

御承認印		

**新型
WXIB**

2	受 枠	1	SS400 黒ペイント	KDG 90
1	グレーチング	1	SS400 熔融亜鉛めっき	横断溝 T-25/側溝 T-25
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	WD-X 65-990	製 図 月 日 2016.01.20	担 当	製 図	検 図
図 番	WD-X 65-990	尺 度 1/5 用紙A3	片岡産業株式会社 <small>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</small>		

強 度 計 算 書

製 品

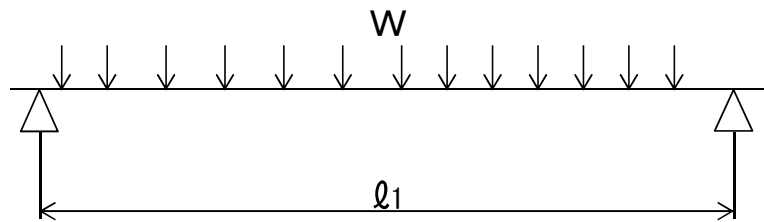
- | | | | |
|--------|---------------|-----------|--------------|
| ● 呼称記号 | W0-X 65 - 990 | ● 適用荷重 | T-25 |
| ● 製品寸法 | 650 x L x 90 | ● 適用溝幅 | 550 mm |
| ● 使用用途 | 横断溝用 | ● ベアリングバー | WXI-90x9x7.5 |

計 算 基 準

- | | | | |
|----------------|---|--------|-------------------------|
| ● 荷重 | ● ベアリングバー | | |
| ・ 後輪一輪荷重 | $P = 100 \text{ kN}$ | ・ ピッチ | $P_B = 38 \text{ mm}$ |
| ・ 衝撃係数 | $i = 0.4$ | ・ 断面係数 | $Z = 8598 \text{ mm}^3$ |
| ・ 衝撃を考慮した荷重 | $P_i = 140.0 \text{ kN}$ | | |
| ・ 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

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

$$W = \frac{140.0 \times 38}{200 \times 500} = 0.053 \text{ kN/mm}$$

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

$$= \frac{1}{8} \times 0.053 \times 200 \times (2 \times 550 - 200)$$

$$= 1197.0 \text{ kN-mm}$$

- 応 力： σ

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{1197.0}{8598} \doteq 0.14 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

上記の結果より設計条件を満足する。

認印	検印	担当

**カヲオカクレーチンク
片岡産業株式会社**

強 度 計 算 書

製 品

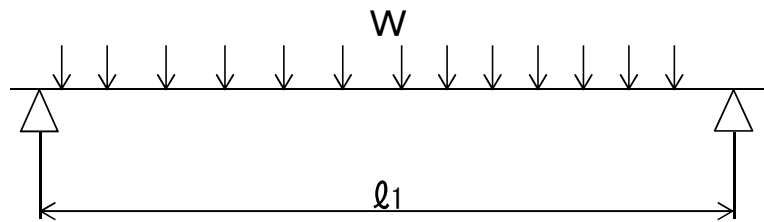
- 呼称記号 W0-X 65 - 990
- 適用荷重 T-25
- 製品寸法 650 x L x 90
- 適用溝幅 550 mm
- 使用用途 側溝用
- ベアリングバー WXI-90x9x7.5

計 算 基 準

- 荷重
 - ・ 後輪一輪荷重 $P = 100 \text{ kN}$
 - ・ 衝撃係数 $i = 0$
 - ・ 衝撃を考慮した荷重 $P_i = 100.0 \text{ kN}$
 - ・ 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 $l_1 = 500 \text{ mm}$
- ベアリングバー
 - ・ ピッチ $P_B = 38 \text{ mm}$
 - ・ 断面係数 $Z = 8598 \text{ mm}^3$

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

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

$$W = \frac{100.0}{200} \times \frac{38}{500} = 0.038 \text{ kN/mm}$$

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

$$= \frac{1}{8} \times 0.038 \times 500 \times (2 \times 550 - 500)$$

$$= 1425.0 \text{ kN-mm}$$

- 応 力： σ

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{1425.0}{8598} \doteq 0.17 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

上記の結果より設計条件を満足する。

認印	検印	担当

