times (2 \times 500 - 160)$$

$$= 63.0 \text{ kN-mm}$$

- 応 力： σ

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{63.0}{617} \doteq 0.10 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

上記の結果より設計条件を満足する。

認印	検印	担当

