

頁	行 (図表番号)	誤	正
31	上から1行目	2) 支圧接合用高力ボルトの	2) 支圧接合継手の
31	上から15行目	表 4.3.13 支圧接合用高力ボルトの許容支圧応力度 (N/mm ²)	表 4.3.13 支圧接合継手の許容支圧応力度 (N/mm ²)
31	表 4.3.13 の下 2 行目	支圧接合用高力ボルトの許容支圧応力度は,	支圧接合継手の許容支圧応力度は,
32	上から16行目	B_y : 降伏ボルト軸力 (N) $B_y = \alpha \cdot \sigma_y \cdot A_e$	B_y : 降伏ボルト軸力 (N) $B_y = \sigma_y \cdot A_e$
39	上から1行目	$\nu = 1.35$	$\nu = 1.36$
40	下から11行目	$\nu = 1.35$	$\nu = 1.36$
40	下から7行目	σ_c	τ
45	下から9行目	$\nu = 1.35$	$\nu = 1.36$
60	上から9行目	表 4.3.7 許容せん断応力度および許容支圧応力度と	表 4.3.13 支圧接合継手の許容支圧応力度と
60	上から16行目	表 4.3.7 許容せん断応力度および許容支圧応力度を	表 4.3.13 支圧接合継手の許容支圧応力度を
176	図 A2.1	図中に文字化け	左の引出し ∇ : G.L. 軌道の直下 線路中心
177	図 A2.2	「仮橋脚 A」も①の範囲	「仮橋脚 A、B」も①の範囲
180	下から1行目	$(P_o + EQ + U) / 1.3 = 117 + 55.2 + 23.3 / 1.3 = 150\text{kN}$	$(P_o + EQ + U) / 1.2 = 117 + 55.2 + 23.3 / 1.2 = 163\text{kN}$
181	上から1行目	照査水平荷重 (Ho)	地震荷重 (EQ)
181	下から6行目	$161 \times 10^3 / 23.7$	$163 \times 10^3 / 24.0$
181	下から2行目	$EQ / 1.3 = 39.0 / 1.3 = 30.0\text{kN}$	$EQ / 1.2 = 39.0 / 1.2 = 32.5\text{kN}$
182	上から9行目	$30.0 \times 10^3 / 127 \times 10^2 = 2.36\text{kN}$	$32.5 \times 10^3 / 127 \times 10^2 = 2.56\text{kN}$
182	上から13行目	$39.0 + 7.00 / 1.3 = 67.2\text{kN}$	$39.0 + 7.00 / 1.2 = 72.7\text{kN}$
182	上から18行目	$67.2 \times 10^3 / 7.6 \times 10^2 = 88.4\text{kN}$	$72.7 \times 10^3 / 7.6 \times 10^2 = 95.7\text{kN}$
182	下から6行目	162×2	163×2
182	下から5行目	104	105
182	下から4行目	161	163
182	図 A3.1.5	162kN	163kN
183	上から7行目	125×10^3	126×10^3
183	上から8行目	$162 \times 10^3 / 29.8$	$163 \times 10^3 / 30.2$
196	下から1行目	$-122 \times 1.3 = -158.6\text{kN}$	$-122 \times 1.2 = -146.4\text{kN}$
197	上から14行目	$122 \times 1.3 = 158.6\text{kN}$	$122 \times 1.2 = 146.4\text{kN}$
219	下から1行目	1.35	1.36
222	下から4行目	1.35	1.36
223	上から14行目	1.35	1.36
242	表 A4.1.4	許容応力度の割増し係数 1.3 架設時常時換算 CASE1 1611 CASE2 3778	許容応力度の割増し係数 1.2 架設時常時換算 CASE1 1745 CASE2 4093
246	下から8行目	$(P_o + EQ) / 1.3 = 19559 + 3008 / 1.3 = 17359\text{kN}$	$(P_o + EQ) / 1.2 = 19559 + 3008 / 1.2 = 18806\text{kN}$