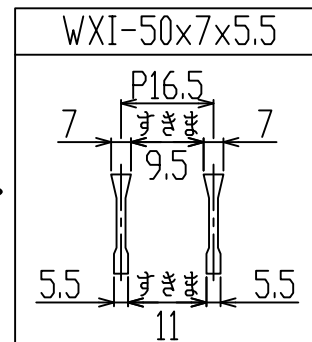


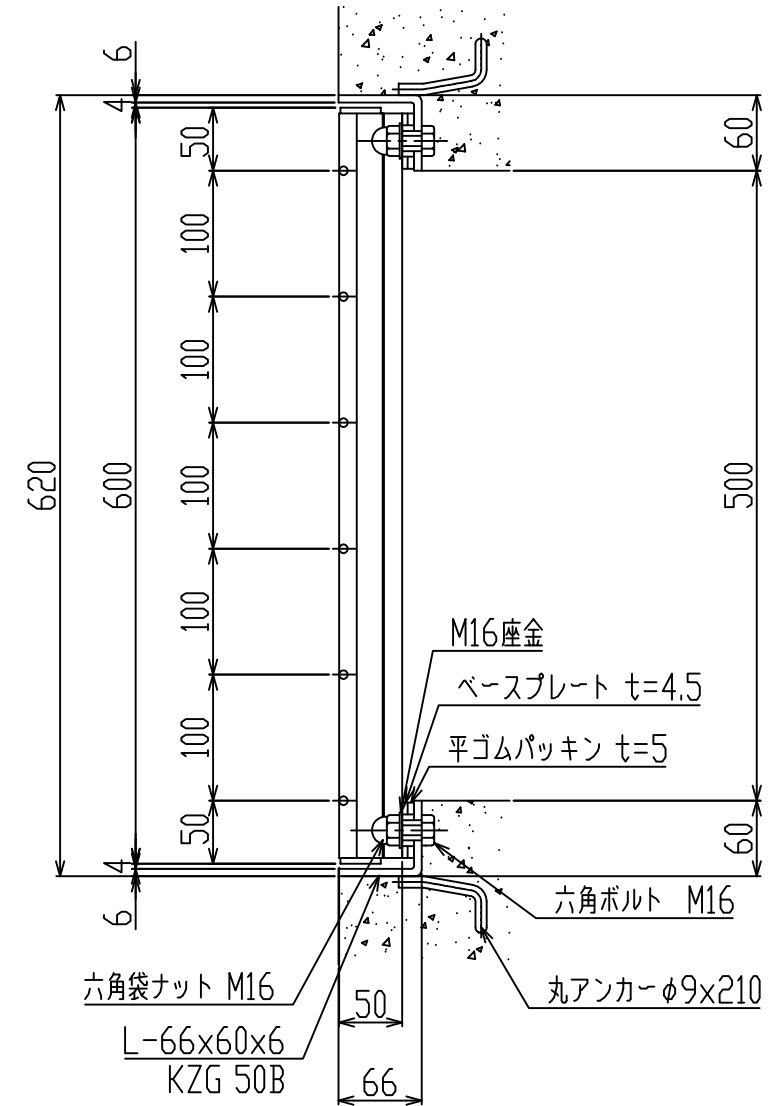
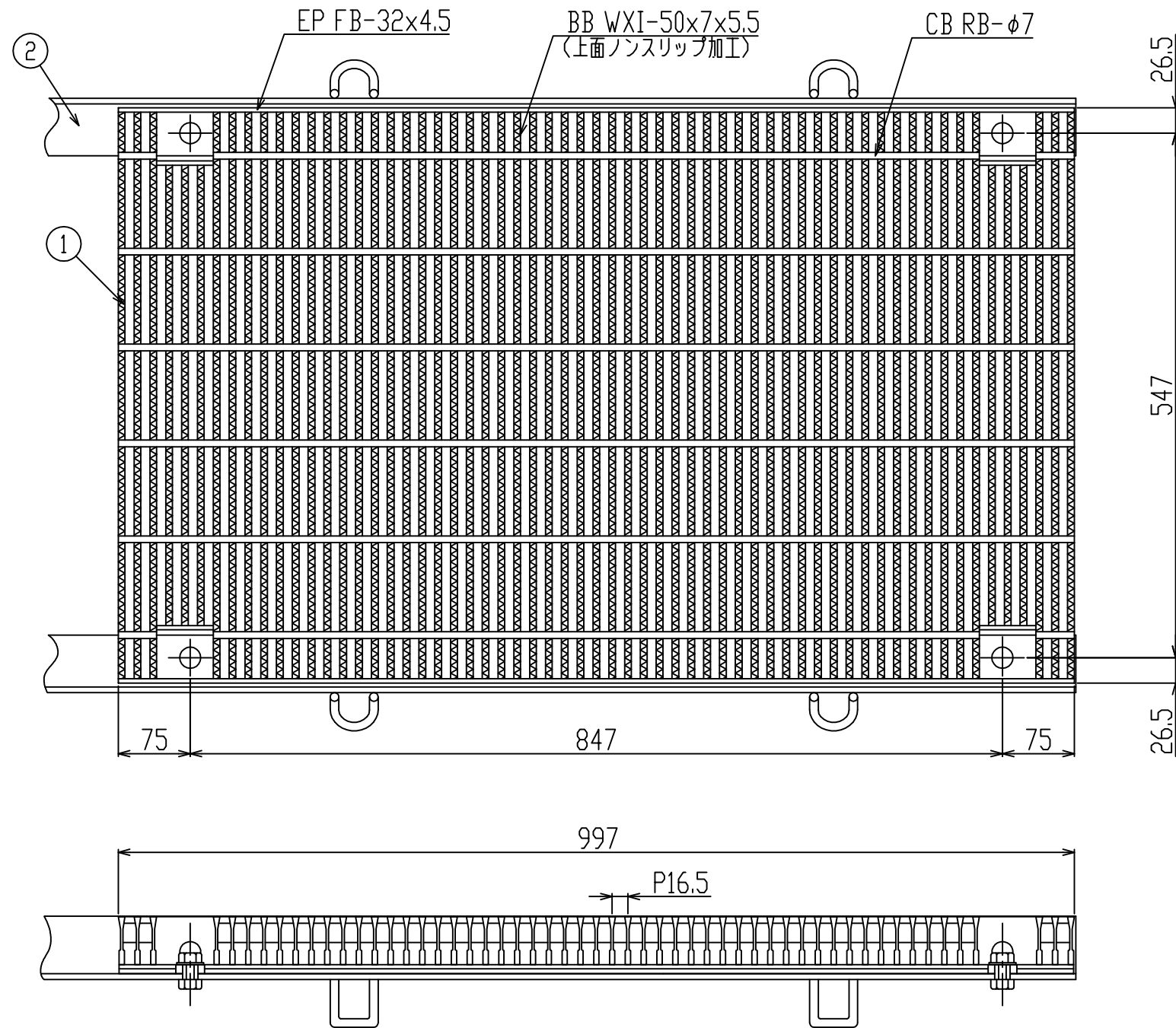
**新型  
WXIB**



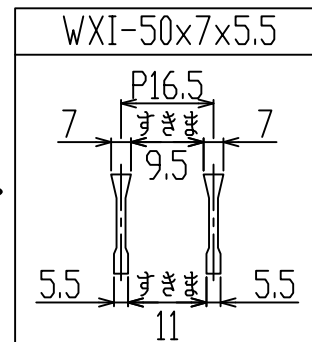
御承認印

番号	品名	数量	材質・表面処理	備考
2	受枠	1	SS400 黒ペイント	KZG 50A
1	グレーチング	1	SS400 熔融亜鉛めっき	一般用 T-20/エコノミー用 T-20

記号	訂正内容	日付	備考	担当
品番	WKZS-X 60-750 A	製図月日 2016.04.05	製図 大村	検図 山中
図番	WKZS-X 60-750(A)(B)	尺度 1/6 用紙A3	<b>片岡産業株式会社</b> 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	



新型  
WXIB



御承認印

2	受 枠	1	SS400 黒ペイント	KZG 50B
1	グレーチング	1	SS400 溶融亜鉛めっき	一般用 T-20/エコノミー用 T-20
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	WKZS-X 60-750 B	製 図 月 日 2016.04.05	担 当	製 図 検 査
図 番	WKZS-X 60-750(A)(B)	尺 度 1/6 用紙A3	 <b>片岡産業株式会社</b> 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

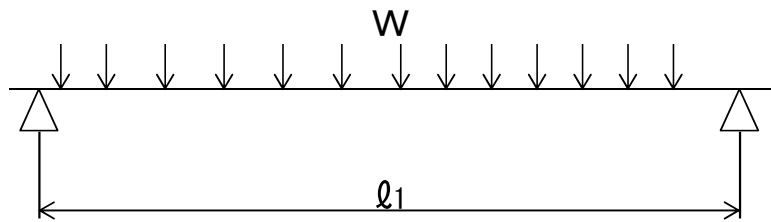
- 呼称記号 WKZS-X 60 - 750 (一般)
- 適用荷重 T-20
- 製品寸法 600 × L × 50
- 適用溝幅 500 mm
- 使用用途 横断溝用
- ベアリングバー WXI-50x7x5.5

## 計 算 基 準

- 荷重
  - ・ 後輪一輪荷重  $P = 80 \text{ kN}$
  - ・ 衝撃係数  $i = 0.4$
  - ・ 衝撃を考慮した荷重  $P_i = 112.0 \text{ kN}$
  - ・ 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  $l_1 = 200 \text{ mm}$
- ベアリングバー
  - ・ ピッチ  $P_B = 16.5 \text{ mm}$
  - ・ 断面係数  $Z = 2319 \text{ mm}^3$

## 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:  $M$

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

$$W = \frac{112.0 \times 16.5}{200 \times 500} = 0.018 \text{ kN/mm}$$

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

$$= \frac{1}{8} \times 0.018 \times 200 \times (2 \times 550 - 200)$$

$$= 415.8 \text{ kN-mm}$$

- 応 力:  $\sigma$

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{415.8}{2319} \doteq 0.179 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

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

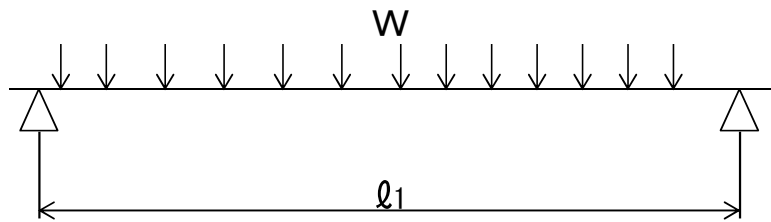
- 呼称記号 WKZS-X 60 - 750 (エコミ-)
- 製品寸法 600 × L × 50
- 使用用途 横断溝用
- 適用荷重 T-20
- 適用溝幅 500 mm
- ベアリングバー-WXI-50x7x5.5

## 計 算 基 準

- 荷重
  - ・ 後輪一輪荷重  $P = 80 \text{ kN}$
  - ・ 衝撃係数  $i = 0.4$
  - ・ 衝撃を考慮した荷重  $P_i = 112.0 \text{ kN}$
  - ・ 車輪接地面積  $a \times b = 200 \text{ mm} \times 500 \text{ mm}$
  - ・ 支間距離  $l = 500 \text{ mm}$
  - ・ ベアリングバー方向荷重長  $l_1 = 200 \text{ mm}$
- ベアリングバー
  - ・ ピッチ  $P_B = 16.5 \text{ mm}$
  - ・ 断面係数  $Z = 2319 \text{ mm}^3$

## 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:  $M$

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

$$W = \frac{112.0 \times 16.5}{200 \times 500} = 0.018 \text{ kN/mm}$$

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

$$= \frac{1}{8} \times 0.018 \times 200 \times (2 \times 500 - 200)$$

$$= 369.6 \text{ kN-mm}$$

- 応力:  $\sigma$

$$\sigma = \frac{M}{Z} = \frac{369.6}{2319} \div 0.16 \text{ kN/mm}^2 \leq \sigma_b$$

上記の結果より設計条件を満足する。

認印	検印	担当

